



" LSTEEL "

โปรแกรมวิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างเหล็ก

STEEL STRUCTURE ANALYSIS AND DESIGN PROGRAM



นายธชนม์ ก้าวสมบุรณ์

นายสุวณัฐ ตันตนาตระกูล

วัน เดือน ปี..... ๑๖๓๐ ๒๖๔๐  
 เลขทะเบียน..... ๐๖๙๑๘๘  
 เลขเรียกหนังสือ..... T ๐๘๖๓๕ ๖๑๓๗

โครงการพิเศษนี้เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาวิศวกรรมศาสตรบัณฑิต

สาขาวิศวกรรมการก่อสร้าง

คณะวิศวกรรมศาสตร์

สถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่นิยมนำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไปกว่ากรณี่ใดทั้งสิ้น ลีอกทั้งห้าเป็นให้ดัดแปลงไปอนหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้  
 ปีการศึกษา 2538

“LSTEEL” STEEL STRUCTURE ANALYSIS AND DESIGN PROGRAM



A SPECIAL PROJECT SUBMITTED IN FULFILLMENT  
OF THE REQUIREMENT FOR THE DEGREE  
BACHELOR OF CONSTRUCTION ENGINEERING  
DEPARTMENT OF CIVIL ENGINEERING  
KING MONGKUT 'S INSTITUTE OF TECHNOLOGY LADKRABANG

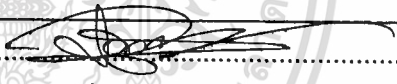

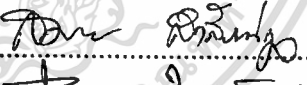

1995

ภาควิชาวิศวกรรมโยธา คณะวิศวกรรมศาสตร์  
สถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง  
ใบรับรองโครงการพิเศษ

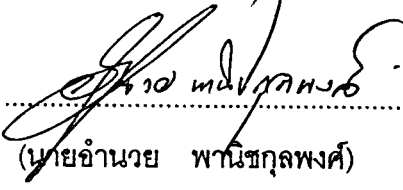
หัวข้อโครงการพิเศษ " LSTEEL " โปรแกรมวิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างเหล็ก  
" LSTEEL " STEEL STRUCTURE ANALYSIS AND DESIGN PROGRAM

นักศึกษา 1.นายชนม์ ก้าวสมบูรณ์ รหัสประจำตัว 35104164  
2.นายสุวณัฐ ตันตนาตระกูล รหัสประจำตัว 35104504

หลักสูตร วิศวกรรมศาสตรบัณฑิต สาขาวิชา วิศวกรรมการก่อสร้าง  
ภาควิชา วิศวกรรมโยธา  
อาจารย์ที่ปรึกษา อาจารย์ วิบูลย์ วุฒิญาณ

คณะกรรมการสอบโครงการพิเศษ	ลายมือชื่อ
1. อาจารย์วิบูลย์ วุฒิญาณ	
2. ดร. ศรีกรีข นิริฎมาศ	
3. อาจารย์สมชาย สำลีรงค์กุล	
4. อาจารย์สมเกียรติ ขวัญพฤษ์	

ภาควิชาวิศวกรรมโยธารับรองแล้ว

  
.....  
(นายอำนาจ พานิชกุลพงศ์)

หัวหน้าภาควิชาวิศวกรรมโยธา

วันที่.....เดือน.....พ.ศ.....

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## “ LSTEEL ”

### โปรแกรมวิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างเหล็ก

โดย นายธชนม์ ก้าวสมบูรณ์

นายสุวณัฐ ตันตนาตระกูล

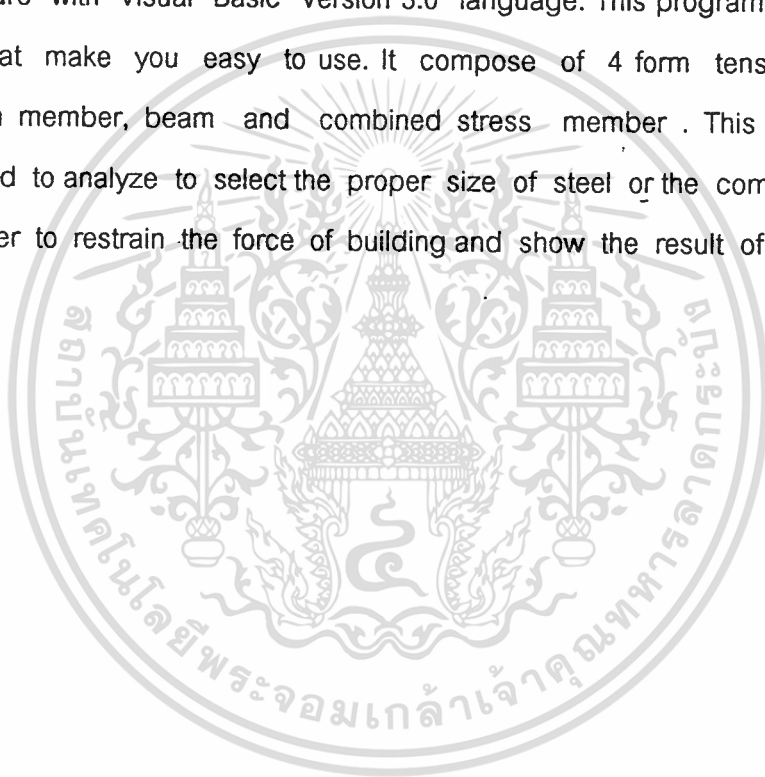
อาจารย์ที่ปรึกษา อาจารย์วิบูลย์ วุฒิญาณ

#### บทคัดย่อ

ปัจจุบันได้มีการนำเอาเหล็กมาใช้เป็นองค์อาคารหลักของโครงสร้างกันอย่างกว้างขวาง และมีแนวโน้มจะมากขึ้นเรื่อยๆ ในการก่อสร้างโครงสร้างเหล็กจะต้องมีการคำนวณวิเคราะห์และออกแบบเพื่อเลือกหาขนาดที่เหมาะสมขององค์อาคารประเภทนั้นๆ จากข้อกำหนดหรือมาตรฐานนั้นๆ ซึ่งมีรายละเอียดและขั้นตอนในการตรวจสอบมาก ดังนั้นเพื่อให้การวิเคราะห์และออกแบบเป็นไปอย่างรวดเร็วและถูกต้อง ดังนั้นจึงได้เขียนโปรแกรมคอมพิวเตอร์เพื่อช่วยใช้ในการออกแบบโครงสร้างเหล็กด้วยภาษา Visual Basic version 3 ซึ่งเป็นโปรแกรมที่สามารถใช้งานบน Window ทำให้สะดวกในการทำงานง่ายขึ้น โปรแกรมนี้จะแบ่งเป็นการออกแบบสำหรับ องค์อาคารที่รับแรงดึง , องค์อาคารที่รับแรงอัด , คาน , องค์อาคารที่รับแรงอัดและแรงดัดร่วมกัน ซึ่งโปรแกรมจะทำการคำนวณเพื่อเลือกขนาดที่เหมาะสมของเหล็กรูปพรรณ หรือรูปตัดที่ประกอบขึ้นเอง เพื่อให้สามารถต้านทานต่อแรงที่เกิดขึ้นในองค์อาคาร และแสดงผลของการคำนวณให้ผู้ใช้งานทราบ

## ABSTRACT

In the present ,steel is widely used in main structure and like to increase of building. In the steel structure construction have to be analyzed and designed to select the proper size of steel of the member of the building. From the definition or standard with have the more details and step in checking in order to make analyzing and designing quickly. So that we make software helping you to design steel structure with Visual Basic Version 3.0 language. This program can run on windows that make you easy to use. It compose of 4 form tension member, compression member, beam and combined stress member . This program can calculate and to analyze to select the proper size of steel or the combined section steel. In order to restrain the force of building and show the result of analyzing to user.



## กิตติกรรมประกาศ

การศึกษา และค้นคว้าโครงการพิเศษนี้สามารถสำเร็จลุล่วงไปได้ด้วยดี โดยได้รับความอนุเคราะห์ และช่วยเหลือจากบุคคลหลายท่านด้วยกัน ผู้จัดทำใคร่ขอนำรายนามของท่านเหล่านั้นมาปรากฏไว้ ณ ที่นี้ เพื่อเป็นการขอบพระคุณและระลึกถึง

1. อาจารย์วิบูลย์ วุฒินาน อาจารย์ที่ปรึกษาโครงการ
2. อาจารย์อำนาจ พานิชกุลพงศ์
3. อาจารย์สมเกียรติ ชวัญพฤษ์

ตลอดจนทั้งอาจารย์ เจ้าหน้าที่ และเพื่อน ๆ ภาควิชาวิศวกรรมโยธา คณะวิศวกรรมศาสตร์ สถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบังทุกท่าน รวมไปถึงจนถึงน้องโรงเรียน และที่ขาดเสียมิได้ คือ ผู้ให้กำเนิดและญาติพี่น้องที่กรุณาให้ความอนุเคราะห์ทางการเงินและกำลังใจด้วยดีตลอดมา

นายชนม์ ก้าวสมบุรณ์  
นายสุวัฒน์ ตันตนาตระกูล  
ผู้จัดทำ

## สารบัญ

	หน้า
บทคัดย่อ	I
กิตติกรรมประกาศ	III
สารบัญ	IV
สารบัญรูป	VII
สารบัญตาราง	X
บทที่ 1 บทนำ	1
ความเป็นมาและความสำคัญของปัญหา	1
วัตถุประสงค์	1
ทฤษฎีแนวคิดที่ใช้ในโครงงานพิเศษ	1
ขอบเขตของโครงงาน	2
วิธีที่ใช้ในการดำเนินงาน	2
ผลที่คาดว่าจะได้รับ	2
บทที่ 2 ทฤษฎีการออกแบบโครงสร้างเหล็ก	3
2.1 คุณสมบัติและกำลังของโครงสร้างเหล็ก	3
2.2 วิธีกาออกแบบโครงสร้าง	10
2.2.1 น้ำหนักบรรทุกในอาคาร	13
2.2.2 อิทธิพลของอุณหภูมิต่อคุณสมบัติของเหล็ก	17
2.2.3 ตัวประกอบความปลอดภัย	20
บทที่ 3 องค์อาคารรับแรงดึง	23
3.1 เกณฑ์ที่ใช้ในการออกแบบรับกำลัง	24
3.2 เนื้อที่หน้าตัดสุทธิ	26
3.3 เกณฑ์ที่ใช้ในการออกแบบด้านกำลัง	28
3.4 เกณฑ์ที่ใช้ในการออกแบบด้านสติฟเนส	31

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

	หน้า
บทที่ 4 องค์อาคารรับแรงอัด	33
4.1 ข้อแตกต่างที่สำคัญระหว่างโครงสร้างส่วนรับแรงดึงและแรงอัด	34
4.2 การโค้งงอของเสาในช่วงอิลาสติก	34
4.3 ผลของลักษณะการยึดปลายต่อหน้าหน้าหลักประลัยของเสา	39
4.4 การเลือกรูปตัดของโครงสร้างรับแรงอัด	41
4.5 สูตรคำนวณของโครงสร้างรับแรงอัด	44
4.6 ช่วงยาวประสิทธิผล	47
4.7 การออกแบบโครงสร้างส่วนรับแรงอัด	48
4.8 การออกแบบแผ่นยึดแบบเฉียงและแผ่นยึดขวาง	49
บทที่ 5 คาน	51
5.1 พฤติกรรมการรับแรงดัด	51
5.2 สูตรคำนวณของคาน	55
5.3 โมเมนต์ดัดมากที่สุด	56
5.4 การโค้ง	57
5.5 มาตรฐานกำหนด AISC	57
5.6 วิธีการคำนวณและออกแบบคาน	64
5.7 คานเหล็กรงได้เสา	64
5.8 แผ่นเหล็กรงได้คาน	65
บทที่ 6 โครงสร้างส่วนรับแรงในแนวแกน	67
6.1 การคำนวณหน่วยแรง	67
6.2 มาตรฐานกำหนด	68

	หน้า
บทที่ 7 FLOWCHART	73
ผังโครงสร้างของโปรแกรม	74
ผังการทำงานการวิเคราะห์และออกแบบของค้อาคารรับแรงดึง	75
ผังการทำงานการวิเคราะห์และออกแบบของค้อาคารรับแรงอัด	79
ผังการทำงานการวิเคราะห์คานเดี่ยว	82
ผังการทำงานการวิเคราะห์คานต่อเนื่อง	89
ผังการทำงานการวิเคราะห์โครงสร้างรับแรงอัดและแรงดัดร่วมกัน	93
ผังการทำงานการวิเคราะห์เสาประกอบ	98
บทที่ 8 การใช้งานโปรแกรม " LSTEEL "	103
ความสามารถของโปรแกรม	104
อุปกรณ์ และ ซอฟต์แวร์ที่ต้องใช้ควบคู่กับโปรแกรม	104
การเรียกใช้งานโปรแกรม	106
การใช้งานส่วนการวิเคราะห์โครงสร้างรับแรงอัดและแรงดัด ร่วมกัน	111
การใช้งานงานส่วนการวิเคราะห์เสาประกอบ	115
การใช้งานส่วนการวิเคราะห์คานอย่างง่าย	118
การใช้งานส่วนการวิเคราะห์ออกแบบคานต่อเนื่อง	121
การใช้งานส่วนการวิเคราะห์และออกแบบของค้อาคารรับแรงดึง	123
การใช้งานส่วนการวิเคราะห์และออกแบบของค้อาคารรับแรงอัด	126
บทที่ 9 ตัวอย่างการคำนวณโดยมนุษย์เปรียบเทียบกับ" LSTEEL "	129
บทที่ 10 สรุปและข้อเสนอนแนะ	147
บรรณานุกรม	149
ภาคผนวก	150

## สารบัญรูป

	หน้า
รูปที่ 2.1 ความสัมพันธ์ระหว่างหน่วยแรงและหน่วยการยึดตัวของเหล็ก	4
รูปที่ 2.2 รูปตัดเหล็กรูปพรรณชนิดรีดร้อน	9
รูปที่ 2.3 การเปรียบเทียบวิธีการออกแบบอลาสติกและพลาสติก	12
รูปที่ 2.4 ความสัมพันธ์ของหน่วยแรงกับความเครียดที่อุณหภูมิต่างๆ	17
รูปที่ 2.5 การหุ้มเสาและคานเหล็กด้วยคอนกรีต	18
รูปที่ 2.6 การหุ้มเสาและคานเหล็กด้วยปูนผสมทราย	18
รูปที่ 2.7 การหุ้มเสาและคานเหล็กด้วยด้วยวัสดุแข็งทนไฟ	18
รูปที่ 2.8 การหุ้มเสาและคานเหล็กด้วยการพันคอนกรีต	19
รูปที่ 2.9 การแบ่งบริเวณในอาคารเพื่อกำหนดความสามารถในการทนไฟ	19
รูปที่ 3.1 หน้าตัดของอาคารรับแรงดึง	23
รูปที่ 3.2 ความสัมพันธ์ระหว่างหน่วยแรงดึงกับความเครียด	24
รูปที่ 3.3 องค์อาคารรับแรงดึงเจาะรูซิกแซก	27
รูปที่ 3.4 แรงกระทำบนหน้าตัด	27
รูปที่ 4.1 รูปร่างหน้าตัดขององค์อาคารรับแรงอัด	23
รูปที่ 4.2 องค์อาคารรับแรงอัดเชื่อมต่อกันด้วยสปริง	35
รูปที่ 4.3.1 เสาตรงภาคใต้แรงอัด	36
รูปที่ 4.3.2 เสาตรงภาคใต้แรงอัด	36
รูปที่ 4.3.3 เสาโค้งเชื่อมต่อด้านสปริง	36
รูปที่ 4.4 ลักษณะต่างๆของการยึดปลายเสา	39
รูปที่ 4.5 ความกว้างของขอบที่ถูกยึดและไม่ถูกยึด	43
รูปที่ 4.6 Alignment Chart	48
รูปที่ 4.7 เสาประกอบ	50
รูปที่ 5.1 หน้าตัดคานที่ใช้กันทั่วไป	51
รูปที่ 5.2 ความสัมพันธ์ของ $f - c$ curve	52
รูปที่ 5.3 การตัดของคานในช่วงพลาสติก	53
รูปที่ 5.4 ค่าตัวประกอบรูปร่างของคานชนิดต่างๆ	54

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

	หน้า
รูปที่ 5.5 ลักษณะของการโค้งและการยุบของเหล็กแผ่นดัด	63
รูปที่ 5.6 แรงกดที่จุดรองรับและจุดที่รับน้ำหนัก	63
รูปที่ 5.7 คานรองรับได้เสา	65
รูปที่ 5.8 โมเมนต์ที่เกิดขึ้นใน Steel grillage Slab	65
รูปที่ 5.9 แผ่นเหล็กรองรับคาน	66
รูปที่ 8.1 icon "LSTEEL"	105
รูปที่ 8.2 เมื่อเริ่มเข้าสู่โปรแกรม	106
รูปที่ 8.3 Main Menu	107
รูปที่ 8.4 File Menu	107
รูปที่ 8.5 Operation Menu	108
รูปที่ 8.6 เมื่อเข้าสู่โปรแกรม	110
รูปที่ 8.7 Operation Menu	110
รูปที่ 8.8 Menu สำหรับ Combined Stress Column	111
รูปที่ 8.9 ฟอรัมสำหรับป้อนข้อมูลของ Combined Stress Column	113
รูปที่ 8.10 การป้อนข้อมูลสำหรับ Combined Stress Column	114
รูปที่ 8.11 ผลการคำนวณสำหรับ Combined Stress Column	114
รูปที่ 8.12 ฟอรัมสำหรับป้อนข้อมูลของ Combined Section Column	115
รูปที่ 8.13 การป้อนข้อมูลสำหรับ Combined Section Column	116
รูปที่ 8.14 ผลการคำนวณสำหรับ Combined Section Column	117
รูปที่ 8.15 เลือก Menu Simple Beam	118
รูปที่ 8.16 ฟอรัมสำหรับป้อนข้อมูลการวิเคราะห์คานเดี่ยว	118
รูปที่ 8.17 ลักษณะการรับแรงของคานที่มีอยู่ในโปรแกรม	119
รูปที่ 8.18 ผลการคำนวณคานเดี่ยวอย่างง่าย	120
รูปที่ 8.19 ฟอรัมสำหรับป้อนข้อมูลการออกแบบคานต่อเนื่อง	121
รูปที่ 8.20 ผลการคำนวณคานต่อเนื่อง	122
รูปที่ 8.21 ฟอรัมสำหรับป้อนข้อมูลโครงสร้างรับแรงดึง	123
รูปที่ 8.22 กรณีที่หน้าตัดไม่สามารถรับแรงดึงได้	125
รูปที่ 8.23 ผลการคำนวณเมื่อหน้าตัดสามารถรับแรงดึงได้	125

	หน้า
รูปที่ 8.24 ฟอรัมสำหรับป้อนข้อมูลสำหรับโครงสร้างรับแรงอัด	126
รูปที่ 8.25 กรณีที่หน้าตัดไม่สามารถรับแรงอัดได้	127
รูปที่ 8.23 ผลการคำนวณเมื่อน้ำตัดสามารถรับแรงอัดได้	127



## สารบัญตาราง

	หน้า
ตารางที่ 2.1 คุณสมบัติและกำลังของโครงสร้างเหล็ก(ASTM)	7
ตารางที่ 2.2 คุณสมบัติและกำลังของเหล็กโครงสร้าง	8
ตารางที่ 2.3 ขนาดน้ำหนักบรรทุกในแนวดิ่งของอาคารประเภทต่างๆ	15
ตารางที่ 2.4 อัตราการลดน้ำหนักบรรทุกในแนวดิ่ง	16
ตารางที่ 2.5 ค่าแฟคเตอร์เนื่องจากการกระเทก	16
ตารางที่ 2.6 เวลาที่สั้นของอาคารทนไฟได้	20
ตารางที่ 2.7 ตัวประกอบความปลอดภัย	22
ตารางที่ 3.1 หน่วยแรงดิ่งที่ยอมให้ (มาตรฐาน AISC 1969 )	26
ตารางที่ 3.2 หน่วยแรงดิ่งที่ยอมให้ (มาตรฐาน AISC 1978)	29
ตารางที่ 3.3 เนื้อที่หน้าตัดสุทธิขององค์อาคารรับแรงดิ่ง	30
ตารางที่ 4.1 ตัวคูณประกอบความยาวประสิทธิผลของส่วนโครงสร้างหลัก	46
ตารางที่ 5.1 ค่าสัมประสิทธิ์ $C_{dm}$ และ $C_d$	58
ตารางที่ 6.1 ตารางค่าสัมประสิทธิ์ $C_m$ (สำหรับสูตร AISC 1.6-1a )	71
ตารางที่ 6.2 ค่าสัมประสิทธิ์ $\phi$ และ $C_m$	72

## บทที่ 1

### บทนำ

#### ความเป็นมาและความสำคัญของปัญหา

สิ่งก่อสร้างต่างๆ ในปัจจุบันเช่น สะพาน ,อาคาร ,หอสถูบ ฯลฯ มักจะนิยมสร้างโครงสร้างด้วยเหล็ก ทั้งนี้เนื่องจาก การก่อสร้างอาคารด้วยเหล็กนั้น จะทำให้งานการก่อสร้างเป็นไปอย่างรวดเร็ว ซึ่งจะทำให้ต้นทุนสำหรับการก่อสร้างนั้นลดลงนั่นเอง ด้วยเหตุผลที่กล่าวมานั้น โครงสร้างเหล็กจึงเป็นที่นิยมนำมาใช้ในการก่อสร้างอาคารในปัจจุบันนี้

การที่จะทำการก่อสร้างโครงสร้างเหล็กได้นั้น จะต้องมีการวิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างก่อนจะทำการก่อสร้าง ซึ่งเป็นการวิเคราะห์หรือออกแบบโครงสร้างก่อนจะทำการก่อสร้าง ซึ่งในการวิเคราะห์หรือออกแบบนั้น มีขั้นตอนมากมายและจะต้องทำการตรวจสอบค่าต่างๆตามมาตรฐานสำหรับการออกแบบ ซึ่งถ้าใช้การคำนวณมืออาจจะใช้เวลานาน และอาจเกิดข้อผิดพลาดได้ง่าย ดังนั้นการใช้คอมพิวเตอร์มาช่วยทำการวิเคราะห์และออกแบบจะช่วยให้การคำนวณได้รวดเร็วขึ้น และช่วยลดข้อผิดพลาดที่เกิดขึ้นได้

#### วัตถุประสงค์

เพื่อศึกษาถึงการวิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างเหล็กที่ได้รับแรงดึง ,แรงอัด ,แรงดัดหรือรับแรงร่วมกัน และนำหลักการการวิเคราะห์และออกแบบมาทำการเขียนโปรแกรมคอมพิวเตอร์ เพื่อใช้ในการวิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างเหล็ก

#### ทฤษฎีหรือแนวคิดที่ใช้ในโครงงานพิเศษ

1. ทฤษฎี Moment Distribution ในการหา moment และ shear ที่เกิดขึ้นบนคาน
2. มาตรฐานสำหรับการออกแบบโครงสร้างเหล็ก

## ขอบเขตของโครงการ

1. ศึกษาการวิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างรับแรงดึง
2. ศึกษาการวิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างรับแรงดึง
3. ศึกษาการวิเคราะห์และออกแบบคานเดี่ยวและคานต่อเนื่อง
4. ศึกษาการวิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างรับแรงอัดและแรงดัด

## วิธีที่ใช้ในการดำเนินโครงการพิเศษ

1. ศึกษาด้านทฤษฎีที่เกี่ยวกับการวิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างเหล็ก
2. ศึกษาอัลกอริทึมที่ใช้ในการออกแบบโครงสร้างเหล็กเพื่อนำมาเขียนโปรแกรมคอมพิวเตอร์
3. เขียนโปรแกรมคอมพิวเตอร์ด้วยภาษา Visual Basic
4. ทดสอบโปรแกรมที่เขียน และแก้ไขปรับปรุงข้อผิดพลาด

## ผลที่คาดว่าจะได้รับ

1. ทำให้เข้าใจถึงกระบวนการ การวิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างมากขึ้น
2. สามารถนำโปรแกรมไปช่วยในการทำงานในการออกแบบเบื้องต้นได้จริง

## บทที่ 2

### ทฤษฎีการออกแบบโครงสร้างเหล็ก

เหล็กจัดเป็นวัสดุโครงสร้างที่สำคัญประเภทหนึ่ง วิศวกรโครงสร้างใช้เหล็กในการก่อสร้างอาคาร สะพาน หอดังน้ำ หอคอยส่งสายไฟฟ้าแรงสูง ไซโลและโครงสร้างอื่น ๆ อีกมากมาย คุณสมบัติเด่นที่เหล็กมีเหนือวัสดุโครงสร้างอื่น ได้แก่ การที่มีกำลังสูงและความเหนียว ด้วยคุณสมบัติดังกล่าว โครงสร้างที่ทำด้วยเหล็กจะมีน้ำหนักเบากว่าโครงสร้างที่ทำด้วยวัสดุอื่น และมีความสามารถในการเปลี่ยนแปลงรูปร่างก่อนการวิบัติได้มากกว่า นอกจากนี้ยังสามารถนำเหล็กรูปร่างต่าง ๆ มาประกอบขึ้นเป็นโครงสร้างที่มีรูปร่าง และขนาดตามความต้องการ การก่อสร้างทำได้รวดเร็ว เป็นการลดเวลาในการก่อสร้างได้เป็นอย่างมาก

#### 2.1 คุณสมบัติและกำลังของเหล็กโครงสร้าง

เหล็กโครงสร้างที่ใช้กันอยู่ทั่วไปเป็นประเภทเหล็กกล้าคาร์บอน (Carbon Steel) ซึ่งได้แก่ เหล็กที่มีส่วนผสมของโลหะอื่นนอกเหนือจากเนื้อเหล็กแท้คิดเป็นเปอร์เซ็นต์สูงสุดดังนี้

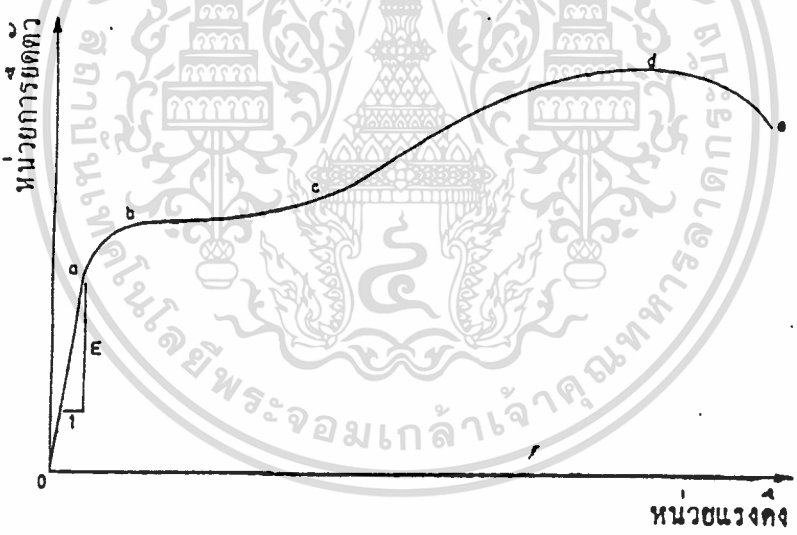
- ก. คาร์บอน 1.7%
- ข. มังกานีส 1.65%
- ค. ซีลีคอน 0.6%
- ง. ทองแดง 0.6%

คาร์บอนและมังกานีสเป็นส่วนผสมที่สำคัญในการเพิ่มความแข็งแรงให้กับเหล็ก เหล็กกล้าคาร์บอนสามารถจัดประเภทตามปริมาณส่วนผสมของคาร์บอนได้ 4 ประเภทดังนี้

- ก. ประเภทคาร์บอนต่ำ (Low Carbon) มีส่วนผสมคาร์บอนน้อยกว่า 0.15%
- ข. ประเภทคาร์บอนค่อนข้างปานกลาง (Mild Carbon) มีส่วนผสมคาร์บอนระหว่าง 0.15-0.29%
- ค. ประเภทคาร์บอนปานกลาง (Medium Carbon) มีส่วนผสมคาร์บอนระหว่าง 0.3-0.59%
- ง. ประเภทคาร์บอนสูง (High Carbon) มีส่วนผสมคาร์บอนระหว่าง 0.60-1.70%

เหล็กกล้าคาร์บอนที่ใช้ในงานโครงสร้าง (Structural Carbon Steel) จัดอยู่ในประเภท ข. เช่น เหล็ก A36 (ชื่อตาม ASTM) มีส่วนผสมคาร์บอนสูงสุดระหว่าง 0.25-0.29% ขึ้นอยู่กับความหนาเช่นเดียวกัน ในกรณีที่ต้องการเหล็กที่มีคุณสมบัติด้านกำลัง ความเหนียว การเชื่อม การทนทานต่อการผุกร่อน ฯลฯ เพิ่มขึ้น ก็สามารถทำได้โดยการผสมโลหะอื่น เช่น โครเมียม นิกเกิล ดิเตเนียม โคลัมเบีย วานาเดียม เป็นต้น เช่น เหล็ก A572 จัดเป็นเหล็กประเภทเหล็กกล้าประสมบางกำลังสูง (High-Strength Low Alloy Steel) ซึ่งมีส่วนผสมของโคลัมเบีย และวานาเดียมอยู่ ทำให้มีกำลังสูงขึ้นจากเหล็ก A36 เป็นต้น

ก่อนการออกแบบโครงสร้างจำเป็นต้องทราบถึงคุณสมบัติของเหล็กเสียก่อน คุณสมบัติของเหล็กที่สำคัญคือมีความต้านทานต่อแรงดึงและแรงอัดได้ดี ตลอดจนมีความเหนียวที่จะยืดหรือหดตัวได้มากก่อนเกิดการชำรุดเสียหาย ในทางปฏิบัติถือว่าเป็นเหล็กที่มีความต้านทานแรงอัดเท่ากับ ความต้านทานแรงดึง วิธีทดสอบหาคุณสมบัติที่ต้านทานต่อแรงดึง ทำได้โดยนำแท่งที่มีขนาดและรูปร่างตามมาตรฐานกำหนดมาดึงโดยใช้เครื่องทดสอบวัสดุ



รูปที่ 2.1 ความสัมพันธ์ระหว่างหน่วยแรงและหน่วยการยืดตัวของเหล็ก

รูปที่ 2.1 แสดงความสัมพันธ์ระหว่างหน่วยแรงดึงกับหน่วยการยืดตัวของเหล็กขนาดมาตรฐานเมื่อรับแรงดึง จากจุด 0 ถึง a หน่วยแรงดึงเป็นสัดส่วนโดยตรงกับหน่วยการยืดตัวตามกฎของฮุก ในช่วงนี้วัสดุมีคุณสมบัติยืดหยุ่น พ้นจากจุด a การยืดของเหล็กจะไม่เป็นไปตามกฎของฮุกและวัสดุจะเริ่มคลาก หน่วยแรงดึงที่จุด a เรียกว่า Proportional Limit ค่าความชันในช่วง  $0_a$  นี้เรียกว่า โมดูลัส

ของความยืดหยุ่น (Modulus of Elasticity) และจะมีค่าคงที่  $E$  เรียกว่า Young's Modulus ค่าของ  $E$  สำหรับเหล็กกล้าคาร์บอนหรือเหล็กกำลังสูงจะมีค่าอยู่ระหว่าง 2000 ถึง 2100 ตันต่อตารางเซนติเมตร การยืดของเหล็กในช่วงยืดหยุ่นนี้จะน้อยมาก และสามารถหดกลับลงมาตามแนวเดิมได้เมื่อเลิกดึงที่จุด  $b$  เหล็กจะเริ่มคลายการยืดตัวจะเพิ่มมากขึ้นในขณะที่หน่วยแรงดึงมีค่าเท่าเดิม จุดนี้เรียกว่า จุดคลายของเหล็ก ปกติแล้วหน่วยการยืดตัวในช่วงพลาสติก  $bc$  จะมากกว่าหน่วยการยืดตัวในช่วงยืดประมาณสิบเท่าที่จุด  $c$  วัสดุจะเริ่มมีพฤติกรรมใหม่เรียก Strain Hardening เมื่อเพิ่มแรงต่อไปอีก จะมีความสัมพันธ์ระหว่างหน่วยแรงดึงและหน่วยการยืดตัวตามรูปแสดง จนกระทั่งถึงจุด  $d$  ซึ่งหน่วยแรงดึงมากที่สุด หน่วยแรงดึงที่จุดนี้เรียกว่า หน่วยแรงดึงประลัยของเหล็กและเมื่อพ้นจากจุด  $d$  ไปแล้วหน่วยแรงดึงจะลดลงและเหล็กที่ถูกดึงจะมีคอคอดเกิดขึ้น จนกระทั่งถึงจุด  $e$  เหล็กจะถูกดึงจนขาดออกจากกัน เรียกจุดนี้ว่า หน่วยแรงดึงที่จุดขาดของเหล็ก

การออกแบบโครงสร้างเหล็กสำหรับส่วนต่าง ๆ ของอาคารในรายงานเล่มนี้ กล่าวเฉพาะการออกแบบโดยวิธีอีลาสติก ซึ่งใช้คุณสมบัติของเหล็กดังกล่าวข้างต้น และเกณฑ์การออกแบบตามมาตรฐานกำหนด กล่าวคือหน่วยแรงที่เกิดขึ้นในรูปตัดของส่วนโครงสร้างที่เลือกใช้ เพื่อให้สามารถรับน้ำหนักบรรทุกทุกใช้งาน (Work Load) ได้ปลอดภัยนั้น จะต้องไม่เกินกว่าค่าหน่วยแรงที่ยอมให้ ซึ่งกำหนดอยู่ในมาตรฐานการออกแบบโครงสร้างเหล็ก มาตรฐานกำหนดของประเทศไทยคือ มาตรฐาน ว.ส.ท. แต่ส่วนมากคุ้นเคยกับมาตรฐานกำหนดของ AASHTO (American Association of State Highway Officials) และมาตรฐาน AREA (American Railway Engineering Association) สำหรับการคำนวณและออกแบบสำหรับโครงสร้างเหล็กในเล่มนี้จะใช้มาตรฐาน AISC เป็นหลัก ทั้งนี้เพราะมาตรฐาน AISC ได้ใช้กันแพร่หลายในการคำนวณโครงสร้างของอาคารเหล็กทุกรูปพรรณทั่ว ๆ ไป

มาตรฐาน AISC กำหนดหน่วยแรงชนิดต่าง ๆ ที่ยอมให้เป็นเปอร์เซ็นต์ของกำลังจุดคลายของเหล็กเป็นต้นว่า หน่วยแรงดึงที่ยอมให้เท่ากับ 60 เปอร์เซ็นต์ของกำลังจุดคลายของเหล็ก หน่วยแรงเฉือนที่ยอมให้เท่ากับ 40 เปอร์เซ็นต์ของกำลังจุดคลายของเหล็ก ดังนั้นจะเห็นได้ว่ากำลังจุดคลายของเหล็กนี้เป็นคุณสมบัติของเหล็กที่สำคัญที่สุดของการออกแบบ นอกจากนี้จะเห็นว่าค่าอัตราส่วนความปลอดภัย (Factor of Safety) ขึ้นอยู่กับประเภทของแรงที่กระทำ เช่น ในโครงสร้างส่วนที่รับแรง

ดึง ค่าอัตราส่วนความปลอดภัยเท่ากับกำลังจุดคูลาก ( $F_y$ ) หารด้วยหน่วยแรงดึงที่ยอมให้ ( $0.6 F_y$ ) ซึ่งมีค่าเท่ากับ 1.67

เหล็กที่ผลิตขายตามมาตรฐาน ASTM มีมากมายหลายชนิด แต่ละชนิดมีคุณสมบัติและความสามารถในการรับน้ำหนักต่างกัน เหล็กที่นิยมใช้กันทั่วไปได้แก่ จำพวกเหล็กกล้าคาร์บอนซึ่งเหล็กประเภทนี้ยังจำแนกออกได้อีกหลายชนิด เช่น A36, A53, A245 เป็นต้น สำหรับ A36 เป็นเหล็กชนิดที่ใช้ในโครงสร้างทั่ว ๆ ไป นอกจากเหล็กกล้าคาร์บอนแล้ว ยังมีเหล็กจำพวกเหล็กกล้าประสมบางชนิด เช่น A514, A517 เป็นต้น คุณสมบัติและกำลังของเหล็กเหล่านี้ได้นำมากล่าวไว้อย่างย่อ ๆ ในตารางที่ 2.1 เนื่องจากเหล็กเหล่านี้มีคุณสมบัติและประโยชน์การใช้งานต่างกัน การเลือกใช้เหล็กชนิดต่าง ๆ จึงต้องพิจารณาคุณสมบัติให้ตรงกับประเภทของงานที่ต้องการ

เหล็กโครงสร้างที่ใช้มากที่สุด คือ ASTM A7 และ A36 ซึ่งมีกำลังจุดคูลากเท่ากับ 2310 และ 2520 กิโลกรัมต่อตารางเซนติเมตร ตามลำดับ คุณสมบัติและประเภทการใช้งานของเหล็กกล้าดังกล่าวข้างต้น จะหาได้จากหนังสือ ASTM Specifications for Structural Steel

สำหรับประเทศไทย มาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมได้กำหนดเหล็กโครงสร้างรูปพรรณไว้ 2 ชั้นคุณภาพ คือ F24 และ F30 ซึ่งมีกำลังจุดคูลากเท่ากับ 2400 และ 3000 กก/ซม.<sup>2</sup> ตามลำดับ และแสดงเครื่องหมายด้วยสีขาและสีเขียวตามลำดับ

ตารางที่ 2.1 คุณสมบัติและกำลังของเหล็กโครงสร้าง ( มาตรฐาน ASTM )

ชนิด	ชื่อ	จุดคานง ( กก./ ตร.ซม. )	กำลังดึงสูงสุด ( กก./ ตร.ซม. )	หมายเหตุ
เหล็กกล้าคาร์บอน	A36	2250 - 2530	4070 - 5620	ใช้ในงานโครงสร้างทั่วไป
	A53	2100 - 2400	3370 - 4210	เหล็กท่อ เชื่อมได้
	A245	1750 - 2810	3160 - 3860	เหล็กแบน เชื่อมได้
	A283	1680 - 2320		เหล็กแผ่น ทำถังน้ำมัน
	A501	2530	4070	เหล็กกลวง ใช้งานทั่วไป
	A573	2460 - 2670		เหล็กแผ่น เหนียวกว่า A36
	A529	2950	4210 - 5970	
	A285	2100 - 2670	3860 - 4920	เหล็กแผ่น ทำถังภายใต้
	A515	"	"	แรงดัน
	A516	"	"	
	A570	1750 - 2950	3160 - 4070	เหล็กรีดเย็น
เหล็กกล้าประสม กำลังสูง	A242	2950 - 3510	4430 - 4920	ใช้ในงานทั่วไป ทนการกัดกร่อนเป็น 4 เท่าของ A36
	A440	2950 - 3510	4430 - 4920	เชื่อมไม่ได้ ทนการกัดกร่อนเป็น 2 เท่าของ A36
	A441	2810 - 3510	4210 - 4920	เชื่อมได้ ทนการกัดกร่อนเป็น 2 เท่าของ A36
	A572	2950 - 3510	4210 - 4920	เชื่อมได้ ใช้ในงานทั่วไป
	A588	2950 - 3510	4420 - 4920	ใช้ในงานทั่วไป ทนการกัดกร่อนเป็น 2 เท่าของ A36
เหล็กกล้าผสมบาง ชุบแข็ง	A514	6320 - 7030	7030 - 9140	เชื่อมได้ ใช้ในงานทั่วไป
	A517	"	"	เหมือน A514แต่เหนียวกว่า

ตารางที่ 2.2 แสดงคุณสมบัติและกำลังของเหล็กกล้าคาร์บอนที่ผลิตตามมาตรฐานของประเทศญี่ปุ่น (JIS) ซึ่งเหล็กจากประเทศญี่ปุ่นกำลังเป็นที่นิยมใช้กันมากในประเทศเรา จากข้อมูลที่ปรากฏในตารางที่ 2.2 จะช่วยให้วิศวกรสามารถเลือกชนิดของเหล็กให้เหมาะสมกับประเภทของงานได้อย่างดี

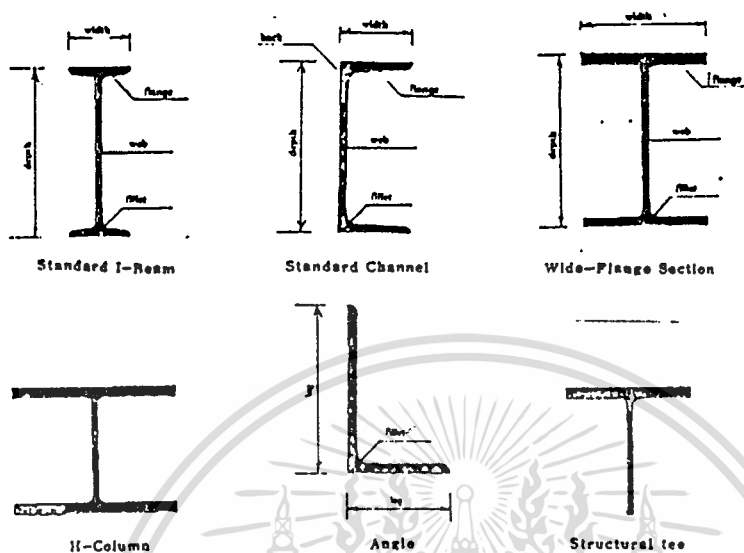
### ตารางที่ 2.2 คุณสมบัติและกำลังของเหล็กโครงสร้าง

ประเภทเหล็กกล้าคาร์บอน ( มาตรฐาน JIS )

สัญลักษณ์	หมายเลข	จุดคลาก ( กก./ ตร.ซม. )	กำลังดึงสูงสุด ( กก./ ตร.ซม. )	เปอร์เซ็นต์คาร์บอน (% C )
SS41	G3101	2200 - 2500	4100 - 5200	
SM41A	G3106	"	"	≤ 0.25
SM41B	G3106	"	"	≤ 0.22
SM41C	G3106	"	"	≤ 0.18
SS50	G3101	2500 - 2900	5000 - 6200	
SS55	G3101	4000 - 4100	6600	≤ 0.30
SM50A	G3106	3000 - 3500	5000 - 6200	≤ 0.22
SM50B	G3106	"	"	≤ 0.20
SM50C	G3106	"	"	≤ 0.18
SM50Y	G3106	3400 - 3700	"	≤ 0.20
SM53	G3106	"	5300 - 6500	≤ 0.20

เหล็กรูปพรรณ ได้จากการนำเหล็กโครงสร้างมาผลิตให้เป็นรูปต่างๆ โดยวิธีการรีดร้อนหรือรีดเย็น เหล็กรูปพรรณที่ขายในท้องตลาดนั้นมีหลายแบบและหลายขนาด มีรูปตัดต่าง ๆ กัน เช่น เหล็กฉาก (angle, L) เหล็กรูปตัด I เหล็กรูปตัด T เหล็กรูปตัด WF เหล็กรูปรางน้ำหรือเหล็กรูปตัว C (channel, C) เป็นต้น ปกติแล้วแบบที่ต้องการคือ แบบที่มีโมดูลัสหน้าตัด (Section Modulus) มาก เมื่อเทียบกับพื้นที่หน้าตัด คุณสมบัติของเหล็กรูปพรรณแบบต่าง ๆ เหล่านี้ เช่น ขนาดน้ำหนัก เนื้อที่หน้า

ตัด โมดูลส์หน้าตัดและโมเมนต์ อินเนอร์เซีย ซึ่งใช้ในการออกแบบ รูปตัดของเหล็กรูปพรรณที่ใช้กัน  
อย่างแพร่หลายได้แสดงไว้ในรูปที่ 2.2



รูปที่ 2.2 รูปตัดเหล็กรูปพรรณชนิดรีดร้อน

อนึ่ง เหล็กรูปพรรณจำแนกตามรูปร่าง ซึ่งกำหนดโดย AISC มีดังนี้

1. เหล็ก W (Wide-flange Shape) ดูรูปที่ 2.2 ก. เป็นเหล็กชนิดที่นิยมใช้กันอย่างแพร่หลาย มี  
แกนสมมาตรสองแกน รูปร่างประกอบด้วยปีกรูปสี่เหลี่ยมผืนผ้า 2 อัน ต่อกับเวอรูปสี่เหลี่ยมผืนผ้า 1  
อัน การกำหนดชนิดของเหล็กจะเขียนด้วยอักษร W ตามด้วยควมลึก X กับน้ำหนักเป็น กก./ม.  
เช่น W 400 X 66 ได้แก่ เหล็ก Wide-flange มีความลึก 400 มม. และน้ำหนัก 66 กก./ม.

2. เหล็ก S (S-shape) ดูรูปที่ 2.2 ข. เป็นเหล็กที่มีแกนสมมาตรสองแกน เดิมมีชื่อว่า I-Beam  
หรือ American Standard เหล็กประเภทนี้จะมีความกว้างของปีกน้อยกว่าเหล็ก W

3. เหล็ก M (M-shape) ได้แก่เหล็กที่ไม่จัดอยู่ในจำพวก W และ S จะมีอยู่ประมาณ 20 ชนิด  
ขนาดที่ใหญ่สุดของเหล็ก M ได้แก่ M360 X 25.6 ซึ่งมีความลึก 360 มม. และหนัก 25.6 กก./ม.

4. เหล็ก C (C-shape) ดูรูปที่ 2.2 ค. เป็นเหล็กที่มีรูปร่างเหมือนตัว C หรือเรียกว่าเหล็กรูปร่าง  
น้ำ มีแกนสมมาตรเพียงแกนเดียว เดิมมีชื่อว่าเรียกว่า American Standard Channels C 150 X 18.6 ได้  
แก่ เหล็กรูปร่างน้ำที่มีความลึก 150 มม. และหนัก 18.6 กก./ม.

5. เหล็ก MC (Mc-shape) มีรูปร่างเหมือนเหล็กรูปร่างน้ำ เดิมมีชื่อเรียกว่า Miscellaneous Channels

6. เหล็ก L (L-shape) มีรูปร่างเหมือนเหล็กตัว L หรือเรียกว่าเหล็กฉาก มีทั้งชนิดขาเท่าและไม่เท่ากัน L50X50X4 ได้แก่เหล็กฉากขาเท่ากัน มีขายาวข้างละ 50 มม. และความหนา 4 มม. ส่วน L75x50x6 ได้แก่เหล็กฉากขาไม่เท่ากัน มีขายาว 75 มม. และ 50 มม. ตามลำดับ ความหนาของขาเท่ากับ 6 มม.

7. เหล็ก T (T-shape) มีรูปร่างเหมือนเหล็กตัว T ได้จากการตัดเหล็ก W, S และ M ออกเป็นสองส่วน ซึ่งโดยปกติแล้วจะแบ่งออกเป็นสองส่วนเท่า ๆ กัน ตัดออกจากเหล็ก W เรียกว่า WT ตัดออกจากเหล็ก S เรียกว่า ST และตัดออกจากเหล็ก M เรียกว่า MT สัญลักษณ์ WT200x33 ได้แก่เหล็กรูปตัว T มีความลึก 200 มม. หนัก 33 กก./ม. ตัดมาจาก เหล็ก W400x66

วิธีการระบุขนาดและชนิดของเหล็กรูปพรรณที่ใช้ในการคำนวณออกแบบ หรือใช้ในการเขียนแบบจะระบุขนาดและชนิดด้วยชื่อย่อ ซึ่งใช้กันเป็นมาตรฐานทั่วไป เป็นต้นว่า

WF350 x 49.6 หมายถึงหน้าตัดรูปปีกกว้าง WF (Wide Flange) ซึ่งมีความลึกโดยประมาณเท่ากับ 350 มม. และมีน้ำหนักต่อความยาวหนึ่งเมตร เท่ากับ 49.6 กิโลกรัม

C125 X 13.4 หมายถึงหน้าตัดรูปเหล็กรางหรือร่อง (Channel) ซึ่งมีความลึกโดยประมาณเท่ากับ 125 มม. และมีน้ำหนักต่อความยาวหนึ่งเมตร เท่ากับ 13.4 กิโลกรัม

L90 x 60 x 12 หมายถึงเหล็กฉากที่มีขาด้านยาวเท่ากับ 90 มม. ขาด้านสั้นเท่ากับ 60 มม. และมีความหนาเท่ากับ 12 มม.

WT150 x 47 หมายถึงหน้าตัดรูปตัวที (Tee) ซึ่งตัดจากเหล็กรูป WF300x94 เหล็กรูปแบบนี้เรียกว่า Structural Tee

## 2.2 วิธีการออกแบบโครงสร้าง

การออกแบบโครงสร้างเหล็ก หมายถึงการคำนวณเพื่อเลือกชนิดและขนาดที่เหมาะสมของเหล็กรูปพรรณที่มีผลิตขายอยู่แล้ว หรือรูปตัดที่ประกอบขึ้นเอง เพื่อให้ต้านทานต่อโมเมนต์ดัดแรงในแนวแกน หรือโมเมนต์ดัดและแรงในแนวแกนร่วมกัน ที่คำนวณได้ค่ามาจากการวิเคราะห์ด้วยทฤษฎีโครงสร้าง การออกแบบโครงสร้างเหล็กมีวิธีเฉพาะสำหรับประเภทของโครงสร้างต่าง ๆ ซึ่งแบ่งตาม

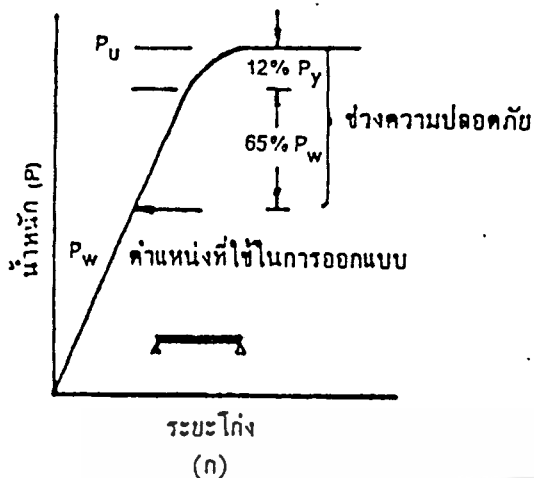
ชนิดของแรง ที่จะให้โครงสร้างที่ออกแบบนั้นต้านทานได้โดยปลอดภัย ได้แก่ ส่วนโครงสร้างที่รับแรงตามแนวแกน ซึ่งอาจเป็นแรงดึงหรือแรงอัด ส่วนโครงสร้างที่รับโมเมนต์ดัดและแรงเฉือน ส่วนโครงสร้างที่รับแรงตามแนวแกนและโมเมนต์ดัดรวมกัน ตลอดจนการออกแบบรอยต่อของส่วนโครงสร้าง เพื่อให้ทุก ๆ ส่วนของโครงสร้างร่วมรับน้ำหนักได้ตามต้องการ

การออกแบบโครงสร้างเหล็กสามารถเลือกทำได้ 2 วิธี ได้แก่ วิธีอีลาสติก (Elastic Method) ซึ่งอาศัยค่าหน่วยแรงที่ยอมให้ (Allowable Stress) ร่วมกับน้ำหนักบรรทุกใช้งาน (Service Load) เป็นเกณฑ์ในการออกแบบ อีกวิธีหนึ่งได้แก่วิธีพลาสติก (Plastic Method) ซึ่งอาศัยหน่วยแรงคลาก (Yield Stress) ร่วมกับน้ำหนักบรรทุกประลัย (Ultimate Load) เป็นเกณฑ์ในการออกแบบ

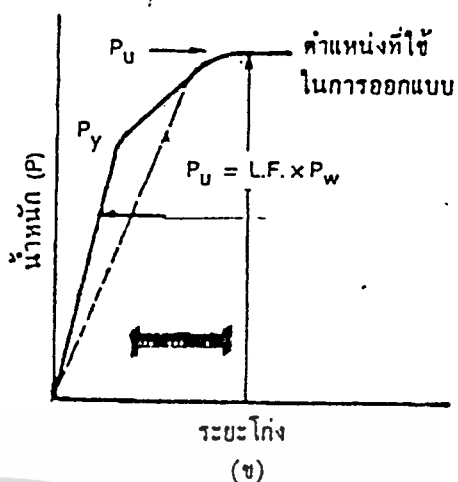
ปัจจุบันการออกแบบโดยวิธีพลาสติก (Plastic Method) เป็นวิธีได้รับความนิยมและใช้กันแพร่หลายในต่างประเทศ เพราะเป็นวิธีการออกแบบที่สอดคล้องกับสภาพพฤติกรรมที่เกิดขึ้นกับโครงสร้างภายใต้การรับน้ำหนักบรรทุก โครงสร้างที่ออกแบบโดยวิธีนี้จะประหยัดกว่าโครงสร้างที่ออกแบบโดยวิธีอีลาสติก โดยมีค่าความปลอดภัยใกล้เคียงกัน รูปที่ 2.3 แสดงให้เห็นถึงความแตกต่างระหว่างการออกแบบทั้งสองวิธี

ในคานที่มีการรองรับแบบธรรมดา (Simply Supported Beam) ตำแหน่งที่โมเมนต์มีค่าสูงสุดเพียงตำแหน่งเดียว ค่าน้ำหนักบรรทุกประลัย ( $P_U$ ) จะมีค่าสูงกว่าค่าน้ำหนักบรรทุกคลาก ( $P_Y$ ) เพียงเล็กน้อย แต่ในคานแบบปลายยึดแน่น (Fixed end Beam) ตำแหน่งที่โมเมนต์มีค่าสูงสุดมีได้ถึง 3 ตำแหน่ง ในกรณีนี้ค่าน้ำหนักบรรทุกประลัยจะมีค่าสูงกว่าค่าน้ำหนักบรรทุกคลากมาก และคานจะเกิดการวิบัติ (Collapse) เมื่อตำแหน่งที่โมเมนต์มีค่าสูงสุดทั้ง 3 ตำแหน่งมีสภาพเป็นจุดหมุนพลาสติก (Plastic Hinge)

## การออกแบบอิลาสติก



## การออกแบบพลาสติก



รูปที่ 2.3 การเปรียบเทียบวิธีการออกแบบอิลาสติกและพลาสติก

จากรูปที่ 2.3 จะพบข้อสรุปที่สำคัญดังนี้

1. ที่น้ำหนักบรรทุกใช้งาน (Service Load)  $P_w$  ที่ออกแบบโดยวิธีพลาสติก โครงสร้างยังมีพฤติกรรมอยู่ในช่วงอิลาสติก
2. การออกแบบโดยวิธีพลาสติกจะใช้น้ำหนักบรรทุกประลัย  $P_u$  เป็นเกณฑ์ในการออกแบบ หรืออีกนัยหนึ่งอาจกล่าวได้ว่า ได้กำหนดน้ำหนักบรรทุกสูงสุดที่โครงสร้างจะสามารถรับไว้ได้ในขณะที่การออกแบบโดยวิธีอิลาสติก น้ำหนักบรรทุกสูงสุดไม่สามารถกำหนดได้

การออกแบบโครงสร้างเหล็ก จำเป็นต้องปฏิบัติตามกฎและหลักเกณฑ์ที่กำหนดไว้ในมาตรฐานการออกแบบของแต่ละท้องถิ่น เพื่อให้เกิดความเป็นระเบียบและความปลอดภัยต่อโครงสร้าง มาตรฐานการออกแบบโครงสร้างเหล็กที่สามารถนำไปใช้อ้างอิง ได้แก่

AASHTO American Association of State Highway and Transportation Officials

AISC American Institute of Steel Construction

AISI American Iron and Steel Institute

AREA American Railway Engineering Association

AWS American Welding Society

AISE Association of Iron and Steel Engineers

UBC • Uniform Building Code

DIN Deutsche Industrie Norm (W.Germany)

JIS Japanese Industrial Standards

ว.ส.ท. มาตรฐานสำหรับอาคารเหล็กรูปพรรณ วิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทยฯ

## 2.2.1 น้ำหนักบรรทุกในอาคาร (Building Loads)

น้ำหนักบรรทุกที่กระทำต่ออาคารสามารถแยกออกเป็น 2 ประเภทใหญ่ ๆ ดังนี้

1. น้ำหนักบรรทุกคงที่ (Dead Loads) และ
2. น้ำหนักบรรทุกจร (Live Loads) ซึ่งแยกออกเป็น
  - น้ำหนักบรรทุกจรในแนวตั้ง (Vertical Live Loads)
  - น้ำหนักบรรทุกจรในแนวขวาง (Lateral Live Loads)

### 1. น้ำหนักบรรทุกคงที่ (Dead Loads)

น้ำหนักบรรทุกคงที่ ได้แก่ น้ำหนักขององค์อาคารต่าง ๆ ที่ประกอบขึ้นเป็นตัวโครงสร้าง เช่น น้ำหนักพื้น คาน เสา ฐานราก เป็นต้น ส่วนประกอบต่าง ๆ ที่ยึดแน่นกับตัวโครงสร้าง เช่น น้ำหนักผนัง กำแพง ฝ้าเพดาน ท่อสายไฟ ท่อลมเครื่องปรับอากาศ ลิฟท์ ฯลฯ จัดเป็นประเภทของน้ำหนักบรรทุกคงที่เช่นเดียวกัน โดยปกติน้ำหนักบรรทุกคงที่จะสามารถทราบค่าได้อย่างใกล้เคียงหลังจากได้กำหนดสัดส่วนและขนาดขององค์อาคารต่าง ๆ เรียบร้อยแล้ว

### 2. น้ำหนักบรรทุกจร (Live Loads)

น้ำหนักบรรทุกจร ได้แก่ น้ำหนักของสิ่งของต่าง ๆ ที่อาคารต้องแบกรับ หลังจากได้สร้างอาคารเสร็จเรียบร้อยแล้ว โดยปกติขนาดของน้ำหนักบรรทุกจะถูกกำหนดโดยกฎหมายบัญญัติของแต่ละท้องถิ่น ตามประเภทและลักษณะการใช้งานของอาคาร น้ำหนักบรรทุกจรสามารถแยกออกเป็นสองประเภทดังนี้

- น้ำหนักบรรทุกจรในแนวตั้ง (Vertical Live Loads) ได้แก่ น้ำหนักต่าง ๆ ที่กระทำในแนวตั้ง เช่น น้ำหนักของผู้อาศัย น้ำหนักของเครื่องจักรที่มีความเคลื่อนย้ายไปได้ เครื่องเฟอร์นิเจอร์ สิ้นค้า

รถยนต์ ฯลฯ ข้อบัญญัติกรุงเทพมหานครได้กำหนดขนาดของน้ำหนักบรรทุกจรในแนวดิ่งตามประเภทการใช้งานของอาคาร โดยมีค่าประมาณเฉลี่ยไม่ต่ำกว่าค่าดังปรากฏในตารางที่ 2.3

ในการคำนวณน้ำหนักบรรทุกจรที่ถ่ายลงเสาและฐานราก สำหรับโรงมหรสพ หอประชุม หอสมุด พิพิธภัณฑ์ อัฒจันทร์ คลังสินค้า โรงงานอุตสาหกรรม อาคารจอดรถยนต์ หรือเก็บรถยนต์ ให้คือน้ำหนักบรรทุกเต็มอัตราทุกชั้น ส่วนอาคารประเภทอื่น ข้อบัญญัติกรุงเทพมหานครอนุญาตให้ทำการลดส่วนลงได้ตามชั้นของอาคารดังแสดงไว้ในตารางที่ 2.4

### 3. น้ำหนักบรรทุกกระแทก

น้ำหนักบรรทุกที่กระทำต่ออาคารอย่างทันทีทันใด มีผลทำให้อาคารต้องรับน้ำหนักมากกว่าน้ำหนักบรรทุกที่กระทำกับอาคารอย่างช้า ๆ น้ำหนักบรรทุกที่กระทำต่ออาคารอย่างทันทีทันใดนี้ เรียกว่า น้ำหนักบรรทุกกระแทก ซึ่งคำนวณหาได้จาก

$$L_1 = L_2 (I+1)$$

โดยที่  $L_1$  = น้ำหนักบรรทุกกระแทก กก.

$L_2$  = น้ำหนักบรรทุกสถิตย์ กก.

$I$  = แฟคเตอร์เนื่องจากการกระแทก

AISC ได้กำหนดค่า  $I$  สำหรับอาคารประเภทต่าง ๆ ดังปรากฏในตารางที่ 2.5

ในการออกแบบคานที่รองรับเครน (Crane) ต้องคำนึงถึงแรงในแนวดิ่งจาก และแรงในแนวตามยาวของคาน กระทำที่ผิวคานด้วย AISC ได้กำหนดค่าของแรงทั้งสองดังนี้

แรงในแนวดิ่งจาก =  $0.1 \times (\text{น้ำหนักของวัตถุที่ยก} + \text{น้ำหนักของตัววิ่งบนหลังเครน})$

แรงในแนวตามยาว =  $0.1 \times (\text{น้ำหนักสูงสุดที่ล้อวิ่งของตัวเครน})$

AASHTO ได้กำหนดค่า  $I$  มีค่าดังนี้

$$I = \frac{15}{L + 38} \leq 0.30$$

ตารางที่ 2.3 ขนาดน้ำหนักบรรทุกในแนวตั้งของอาคารประเภทต่าง ๆ  
( ข้อบัญญัติกรุงเทพมหานคร )

ประเภทและส่วนต่าง ๆ ของอาคาร	น้ำหนักบรรทุกจร ( กก./ ตร.ม. )
1. หลังคา	30
2. กันสาดหรือหลังคาคอนกรีต	100
3. ที่พักอาศัย โรงเรียนอนุบาล ห้องน้ำ ห้องส้วม	150
4. ห้องแถว ตึกแถว ที่ใช้พักอาศัย อาคารชุด หอพัก โรงแรมและ ห้องคนไข้พิเศษของโรงพยาบาล	200
5. สำนักงานพยาบาล	250
6. ( ก ) อาคารพาณิชย์ ส่วนของห้องแถว ตึกแถวที่ใช้เพื่อการพาณิชย์ มหาวิทยาลัย วิทยาลัย โรงเรียน และโรงพยาบาล	300
( ข ) ห้องโถง บันได ช่องทางเดิน ของอาคารชุด หอพัก โรงแรม สำนักงานและธนาคาร	300
7. ( ก ) ตลาด อาคารสรรพสินค้า หอประชุม โรงแรม หอสมุด พิพิธภัณฑ์ ห้องประชุม ห้องอ่านหนังสือในห้องสมุดและหอสมุด ที่จัดหรือเก็บรถยนต์นั่ง หรือรถจักรยานยนต์	400
( ข ) ห้องโถง บันได ช่องทางเดิน ของอาคารพาณิชย์ มหาวิทยาลัย วิทยาลัยและโรงเรียน	400
8. ( ก ) คลังสินค้า โรงกีฬา พิพิธภัณฑ์ อัฒจันทร์ โรงงานอุตสาหกรรม โรงพิมพ์ ห้องเก็บเอกสารและพัสดุ	500
( ข ) ห้องโถง บันได ช่องทางเดิน ของตลาด อาคารสรรพสินค้า ห้องประชุม หอประชุม โรงแรม หอสมุด พิพิธภัณฑ์ ห้องสมุด	500
9. ห้องเก็บหนังสือ ของห้องสมุดหรือหอสมุด	600
10. ที่จอดรถหรือเก็บรถยนต์บรรทุกเปล่า	800

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ตารางที่ 2.4 อัตราการลดน้ำหนักบรรทุกจรในแนวตั้ง  
( ข้อบัญญัติกรุงเทพมหานคร )

การรับน้ำหนักของพื้น	อัตราการลดน้ำหนักบรรทุกจรบนพื้นแต่ละชั้นเป็นร้อยละ
1) หลังคาหรือดาดฟ้า	-
2) ชั้นที่หนึ่งถัดจากหลังคาหรือดาดฟ้า	-
3) ชั้นที่สองถัดจากหลังคาหรือดาดฟ้า	-
4) ชั้นที่สามถัดจากหลังคาหรือดาดฟ้า	10
5) ชั้นที่สี่ถัดจากหลังคาหรือดาดฟ้า	20
6) ชั้นที่ห้าถัดจากหลังคาหรือดาดฟ้า	30
7) ชั้นที่หกถัดจากหลังคาหรือดาดฟ้า	40
8) ชั้นที่เจ็ดถัดจากหลังคาหรือดาดฟ้า และชั้นต่อไป	50

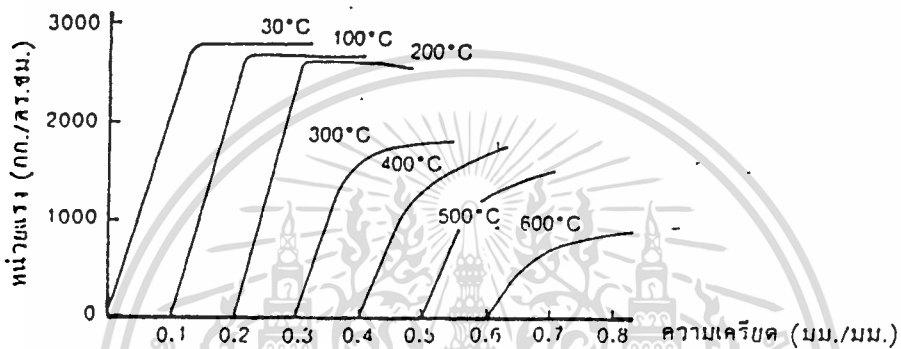
ตารางที่ 2.5 ค่าแฟคเตอร์เนื่องจากการกระแทก

ประเภทอาคาร	
รองรับลิฟท์	1
รองรับเครน ( reane ) และรอยต่อต่าง ๆ ที่เกี่ยวข้อง	0.4
รองรับเครจักรเบา มอเตอร์	$\geq 0.2$
ตัวแขวนรับพื้นและระเบียง	$\geq 0.33$

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## 2.2 อิทธิพลของอุณหภูมิต่อคุณสมบัติของเหล็ก

เหล็กเป็นวัสดุก่อสร้างที่มีความแข็งแรงมากภายใต้สภาวะปกติ แต่ภายใต้อุณหภูมิสูง ๆ เช่น ในกรณีที่เกิดเพลิงไหม้ คุณสมบัติต่าง ๆ กำลังคลาก และค่าโมดูลัสยืดหยุ่นจะลดลงอย่างมาก รูปที่ 2.4 แสดงความสัมพันธ์ของหน่วยแรงและความเครียดของเหล็กชนิด SS41 ( $F_y = 2500$  กก./ตร.ซม.) ภายใต้อุณหภูมิต่าง ๆ

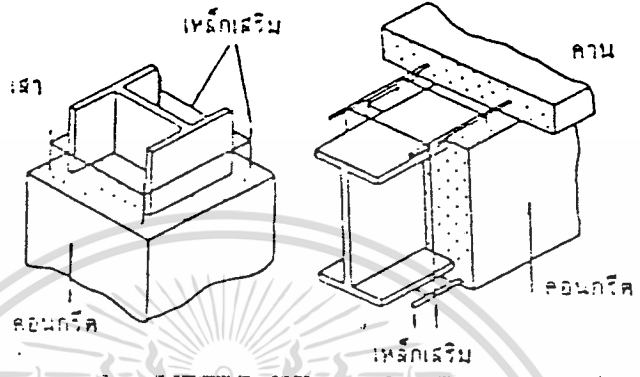


รูปที่ 2.4 ความสัมพันธ์ของหน่วยแรงกับความเครียดที่อุณหภูมิต่าง ๆ

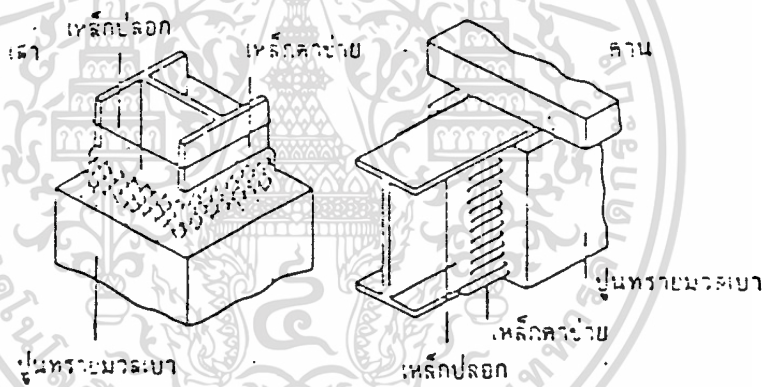
ด้วยเหตุที่คุณสมบัติของเหล็กเปลี่ยนไปอย่างมากภายใต้อุณหภูมิสูง ดังนั้นในอาคารที่ใช้เหล็กเป็นโครงสร้าง จึงจำเป็นต้องมีการป้องกันการสูญเสียกำลังเนื่องจากเกิดเพลิงไหม้ ในปัจจุบันการป้องกันดังกล่าวสามารถทำได้ 4 วิธีดังนี้

1. หุ้มด้วยคอนกรีต (Concrete Encasement Method) คอนกรีตที่ใช้หุ้มเสาและคานเหล็ก จะเป็นคอนกรีตชนิดมวลเบา (Light-weight Concrete) โดยเสริมเหล็กยื่นและเหล็กปลอกด้วย ดังแสดงในรูปที่ 2.5
2. หุ้มด้วยปูนฉาบเสริมด้วยลวดตาข่าย (Metal Lath Method) รูปที่ 2.6 แสดงวิธีการหุ้มเสาและคานเหล็กด้วยการเสริมลวดตาข่ายรอบเสาและคาน แล้วฉาบปูนผสมทรายโดยรอบอีกชั้นหนึ่ง
3. หุ้มด้วยวัสดุแข็งทนไฟ (Protective Board Installation) วัสดุแข็งทนไฟอาจได้แก่ แผ่นใยหิน (Reckwool) แผ่นกระเบื้อง (Asbestos) เป็นต้น โดยใช้กาวทาแล้วยึดติดกับเสาหรือคานเหล็ก ดังแสดงในรูปที่ 2.7

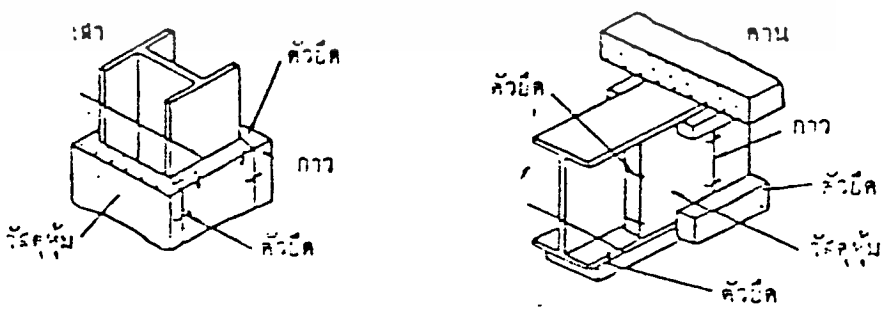
4. หุ้มด้วยการพ่น (Spray Method) การพ่นทำได้ 2 วิธี คือ วิธีแห้ง (Dry) กับวิธีเปียก (Wet) ในวิธีแห้ง โยหินหรือวัสดุทนไฟอื่น ๆ กับการจะพ่นออกมาพร้อมกันแต่คนละหัวฉีด ส่วนวิธีเปียก ซึ่งเป็นวิธีที่นิยมใช้กันมากกว่าวิธีแห้ง วัสดุทนไฟกับกาวจะผสมกันก่อน แล้วพ่นออกมาจากหัวฉีดเดียว รูปที่ 2.8 แสดงเสาและคานเหล็กที่หุ้มด้วยวิธีการพ่น จะเห็นว่ารอบเสาและคานเหล็กจะมีลวดตาข่ายล้อมรอบอยู่ก่อน



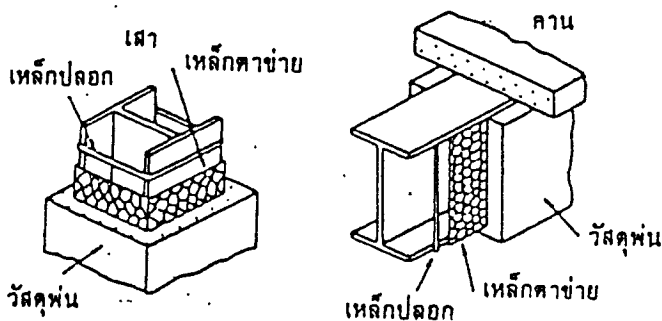
รูปที่ 2.5 การหุ้มเสาและคานเหล็กด้วยคอนกรีต



รูปที่ 2.6 การหุ้มเสาและคานเหล็กด้วยปูนผสมทราย



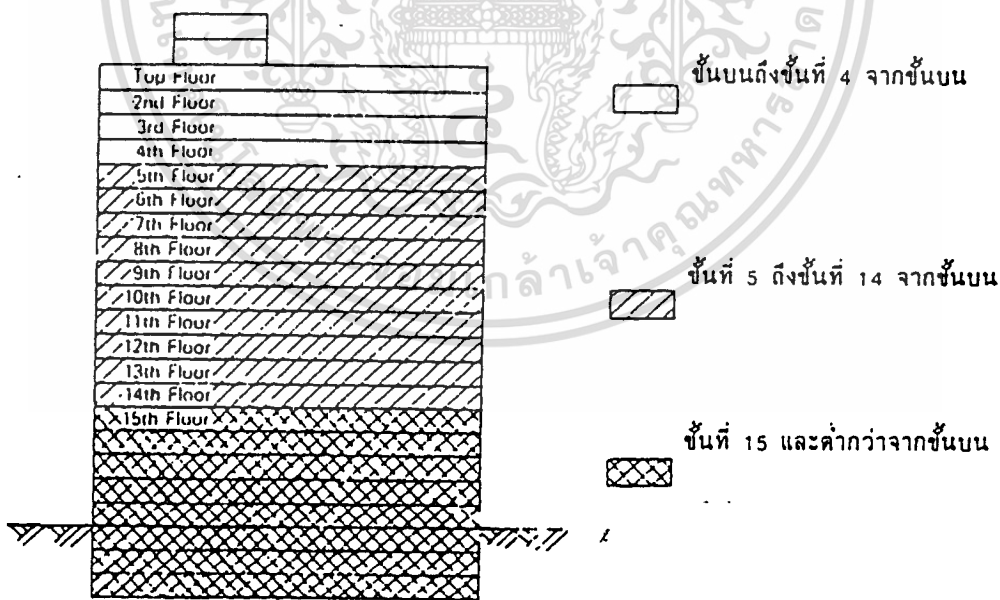
รูปที่ 2.7 การหุ้มเสาและคานเหล็กด้วยวัสดุเชิงทนไฟ



รูปที่ 2.8 การหุ้มเสาและคานกริตด้วยวิธีการพัน

ความหนาของวัสดุที่ใช้หุ้มเสาและคานเหล็กขึ้นอยู่กับระยะเวลาที่เหล็กถูกไฟเผา. จนกระทั่งมีอุณหภูมิประมาณ 600 C โดยทั่วไปจะกำหนดให้เป็น 2 ชั่วโมง และความหนาของวัสดุที่ใช้หุ้มจะหนาประมาณ 3.5 ซม.

ตารางที่ 2.6 แสดงค่าเวลาเป็นชั่วโมงที่ส่วนต่าง ๆ ของอาคารต้องสามารถทนไฟได้ตามมาตรฐานของประเทศญี่ปุ่น



รูปที่ 2.9 การแบ่งบริเวณในอาคารเพื่อกำหนดความสามารถในการทนไฟได้

ตารางที่ 2.6 เวลาที่ส่วนของอาคารต้องทนไฟได้

ตัวอื่น ๆ		ชั้น	ชั้นแทนด้วย □	ชั้นแทนด้วย ▨	ชั้นแทนด้วย ▩
กำแพง	กำแพงภายนอก	ผนังกันห้อง	1 ชม.	2 ชม.	2 ชม.
		กำแพงที่รับกำลัง	1 ชม.	2 ชม.	2 ชม.
	กำแพงใบ ให้รับกำลัง	ส่วนที่รับไฟ	1 ชม.	1 ชม.	1 ชม.
		ส่วนที่ไม่รับไฟ	30 นาที	30 นาที	30 นาที
เสา		1 ชม.	2 ชม.	3 ชม.	
บัน		1 ชม.	2 ชม.	2 ชม.	
คาน		1 ชม.	2 ชม.	3 ชม.	
หลังคา			30 นาที		

### 2.2.3 ตัวประกอบความปลอดภัย (Factor of Safety)

ตัวประกอบความปลอดภัย ได้แก่ ค่าที่แสดงถึงความปลอดภัยของโครงสร้างต่อกรณีวิบัติ ในกรณีที่โครงสร้างมีสภาวะการรับน้ำหนักบรรทุก และกำลังของวัสดุที่ใช้แตกต่างกันไปจากสภาวะที่กำหนด ในทฤษฎีอิลาสติก หน่วยแรงที่ยอมให้มีค่าเท่ากับน้ำหนักบรรทุกใช้งานคูณด้วยตัวประกอบน้ำหนักบรรทุก (Load Factor) โดยทั่วไปตัวประกอบความปลอดภัยมีค่าดังนี้

$$F.S. = \frac{P_u}{P_s}$$

โดยที่ F.S. = ตัวประกอบความปลอดภัย

$P_u$  = น้ำหนักบรรทุกสูงสุด กก.

$P_s$  = น้ำหนักบรรทุกใช้งาน กก.

จากข้อกำหนด AISC ค่าความปลอดภัยสามารถคำนวณได้ดังปรากฏในตารางที่ 2.7

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

จากตารางที่ 2.7 พบว่าชั้นส่วนที่รับแรงดึงเป็นหลักมีค่าความปลอดภัยเท่ากับ 1.67 ซึ่งเป็นค่าเดียวกันกับชั้นส่วนที่รับแรงอัดประเภทเสาสั้น ส่วนเสายาวจะมีค่าความปลอดภัยเท่ากับ 1.92 และสำหรับหมุดยึดและสลักเกลียวจะมีค่าความปลอดภัยไม่น้อยกว่า 2.00



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ตารางที่ 2.7 ตัวประกอบความปลอดภัย ( มาตรฐาน AISC 1978 )

ประเภทชิ้นส่วน โครงสร้าง	เกณฑ์การออกแบบ ที่ใช้	น้ำหนักบรรทุก สูงสุด $P_u$	น้ำหนักบรรทุก ใช้งาน $P_a$	ตัวประกอบความ ปลอดภัย
องค์อาคารรับแรงดึง	การไหลในขงพลาสติก อย่างไม่จำกัด กำลังสูงสุด	$F_y A$	$0.6 F_y A$	$F_y / 0.6 F_y = 1.67$
		$F_u A$	$0.6 F_y A$	สำหรับเหล็ก A36: $F_u / 0.6 F_y = 2.60$
คานแบบงาย	ความคลากเริ่มแรก	$M_y = F_y S$	$M_a = 0.6 F_y S$	$F_y / 0.6 F_y = 1.67$
	การไหลในขงพลาสติก อย่างไม่จำกัด	$M_p = F_y Z$	$M_a = 0.66 F_y S$	$F_y Z / 0.66 F_y S = 1.70$
เสา	น้ำหนักสูงสุด	สูตรของ CRC	ขึ้นอยู่กับค่า $L/r$	$L/r = 0 ; 1.67$ $L/r = 130 ; 1.92$
สลักเกลียวชนิด กำลังสูง	การวิบัติโดยการเฉือน	ขึ้นกับความยาว ของรอยต่อ	$22 A_u n$	สูงสุด = 3.30 ต่ำสุด = 2.10
หมุดย้ำ	การวิบัติโดยการเฉือน	ขึ้นกับความยาว ของรอยต่อ	$15 A_u n$	สูงสุด = 2.20
คานต่อเนื่อง	การไหลในขง พลาสติกอย่างไม่ จำกัด	$1.7 P_w$	$P_w$	1.70
โครงอาคารสูง	น้ำหนักบรรทุกสูงสุด	$1.7 P_w$	$P_w$	1.70
โครงอาคารสูงภาย ใต้แรงลม	การไหลในขง พลาสติกอย่างไม่ จำกัด	$1.3 P_w$	$P_w$	1.30

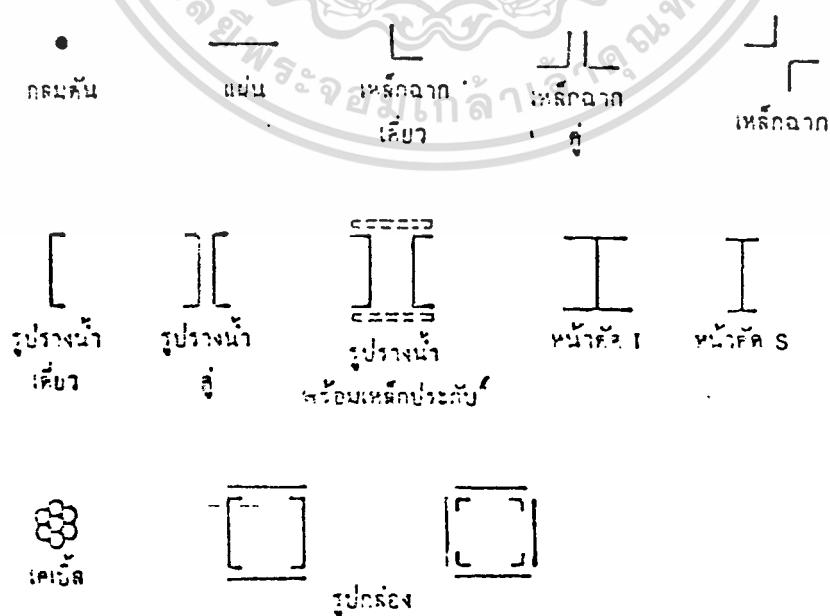
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

### บทที่ 3 องค์อาคารรับแรงดึง

องค์อาคารรับแรงดึง (Tension Members) ได้แก่ องค์อาคารรับแรงดึงตามแกนมักจะพบในโครงสร้างเหล็กทั่วไป ตามปกติจะทำหน้าที่เป็นองค์อาคารหลักในโครงสร้างจำพวกสะพาน หลังคา โครงข้อมุม หอสถูป ตัวยึด (Tie Rods) และแกงแนงกันลม (Wind Bracings) ในโครงอาคารสูงหลายชั้น สำหรับโครงสร้างที่องค์อาคารรับแรงดึงทำหน้าที่รอง ได้แก่ โครงสร้างระบบกำแพงหรือพื้นที่มีตัดยึดระหว่างกำแพงหรือพื้น เพื่อให้เกิดความแข็งแรงไม่เกิดการไหวตัวได้ง่าย เป็นต้น

แบบขององค์อาคารรับแรงดึงอาจได้แก่ องค์อาคารเดี่ยวซึ่งได้แก่เหล็กที่มีรูปร่างและขนาดมาตรฐานที่ผลิตขายอยู่ทั่วไป เช่น เหล็กกลม เหล็กแบน ลวดเหล็ก เคเบิล เหล็กรูปพรรณ เช่น เหล็กฉาก เหล็กรูปรางน้ำ เหล็กรูปตัว I เป็นต้น หรืออาจได้แก่องค์อาคารประกอบ (Build-up Members) ซึ่งประกอบขึ้นจากเหล็กมาตรฐานดังกล่าวข้างต้น โดยทั่วไปการใช้ของค์อาคารเดี่ยวจะประหยัดกว่าการใช้ของค์อาคารประกอบ อย่างไรก็ตามองค์อาคารประกอบมีความจำเป็นในกรณีที่ของค์อาคารเดี่ยวมีขนาดเล็กและไม่สามารถรับแรงดึงได้พอหรือในกรณีที่ต้องการลดค่าอัตราส่วนความชะลูด (Slenderness Ratio) ขององค์อาคารรับแรงดึง เป็นต้น

รูปร่างหน้าตัดขององค์อาคารรับแรงดึงที่ใช้กันอยู่ทั่วไป ได้แสดงไว้ในรูปที่ 3.1



รูปที่ 3.1 หน้าตัดขององค์อาคารรับแรงดึง

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

### 3.1 เกณฑ์ที่ใช้ในการออกแบบด้านกำลัง (มาตรฐาน ว.ส.ท.)

วิธีการออกแบบของค้ำอาคารรับแรงดึงเป็นวิธีการออกแบบที่ง่ายที่สุด เนื่องจากความไม่เสถียร (Instability) ขององค์อาคารมีความสำคัญรองลงมา วิศวกรเพียงแต่เลือกขนาดขององค์อาคารให้มีเนื้อที่หน้าตัดเพียงพอในการต้านทานแรงกระทำจากภายนอก โดยมีค่าความปลอดภัยต่อการวิบัติที่เพียงพอ

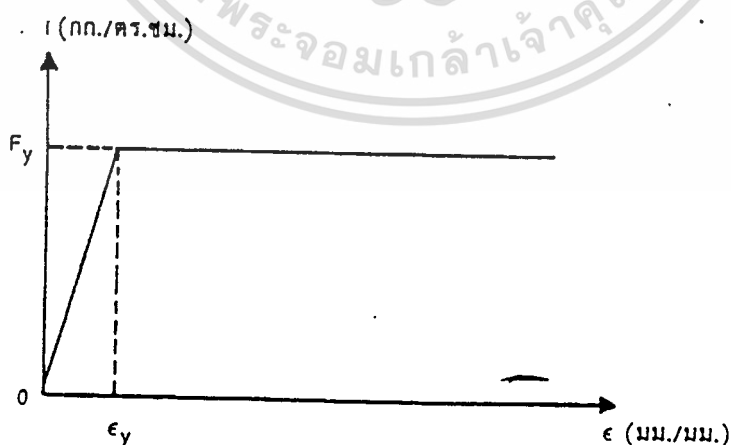
การออกแบบจะสมมติว่าหน่วยแรงกระจายสม่ำเสมอตลอดหน้าตัดขององค์อาคาร และเมื่อกำหนดให้ความสัมพันธ์ของหน่วยแรงกับความเครียดมีลักษณะดังปรากฏในรูปที่ 3.2 ความสามารถในการรับแรงดึงสูงสุดขององค์อาคารมีค่าดังนี้

$$T_u = F_y A_n \quad (3.1)$$

โดยที่  $T_u$  = แรงดึงสูงสุด กก.

$F_y$  = หน่วยแรงดึงคลาก กก./ตร.ซม.

$A_n$  = เนื้อที่หน้าตัดสุทธิ ตร.ซม.



รูปที่ 3.2 ความสัมพันธ์ระหว่างหน่วยแรงดึงกับความเครียด

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

จากสมการที่ 3.1 ความสามารถในการรับแรงดึงที่ยอมให้มีค่าดังนี้

$$T_w = F_y A_n / F.S. = F_t A_n \quad (3.2)$$

โดยที่  $T_w$  = แรงดึงที่ยอมให้ กก.

F.S. = ตัวประกอบความปลอดภัย

และ  $F_t$  = หน่วยแรงดึงที่ยอมให้ กก./ตร.ซม.

ดังนั้นเมื่อแรงดึงภายนอกมีค่าเท่ากับ  $T_w$  เนื้อที่หน้าตัดสุทธิที่ต้องการสามารถคำนวณหาได้จากสมการที่ 3.2 ดังนี้

$$A_n = T_w / F_t$$

พิจารณาค่า F.S. ในสมการที่ 3.2 จากมาตรฐาน ว.ส.ท. กำหนดให้มีค่าเท่ากับ 1.65 ทั้งนี้สืบเนื่องมาจากในอดีตสำหรับเหล็กชนิด A7 (ปัจจุบันไม่ผลิตขาย) ซึ่งมีหน่วยแรงดึงคลาก  $F_y = 2,320$  กก./ตร.ซม. วิศวกรได้เลือกใช้หน่วยแรงดึงที่ยอมให้  $F_t = 1,405$  กก./ตร.ซม. โดยไม่ปรากฏความเสียหายกับโครงอาคารแต่ประการใด ดังนั้น ว.ส.ท. จึงได้กำหนดค่า F.S. จากประสบการณ์ดังกล่าว จะได้

$$F.S. = F_y / F_t = 2,320 / 1,405 = 1.65$$

$$\text{หรือ } F_t = 0.60 F_y$$

หน่วยแรงดึงที่ยอมให้ต่อเนื้อที่หน้าตัดสุทธิสำหรับองค์อาคารรับแรงดึง ที่กำหนดโดยมาตรฐาน ว.ส.ท. ได้นำมาสรุปไว้ในตารางที่ 3.1

### ตารางที่ 3.1 หน่วยแรงดึงที่ยอมให้ ( มาตรฐาน ว.ส.ท. AISC 1969 )

- บนเนื้อที่หน้าตัดสุทธิ ยกเว้นรูสลัก ( pin holes )	$F_t = 0.60F_y$ แต่ต้องไม่เกิน $0.5 F_u^+$
- บนเนื้อที่หน้าตัดสุทธิที่ปลายรับสลัก ( eye bars ) องค์อาคารที่มีข้อต่อแบบหมุนได้	$F_t = 0.45F_y$
- บนเหล็กที่เป็นเกลียว ( สลักเกลียว , หมุดย้ำ ฯลฯ )	$F_t = 0.60F_y$
+ $F_u$ = กำลังดึงที่น้อยที่สุด ( Minimum tensile strength ) กก. / ตร.ซม.	
* กระทำต่อเนื้อที่ $0.7854 ( D - 2.475/n )^2$ โดยที่ $D$ = เส้นผ่าศูนย์กลางที่ปลายเกลียว ซม. และ $n$ = จำนวนเกลียวต่อเซนติเมตร	

### 3.2 เนื้อที่หน้าตัดสุทธิ

เนื้อที่หน้าตัดสุทธิขององค์อาคารรับแรงดึง ได้แก่ เนื้อที่หน้าตัดองค์อาคารในแนวตั้งฉากกับแรงกระทำภายนอก ซึ่งมีค่าเท่ากับเนื้อที่หน้าตัดทั้งหมด (Gross Sectional Area) ลบด้วยเนื้อที่ส่วนที่เป็นรูเจาะ สำหรับสลักเกลียวหรือหมุดย้ำมาตรฐาน ว.ส.ท. กำหนดให้เส้นผ่าศูนย์กลางของรูมีค่าเท่ากับเส้นผ่าศูนย์กลางของสลักเกลียวหรือหมุดย้ำ +3 มม. ในกรณีที่มีการเจาะรูเป็นแบบซิกแซก (Zig-Zag) การวิบัติจะเกิดขึ้นที่บริเวณเนื้อที่หน้าตัดสุทธิวิกฤต (Critical Net Section) ซึ่งได้แก่เนื้อที่หน้าตัดสุทธิที่น้อยที่สุดนั่นเอง

สำหรับเหล็กรูปตัดฉากเดี่ยวเนื้อที่หน้าตัดสุทธิของขาที่ไม่มี การต่อปลาย อนุญาตให้ใช้ได้เพียงครั้งเดียว เพื่อเผื่อแรงเยื้องศูนย์กลางที่อาจเกิดขึ้น

รูปที่ 3.2 แสดงองค์อาคารรับแรงดึงมีความกว้าง  $b$  ซม. และความหนา  $t$  ซม. การเจาะรูเป็นแบบซิกแซก โดยมี

$d$  = เส้นผ่าศูนย์กลางของสลักเกลียว ซม.

$s$  = ระยะระหว่างศูนย์กลางของรูเจาะในแนวเดียวกับแนวแรง (Pitch) ซม.

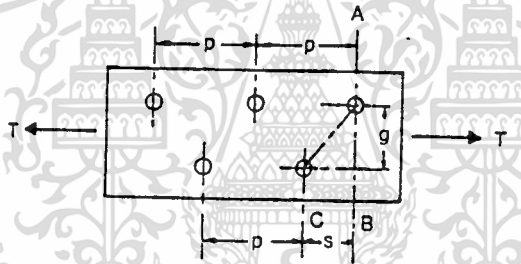
$g$  = ระยะระหว่างศูนย์กลางของรูเจาะในทางขวางกับแนวแรง (Gage) ซม.

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

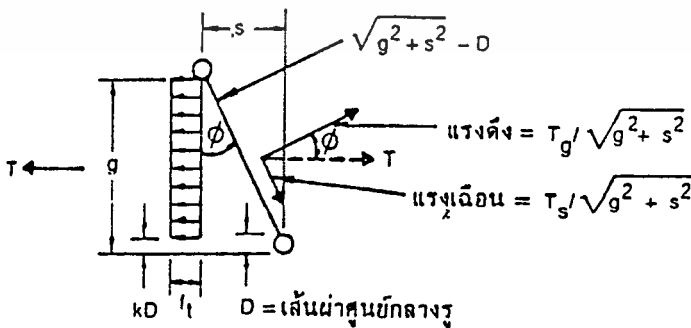
พิจารณารูปที่ 3.3 พบว่าการวิบัติอาจเกิดขึ้นได้ที่บริเวณหน้าตัดตามเส้น AB หรือหน้าตัดตามแนวเส้น AC หน้าตัดตามแนวเส้น AB สามารถคำนวณหาได้โดยไม่ลำบาก ในขณะที่หน้าตัดสุทธิตามแนวเส้น AC การคำนวณหาค่อนข้างจะทำได้ลำบาก อย่างไรก็ตามเพื่อความสะดวกมาตรฐาน ว.ส.ท. ได้กำหนดให้ใช้ค่า  $S^2/4g$  เป็นตัวปรับความกว้างสุทธิสำหรับหน้าตัดที่มีแนวเส้นผ่านรูปที่มีการเจาะแบบซิกแซก ดังนั้นจะได้

$$\text{เนื้อที่หน้าตัดสุทธิ AB} = b - (d + 0.3)t \quad \text{ตร.ซม.}$$

$$\text{เนื้อที่หน้าตัดสุทธิ AC} = b - 2(d + 0.3)t + \frac{S^2}{4g}t \quad \text{ตร.ซม.}$$



รูปที่ 3.3 องค์อาคารรับแรงดึงเจาะรูแบบซิกแซก



รูปที่ 3.4 แรงกระทำบนหน้าตัด

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ค่าที่น้อยกว่าในสองค่านี้จะเป็ค่าของเนื้อที่หน้าตัดสุทธิวิกฤต ซึ่งจะเป็แนวที่องค์อาคารตั้งเกิดการวิบัติ อย่างไรก็ตามการทดสอบพบว่า กำลังขององค์อาคารตั้งจะลดลงประมาณ 15% ของกำลังดึงสูงสุด ถึงแม้ว่าเนื้อที่ที่หักออกเนื่องจากรูจะมีค่าน้อยมากแล้วก็ตาม ดังนั้นมาตรฐาน ว.ส.ท. จึงกำหนดให้เนื้อที่หน้าตัดสุทธิมากที่สุดขององค์อาคารตั้งที่มีรูมีค่าไม่เกิน 85% ของเนื้อที่หน้าตัดทั้งหมด นั่นคือ

$$A_n \leq 0.85 A_g$$

พิจารณาเทอม  $s^2/4g$  ซึ่ง ว.ส.ท. ได้นำมาใช้ในการปรับความกว้างสุทธิของหน้าตัดที่มีการเจาะรูแบบซิกแซก จากรูปที่ 3.4 ถ้าให้หน่วยแรงดึงตามแกนมีค่า  $f_t$  จะได้แรงดึงตามความยาว  $g-kD$  เท่ากับ

$$T = f_t (g-kD) t$$

$$kD = D - \frac{s^2}{4g}$$

ดังนั้น เมื่อพิจารณาหน้าตัดสุทธิตามขวาง รูปที่ 3.4 จะได้

$$\text{ความกว้างสุทธิ} = g - kD = g - D + \frac{s^2}{4g} \quad (3.3)$$

สมการที่ 3.3 หมายความว่าในการพิจารณาความกว้างสุทธิของรูที่เจาะเยงออกไป ให้ลบความกว้างของรูนั้นออก แล้วบวกด้วยค่า  $s^2/4g$

การปรับความกว้างสุทธิขององค์อาคารตั้งที่มีการเจาะรูแบบซิกแซกด้วยค่า  $s^2/4g$  ให้ค่าที่ใกล้เคียงกับค่าที่คำนวณโดยทฤษฎีหน่วยแรงสูงสุด (Maximum Stress Theory) ซึ่งอาจมีความผิดพลาดอยู่ระหว่าง 10-15% ดังนั้นเพื่อความสะดวก ว.ส.ท. จึงกำหนดให้ใช้ค่า  $s^2/4g$  ดังได้กล่าวมาแล้วในข้างต้น

### 3.3 เกณฑ์ที่ใช้ในการออกแบบด้นกำลังตามมาตรฐาน AISC 1978

ในปี ค.ศ. 1978 มาตรฐาน AISC ได้ทำการแก้ไขเกณฑ์ที่ใช้ในการออกแบบองค์อาคารรับแรงดึง ซึ่งได้นำมาสรุปไว้ในตารางที่ 3.2 ดังนี้

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

### ตารางที่ 3.2 หน่วยแรงดึงที่ยอมให้ ( มาตรฐาน AISC 1978 )

- ยกเว้นองค์อาคารที่มีข้อต่อแบบหมุนได้	
$F_t = 0.60 F_y$ บนเนื้อที่หน้าตัดทั้งหมด	
$F_t = 0.50 F_u^*$ บนเนื้อที่หน้าตัดสุทธิประสิทธิผล*	
- สำหรับองค์อาคารที่มีข้อต่อแบบหมุนได้	
$F_t = 0.45 F_y$ บนเนื้อที่หน้าตัดสุทธิ	
- สำหรับเหล็กที่เป็นเกลียว ตามข้อกำหนดที่ AISC - 1.4.1	
$F_t = 0.50 F_u$ บนเส้นผาคุนศูนย์กลางรอบนอก	
<hr/>	
$F_u =$ กำลังดึงที่น้อยที่สุด กก./ตร. ซม.	
* ดูตารางที่ 3.4	

จากการเปรียบเทียบค่าหน่วยแรงดึงที่ยอมให้กำหนดโดยมาตรฐาน ว.ส.ท. กับมาตรฐาน AISC (1978) พบว่ามาตรฐาน AISC ได้ใช้ค่า  $F_t = 0.60 F_y$  บนเนื้อที่หน้าตัดทั้งหมด แทนเนื้อที่หน้าตัดสุทธิ ทั้งนี้เพราะผลการศึกษาพบว่า บ่อยครั้งที่การวิบัติอาจเกิดขึ้นตรงหน้าตัดทั้งหมด ซึ่งอยู่นอกบริเวณหน้าตัดที่เจาะรู ดังนั้นเพื่อป้องกันการวิบัติบริเวณหน้าตัดดังกล่าว มาตรฐาน AISC จึงได้กำหนดให้ทำการตรวจสอบกำลังขององค์อาคารรับแรงดึงบนเนื้อที่หน้าตัดทั้งหมดด้วย อย่างไรก็ตาม สำหรับตรงหน้าตัดที่มีรูเจาะ AISC ได้กำหนดให้ทำการตรวจสอบกำลังขององค์อาคารตรงหน้าตัดดังกล่าว โดยใช้  $F_t = 0.50 F_u$  บนเนื้อที่หน้าตัดสุทธิประสิทธิผล ( $A_g$ ) โดยกำหนดให้

$$A_o = C_t A_n$$

โดยที่  $A_g =$  เนื้อที่หน้าตัดสุทธิประสิทธิผล ตร.ซม.

$C_t =$  สัมประสิทธิ์ตัวลด (Reduction Coefficient) (ดูตารางที่ 3.3)

$A_n =$  เนื้อที่หน้าตัดสุทธิ

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ตารางที่ 3.3 เนื้อที่หน้าตัดสุทธิขององค์อาคารรับแรงดึง

ชนิดขององค์อาคาร	จำนวนน้อยสุด ของตัวยึดในหนึ่ง แถวในทิศทาง ขนานกับแรงดึง	ข้อบังคับพิเศษ	$C_t$	$A_n$
ก. องค์อาคารรับแรงดึงตลอดความยาว ซึ่งชิ้นส่วนของหน้าตัดทั้งหมดมีการยึด ต่อเพื่อถ่ายแรงดึง	1	-	1	$A_n$
ข. แผ่นต่อ แผ่นประกบ ซึ่งใช้ในการต่อ ยึดองค์อาคารรับแรงดึงเข้าด้วยกัน	1	-	1"	$A_n$ $\leq 0.85A$
ค. เหล็กรูปพรรณ W,M,S	3	ความกว้างของปีก $\geq 2$ ความสูงของหน้าตัด 3 การต่อระหว่างปีกต่อกับปีก	0.90	0.90A
ง. เหล็กรูปตัวที ( T-section ) ที่ตัดมา จากเหล็กรูปพรรณในข้อ ค.	3	การต่อระหว่างปีกกับปีก	0.90	0.90A
จ. เหล็กรูปพรรณ W,M,S อื่น ๆ นอก เหนือจากที่กำหนด ในข้อ ค. เหล็กรูป อื่น ๆ เหล็กหน้าตัดประกอบ ( built-up section )	3		0.85	0.85A
ฉ. เหล็กรูปต่าง ๆ ทุกชนิด	2	-	0.75	0.75A

จากการเปรียบเทียบค่าหน่วยแรงดึงที่ยอมให้กำหนดโดยมาตรฐาน ว.ส.ท. กับมาตรฐาน  
AISC (1978) พบว่ามาตรฐาน AISC ได้ใช้ค่า  $F_t = 0.60 F_y$  บนเนื้อที่หน้าตัดทั้งหมด แทนเนื้อที่  
หน้าตัดสุทธิ ทั้งนี้เพราะผลการศึกษาพบว่า บ่อยครั้งที่การวิบัติอาจเกิดขึ้นตรงหน้าตัดทั้งหมด ซึ่ง

แม้ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

อยู่นอกบริเวณหน้าตัดที่เจาะรู ดังนั้นเพื่อป้องกันการวิบัติบริเวณหน้าตัดดังกล่าว มาตรฐาน AISC จึงได้กำหนดให้ทำการตรวจสอบกำลังขององค์อาคารรับแรงดึงบนเนื้อที่หน้าตัดทั้งหมดด้วย อย่างไรก็ตาม สำหรับตรงหน้าตัดที่มีรูเจาะ AISC ได้กำหนดให้ทำการตรวจสอบกำลังขององค์อาคารตรงหน้าตัดดังกล่าว โดยใช้  $F_t = 0.50 F_u$  บนเนื้อที่หน้าตัดสุทธิประสิทธิผล ( $A_g$ )

โดยกำหนดให้  $A_o = C_t A_n$

โดยที่  $A_g =$  เนื้อที่หน้าตัดสุทธิประสิทธิผล ตร.ชม.

$C_t =$  สัมประสิทธิ์ตัวลด (Reduction Coefficient) (ดูตารางที่ 3.3)

$A_n =$  เนื้อที่หน้าตัดสุทธิ

การที่ AISC กำหนดให้ใช้เนื้อที่หน้าตัดสุทธิประสิทธิผลแทนเนื้อที่หน้าตัดสุทธิ เพราะการทดสอบพบว่า ในกรณีที่องค์อาคารรับแรงดึงมีรูปร่างหน้าตัดของชิ้นส่วนไม่อยู่ในระนาบเดียวกัน และที่บริเวณรอยต่อ การถ่ายแรงเกิดขึ้นเฉพาะบางชิ้นส่วนของหน้าตัดเท่านั้น ดังเช่นในกรณีของ เหล็กฉาก เป็นต้น ในกรณีเช่นนี้ องค์อาคารจะรับหน่วยแรงดึงที่ไม่สม่ำเสมอทั้งหมดหน้าตัด อันมีผลทำให้กำลังขององค์อาคารบริเวณหน้าตัดสุทธินี้ลดน้อยลง ดังนั้น AISC จึงใช้ค่า  $C_t$  เพื่อเป็นตัวลดกำลังขององค์อาคารดังกล่าว

### 3.4 เกณฑ์ที่ใช้ในการออกแบบด้านสติฟเนส

ถึงแม้ว่าความไม่มีเสถียรภาพจะไม่ใช่เกณฑ์สำคัญในการออกแบบขององค์อาคารรับแรงดึง แต่เพื่อป้องกันไม่ให้องค์อาคารเกิดการไหวได้ง่ายภายใต้แรงลม หรือการสั่นสะเทือน หรือเกิดลักษณะการตกท้องข้างภายใต้น้ำหนักบรรทุกของตัวเอง จึงจำเป็นต้องกำหนดค่าอัตราความชะลูด (Slenderness Ratio)  $Kl/r =$  ดังนี้

สำหรับองค์อาคารหลัก  $\frac{KL}{r} \leq 240$

สำหรับตัวค้ำยันหรือองค์อาคารรอง  $\frac{KL}{r} \leq 300$

โดยที่  $K$  = ตัวประกอบความยาวประสิทธิผล (Effective Length Factor)  
= 1.0

$l$  = ความยาว ซม.

$r$  = รัศมีไจเรชั่น =  $\sqrt{\frac{I}{A}}$  ซม.

$I$  = โมเมนต์อินเนอร์เซีย ซม.<sup>4</sup>

$A$  = เนื้อที่หน้าตัด ตร.ซม.



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

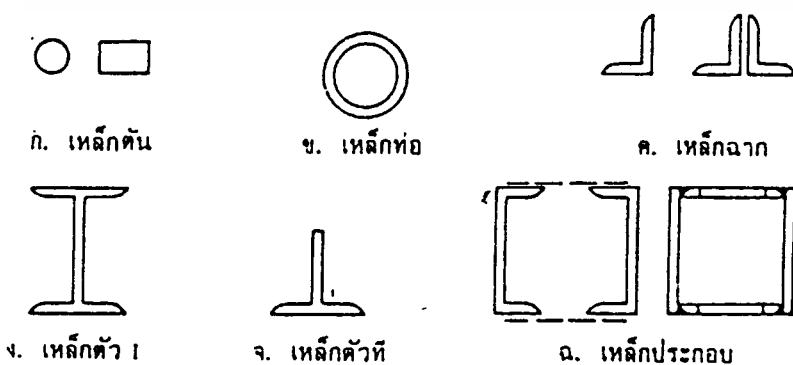
## บทที่ 4 องค์อาคารรับแรงอัด

องค์อาคารรับแรงอัด ได้แก่ องค์อาคารที่รับแรงกดหรือแรงอัดตามแกน เช่น เสา จันทัน โครงหลังคา เป็นต้น องค์อาคารดังกล่าวจะมีมิติของความยาวมากกว่ามิติของหน้าตัดมาก เสาที่จัดเป็นเสาสมบูรณ (Perfect Column) ได้แก่ เสาที่

- ก. ประกอบด้วยวัสดุเนื้อเดียวกันหมด (Homogeneous Materials)
- ข. ปราศจากหน่วยแรงคงค้าง (Residual Stresses)
- ค. ตั้งอยู่ในแนวตั้ง (Perfectly Straight) และ
- ง. น้ำหนักกระทำผ่านจุดแกนศูนย์ (Centrally Loaded)

ในโครงสร้างทั่ว ๆ ไป เสดังกล่าวยากที่จะพบเห็น เนื่องจากมีการดัด (Bending) แ่งปนอยู่ไม่มากนักน้อย ในบทที่จะกล่าวถึงเฉพาะพฤติกรรมของเสาที่มีน้ำหนักกระทำในแนวแกนแต่เพียงอย่างเดียว

แบบขององค์อาคารรับแรงอัดอาจได้แก่ องค์อาคารเดี่ยว ซึ่งได้แก่เหล็กที่มีรูปร่างและขนาดมาตรฐานที่ผลิตขายอยู่ทั่วไป เช่น เหล็กฉาก เหล็กรูปร่างน้ำ เหล็กรูปตัว T เหล็กท่อกลม ฯลฯ หรืออาจได้แก่องค์อาคารประกอบ (Build-up Members) ซึ่งประกอบขึ้นจากเหล็กมาตรฐานดังกล่าวข้างต้น รูปร่างหน้าตัดขององค์อาคารรับแรงอัดที่ใช้กันอยู่ทั่วไปได้แสดงไว้ในรูปที่ 4.1



รูปที่ 4.1 รูปร่างหน้าตัดขององค์อาคารรับแรงอัด

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับกรใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น เมื่อนำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

#### 4.1 ข้อแตกต่างที่สำคัญระหว่างโครงสร้างส่วนรับแรงดึงและแรงอัด

1. แรงดึงจะพยายามดึงโครงสร้างให้อยู่ในแนวตรงเสมอ แต่แรงอัดจะพยายามทำให้โครงสร้างนั้นแอ่นหรือโก่ง
2. รูเจาะของหมุดย้ำหรือสลักเกลียวในโครงสร้างที่รับแรงดึง จะลดเนื้อที่หน้าตัดในการรับแรง แต่ในโครงสร้างที่รับแรงอัด ตัวหมุดย้ำหรือสลักเกลียวนั้นสมมติว่าแทนที่รูเจาะเต็มทั้งหมด และเนื้อที่หน้าตัดเต็มทั้งหมดซึ่งเท่ากับความหนาคูณด้วยความกว้าง โดยมีต้องหักเนื้อที่ของรูเจาะก็จะใช้คำนวณในการรับน้ำหนัก

โครงสร้างที่รับแรงอัดจะมีแนวโน้มที่จะแอ่น หรือโก่ง ถึงแม้ว่าแรงอัดนั้นจะอยู่ในแนวแกนก็ตาม การโก่งงอที่เกิดขึ้นในเสานั้นเรียกว่า การโก่งเดาะ (Buckling) ซึ่งอาจจะเกิดจากความโค้งแรกเริ่ม (Initial Curvature) หรือชนิดของการยึดปลาย เป็นต้นว่า ปลายยึดอิสระ (Free) ปลายยึดหมุน (Hinged) หรือปลายยึดแน่น (Fixed) หรือเนื่องจากการเฉื่อยของแรงอัด ในทุกกรณีดังกล่าวนี้ทำให้การคำนวณของโครงสร้างที่รับแรงอัดไม่เหมือนกัน

วิธีการออกแบบของค้ำอาคารรับแรงอัดค่อนข้างจะยุ่งยากกว่าวิธีการออกแบบของค้ำอาคารรับแรงดึง เนื่องจากเสาคงเกิดการโค้งงอภายใต้แรงอัดตามแกน และกำลังของเสาคงขึ้นอยู่กับค่าอัตราส่วนความชะลูด (Slenderness Ratio,  $= Kl/r$ ) ของเสานั้น

#### 4.2 การโค้งงอของเสาในช่วงอิลาสติก

##### เสาตรง

เสายาวภายใต้แรงอัดตามแกนจะเกิดการโค้งงอ ทั้ง ๆ ที่ไม่มีโมเมนต์กระทำจากภายนอก การโค้งงอนี้ทำให้เสาสถูยเสียความมีเสถียรภาพ น้ำหนักตามแกนต่ำสุดที่ทำให้เสาคงเกิดการโค้งงอ เรียกว่า น้ำหนักโค้งงอ (Buckling Load) ซึ่งจะเป็นค่าที่กำหนดความสามารถในการรับน้ำหนักของเสา การศึกษาพบว่า น้ำหนักโค้งงอจะแปรผกผันกับความยาวของเสา เสาตรงประกอบด้วยของค้ำอาคารรับแรงอัด 2 ตัว ยึดติดกันด้วยสปริงที่มีค่าความต้านทานการหมุน  $K$  ที่น้ำหนักโค้ง  $P$  เสาจะเกิดการโค้งงอแสดงในรูปที่ 4.2

สมการแสดงความสมดุล เขียนได้ดังนี้

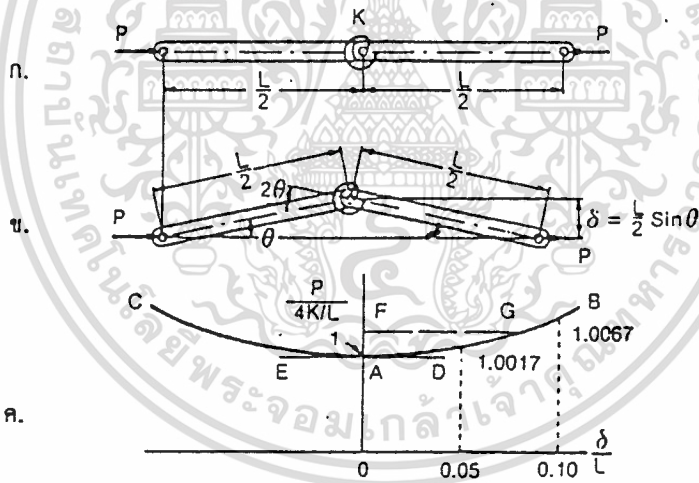
$$P_p = \frac{PL\sin\beta}{2} = 2K\beta \tag{4.1}$$

หรือ 
$$P = \frac{4K\beta}{L\sin\beta}$$

เมื่อสมมติให้การโค้งมีค่าน้อยมาก (Small-deflection) จะได้  $\sin\beta = \beta$  และจากสมการที่ 4.1

ได้

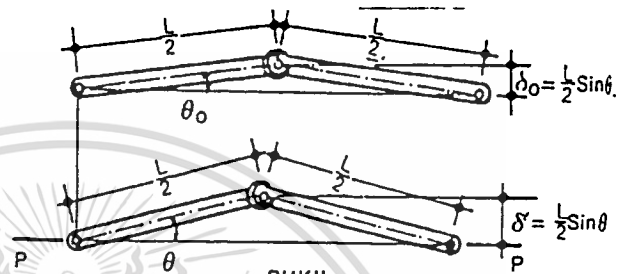
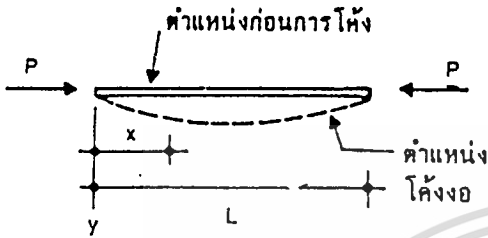
$$P_{cr} = \frac{4K}{L} \tag{4.2}$$



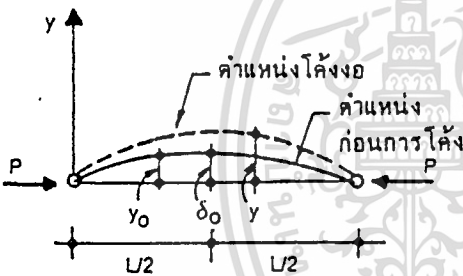
รูปที่ 4.2 องค์อาคารรับแรงอัดเชื่อมต่อกันด้วยสปริง

รูปที่ 4.2 ค. แสดงความสัมพันธ์ระหว่างน้ำหนักตามแกนกับระยะโค้งที่จุดกึ่งกลาง ณ จุด A ซึ่ง P มีค่าเท่ากับ  $4K/L$  เสาจะมีสภาวะความสมดุล 2 ตำแหน่ง กล่าวคือ ความสมดุลในแนวตั้ง (เส้น OA) และความสมดุลในแนวโค้ง (เส้น AB) จุด A เรียกว่า จุดไบเฟอร์เคชัน (Bifurcation Point) เมื่อ  $P \leq 4K/L$  เสาจะมีสภาวะความสมดุลอยู่ในแนวตั้ง ดังแสดงด้วยเส้น OA แต่เมื่อ  $P > 4K/L$  เสาจะเกิดการโค้งและเกิดสภาวะสมดุลขึ้นใหม่ ดังแสดงด้วยเส้น AB จุด F ในแนวเส้นตรง OA เป็นตำแหน่งที่เสาเกิดความไม่เสถียรภาพขึ้น กล่าวคือการทำให้อาณอยู่ใน

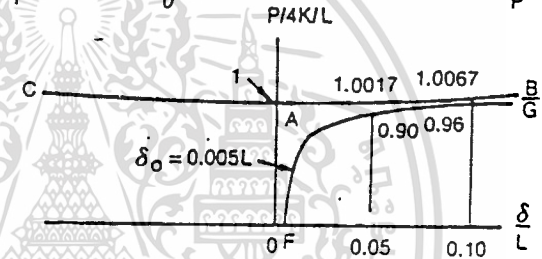
แนวตั้ง ณ ตำแหน่ง F ได้ จะต้องอาศัยการบังคับ เช่น การค้ำยันด้านข้างเพื่อไม่ให้เสาเกิดการโค้งงอ แต่ทันทีที่นำเอาค้ำยันนอกเสาจะเกิดการโค้งงอและเกิดสภาวะความมีเสถียรภาพขึ้นใหม่ที่ตำแหน่ง G ในแนวเส้นโค้ง AB



รูปที่ 4.3.1 เสาตรงภายใต้แรงอัด



รูปที่ 4.3.2 เสาตรงภายใต้แรงอัด



รูปที่ 4.3.3 เสาโค้งเชื่อมต่อกับสปริง

Leonhard Euler ในปี ค.ศ. 1757 ได้เสนอทฤษฎีการโค้งงอของเสาตรงยาวในช่วงอิลาสติก รูปที่ 4.3.1 แสดงเสาตรงที่ปลายทั้งสองข้างมีจุดรองรับเป็นแบบจุดหมุน ( pin ended ) ภายใต้แรงอัดตามแกน P เสาเกิดการโค้งงอแสดงด้วยเส้นประ โมเมนต์ที่เกิดขึ้น ณ จุดใดๆ บนเส้นประมีค่าเท่ากับ  $P_y$  และจากความสมดุลจะได้

$$\frac{EI}{\rho} = P_y(x) \tag{4.3}$$

- โดยที่ E = โมดูลัสยืดหยุ่น  $kg/cm^2$
- I = โมเมนต์ อินเนอร์เซีย  $cm^2$
- $\rho$  = รัศมีความโค้ง  $cm$

เอกสารนี้เป็นเอกสาร  $y(x) =$  ระยะโค้งงอ ใช้งานเพื่อ  $cm$  ศึกษาเท่านั้น ไม่นอนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ความสัมพันธ์ระหว่างรัศมีความโค้ง ( $\rho$ ) กับระยะโค้งงอ ( $y$ ) เขียนได้ดังนี้

$$\frac{1}{\rho} = -\frac{d^2y/dx^2}{[1+(dy/dx)^2]^{3/2}} \quad (4.4)$$

เมื่อกำหนดให้การโค้งงอมีค่าน้อยมาก สมการที่ 4.4 เขียนใหม่ได้

$$\frac{1}{\rho} = -\frac{d^2y}{dx^2} \quad (4.5)$$

แทนค่าจากสมการที่ 4.5 ในสมการที่ 4.3 ได้

$$\frac{d^2y}{dx^2} + \frac{Py}{EI} = 0 \quad (4.6)$$

แก้สมการดิฟเฟอเรนเชียลอันดับที่ 2 ในสมการที่ 4.6 โดยกำหนดให้

$$k^2 = \frac{P}{EI} \quad (4.7)$$

แทนค่าลงในสมการที่ 4.6 ได้

$$\frac{d^2y}{dx^2} + K^2y = 0 \quad (4.8)$$

ซึ่งคำตอบทั่วไปได้แก่

$$y(x) = A\sin kx + B\cos kx \quad (4.9)$$

จากสภาพจุดรองรับซึ่งกำหนดให้  $y = 0$  ที่ระยะ  $x = 0$  จะได้  $B = 0$  และเมื่อ  $y = 0$  ที่ระยะ  $x = L$  จะได้

$$A \sin kL = 0 \quad (4.10)$$

สมการที่ 4.10 เป็นจริงเมื่อ

ก.  $A = 0$  ซึ่งเป็นกรณีที่เสาไม่เกิดการโค้งงอ

ข.  $kL = 0$  ซึ่งเป็นกรณีที่  $p = 0$

ค.  $kL = n$  ซึ่งเป็นกรณีที่เสาเกิดการโค้งงอ และเป็นกรณีที่สนใจ โดยที่  $n$  มีค่าเท่ากับ 1, 2, 3,.....

แทนค่า  $k = \frac{n\pi}{L}$  ลงในสมการที่ 4.7 ได้

$$P = \frac{n^2 \pi^2 EI}{L^2} \quad (4.11)$$

พิจารณาสมการที่ 4.11 พบว่า  $p$  มีค่าต่ำสุดเมื่อ  $n = 1$  ซึ่งเป็นกรณีที่เสาเกิดการโค้งงอแบบความโค้งเดียว (Single Curvature) ดังนั้น

$$P_e = \frac{\pi^2 EI}{L^2} \quad (4.12)$$

โดยที่  $P_e =$  น้ำหนักออยเลอร์ (Euler Load) กก.

หรือในเทอมของหน่วยแรงอัด จะได้

$$f_a = \frac{PE}{A} = \frac{\pi^2 EI}{AL^2} = \frac{\pi^2 E}{(L/r)^2} \quad (4.13)$$

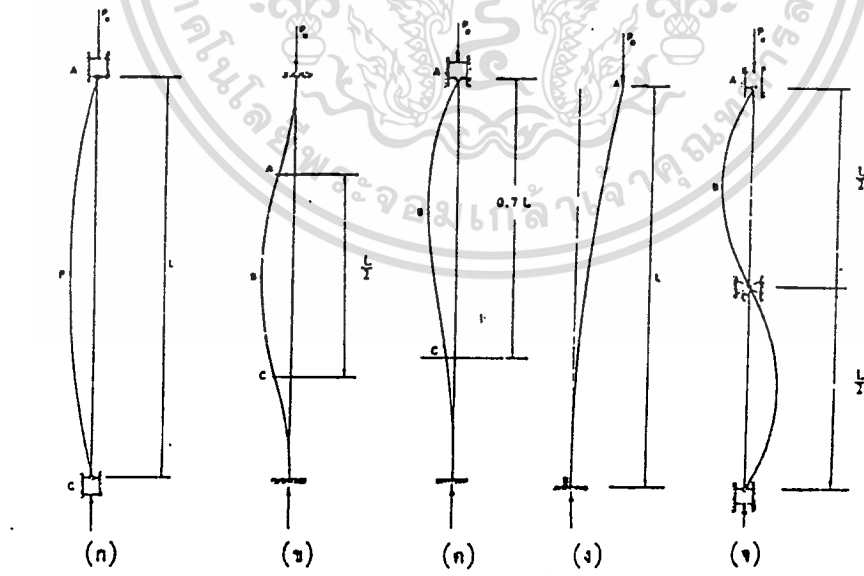
โดยที่  $f_a$  = หน่วยแรงอัดออยเลอร์ (Euler Stress) กก./ตร.ซม.

$r$  = รัศมีจายเรชั่น ซม.

#### 4.3 ผลของลักษณะการยึดปลายต่อหน้าหนักประลัยของเสา

กำลังรับน้ำหนักประลัยของเสาที่ปลายทั้งสองข้างเป็นแบบยึดหมุน จะหาได้โดยใช้สมการ 4.13 สำหรับน้ำหนักประลัยของเสาที่มีลักษณะการยึดปลายต่าง ๆ กัน ก็สามารถได้โดยใช้การวิเคราะห์และพิจารณาแบบเดียวกันกับที่กล่าวในตอนต้น คือเริ่มต้นการพิจารณาดังแต่สมการของเส้นโค้งอิลาสติก แล้วใช้เงื่อนไขของการยึดปลายคำนวณหาน้ำหนักประลัยของเสาแต่ละกรณี ซึ่งจะได้อยู่ในรูปแบบสมการคล้ายสมการ 4.13

ลักษณะการยึดปลายเสาแบบต่าง ๆ ในโครงสร้างทั่วไป ได้แสดงไว้ในรูปที่ 4.4 น้ำหนักประลัยของเสาในแต่ละแบบของการยึดปลายจะหาได้ดังนี้



รูปที่ 4.4 ลักษณะต่าง ๆ ของการยึดปลายเสา

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

1. เมื่อปลายเป็นแบบยึดหมุนทั้งสองข้าง (รูป ก) น้ำหนักประลัยของเสาแบบนี้จะหาได้โดยใช้สมการ 2.4.13

2. เมื่อปลายเป็นแบบยึดแน่นทั้งสองข้าง (รูป ข) จุดดัดกลับ A และ C จะอยู่ห่างจากปลายทั้งสองเป็นระยะ  $L/2$  ดังนั้นส่วนของเสา ABC จะคล้ายกับเสาในแบบแรก ซึ่งมีความยาวเสาเป็น  $L/2$  น้ำหนักประลัยของเสาแบบนี้

$$P_a = \frac{\pi^2 EI}{(L/r)^2} = \frac{4\pi^2 EI}{L^2} \quad (4.14)$$

นั่นคือ เมื่อปลายเสาเป็นแบบยึดแน่นทั้งสองข้าง กำลังรับน้ำหนักของเสานี้จะเป็นสี่เท่าของเสาที่ปลายทั้งสองข้างเป็นแบบยึดหมุน สมการ (4.14) นี้สามารถใช้ได้กับรูป (จ) ซึ่งมีปลายทั้งสองข้างเป็นแบบยึดหมุนและมีการยึดทางข้างที่กึ่งกลางของเสาดังรูป

3. เมื่อปลายข้างหนึ่งเป็นแบบยึดแน่น และปลายอีกข้างหนึ่งเป็นแบบยึดหมุน (รูป ค) จุดดัดกลับ C จะอยู่ที่ระยะ  $0.7L$  จากปลาย A และช่วงของเสา ABC จะคล้ายกับเสาในแบบแรก (รูป ก) ซึ่งมีความยาวของเสาเป็น  $0.7L$  ดังนั้น น้ำหนักประลัยของเสาแบบนี้

$$P_a = \frac{\pi^2 EI}{(0.7L)^2} = \frac{2\pi^2 EI}{L^2} \quad (\text{โดยประมาณ}) \quad (4.15)$$

นั่นคือ กำลังรับน้ำหนักของเสาแบบนี้จะเป็นสองเท่าของเสาในรูป (ก)

4. เมื่อปลายข้างหนึ่งเป็นแบบยึดแน่นและปลายอีกข้างหนึ่งเป็นแบบปล่อยอิสระ (รูป ง) ส่วนของเสา AB ในรูป (ง) นี้จะเป็นส่วนของ AB ในรูป (ก) ดังนั้น น้ำหนักประลัยของเสาแบบนี้

$$P_a = \frac{\pi^2 EI}{(2L)^2} = \frac{\pi^2 EI}{4L^2} \quad (4.16)$$

นั่นคือ กำลังรับน้ำหนักของเสาแบบนี้มีเพียงเศษหนึ่งส่วนสี่ของเสาในรูป (ก)

ดังนั้น จะเห็นว่าสมการของออยเลอร์เป็นสมการที่ใช้หาน้ำหนักประลัยของเสาเมื่อเรามีลักษณะของการยึดปลายเป็นแบบต่าง ๆ ซึ่งจะเขียนได้ใหม่เป็นสมการทั่วไปได้ดังนี้คือ

$$\text{น้ำหนักประลัย } P_a = \frac{\pi^2 EI}{(KL)^2} \quad (4.17)$$

ถ้าให้เนื้อที่หน้าตัดเสาเท่ากับ A

$$\text{ดังนั้น หน่วยแรงอัดประลัย } \frac{P}{A} = \frac{\pi^2 E}{(KL/r)^2} \quad (4.18)$$

ในที่นี้ K เป็นตัวประกอบคงที่ซึ่งมีค่าขึ้นอยู่กับลักษณะของการยึดปลาย โดยทั่ว ๆ ไป เทอม KL เรียกว่าความยาวประสิทธิผล

เมื่อพิจารณาสมการของออยเลอร์จะเห็นว่า ถ้าเสามีความยาวเท่ากัน น้ำหนักประลัยจะขึ้นอยู่กับค่าความแข็งแรงของวัสดุ EI ซึ่งเป็นสัดส่วนกับค่าของโมเมนต์อินเนอร์เซีย ดังนั้นการโก่งเดาะของเสาจะเกิดขึ้นในแนวแกนหรือในทิศทางที่มีโมเมนต์อินเนอร์เซียน้อยที่สุด ในการคำนวณออกแบบ จึงควรเลือกหน้าตัดที่ให้ค่าโมเมนต์อินเนอร์เซียเท่า ๆ กัน ทั้งสองแกน ( แกน X และ แกน Y )

#### 4.4 การเลือกรูปตัดของโครงสร้างรับแรงอัด

ในทางทฤษฎีแล้วสามารถใช้รูปตัดเพื่อรับแรงอัดเป็นแบบใดก็ได้เพียงแต่คำนวณให้น้ำหนักปลอดภัยเท่านั้น แต่ในทางปฏิบัติแล้ว การเลือกจะต้องคำนึงถึงรูปหน้าตัดที่มีขนาดอยู่ตามท้องตลาด ปัญหาของการต่อปลาย และการใช้งานในโครงสร้างแบบต่าง ๆ ของส่วนที่รับแรงอัด

หน้าตัดของโครงสร้างที่รับแรงอัด โดยมากจะเหมือนกับของโครงสร้างที่รับแรงดึง แต่มีข้อยกเว้นบางอย่างคือ กำลังของโครงสร้างที่รับแรงอัดนั้นจะเป็นปฏิภาคส่วนกลับกับอัตราส่วนความชะลูด (อัตราส่วนของยาวประสิทธิผลต่อรัศมีไจเรชั่นน้อยที่สุด) และต้องการรูปตัดที่สติฟ (Stiff) เหล็กรูปที่เป็นท่อนเหล็กกลม หรือแผ่นเหล็กแบน นั้นโดยมากจะไม่ค่อยใช้รับแรงอัด ทั้งนี้เพราะความชะลูด (Slender) มีค่ามาก นอกเสียจากว่าความยาวที่ใช้นั้นไม่มากและรับแรงอัดน้อยๆ

รูปตัดฉากเดี่ยว (Single-angle) ใช้นับเป็นค้ำยันและรับแรงอัดในโครงสร้างแบบโครงหลังคา (Truss) ขนาดย่อม ๆ แบบนี้ไม่ค่อยประหยัดเพราะรัศมีของไจเรชั่นน้อย และการต่อกับแผ่นเหล็กประกบอาจจะทำให้เกิดแรงดัด เนื่องจากการเยื้องศูนย์ขึ้นได้

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

รูปตัดฉากคู่ (Double-angle) ซึ่งต่อโดยการจับขามาชนกัน (Back to Back) และมีแผ่นเหล็กประกบอยู่ตรงกลางจะใช้ทั่วไปในโครงหลังคา และใช้เป็นค้ำยันต้านแรงลมในคานประกอบของโครงสะพาน ปกติแล้วจะใช้เหล็กฉากชนิดขายาวไม่เท่ากัน (Unequal-leg angle) โดยที่เอาขาด้านยาวมาประกบกันเพื่อที่จะให้ได้รับมีโมเมนต์ในแนวแกนทั้งสอง (X และ Y) เท่า ๆ กัน

สำหรับรูปตัดแบบตัวที (Tee) ใช้เป็นส่วนของจันทันในโครงหลังคา ที่มีการต่อด้วยการเชื่อม ส่วนเหล็กรูปแบบเหล็กราง (Channel) นั้นไม่ค่อยนิยมเพราะว่ารับมีโมเมนต์น้อยมาก แต่ถ้าจะใช้ก็จะต้องมีการยึดทางด้านข้าง (Lateral Support) เหล็กรูปแบบ WF เป็นแบบทั่วไปสำหรับใช้เป็นเสา และโครงสร้างที่รับแรงอัดในงานสะพาน ทั้งนี้เพราะรับมีโมเมนต์ในแกนทั้งสองเกือบเท่ากัน

รูปตัดแบบท่อกลมกลวง (Pipe) ใช้เป็นเสารับน้ำหนักของหลังคาทางเดินเท้าหรือตรงรถในบ้านเรือนทั่วไป เหมาะสำหรับในกรณีที่รับน้ำหนักน้อยหรือปานกลาง รูปตัดแบบนี้มีข้อดีคือรับมีโมเมนต์จะเท่ากันทุกแกน สำหรับหน้าตัดแบบสี่เหลี่ยมจัตุรัส และสี่เหลี่ยมผืนผ้าที่มีภายในกลวงนั้น แต่ก่อนไม่ค่อยนิยมใช้ ทั้งนี้เพราะมีปัญหาในการต่อโดยใช้หมุดย้ำหรือสลักเกลียว แต่ในปัจจุบันนิยมใช้มากขึ้นเพราะใช้การต่อปลายโดยการเชื่อม

โครงสร้างที่รับแรงอัดในโครงสร้างขนาดใหญ่ ปกติจะได้จากการนำหน้าตัดแบบต่าง ๆ มาประกอบรวมกัน (Built-up) เพื่อใช้รับแรงที่มีค่ามากและสำหรับโครงสร้างที่มีช่วงระยะการต่อปลายจะกระทำที่ด้านเปิด (Open Side) โดยมีแผ่นยึด (Lacing) เป็นตัวยึดเพื่อทำให้รูปตัดที่ประกอบรวมกันนั้นถูกต้องตรงเสมือนเป็นอันเดียวกัน แบบต่าง ๆ ของหน้าตัดที่ได้จากการประกอบ (Built-up Sections) ได้แสดงไว้ในรูปที่ 4.1 เส้นประจะแสดงถึงแผ่นยึด (Lacing) เป็นส่วนที่ไม่ต่อเนื่องกับเส้นเต็ม (Solid Line) แสดงถึงส่วนที่ต่อเนื่องตลอดความยาว รูปตัดที่ประกอบด้วยเหล็กฉาก 4 อันนั้นจะทำให้มีรับมีโมเมนต์มากที่สุด และใช้งานก่อสร้างหอสถูปและรับล้อเลื่อนไฟฟ้าในโรงงานรูปตัดที่ประกอบด้วยเหล็กราง (Channel) 2 ชั้นใช้เป็นเสารับน้ำหนักอาคารหรือเป็นส่วนของแผ่นตั้งในโครงเหล็กขนาดใหญ่หน้าตัดที่ใช้เป็นส่วนของจันทันในโครงสร้างสะพานจะประกอบด้วยเหล็กราง 1 คู่ และมีแผ่นปะ (Cover Plate) อยู่ข้างบน มีแผ่นยึด (Lacing) อยู่ด้านล่าง รูปหน้าตัดแบบอื่นก็ได้จากการประกอบรูป WF กับแผ่นปะ (Cover Plate) หรือเหล็กราง (Channel) เป็นการเพิ่มเนื้อที่ที่ปีกคาน (Flange) เพื่อให้รับน้ำหนักได้มากขึ้น

การเลือกใช้รูปตัดต่าง ๆ ดังกล่าวข้างต้น จะต้องพิจารณาถึงอัตราส่วนระหว่างความกว้างต่อความหนา (Width-thickness Ratio) ของแต่ละชิ้นส่วนด้วย เนื่องจากชิ้นส่วนใดบางเกินไป จะมีโอกาสเกิดการโก่งเกาะเฉพาะแห่ง (Local Buckling) ในชิ้นส่วนนั้นก่อนที่ส่วนโครงสร้างทั้ง

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

หมดจะเกิดการโก่งเดาะ (Overall Column Buckling) ทำให้กำลังรับน้ำหนักของเสาต่ำกว่าที่คาดไว้ มาตรฐานกำหนด ASIC ได้กำหนดอัตราส่วนความกว้าง (b) ต่อความหนา (t) ที่ยอมให้ (เมื่อ  $F_y$  เป็นกำลังจุดคลากของเหล็ก, กก. ต่อตารางเซนติเมตร) โดยแยกออกเป็น 2 กรณีดังรูปที่ 4.5 คือ

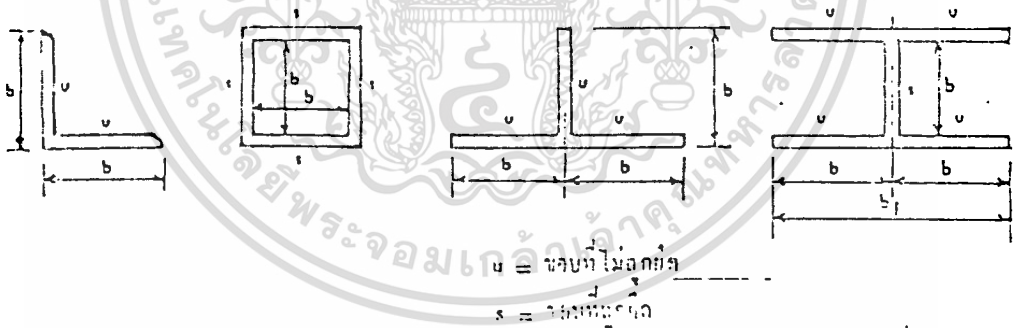
ก. เมื่อขอบด้านข้างไม่ถูกยึด (Unstiffened Element)

โดยทั่วไปใช้  $\frac{b}{t} < \frac{796.5}{\sqrt{F_y}}$  แต่ในเหล็กฉากเดี่ยวหรือเหล็กฉากคู่ที่มีแผ่นแทรกให้ใช้

$\frac{b}{t} \geq \frac{637}{\sqrt{F_y}}$  และในแผ่นเหล็กอกคานในเหล็กรูปตัวที่ใช่  $\frac{b}{t} < \frac{1065}{\sqrt{F_y}}$

ข. เมื่อขอบด้านข้างถูกยึด (Stiffened Element) โดยทั่วไปใช้  $\frac{b}{t} < \frac{2121}{\sqrt{F_y}}$

แต่สำหรับท่อเหล็กรูปตัดสี่เหลี่ยมให้ใช้  $\frac{b}{t} < \frac{1995}{\sqrt{F_y}}$



รูปที่ 4.5 ความกว้างของขอบที่ถูกยึดและไม่ถูกยึด

อย่างไรก็ดี เหล็กรูปพรรณที่ผลิตส่วนใหญ่ได้ทำตามข้อกำหนดข้างต้นแล้ว จึงมักไม่มีปัญหาเรื่องการโก่งเดาะเฉพาะแห่ง

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

#### 4.5 สูตรคำนวณของโครงสร้างส่วนรับแรงอัด

สูตรคำนวณที่ใช้ออกแบบโครงสร้างส่วนรับแรงอัด เพื่อหาหน่วยแรงอัดที่ยอมให้มีอยู่ด้วยกันหลายสูตร เช่น

สูตร Straight-line (มาตรฐานกำหนดของ AREA ปี ค.ศ. 1920) สูตร Secant (มาตรฐานกำหนดของ ASCE ปี ค.ศ. 1923) สูตร Gordon-Rankine ซึ่งมาตรฐานเก่าของ AISC เคยอนุญาตให้ใช้ ในปัจจุบันนิยมให้สูตรต่อไปนี้

สูตร Parabolic (มาตรฐานกำหนดของ AASHTO ปี ค.ศ. 1969)

$$\text{หน่วยแรงอัดที่ยอมให้ } F_a = 0.44 F_y \left[ 1 - \frac{(KL/r)^2}{2C_c^2} \right]$$

ใช้  $K = 0.75$  สำหรับ Riveted End และใช้  $K = 0.875$  สำหรับ Pinned End สำหรับเหล็กชนิด A36 หน่วยแรงอัดที่ยอมให้  $F_y$  คำนวณจาก

$$F_a = 1120 - 0.021 \left( \frac{L}{r} \right)^2 \quad \text{กก. ตอดตาราง ซม. (Riveted Ends)}$$

$$F_a = 1120 - 0.027 \left( \frac{L}{r} \right)^2 \quad \text{กก. ตอดตาราง ซม. (Pinned Ends)}$$

ข้อจำกัด คือค่าอัตราส่วนความชะงืด  $\left( \frac{L}{r} \right)$  จะไม่ต้องเกิน 130

สูตรของมาตรฐาน AISC เป็นสูตรที่อ้างอิงการค้นคว้าล่าสุดเกี่ยวกับพฤติกรรมของเสาเหล็ก สูตรนี้ได้คำนึงถึง หน่วยแรงอัดที่ค้างเหลืออยู่ (Residual Stress) เช่น เมื่อชิ้นส่วนเย็นไม่สม่ำเสมอเมื่อรีดร้อนเป็นต้น ชนิดของการยึดปลาย ความยาวของเสา และคุณภาพของเหล็ก ทำให้ออกแบบได้ประหยัด ซึ่งมาตรฐาน ว.ส.ท. ได้กำหนดสูตรนี้สำหรับใช้คำนวณออกแบบเสาเช่นกัน

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

หน่วยแรงอัดที่ยอมให้

$$F_a = \frac{\left[1 - \frac{(KL/r)^2}{2C_c^2}\right] F_y}{\frac{5}{3} + \frac{3(KL/r)}{8C_c} - \frac{(KL/r)^3}{8C_c^3}} \quad \text{ถ้า } \frac{(KL)}{r} \leq C_c$$

$$F_a = \frac{12\pi^2 E}{23(KL/r)^2} \quad \text{ถ้า } \frac{(KL)}{r} > C_c$$

ในเมื่อ

$$C_c = \sqrt{\frac{2\pi^2 E}{F_y}}$$

$L$  = ช่วงความยาวอิสระของเสาที่ไม่มีสิ่งยึดทางข้าง ซม.

$r$  = รัศมีไจเรชั่น (ที่น้อยที่สุด) ของพื้นที่รอบแกนที่เกิดการโก่งงอ ซม.

$E$  = โมดูลัสยืดหยุ่นของเหล็ก กก. ต่อ ซม.<sup>2</sup>

$F_y$  = กำลังจุดกลางของเหล็ก กก. ต่อ ซม.<sup>2</sup>

$K$  = ตัวคูณประกอบความยาวประสิทธิผล (ดูตารางที่ 4.1)

$F_a$  = หน่วยแรงอัดที่ยอมให้ กก. ต่อ ซม.<sup>2</sup>

สำหรับค้ำยัน (Bracing) และส่วนโครงสร้างรอง (Secondary Member) ที่มีอัตราส่วนความ  
ชะลุดเกินกว่า 120\*

\*ในกรณีนี้  $K$  มีค่าเท่ากับหนึ่ง

$$\text{หน่วยแรงอัดที่ยอมให้ } F_a = \frac{F_a}{1.6 - \frac{L}{200r}} \quad (\text{จาก(ก)หรือ(ข)}) \quad (\text{ค})$$

	(ก)	(ข)	(ค)	(ง)	(จ)	(ฉ)
ลักษณะการโค้งของเสา แสดงโดยเส้นประ						
ค่า K ตามทฤษฎี	0.5	0.7	1.0	1.0	2.0	2.0
ค่า K ที่ใช้ในการออกแบบ	0.65	0.80	1.2	1.0	2.10	2.0
สัญลักษณ์ของ การยึดปลาย	   	การหมุนที่ปลายเสา		การเคลื่อนที่ของปลายเสา		
		ไม่มี	มี	ไม่มี	มี	ไม่มี

ตารางที่ 4.1 ตัวคูณประกอบความยาวประสิทธิผลของส่วนโครงสร้างหลัก

ตารางที่ 4.1 แสดงค่าตัวคูณประกอบความยาวประสิทธิผล (K) ตามทฤษฎีและที่ใช้ในการออกแบบเสาเดี่ยวโดด ๆ ซึ่งจะเห็นว่าค่าตามทฤษฎีของลักษณะการยึดปลายเสาต่าง ๆ โดยมากจะมีค่าน้อยกว่าค่าที่ใช้ในการออกแบบ ทั้งนี้เพราะในทางปฏิบัติจริงไม่สามารถทำการยึดปลายเสาได้ตรงตามทฤษฎีนั่นเอง

นอกจากนี้ มาตรฐาน AISC ได้กำหนดว่าอัตราส่วนความชะลูด (KL/r) ของส่วนโครงสร้างหลักที่รับแรงอัดจะต้องไม่เกิน 200 และสำหรับค้ำยันและส่วนโครงสร้างรองจะต้องไม่เกิน 300

#### 4.6 ช่วงความยาวประสิทธิภาพ (Effective Column Length)

ค่าของ KL ในข้อกำหนดของ AISC คือช่วงความยาวประสิทธิภาพของเสา (Effective Length of Column) ที่จะเกิดการโก่งงอ เป็นระยะระหว่างจุดดัดกลับ (Inflection Point) ของเสา ระยะนี้มีค่าแปรเปลี่ยนต่าง ๆ กัน ซึ่งขึ้นอยู่กับแบบและชนิดของการยึดปลาย (End Restraint)

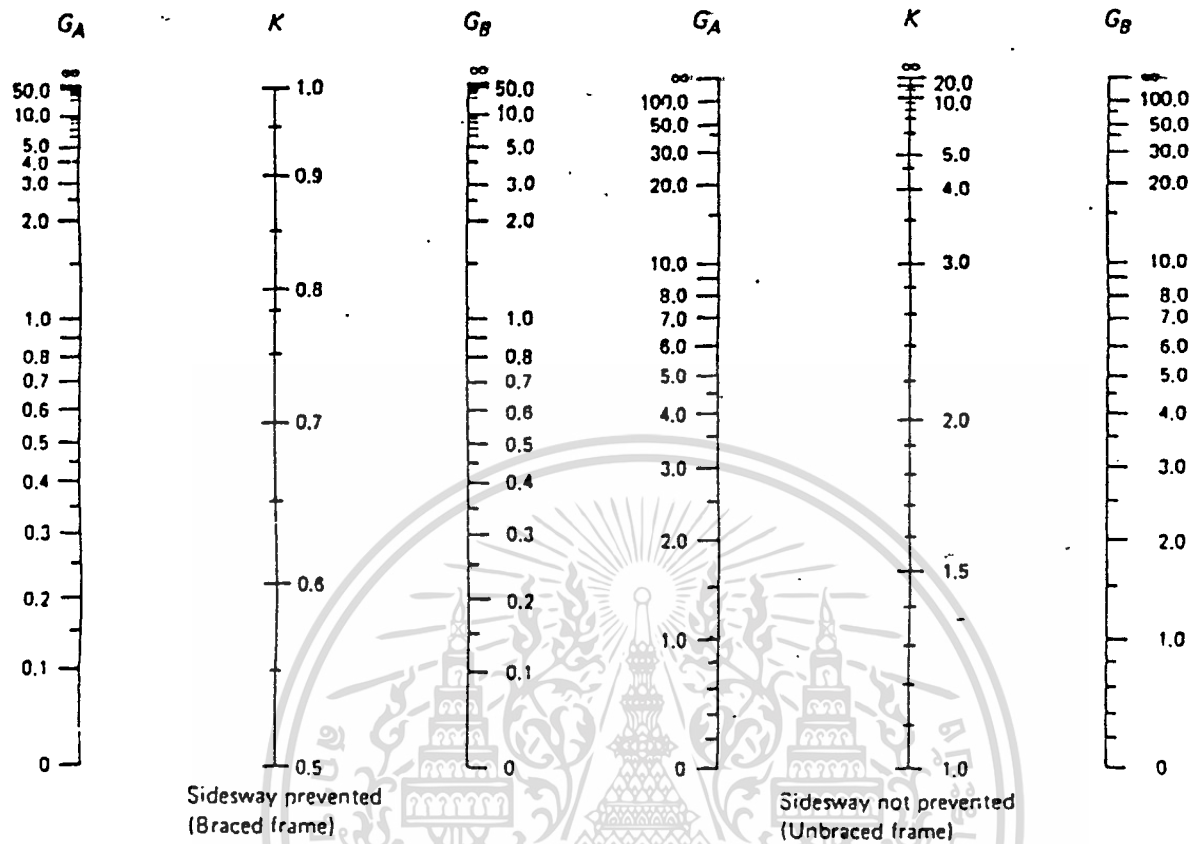
ในโครงสร้างแบบโครงแข็ง (Frame) ค่าตัวคูณประกอบความยาวประสิทธิภาพ (K) ของเสา จะขึ้นอยู่กับความแข็งแรง (Rigidity) ของส่วนโครงสร้างที่นำมาต่อกัน อีกทั้งยังขึ้นอยู่กับว่าโครงสร้างนั้นยอมให้มีการเซหรือไม่ ค่าตัว K ของโครงสร้างแบบนี้ (ที่มีการเซและไม่มีการเซ) จะหาได้จาก Alignment Chart ในรูปที่ 2.19 อักษร A และ B ในรูปจะหมายถึงจุดต่อปลายเสา ตัว G เป็นอัตราส่วนของสติฟเฟสแฟคเตอร์ระหว่างเสากับคาน

$$G = \frac{\text{Stiffness factor of column}}{\text{Stiffness factor of beam}} = \frac{\frac{I_c}{L_c}}{\frac{I_g}{L_g}}$$

ในที่นี้  $I_c$ ,  $L_c$  เป็นโมเมนต์อินเนอร์เซีย และช่วงความยาวของเสา ตามลำดับ

$I_g$ ,  $L_g$  เป็นโมเมนต์อินเนอร์เซีย และช่วงความยาวของคาน ตามลำดับ

ในกรณีที่ปลายเสามีการยึดแบบยึดหมุน (Pinned End) ค่า G ตามทฤษฎีจะมีค่าเป็นอินฟินิตี้ แต่ในการใช้ Alignment Chart ให้ใช้ค่า  $G = 10$  สำหรับกรณีที่ปลายเสามีการยึดแบบยึดแน่น (Fixed End) ค่า G ตามทฤษฎีจะมีค่าเป็นศูนย์แต่ในการใช้ Alignment Chart ให้ใช้ค่า  $G = 1$



รูปที่ 4.6 Alignment Chart

#### 4.7 การออกแบบโครงสร้างส่วนรับแรงอัด

ในกรณีที่แรงอัดกระทำในแนวแกนของรูปตัด วิธีออกแบบโครงสร้างส่วนรับแรงอัดมีขั้นตอนดังนี้ คือ

1. สมมติหน่วยแรงอัดที่ยอมให้ ดัดยกำหนดค้อย่าให้มากกว่าหรือเท่ากับค่าสูงสุด ในสูตรคำนวณของเสา (Column Formula)
2. หารนำหนักที่กระทำด้วยหน่วยแรงอัดที่สมมติขึ้นจากข้อ 1 จะได้ค่าเนื้อที่หน้าตัดของเสาที่ต้องการโดยประมาณ
3. เลือกหน้าตัดของเหล็กรูปใหม่เนื้อที่หน้าตัดอย่างน้อยเท่ากับเนื้อที่ที่หาได้จากข้อ 2 จากตารางของเหล็กรูปก็จะได้อัศจรรย์ใจเรชั่นที่น้อยที่สุดของหน้าตัดนี้
4. คำนวณหาหน่วยแรงอัดที่ยอมให้มากที่สุดของหน้าตัดนี้ โดยใช้สูตรคำนวณของเสาและอัศจรรย์ใจเรชั่นที่น้อยที่สุดที่หาได้จากข้อ 3

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

5. ถ้าหากค่าหน่วยแรงอัดที่ยอมให้ ที่คำนวณได้จากข้อ 4 ไม่มากเกินไปกว่าค่าจริง (ซึ่งได้จากการหารน้ำหนักหรือแรงที่กระทำด้วยเนื้อที่ทั้งหมด) ประมาณ 2 ถึง 3 เปอร์เซ็นต์ แสดงว่าเลือกหน้าตัดได้เหมาะสมแล้ว)

6. ถ้าหากค่าหน่วยแรงอัดที่ยอมให้ที่คำนวณได้มากกว่าค่าของหน่วยแรงอัดจริง ๆ ประมาณ 5% แสดงว่าหน้าตัดที่หาได้นั้นใหญ่เกินกว่าความต้องการ จำเป็นจะต้องลดขนาดลง

7. ถ้าหากค่าหน่วยแรงอัด ที่ยอมให้ที่คำนวณได้น้อยกว่าค่าของหน่วยแรงอัดที่เกิดขึ้นจริง แสดงว่าขนาดของหน้าตัดที่หาได้นั้นเล็กกว่าที่ต้องการจริง (แต่พออนุโลมใช้หน้าตัดนั้นได้ หากมีค่าไม่น้อยเกินกว่า 2-3%) จะต้องเลือกขนาดใหญ่กว่านี้ หรืออาจใช้เนื้อที่หน้าตัดเท่าเดิมแต่เพิ่มระยะห่างระหว่างรูปตัดที่นำมาประกอบกันให้มากขึ้นกว่าเดิม ทั้งนี้เพื่อเพิ่มรัศมีไจเรชั่นซึ่งจะทำให้ค่าหน่วยแรงอัดที่ยอมให้เพิ่มขึ้น

#### 4.8 เสาประกอบ ( Build - up Column )

ในการออกแบบเสาที่มีความสูงมากๆ เช่น เสารับถังน้ำ เสาส่งสายไฟฟ้ากำลังสูง เป็นต้น วิศวกรมักนิยมเลือกใช้เสาประกอบแทนเสาจากเหล็กรูปพรรณเนื่องจากการประหยัดกว่า เพราะสามารถกำหนดค่ารัศมีไจเรชั่นของแกนหลักทั้งสองให้มีค่าใกล้เคียงได้ทำให้ได้หน้าตัดที่มีประสิทธิภาพ

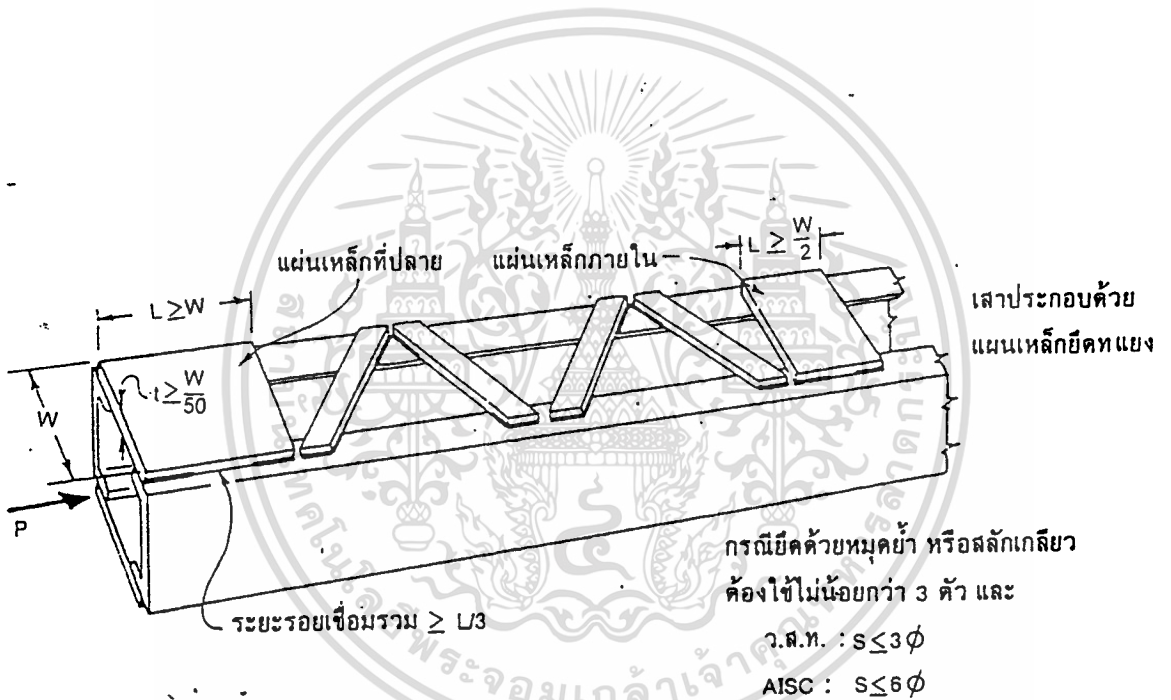
#### 4.9 การออกแบบแผ่นยึดแบบเฉียง ( Lacing ) และแผ่นยึดแบบขวาง( Tie plate )

การออกแบบแผ่นยึดแบบเฉียง ( Lacing ) และแผ่นยึดแบบขวาง( Tie plate ) ในโครงสร้างรับแรงอัด มาตราฐาน AISC ได้กำหนดไว้ว่า

1. แผ่นยึดแบบขวาง จะต้องมีความหนาอย่างน้อย 1/50 ของระยะระหว่างแนวของหมุดยึด,สลักเกลียวหรือแนวเชื่อม และจะต้องมีความยาวซึ่งขนานกับแกนของส่วนโครงสร้างหลักไม่น้อยกว่าระยะนี้สำหรับแผ่นยึดปลายแบบขวาง และไม่น้อยกว่าครึ่งของระยะนี้สำหรับแผ่นยึดกลางแบบขวาง

2. แผ่นยึดแบบเฉียง จะต้องออกแบบให้รับแรงเฉือนซึ่งตั้งฉากกับแนวแกนไม่น้อยกว่า 2% ของแรงอัดทั้งหมดในส่วนโครงสร้างหลัก

3. ค่าอัตราส่วนความขรุขระ ( $L/r$ ) ที่มากที่สุดที่ยอมให้  
 สำหรับแผ่นยึดเดี่ยวแบบเฉียง (single lacing) = 140 (ใช้  $L$  = ความยาวที่เชื่อมต่อยกเว้น  
 จุดที่ย้ำหมุด หรือจุดที่เชื่อม)  
 สำหรับแผ่นยึดคู่แบบเฉียง (double lacing) = 200 (ใช้  $L$  = 70% ของความยาวที่เชื่อมต่อยกเว้น  
 ระหว่างจุดที่ย้ำหมุด หรือจุดที่เชื่อม)  
 4. จะใช้แผ่นยึดคู่แบบเฉียง เมื่อระยะระหว่างแนวการต่อปลายแผ่นยึดเกินกว่า 35 cm.  
 5. แนวของแผ่นยึดแบบเฉียงกับแนวของส่วนโครงสร้างหลักไม่ควรน้อยกว่า  $60^\circ$  สำหรับ  
 แผ่นยึดเดี่ยว และ  $45^\circ$  สำหรับแผ่นยึดคู่



รูปที่ 4.7 เสาประกอบ , แผ่นเหล็กยึดเฉียง และแผ่นยึดปลาย

## บทที่ 5 คาน

คานหมายถึงองค์อาคารที่รับน้ำหนักในแนวดิ่ง ซึ่งมีทิศทางตามยาวขององค์อาคารนั้นๆ ทั้งนี้รวมถึงโมเมนต์ที่กระทำที่ปลายด้วย ดังนั้น แรงที่กระทำที่ปลายด้วย ดังนั้น แรงที่กระทำต่อคานจึงมีทั้งแรงดัดและแรงเฉือน ตัวอย่างขององค์อาคารในโครงสร้างที่จัดอยู่ในจำพวกคานได้แก่ ตง จันทัน แป ออกไก่ เป็นต้น รูปที่ 5.1 แสดงหน้าตัดคานที่ใช้กันทั่วไป ซึ่งอาจเป็นคานเหล็กรูปพรรณ หรือคานประกอบขึ้นจากแผ่นเหล็ก เพื่อให้มีรูปร่างและความสามารถในการรับน้ำหนักตามที่ต้องการ



รูปที่ 5.1 หน้าตัดคานที่ใช้กันทั่วไป

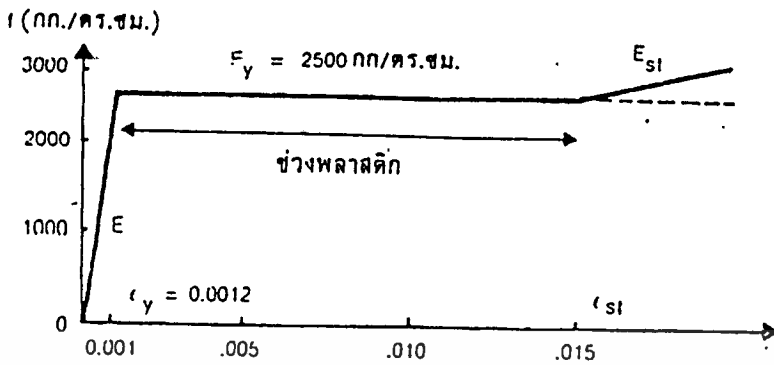
คานภายใต้แรงกระทำในแนวดิ่ง หากปราศจากการค้ำยันด้านข้างที่เพียงพอ อาจเกิดการโค้งอดด้านข้างได้ มีผลทำให้ความสามารถในการรับน้ำหนักลดลง พฤติกรรมการรับน้ำหนักของคานชนิดมีการค้ำยันและปราศจากการค้ำยันและปราศจากการค้ำยันด้านข้าง รวมทั้งหลักเกณฑ์ในการหาค่าหน่วยแรงดัดที่ยอมให้กำหนดโดยมาตรฐาน ว.ส.ท. จะได้กล่าวถึงอย่างละเอียดในหัวข้อต่อไป

### 5.1 พฤติกรรมการรับแรงดัด

ในการศึกษาพฤติกรรมการรับแรงดัดของคาน มีสมมติฐานดังนี้

1. คานประกอบด้วยวัสดุเนื้อเดียวกันตลอด
2. ความเครียดมีค่าเป็นสัดส่วนโดยตรงกับระยะจากแนวแกนสะเทิน กล่าวคือภายใต้แรงดัด หน้าที่เป็นแนวราบยังคงเป็นแนวราบหลังการเปลี่ยนรูปร่าง
3. ภายใต้แรงดึงและแรงอัด ความสัมพันธ์ของหน่วยแรงกับความเครียดสามารถแทนด้วยส่วนที่เป็นเส้นตรงสองเส้น (Bilinear f-c curve) รูปที่ 5.2

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



รูปที่ 5.2 ความสัมพันธ์ของ f-c curve

4. การเปลี่ยนแปลงรูปร่างหน้าตัดมีค่าน้อยมาก และกำหนดให้  $\phi = \tan\phi$  ( $\phi$  = ความโค้ง)

รูปที่ 5.3 ข และ ค แสดงการกระจายของความเครียดและหน่วยแรงตลอดหน้าตัดคานรูปสี่เหลี่ยมผืนผ้าตามลำดับ

ในช่วงอิลาสติก : การกระจายของหน่วยแรงตลอดหน้าตัดคานมีลักษณะเป็นเส้นตรงจนกระทั่งหน่วยแรงที่ผิวบนและล่างมีค่าเท่ากับหน่วยแรงคลาก (รูปที่ 5.3 ค ขั้นตอนที่ 1) ณ ตำแหน่งนี้

$$\phi = \frac{1}{\rho_y} = \frac{c_y}{d/2} = \frac{F_y}{Ed/2} \quad (5.1)$$

และจาก  $M_y = EI_x \phi_y$

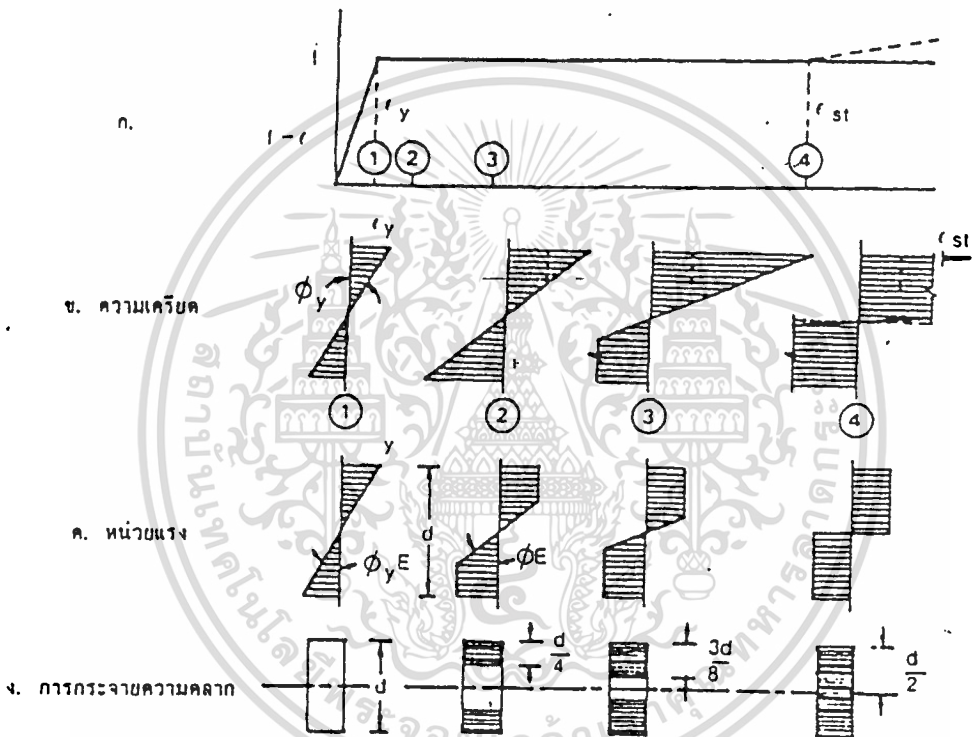
ดังนั้น  $M_y = F_y I_x / c$

เมื่อ  $\phi_y$  = ความโค้งคลาก (curvature)

$\rho_y$  = รัศมีความโค้งคลาก

$c_y$  = ความเครียดคลาก

$F_y$	= หน่วยแรงคดาก	$\text{kg/cm}^2$
$d$	= ความลึกของคาน	cm
$b$	= ความกว้างของคาน	cm
$M_y$	= โมเมนต์คดาก	kg-cm
$I_x$	= โมเมนต์อินเนอร์เซีย	$\text{cm}^4$
$S_x$	= หน้าตัดโมดูลัส	$\text{cm}^3$



รูปที่ 5.3 การคดของคานในช่วงพลาสติก

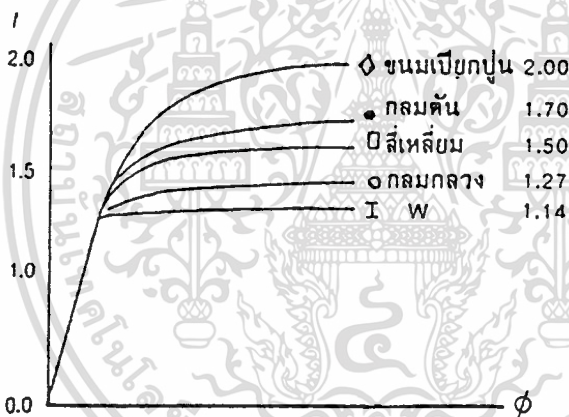
ในช่วงอินอีลาสติก :

หลังจากที่หน่วยแรงสูงสุดที่ผิวบนและผิวล่างของคานมีค่าเท่ากับหน่วยแรงคดากคานยังสามารถรับน้ำหนักบรรทุกได้เพิ่มขึ้น และการกระจายของหน่วยแรงตลอดหน้าตัดคานจะมีลักษณะไม่เป็นเส้นตรง ดังแสดงด้วยขั้นตอน 2,3 และ 4 ในรูปที่ 5.3 ค. ณ ขั้นตอน 4 หน่วยแรงตลอดหน้าตัดมีค่าเท่ากับหน่วยแรงคดาก และความสัมพันธ์ของโมเมนต์กับหน่วยแรง เขียนได้ดังนี้

$$M_p = F_y Z_x \quad (5.5)$$

โดยที่	$M_p$ = พลาสต์ิกโมเมนต์	kg-cm
	$F_y$ = หน่วยแรงคลาก	kg/cm <sup>2</sup>
	$Z_x$ = พลาสต์ิกโมดูลัส = $bd^2/4$	cm <sup>3</sup>

อัตราส่วนของพลาสต์ิกโมเมนต์ ( $M_p$ ) ต่อโมเมนต์คลาก ( $M_y$ ) จะเป็นค่าอัตราส่วนของกำลังต้านโมเมนต์ที่เพิ่มขึ้นในคาน หลังจากหน่วยแรงที่ผิวบนและผิวล่างของคานมีค่าเท่ากับหน่วยแรงคลาก และจะมีค่าเปลี่ยนแปลงตามรูปร่างหน้าตัด ดังนั้นจึงเรียกค่าอัตราส่วนนี้ว่า ตัวประกอบรูปร่าง (shape factor) สำหรับคานหน้าตัดสี่เหลี่ยมผืนผ้าตัวประกอบรูปร่าง ( $f$ ) มีค่าดังนี้



รูปที่ 5.4 ค่าตัวประกอบรูปร่าง (shape factor) ของคานชนิดต่าง ๆ

$$f = \frac{M_p}{M_y} = \frac{F_y Z_x}{F_y S_x} = \frac{b^2 d / 4}{b^2 d / 6} = 1.50 \quad (5.6)$$

สมการที่ 5.6 แสดงว่า สำหรับคานหน้าตัดสี่เหลี่ยมผืนผ้า โมเมนต์สูงสุดมีค่ามากกว่าโมเมนต์คลากอยู่ 50 % รูปที่ 5.4 แสดงค่าตัวประกอบรูปร่างสำหรับคานที่มีหน้าตัดต่างชนิดกัน สำหรับคานหน้าตัด W ค่า  $f$  จะอยู่ระหว่าง 1.10 ถึง 1.18 ซึ่งส่วนใหญ่มีค่าเท่ากับ 1.12 และมีค่าเฉลี่ยเท่ากับ 1.14 สำหรับหน้าตัด I มีค่าเฉลี่ย 1.18

## 5.2 สูตรคำนวณของคาน

เนื่องจากคานทำหน้าที่รับแรงดัดและแรงเฉือน (สมมติปราศจากแรงบิด) ซึ่งเกิดจากน้ำหนักบรรทุกบนคาน ดังนั้น สูตรคำนวณเพื่อหาหน่วยแรงที่เกิดขึ้นจึงมีอยู่ 2 อย่าง คือ สูตรแรงดัด (beam - flexure formula ) และสูตรแรงเฉือน (beam - shear formula)

1) สูตรแรงดัด ใช้คำนวณหาหน่วยแรงดัดซึ่งเกิดจากโมเมนต์ดัด ( M )

$$f_b = \frac{My}{I}$$

หรือ 
$$f_{bmax} = \frac{Mc}{I}$$

เมื่อ  $f_b$  = หน่วยแรงดัดเนื่องจากโมเมนต์ดัดที่ระยะ  $y$  จากแกนสะเทิน

$y$  = ระยะที่ห่างจากแกนสะเทิน

$c$  = ระยะที่มากที่สุดของ  $y$

$I$  = โมเมนต์อินเนอร์เซียของหน้าตัดรอบแกนสะเทินที่รับแรงดัด

2.) สูตรแรงเฉือน ใช้คำนวณหาหน่วยแรงเฉือนซึ่งเกิดจากแรงเฉือน ( V )

$$f_v = \frac{VQ}{It}$$

เมื่อ  $f_v$  = หน่วยแรงเฉือนในเหล็กแผ่นตั้ง (web) ของคานที่ระยะ  $y$  จากแกนสะเทิน

$V$  = แรงเฉื่อยทั้งหมดในแนวตั้ง

$Q$  = โมเมนต์รอบแกนสะเทินของเนื้อที่ส่วนที่อยู่นอกแนวที่ต้องการหา  $f_v$

$t$  = ความหนาของหน้าตัดที่ต้องการหาหน่วยแรงเฉือน

$I$  = โมเมนต์อินเนอร์เซียรอบแกนสะเทิน

โดยปกติมักออกแบบคานเป็นรูปตัว I หรือ WF ซึ่งค่าของหน่วยแรงเฉือนที่คำนวณจากสูตรข้างต้น เกือบเท่ากับค่า “เฉลี่ย” ของหน่วยแรงเฉือนซึ่งคำนวณจากสูตร  $f_v = V/dt$  โดยที่  $d$  เป็นความลึกของเหล็กแผ่นตั้ง ดังนั้นในการออกแบบจึงนิยมหาหน่วยแรงเฉือนจากค่า “ เฉลี่ย ” เพราะสะดวกต่อการคำนวณ

ในการคำนวณออกแบบคาน ค่าของหน่วยแรงดัดและหน่วยแรงแอนที่เกิดขึ้นจะต้องมีค่าน้อยหรือเท่ากับค่าของหน่วยแรงดัดและหน่วยแรงเฉือนที่ยอมให้ตามมาตรฐานกำหนดที่ใช้ในการออกแบบ

### 5.3 โมเมนต์ดัดที่มากที่สุด

โมเมนต์ดัดที่มากที่สุด ( $M$ ) ที่เกิดขึ้นเนื่องจากน้ำหนักบรรทุกและน้ำหนักของคานเองสามารถหาได้จากทฤษฎีการวิเคราะห์โครงสร้าง และเขียนในรูปของสมการดังนี้

$$M = C_{dm}WL$$

เมื่อ  $W$  = น้ำหนักทั้งหมดที่กระทำบนคาน kg

$L$  = ช่วงความยาวของคานระหว่างจุดรองรับที่ปลายทั้งสอง cm

$C_{dm}$  = ค่าสัมประสิทธิ์ซึ่งขึ้นอยู่กับลักษณะของน้ำหนักที่กระทำ และลักษณะของการยึดปลายคาน (ดูตารางที่ 5.1)

โมดูลัสหน้าตัด (Section Modulus)

$$S = \frac{M}{F_b} = \frac{I}{C}$$

เมื่อ  $S$  = โมดูลัสหน้าตัด  $\text{cm}^3$

การใช้โมดูลัสหน้าตัด ( $S$ ) ในการออกแบบคาน คือ

ก. หาโมดูลัสที่ต้องการจากสูตรข้างบน

ข. ใช้ค่าโมดูลัสหน้าตัดที่หาได้จาก ข้อ ก. นำไปเลือกรูปตัดจากตารางของเหล็กรูปพรรณที่มีอยู่โดยจะต้องเลือกรูปตัดที่มีความสมมาตรในระนาบที่รับน้ำหนัก เพื่อหลีกเลี่ยงการรับน้ำหนักเยื้องศูนย์กลาง รูปตัดควรมีน้ำหนักน้อยที่สุดแต่ให้ได้โมดูลัสหน้าตัดตามที่ต้องการ

## 5.5 การโก่ง (Deflection)

สมการที่ 5.6 เป็นสมการที่ใช้ในการคำนวณค่าการโก่งของคาน ซึ่งเขียนได้ดังนี้

$$\Delta = C_{dm} \frac{WL^3}{EI} \quad (5.6)$$

เมื่อ  $\Delta$  = ค่าการโก่ง cm  
 $C_{dm}$  = ค่าสัมประสิทธิ์ซึ่งขึ้นอยู่กับลักษณะของน้ำหนักที่กระทำ และลักษณะของการยึดปลายคาน (ดูตารางที่ 5.1)

$W$  = แรงกระทำภายนอก kg

$L$  = ความยาวของคาน cm

$E$  = โมดูลัสยืดหยุ่น  $\text{kg/cm}^2$

$I$  = โมเมนต์อินเนอร์เซีย  $\text{cm}^4$

สำหรับค่าการโก่งสูงสุดที่ยอมให้เกิดขึ้นได้ในคานภายใต้น้ำหนักบรรทุกจร จะต้องมีย่าน  
 ไม่เกิน 1/360 ของความยาวคาน กล่าวคือ

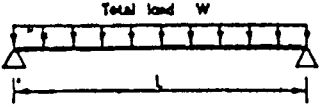
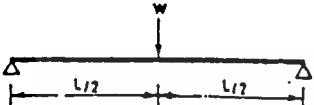


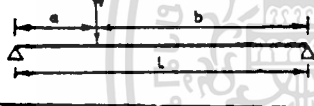

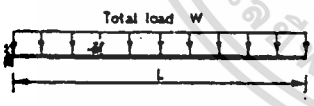
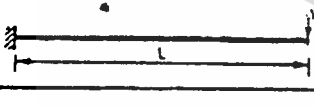
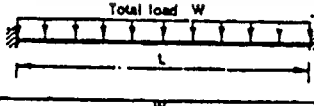

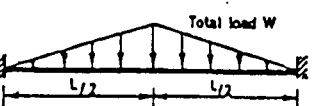
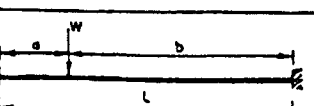
$$\Delta/L < 1/360 \quad (5.7)$$

โดยที่  $\Delta$  = ค่าการโก่งสูงสุดที่ยอมให้ cm

$L$  = ความยาวคาน cm

ในการคำนวณออกแบบคาน จะต้องตรวจสอบด้วยว่า การตกหรือโก่งตัวของคานที่เกิดขึ้นมีค่าเกินกว่าค่าที่ยอมให้หรือไม่

ตารางที่ 5.1 ค่าสัมประสิทธิ์  $C_{dm}$  และ  $C_d$ 

แบบของคาน	$C_{dm}$	$C_d$
	$\frac{1}{8}$	$\frac{5}{384}$
	$\frac{1}{4}$	$\frac{1}{48}$
	$\frac{1}{3}$	$\frac{23}{648}$
	$\frac{1}{2}$	$\frac{19}{384}$
	$\frac{ab}{L^2} \frac{1}{9\sqrt{3}}$	$\frac{a}{L} \left(1 - \frac{a^2}{L^2}\right)^{\frac{3}{2}}$
	$\frac{1}{6}$	$\frac{1}{60}$
	$\frac{1}{2}$	$\frac{1}{8}$
	1	$\frac{1}{3}$
	$\frac{1}{12}$	$\frac{1}{324}$
	$\frac{1}{8}$	$\frac{1}{192}$
	$\frac{5}{48}$	$\frac{7}{1920}$
	$\frac{ab^2}{L^3}$	

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ในเชิงพาณิชย์ การค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## 5.6 มาตรฐานกำหนด AISC

มาตรฐาน AISC ได้กำหนดค่าน้อยแรงที่ยอมให้ ดังนี้

### 1. หน่วยแรงดัดที่ยอมให้ ( $P_b$ )

สำหรับโครงสร้างส่วนรับแรงดัดที่มีหน้าตัดสมมาตรกับ -  
แกนรอง เช่น คานเหล็กรูปพรรณแบบรีดร้อน (รูปตัว I หรือ  
WF) และมีค้ำยันทางข้างที่ปัดรับแรงอัดอย่างพอเพียงโดย  
ที่ระยะค้ำยันห่างกันไม่เกิน  $\frac{637.2b_f}{\sqrt{F_y}}$  หรือ  $\frac{1406000}{(d/A_f)F_y}$   
หน่วยเป็น เซนติเมตร (มีค่าเท่ากับ 12.7 เท่าของ  
ความกว้างของปีกคานสำหรับเหล็กชนิด A 36)

ในที่นี้  $F_y$  = เนื้อที่หน้าตัดของปีกรับแรงอัด ซม.<sup>2</sup>

ก. สำหรับหน้าตัดแบบ compact ( เมื่ออัตราส่วน  $\frac{b_f}{2t_f} < \frac{437.7}{\sqrt{F_y}}$  ซึ่ง = 8.72

สำหรับ  $F_y = 2520$  กก./ ซม.<sup>2</sup>)

$F_b = 0.66 F_y$  กก./ ซม.<sup>2</sup> (สำหรับการดัดรอบแกนหลัก)

$F_b = 0.75 F_y$  กก./ ซม.<sup>2</sup>

ข. สำหรับหน้าตัดแบบ noncompact ( เมื่ออัตราส่วน  $\frac{b_f}{2t_f} > \frac{796.5}{\sqrt{F_y}}$  ซึ่ง = 15.87

สำหรับ  $F_y = 2520$  กก./ ซม.<sup>2</sup>)

$F_b = 0.60 F_y$  กก./ ซม.<sup>2</sup>

ค. สำหรับหน้าตัดแบบ partially compact ( เมื่อ  $\frac{437.7}{\sqrt{F_y}} < \frac{b_f}{2t_f} < \frac{796.5}{\sqrt{F_y}}$  )

$F_b = F_y [ 0.733 - 0.000167 (\frac{b_f}{2t_f}) \sqrt{F_y} ]$  กก./ ซม.<sup>2</sup>

ในที่นี้  $F_b$  = หน่วยแรงดัดที่ยอมให้ กก./ ซม.<sup>2</sup>

$F_y$  = กำลังจุดคานของเหล็ก กก./ ซม.<sup>2</sup>

$b_f$  = ความกว้างของปีกรับแรงอัด ซม.

$t_f$  = ความหนาของปีกรับแรงอัด ซม.

## 2. หน่วยแรงเฉือนที่ยอมให้ ( $F_v$ )

หน่วยแรงเฉือนที่ยอมให้  $F_v = 0.4 F_y$

## 3. การตกหรือโก่งของคานที่ยอมให้

สำหรับคานที่รองรับผ้าหรือพื้นปูนที่ต้องฉาบผิว ค่าการตกหรือโก่งเนื่องจากน้ำหนักจรที่มากที่สุดที่ยอมให้ได้จะต้องไม่เกิน  $1/360$  ของช่วงความยาวคาน

สำหรับคานที่รองรับพื้นหรือรองรับหลังคา ค่าการตกหรือโก่งเนื่องจากน้ำหนักบรรทุกที่ยอมให้ประมาณ  $1/290$  ถึง  $1/230$  ของช่วงความยาวคาน

ดังนั้นในกรณีที่ไม่คำนวณค่าการโก่งตัวของคาน ควรให้อัตราส่วนของความลึกของคานต่อช่วงความยาวของคานที่รองรับหลังคาไม่น้อยกว่า  $\frac{F_y}{56000}$  และ  $\frac{F_y}{70000}$  ตามลำดับโดยที่  $F_y$  เป็นกำลังจุดกลางของเหล็ก กก./ ซม.<sup>2</sup> นั่นคือ

$$\frac{d}{L} = \frac{1}{24} - \frac{1}{30} \quad (\text{สำหรับเหล็กชนิด A 7})$$

$$\text{หรือ} \quad = \frac{1}{22} - \frac{1}{28} \quad (\text{สำหรับเหล็กชนิด A 36})$$

## 4. ความต้านทานต่อการโก่งทางข้าง (buckling Resistance)

การโก่งทางข้างของปีกคาน (Flange Buckling) สำหรับคานรับน้ำหนักซึ่งหน้าตัดเป็นแบบปีกกว้าง (wide flange) ส่วนบนของปีกคาน (upper flange) จะรับแรงอัด ซึ่งปีกคานจะทำหน้าที่คล้ายกับเสา ถ้าหากคานนี้มีค้ำยันทางข้างไม่เพียงพอ การโก่งทางข้างของปีกก็อาจเกิดขึ้นได้ ทำให้กำลังต้านทานต่อน้ำหนักบรรทุกลดลง ฉะนั้นเมื่อระยะค้ำยันเกินกว่า  $\frac{637.2b_f}{\sqrt{F_y}}$

$$\text{หรือ} \quad \frac{1406000}{(d/A_f)F_y}$$

ชม. แต่อัตราส่วน  $\frac{L}{r_T}$  ไม่เกิน  $\sqrt{\frac{717 \times 10^4 C_b}{F_y}}$  (ซึ่ง = 53.34 สำหรับ  $F_y = 2520$  กก./ ซม.<sup>2</sup>)

มาตรฐาน AISC กำหนดให้ใช้หน่วยแรงดัดที่ยอมให้เท่ากับ  $0.6 F_y$

สำหรับกรณีอื่นมาตรฐาน AISC ให้ใช้ค่า  $F_b$  ที่มากที่สุดจากสามสูตรข้างล่างนี้ แต่ไม่ว่ากรณีใดต้องไม่เกินกว่า  $0.6 F_y$  กล่าวคือ

$$\text{เมื่อ } \sqrt{\frac{717 \times 10^4 C_b}{F_y}} < \frac{L}{r_T} < \sqrt{\frac{3585 \times 10^4 C_b}{F_y}}$$

$$\text{ใช้ } F_b = \left[ \frac{2}{3} - \frac{F_y (L/r_T)^2}{10756 \times 10^4 C_b} \right] F_y \quad \text{ksc (AISC 1.5-6a)} \quad (1)$$

$$\text{เมื่อ } \frac{L}{r_T} > \sqrt{\frac{3585 \times 10^4 C_b}{F_y}} \quad (\text{ซึ่ง} = 119.27 \quad \text{สำหรับ } F_y = 2520 \text{ กก./}$$

ซม.<sup>2</sup>)

$$\text{ใช้ } F_b = \frac{1195 \times 10^4 C_b}{(L/r_T)^2} \quad \text{ksc (AISC 1.5-6b)} \quad (2)$$

หรือเมื่อปีกรับแรงอัดนั้นเป็นแผ่นเต็ม (solid) หน้าตัดเป็นสี่เหลี่ยมผืนผ้า ซึ่งมีเนื้อที่หน้าตัดไม่น้อยกว่าเนื้อที่หน้าตัดของปีกรับแรงดึง หรือกรณีเหล็กรูปร่าง

$$\text{ใช้ } F_b = \frac{843600}{Ld/A_f} C_b \quad \text{ksc (AISC 1.5-7)} \quad (3)$$

ในที่นี้  $L$  = ช่วงความยาวที่ไม่มีการค้ำยัดของปีกคานรับแรงอัด ซม.

$d$  = ความลึกของคาน ซม.

$r_T$  = รัศมีไจเรชั่นคิดรอบแกนในระนาบของเหล็กแผ่นตั้ง (web) ของหน้าตัดที่ประกอบด้วยเนื้อที่ของปีกคานรับแรงอัดและหนึ่งในสามของเนื้อที่ของเหล็กแผ่นตั้ง (web) ที่รับแรงอัด (มีค่าโดยประมาณเท่ากับ  $0.26 b_f$ )

$A$  = เนื้อที่หน้าตัดของปีกคานรับแรงอัด

$$C_b = 1.75 + 1.05 \left( \frac{M_1}{M_2} \right) + 0.3 \left( \frac{M_1}{M_2} \right)^2 \leq 2.3$$

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

$M_1, M_2 =$  โมเมนต์ดัดรอบแกนหลักที่ปลายของช่วงคานที่ไม่มีค้ำยัน ซึ่ง  $M_1 < M_2$   
อัตราส่วนของ  $M_1 / M_2$  จะมีค่าเป็นบวก ถ้าหาก  $M_1$  และ  $M_2$  มี  
เครื่องหมายเหมือนกัน ซึ่งอาจจะทวนเข็มหรือตามเข็มนาฬิกา  
ค่า  $C_b = 1$  โมเมนต์ดัดในช่วงคานมากกว่าโมเมนต์ดัดที่ปลาย

#### 5. การโก่งในแนวทแยงของเหล็กแผ่นดัด (Diagonal Web Buckling)

เพื่อป้องกันการโก่งของเหล็กแผ่นดัดเนื่องจากแรงอัดในแนวทแยง อัตราส่วน  
ของระยะระหว่างปีกทั้งสองต่อความหนาของเหล็กแผ่นดัดจะต้องไม่เกิน  $\frac{3454.6}{\sqrt{F_y}}$  นั่นคือ

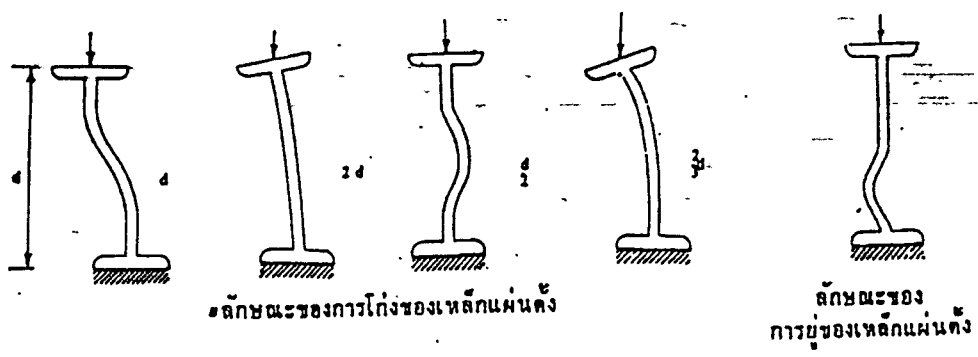
$$\frac{d}{t_w} < \frac{3454.6}{\sqrt{F_y}} \quad (\text{ประมาณ } 69 \text{ และ } 70 \text{ สำหรับเหล็กชนิด A 36 และ A 7}$$

ตามลำดับ)

สำหรับ คานเหล็กรูปพรรณ (rolled beam) ปัญหาการเกิดการโก่งในแนวทแยง  
ของเหล็กแผ่นดัดไม่ค่อยมี ทั้งนี้เพราะเหล็กรูปพรรณที่มีขายนั่นค่าของ  $d / t_w$  โดยทั่วไปแล้วจะ  
น้อยกว่า 50

#### 6. การยุบและการโก่งในแนวตั้งของเหล็กแผ่นดัด (Crippling and Vertical Buckling of Web)

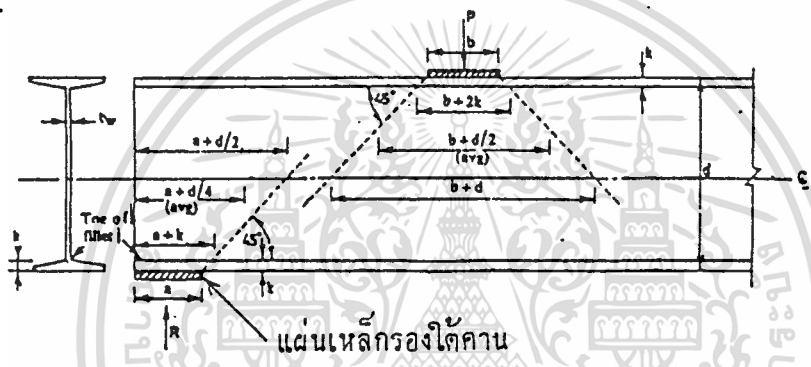
ในขณะที่คานรับน้ำหนัก ส่วนของเหล็กแผ่นดัด (web) จะทำหน้าที่รับแรงอัดใน  
แนวตั้ง ซึ่งอาจจะเกิดการโก่งทางข้างขึ้นได้ตามรูปที่ 5.5 โดยที่มีช่วงความยาวของการโก่งต่างๆ  
กัน การโก่งนี้อาจจะเกิดที่จุดรองรับ หรือตรงที่รับน้ำหนักเป็นจุด ขณะเดียวกันก็อาจจะเกิดการยุบ  
(crippling) ที่ตำแหน่งทั้งสองได้เช่นเดียวกัน



ลักษณะของการโก่งของเหล็กแผ่นค้ำ

ลักษณะของการยุบของเหล็กแผ่นค้ำ

รูปที่ 5.5



รูปที่ 5.6 แรงกดที่จุดรองรับและที่จุดรับน้ำหนัก

โดยพิจารณาจากรูปที่ 5.6 ค่าของหน่วยแรงที่เกิดขึ้นจากการโก่งในแนวตั้งและการยุบ (Buckling stress และ Crippling stress) ในเหล็กแผ่นค้ำจะหาได้ ดังนี้

ที่จุดรองรับ

$$\text{web buckling stress} = \frac{R}{(a+d/4)t_w}$$

$$\text{web crippling stress} = \frac{R}{(a+k)t_w}$$

ที่จุดรับน้ำหนัก

$$\text{web buckling stress} = \frac{P}{(b+d/2)t_w}$$

$$\text{web crippling stress} = \frac{P}{(b+2k)t_w}$$

โดยที่ k เป็นระยะจากผิวด้านนอกของปีกคานถึงขอบเหล็กแผ่นค้ำ

ค่าหน่วยแรงที่ยอมให้เนื่องจากการโก่งในแนวตั้ง (buckling) จะหาได้โดยใช้สูตรของเสา (column formula) โดยที่ให้ L เป็นเศษของความลึก (ปกติเท่ากับ 0.5 d หรือ 0.7d) และใช้ r เท่ากับ 0.29 t<sub>w</sub>

ค่าหน่วยแรงที่ยอมให้ของการยุบ (crippling) จะองไม่น้อยกว่า 0.75 F<sub>y</sub>

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

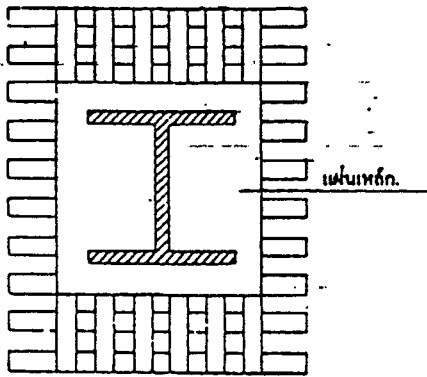
## 5.6 วิธีคำนวณและออกแบบคาน

ลำดับการคำนวณและออกแบบคานเหล็กรูปพรรณ มีดังนี้

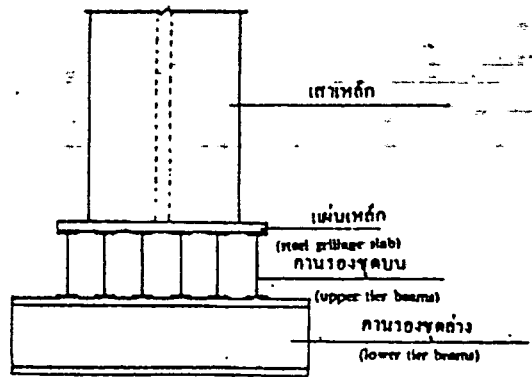
1. คำนวณหาขนาดและตำแหน่งของน้ำหนักที่กระทำบนคาน พยายามเขียนรูป และตรวจค้ำยันทางด้านข้าง (lateral support)
2. คำนวณหาโมเมนต์ดัดที่มากที่สุด ( $M$ ) , แรงเฉือนที่มากที่สุด ( $V$ )
3. คำนวณหาโมดูลัสหน้าตัด (section modulus) จาก  $S = M / F_b$   
 ในที่นี้  $F_b$  คือ หน่วยแรงดัดที่ยอมให้ตามมาตรฐานกำหนด
4. เลือกขนาดของคานจากตารางคานเหล็กรูปพรรณ (rolled beam) ให้มีโมดูลัสหน้าตัดเท่ากับหรือมากกว่าที่คำนวณได้จาก ข้อ 3 คานที่เลือกได้นี้จะมีความต้านทานต่อโมเมนต์ดัดเพียงพอ
5. ตรวจสอบว่า คานที่เลือกนี้ มีความต้านทานต่อแรงเฉือนการรูดและการโก่งหรือไม่

## 5.7 คานเหล็กรองใต้เสา (Grillage under Column)

คานเหล็กรองข้างใต้เสาที่รับน้ำหนักมากๆ ใช้ช่วยการกระจายน้ำหนักจากเสาลงบนฐานคอนกรีต ซึ่งหน่วยแรงดัดที่ยอมให้มีค่าต่ำ ลักษณะการจัดได้แสดงไว้ในรูปที่ 5.7 มีเสาเหล็กตั้งอยู่บนแผ่นเหล็ก (Steel Grillage Slab) ซึ่งวางอยู่บนคานรอง (tier beam) อีกที คานรองพื้นอาจจัดเป็น 2 ชั้นซ้อนในแนวตั้งฉากกัน คือ ชุดบน (upper tier) และชุดล่าง (lower tier) ตามรูปแสดง คานรองชุดล่าง (lower tier beam) วางอยู่บนฐานคอนกรีตแล้วเทคอนกรีตหุ้มทำเป็นฐานราก ปกติมักใช้คานรองรูปตัว I เนื่องจากมีแผ่น web หนากว่ารูปตัว WF จึงกันการรูดและการโก่งได้ดี อีกประการคือ ถ้าใช้รูปดัดตัว WF ปีกคานจะกว้างทำให้เทคอนกรีตไม่สะดวก ระยะช่องว่างระหว่างปีกคานไม่ควรเกิน 0.75 - 1.25 เท่าของความกว้างของปีกคานและไม่ควรแคบกว่า 5 ซม. ลักษณะของโมเมนต์ดัดที่เกิดขึ้นตลอดจนค่าโมเมนต์ดัดโดยประมาณเพื่อใช้ในการคำนวณและออกแบบได้แสดงไว้ในรูปที่ 5.8

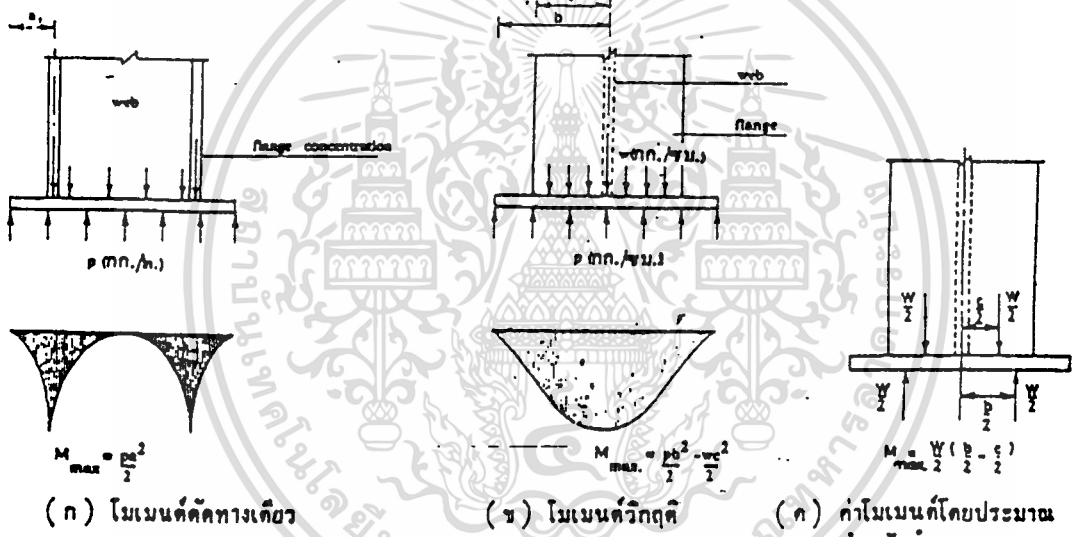


(รูปแปลน)



(รูปตั้ง)

รูปที่ 5.7 คานรองรับเสา



รูปที่ 5.8 โมเมนต์ที่เกิดขึ้นใน steel grillage slab

5.8 แผ่นเหล็กรองรับคาน (Beam Bearing Plate)

เป็นแผ่นเหล็กที่ใช้ช่วยกระจายน้ำหนักที่แท่นรองของคาน หรือตรงจุดที่คานรับน้ำหนักเป็นจุด เพื่อป้องกันการรูดและการโก่งของเหล็กแผ่นตั้ง ในการคำนวณหาขนาดของแผ่นเหล็ก (bearing plate) นี้ สมมติว่า ค่าหน่วยแรงที่กระทำกระจายอย่างสม่ำเสมอและมีค่าเป็น  $f_b$  กก./ ซม.<sup>2</sup> ดังนั้น หน่วยแรงที่ต้านกลับก็จะเป็น  $f_b$  ด้วย ซึ่งหน่วยแรง  $f_b$  นี้ ก็จะพยายามดันแผ่นเหล็ก และส่วนล่างของปีกคานให้โค้งขึ้น ค่าของโมเมนต์ที่เกิดขึ้นก็จะคำนวณได้ที่ระยะ  $k$  จากแนวศูนย์กลางหน้าตัดของคาน (ดูรูปที่ 5.9)

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



## บทที่ 6

### โครงสร้างส่วนรับแรงในแนวแกนและแรงดัดร่วมกัน

ในส่วนโครงสร้างต่างๆของโครงข้อหมุน (Truss) ซึ่งอยู่ในแนวนอนหรือเอียงนั้นปกติจะรับโมเมนต์ดัดด้วย ทั้งนี้เนื่องจากน้ำหนักของส่วนโครงสร้างเอง ดังนั้นในทุกๆส่วนของโครงสร้างก็จะมีทั้งแรงในแนวแกนและแรงดัดกระทำร่วมกัน การคำนวณออกแบบโครงสร้างส่วนที่รับแรงดิ่งนั้นเรื่องของแรงดัดไม่ค่อยจะสำคัญนัก ทั้งนี้เพราะแรงดิ่งที่กระทำในส่วนโครงสร้างจะไปช่วยลดการแอ่นหรือโก่งในแนวขวาง ไม่เหมือนกับการคำนวณออกแบบโครงสร้างส่วนที่รับแรงอัดซึ่งแรงอัดนี้จะช่วยเพิ่มการโก่งในแนวขวาง ผลก็คือ ในโครงสร้างส่วนที่รับแรงอัดแรงดัดที่กระทำมักจะทำให้เกิดการเฉยศูนย์เสมอ อันนี้เป็นเหตุให้ข้อกำหนดมาตรฐานต่างๆ ได้พยายามจำกัดค่าของอัตราส่วนความขรุขระสำหรับโครงสร้างที่รับแรงอัดซึ่งไม่อยู่ในแนวตั้ง จึงต้องออกแบบให้โครงสร้างส่วนนั้นให้มีโมเมนต์อินเนอร์เซียมากพอสมควร เพื่อป้องกันการเกิดการโก่งในแนวขวาง และแรงดัดอันเนื่องจากน้ำหนักตัวมันเองจะได้ไม่ต้องนำมาคิด ส่วนโครงสร้างที่รับแรงดัด เนื่องจากน้ำหนักของตัวมันเองจะได้ไม่ต้องนำมาคิด

ในส่วนของโครงสร้างที่เป็นโครงข้อหมุน (truss) บางอย่าง เช่น โครงหลังคาจะต้องออกแบบให้รับน้ำหนักในแนวขวางด้วย ทั้งนี้จะเห็นได้จากตัวอย่างง่ายๆ คือ การวางแบบอาจจะไม่วางตรงจุดต่อช่วง (panel point) ของโครงหลังคา ซึ่งจะทำให้เกิดโมเมนต์ดัดขึ้นระหว่างจุดต่อนั้นหรือในบางครั้งอาจจะมีน้ำหนักแขวนอยู่ที่ส่วนล่างของโครงหลังคา ซึ่งในกรณีเช่นนี้แรงที่เกิดในโครงสร้างส่วนนั้นๆ ก็จะมีทั้งแรง ในแนวแกนและแรงดัด ในกรณีของโครงสร้างประเภทโครงสร้างส่วนนี้ ก็จะต้องออกแบบไม่ให้หน่วยแรงที่เกิดขึ้น (ทั้งแรงในแนวแกนและแรงดัด) เกินกว่ามาตรฐานที่กำหนดให้

#### 6.1 การคำนวณหน่วยแรง

หน่วยแรงที่เกิดขึ้นในโครงสร้างส่วนที่มีทั้งแรงในแนวแกนและแรงดัด หาได้จาก การรวมหน่วยแรงทั้งสองชนิด ดังต่อไปนี้คือ

$$f = \frac{P}{A} \pm \frac{Mc}{I}$$

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ในบางครั้งโมเมนต์ดัดอาจเกิดขึ้นทั้งสองแกน (แกน x และ y) พร้อมกัน ในกรณีเช่นนี้ ค่าของหน่วยแรงได้จาก

$$f = \frac{P}{A} \pm \frac{M_x y}{I_x} \pm \frac{M_y x}{I_y}$$

การคิดแบบนี้เป็นวิธีโดยประมาณ ทั้งนี้เพราะไม่ได้คิดรวมถึงการโก่งในแนวขวางที่เพิ่มขึ้นเนื่องจากโมเมนต์ดัด

## 6.2 มาตรฐานกำหนด

มาตรฐานกำหนดได้ใช้การรวมค่าของอัตราส่วนของหน่วยแรงที่เกิดขึ้นจริงๆ กับหน่วยแรงที่ยอมให้สำหรับโมเมนต์ดัดอย่างเดียวกับค่าของอัตราส่วนของหน่วยแรงที่เกิดขึ้นจริงๆ กับหน่วยแรงที่ยอมให้สำหรับแรงในแนวแกนเข้าด้วยกัน โดยมีค่าได้ไม่เกินหนึ่งซึ่งผลที่ได้นี้เรียกว่า สมการ Interaction กล่าวคือ

$$\frac{f_a}{F_a} + \frac{f_b}{F_b} < 1.0$$

ในที่นี้  $f_a$  คือ หน่วยแรงในแนวแกนที่เกิดขึ้นจริง ( $P/A$ )

$F_a$  คือ หน่วยแรงในแนวแกนที่ยอมให้

$f_b$  คือ หน่วยแรงดัดที่เกิดขึ้นจริง ( $M_c/I$ )

$F_b$  คือ หน่วยแรงดัดที่ยอมให้

มาตรฐานกำหนดของ AISC ได้ใช้สมการ Interaction ที่กล่าวข้างต้นมานานแล้ว ในปัจจุบันได้มีการเปลี่ยนแปลงให้เหมาะสมขึ้น โดยแยกสมการสำหรับแรงในแนวแกนที่มีค่ามากพวหนึ่งกับแรงในแนวแกนที่มีค่าน้อยอีกพวหนึ่ง

### 1. มาตรฐานกำหนดของ AISC

สถาบันการก่อสร้างอาคารด้วยเหล็กของอเมริกา AISC ได้กำหนดมาตรฐานสำหรับโครงสร้างส่วนที่รับทั้งแรงอัดและโมเมนต์ดัด โดยคำนึงถึงการโก่งในแนวขวางรวมอยู่ด้วย กล่าวคือ

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ถ้า  $\frac{f_a}{F_a} > 0.15$ :

$$\frac{f_a}{F_a} + \frac{C_{mx} f_{bx}}{\left(1 - \frac{f_a}{F'_a}\right) F_{bx}} + \frac{C_{my} f_{by}}{\left(1 - \frac{f_a}{F'_a}\right) F_{by}} \leq 1.0 \quad (\text{AISC 1.6 - la})$$

และ  $\frac{f_a}{0.6F_y} + \frac{f_{bx}}{F_{bx}} + \frac{f_{by}}{F_{by}} \leq 1.0$

(AISC 1.6 - lb)

แต่ถ้า  $\frac{f_a}{F_a} \leq 0.15$ :

$$\frac{f_a}{F_y} + \frac{f_{bx}}{F_{bx}} + \frac{f_{by}}{F_{by}} \leq 1.0 \quad (\text{AISC 1.6 - 2})$$

ในที่นี้

$f_a$  = หน่วยแรงอัดที่เกิดขึ้นจริง

$f_{bx}, f_{by}$  = หน่วยแรงอัดที่เกิดขึ้นจริงทางแกน x และแกน y

$F_a$  = หน่วยแรงอัดที่ยอมให้

$F_{bx}, F_{by}$  = หน่วยแรงอัดที่ยอมให้ทางแกน x และแกน y

$$F'_a = \frac{12\pi^2 E}{23 \left(\frac{KL}{r_b}\right)^2} \text{ กก./ ซม.}^2 = \frac{10.43 \times 10^6}{\left(\frac{KL}{r_b}\right)^2} \text{ กก./ ซม.}^2$$

E = ตัวคูณประกอบของความยาวประสิทธิผลในระนาบที่เกิดโมเมนต์ดัด

L = ความยาวอิสระในระนาบที่เกิดโมเมนต์ดัด

$r_b$  = รัศมีจายระชั้นรอบแกนที่เกิดโมเมนต์ดัด

$C_m$  = ค่าสัมประสิทธิ์ (modification factor) ซึ่งขึ้นอยู่กับลักษณะการรับโมเมนต์ดัดในส่วนของโครงสร้างที่พิจารณา ( ดูตาราง 6.1 )

สำหรับส่วนโครงสร้างที่รับทั้งแรงดึงและโมเมนต์ดัดพร้อมๆกัน มาตรฐาน AISC ได้กำหนดดังนี้

$$\text{ก.} \quad \frac{f_a}{F_y} + \frac{f_{bx}}{F_{bx}} + \frac{f_{by}}{F_{by}} \leq 1.0$$

ในที่นี้  $f_a$  = หน่วยแรงดึงที่เกิดขึ้นจริง

$F_a$  = หน่วยแรงดึงที่ยอมให้ =  $0.6 F_y$

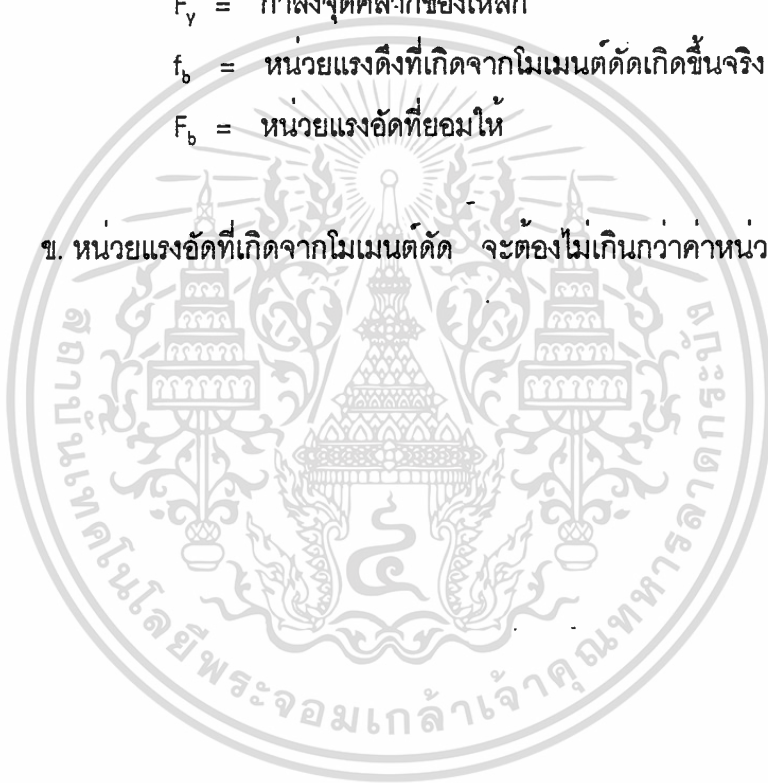
$F_y$  = กำลังจุดคานของเหล็ก

$f_b$  = หน่วยแรงดึงที่เกิดจากโมเมนต์ดัดที่เกิดขึ้นจริง

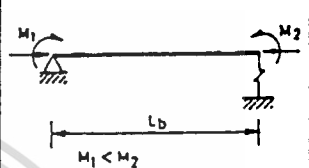
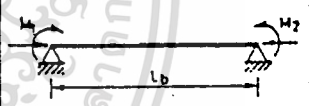
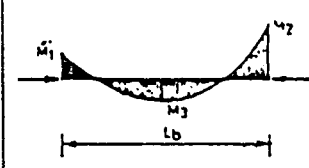
$F_b$  = หน่วยแรงอัดที่ยอมให้

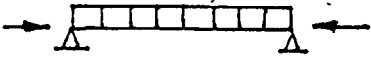




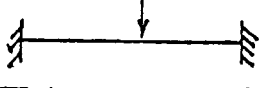
ข. หน่วยแรงอัดที่เกิดจากโมเมนต์ดัด จะต้องไม่เกินกว่าค่าหน่วยแรงดัดที่ยอม

ให้



ตารางที่ 6.1 ค่าสัมประสิทธิ์  $C_m$  สำหรับสูตร AISC 1.6-1a)

กรณี	ลักษณะการรับแรง ( $f_u > 0.15 F_u$ )	$f_u$	$C_m$	หมายเหตุ
ก	ค่าโมเมนต์ดัดมาก ที่สุดอยู่ที่ปลาย และ มีการเคลื่อนของ จุดปลาย (สำหรับเสาใน frame ที่มี side sway)	$M_2/S'$	0.85	
ข	ค่าโมเมนต์ดัดมาก ที่สุดอยู่ที่ปลาย และ ไม่มีการเคลื่อนของ จุดปลาย (สำหรับเสาใน frame ที่ไม่มี side sway)	$M_2/S$	$(0.6+0.4M1)$ $M2$ แต่ต้องไม่ น้อยกว่า 0.4	 อัตราส่วน $M1$ มีค่าเป็น $M2$ บวกตั้งรูป
ค	มีแรงดัดเนื่องจาก น้ำหนักกระทำระ- หว่างช่วง และไม่ มีการเคลื่อนของ จุดปลาย	$M_2/S$ ใช้สูตร $(1.6-lb)$ $M_2/S$ ใช้สูตร $(1.6-la)$	$1+\phi \frac{fb}{F_u}$	

กรณี	$\phi$	$C_u$
	0	1.0
	-0.3	$1 - 0.3 \frac{f_a}{F'}$
	-0.4	$1 - 0.4 \frac{f_a}{F'}$
	-0.2	$1 - 0.2 \frac{f_a}{F'}$
	-0.4	$1 - 0.4 \frac{f_a}{F'}$
	-0.6	$1 - 0.6 \frac{f_a}{F'}$

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

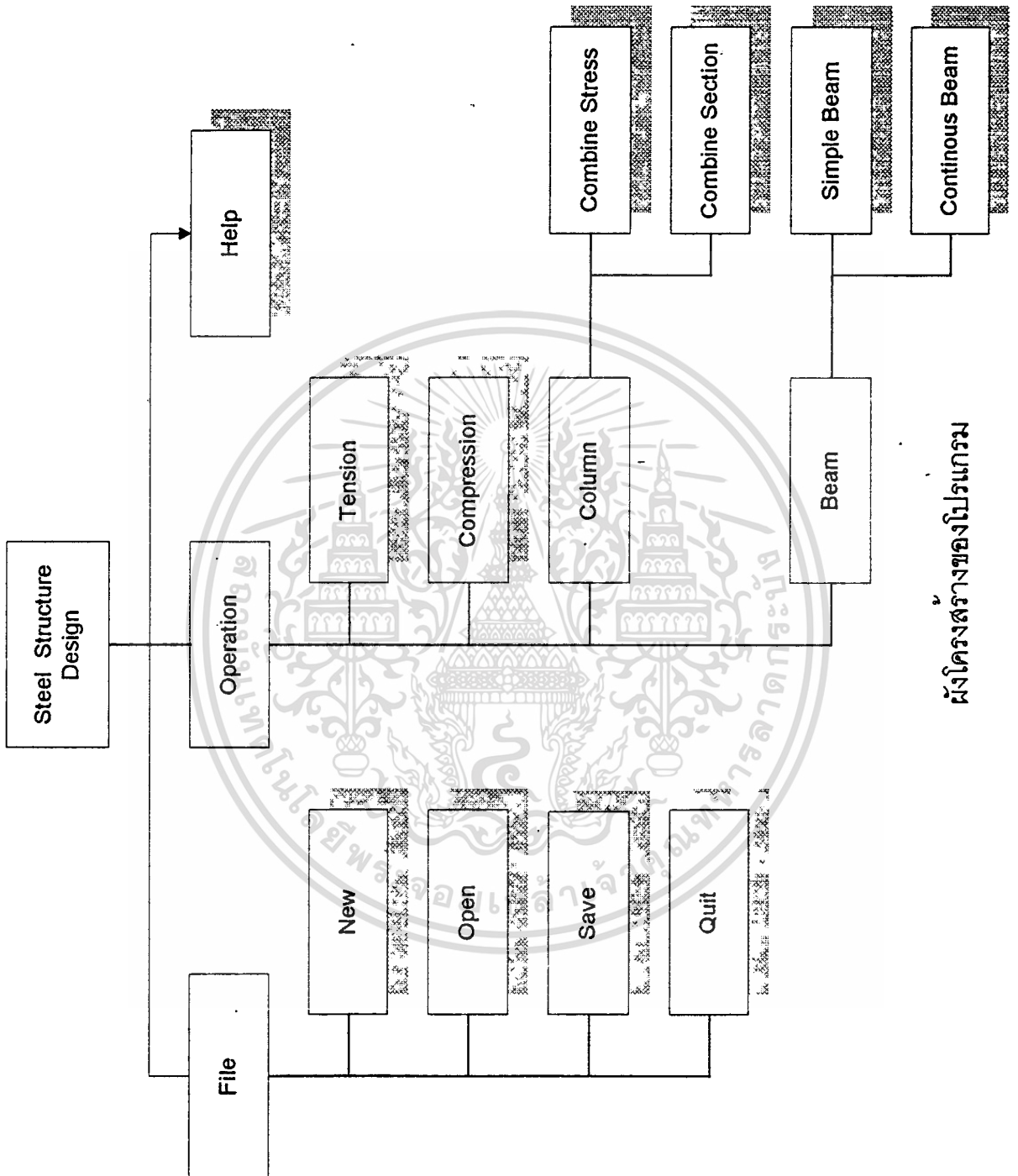
## บทที่ 7

### ผังการทำงานของโปรแกรม

แบ่งเป็น

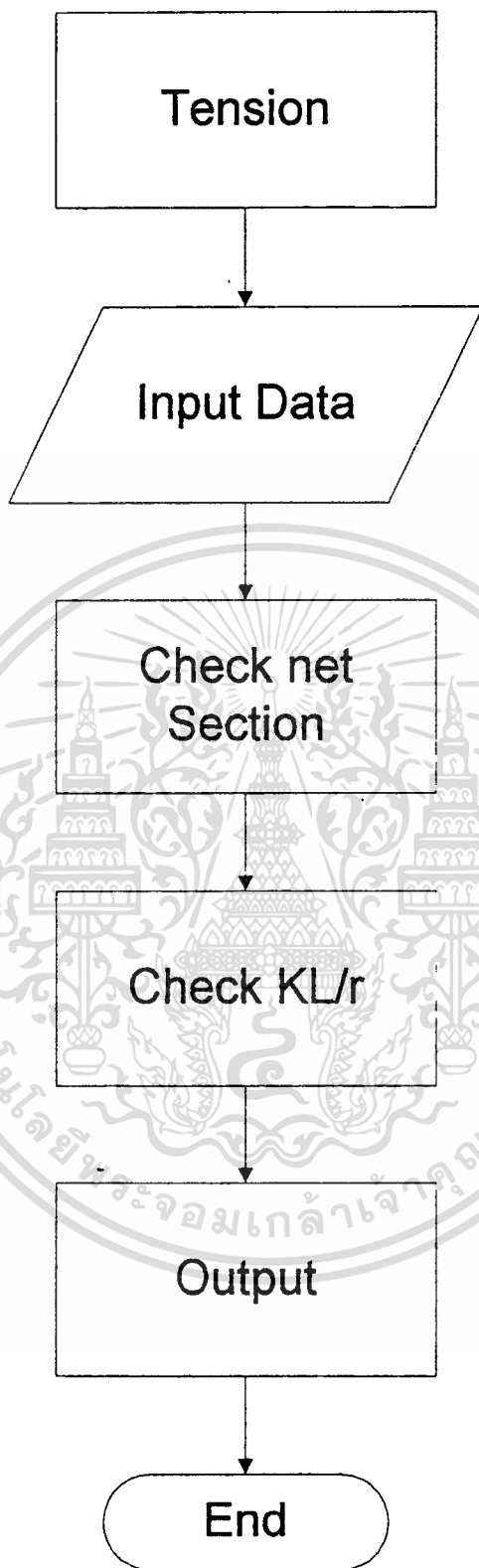
1. ผังโครงสร้างของโปรแกรม
2. ผังการทำงานการวิเคราะห์และออกแบบองค์อาคารรับแรงดึง
3. ผังการทำงานการวิเคราะห์และออกแบบองค์อาคารรับแรงอัด
4. ผังการทำงานการวิเคราะห์เสถียรภาพ
5. ผังการทำงานการวิเคราะห์โครงสร้างรับแรงอัดและแรงดัดร่วมกัน
6. ผังการทำงานการวิเคราะห์คาน



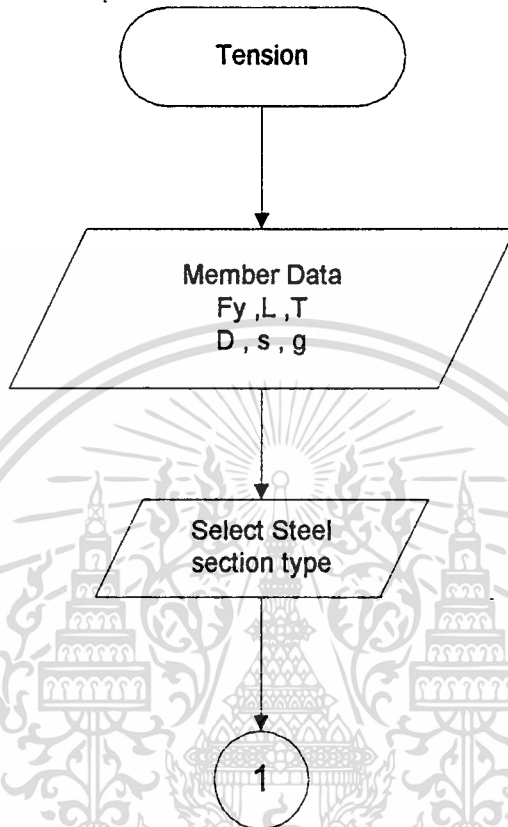


ผังโครงสร้างของโปรแกรม

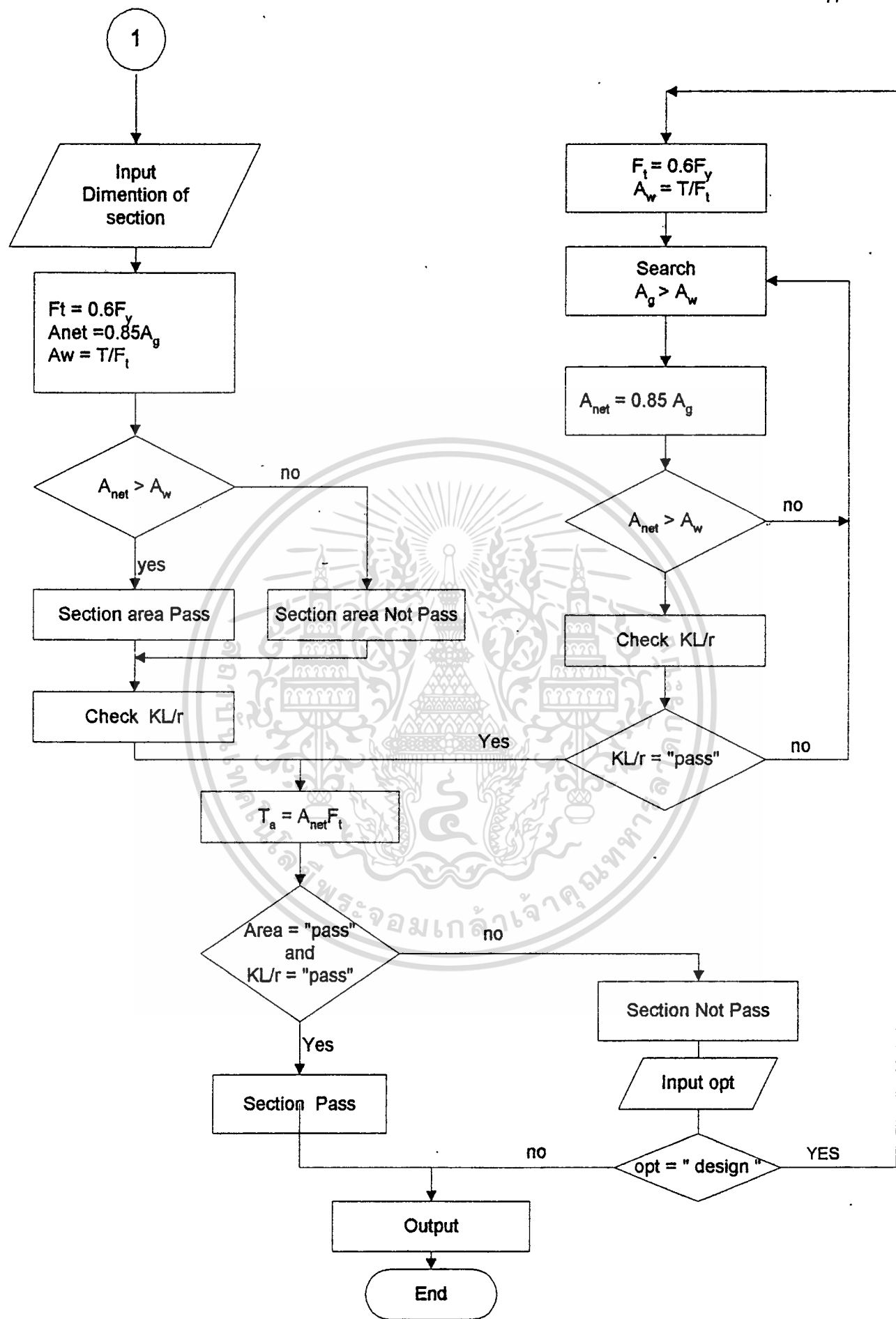
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



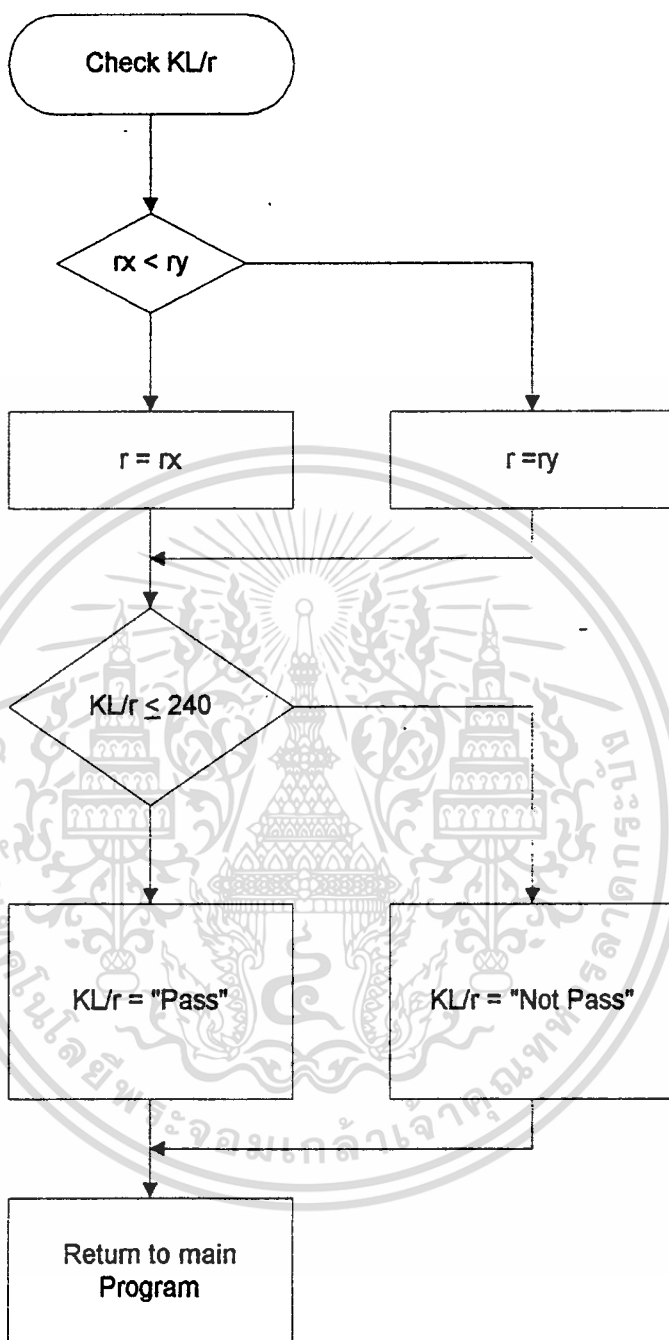
ผังโครงสร้างการคำนวณสำหรับโครงสร้างรับแรงดึง



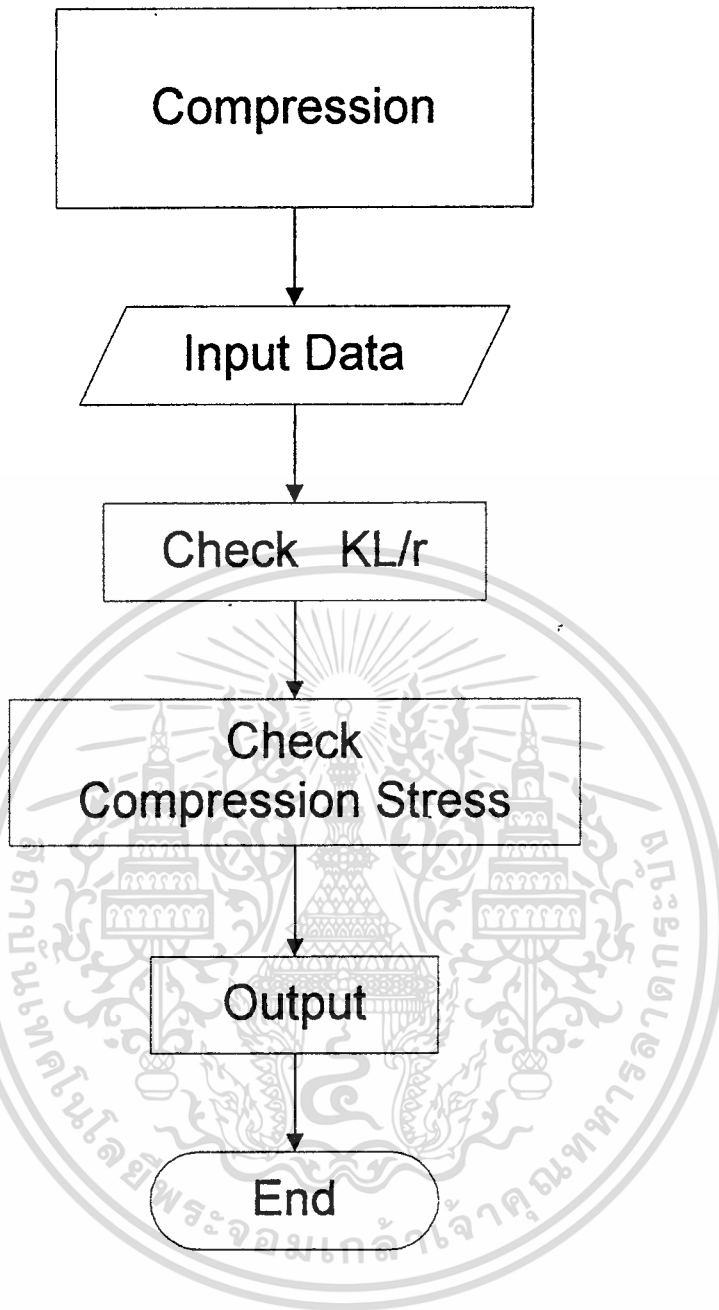
Flowchart OF Tension Program



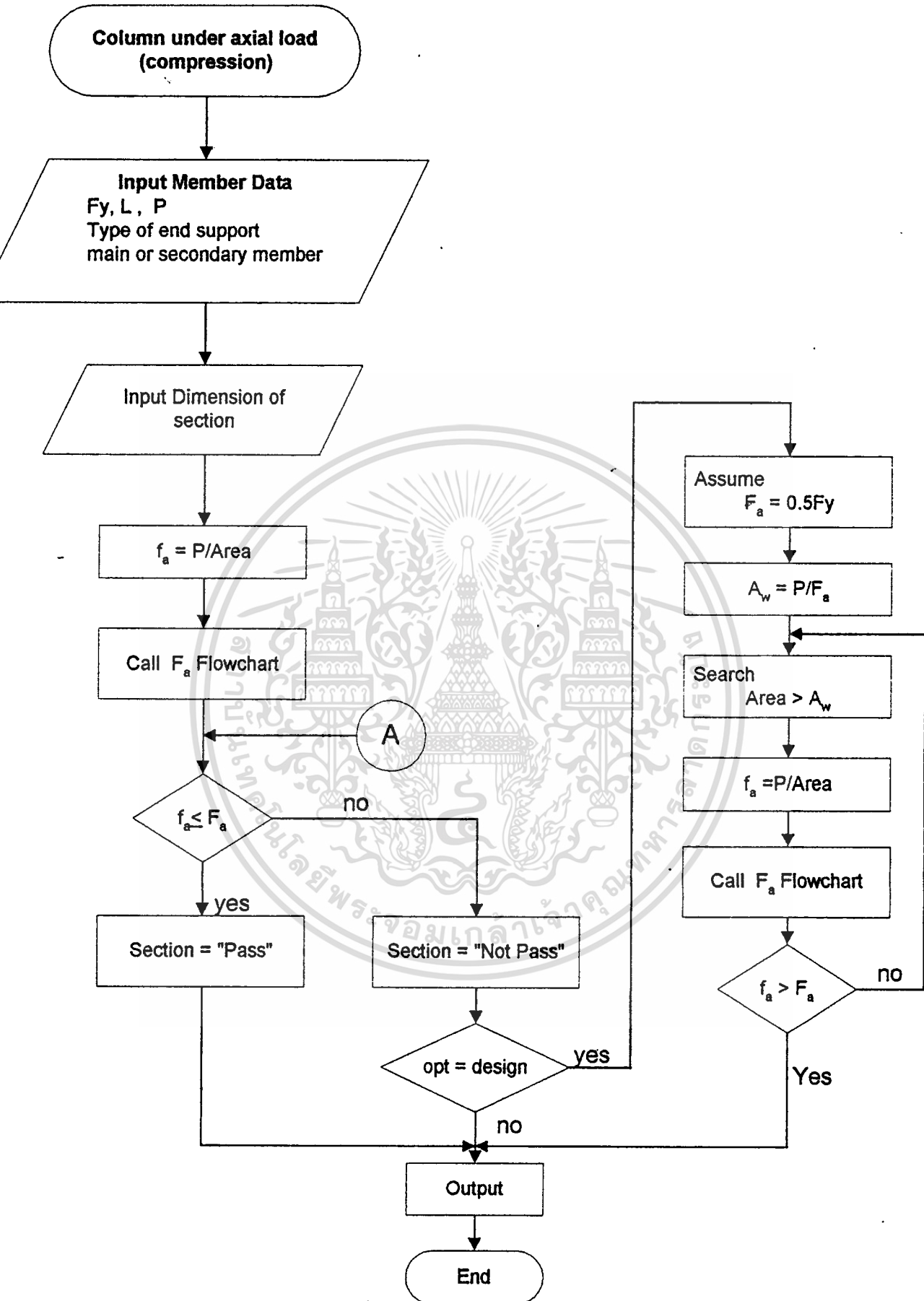
Flowchart OF Tension Program (continue)



Procedure Check KL/r



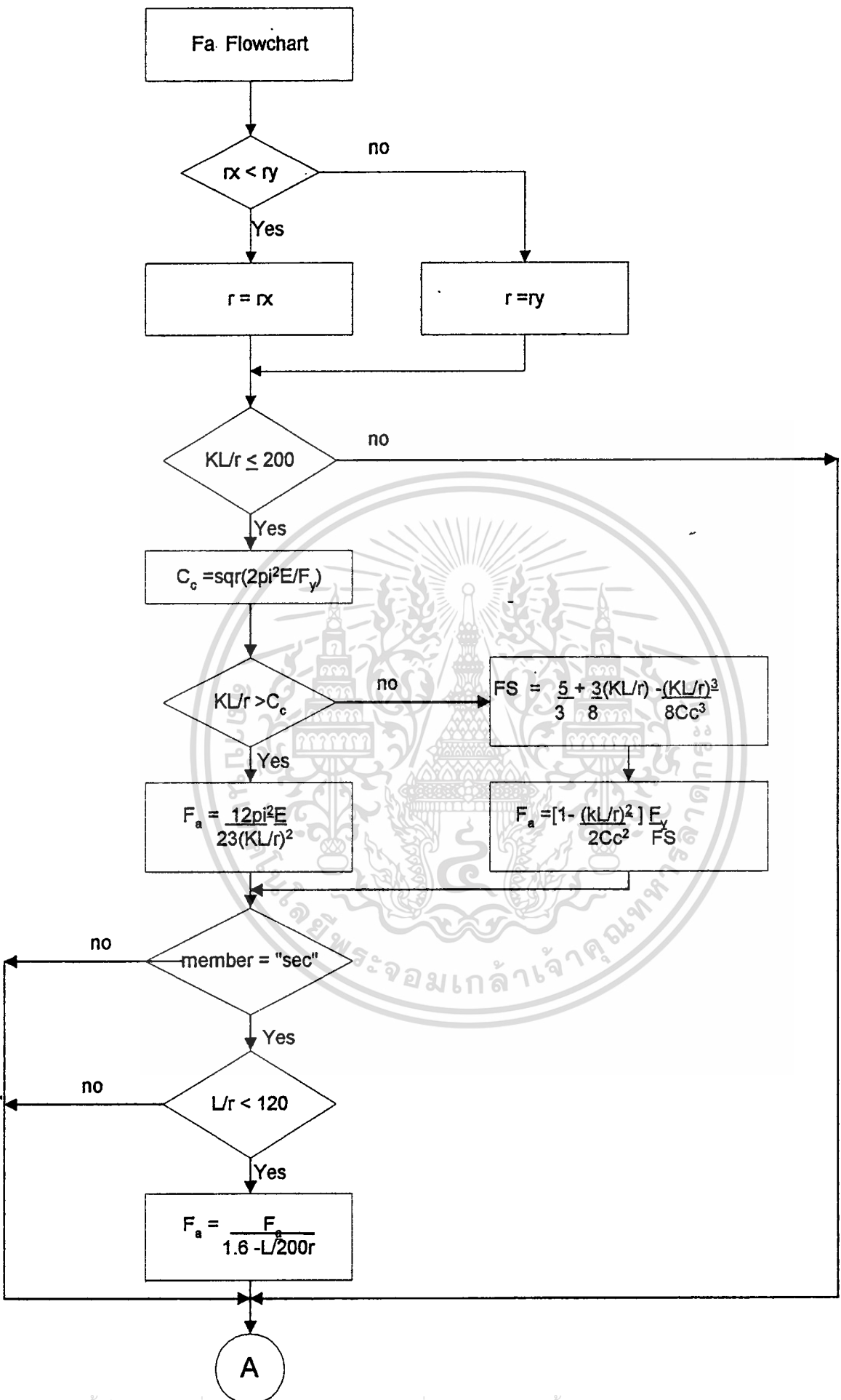
ผังโครงสร้างการคำนวณสำหรับโครงสร้างรับแรงอัดในแนวแกน



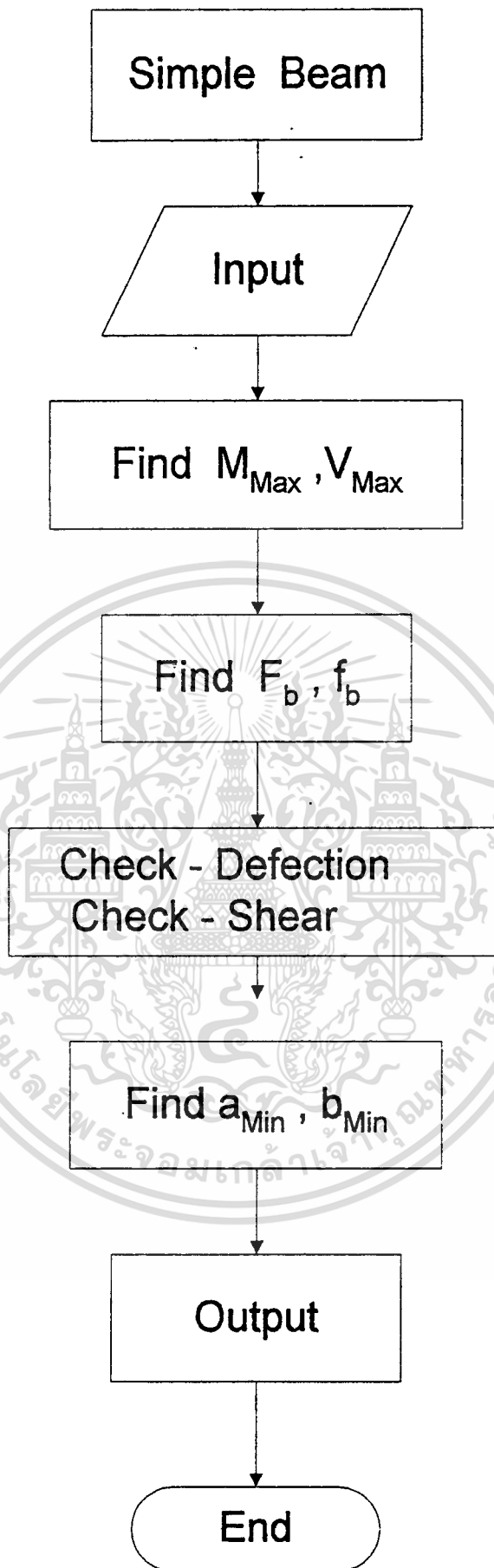
### Column under axial Load

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

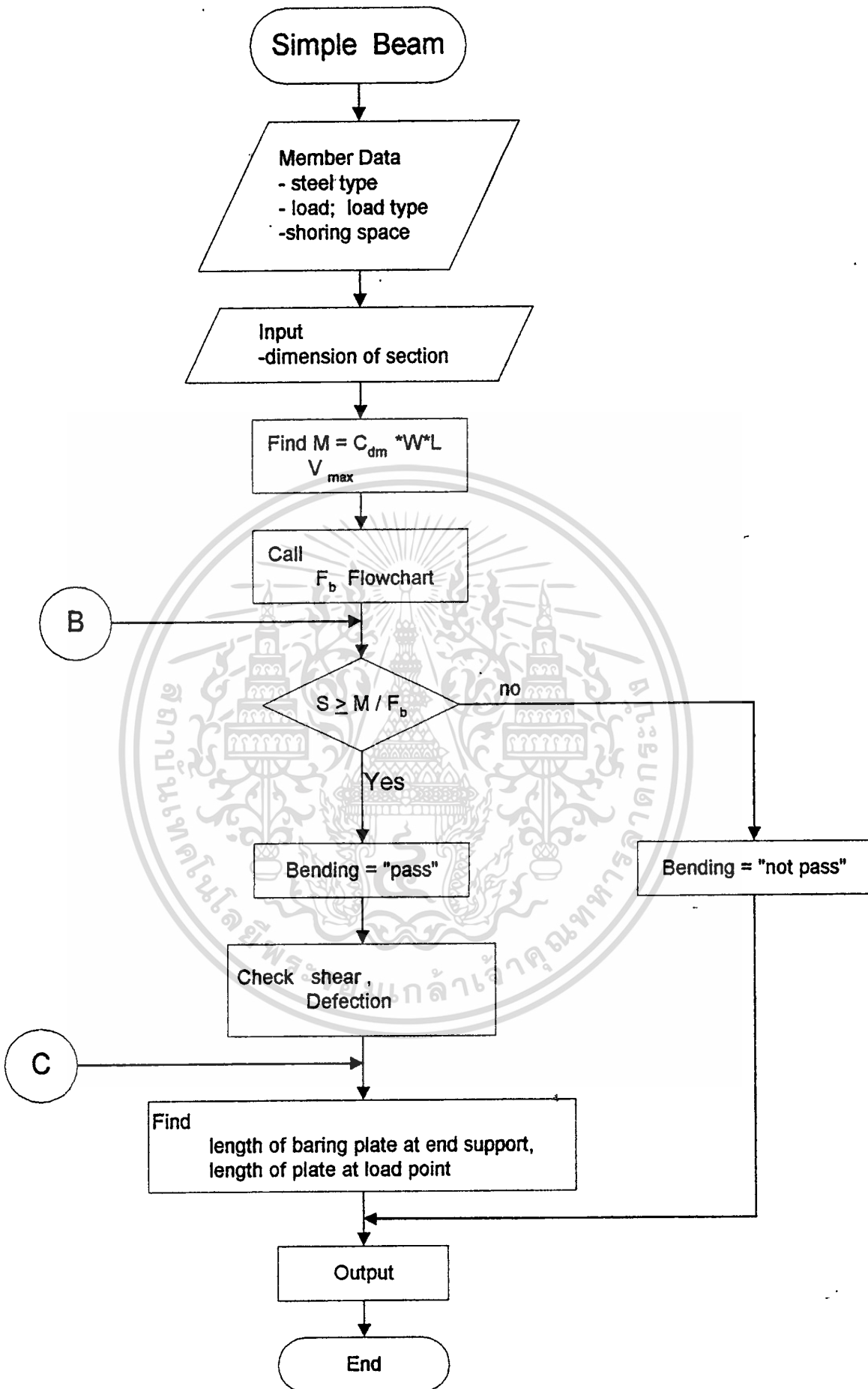


เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปะเพื่อนำไปเผยแพร่และอ้างถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

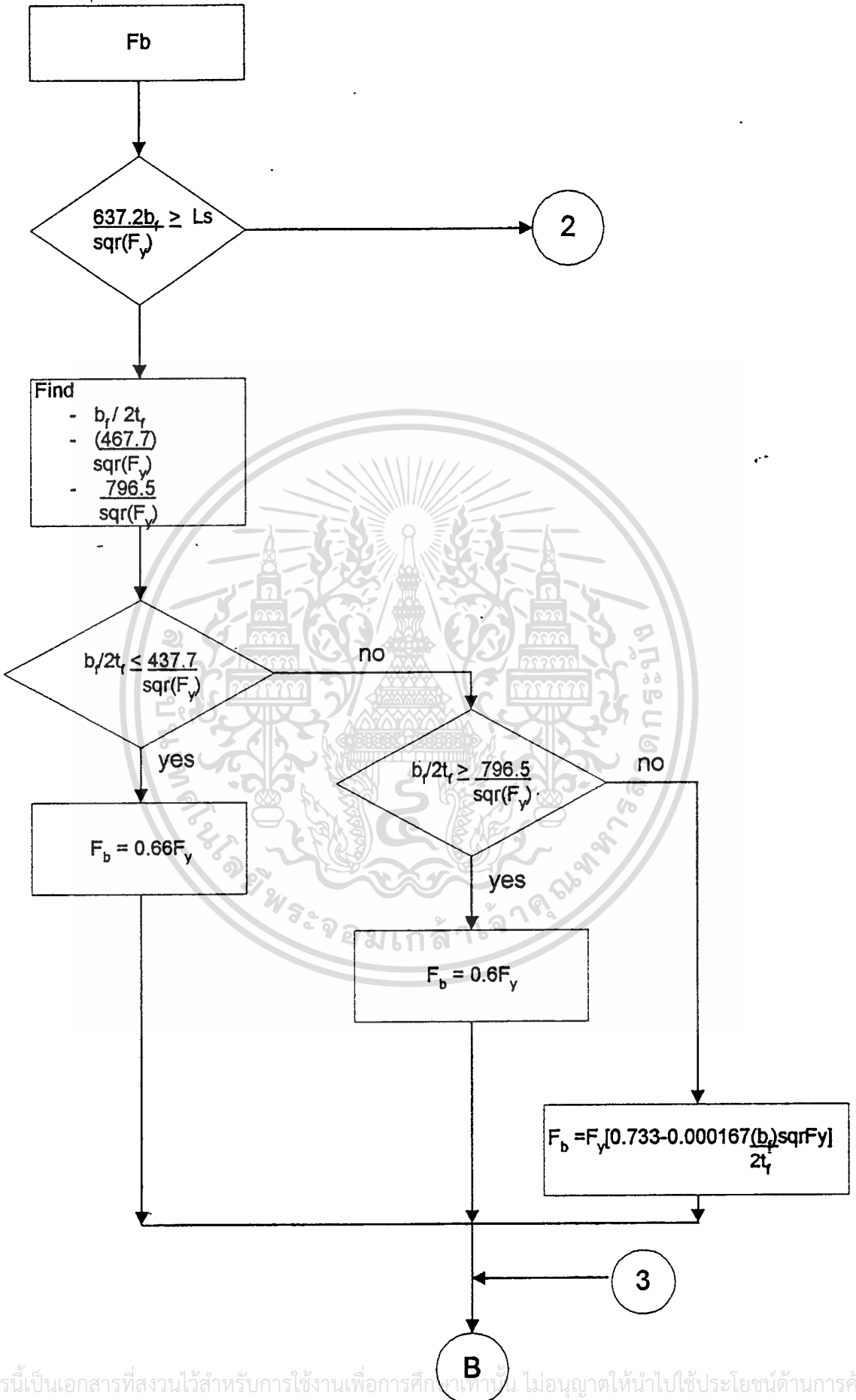


### ผังโครงสร้างการคำนวณสำหรับคานเดี่ยว

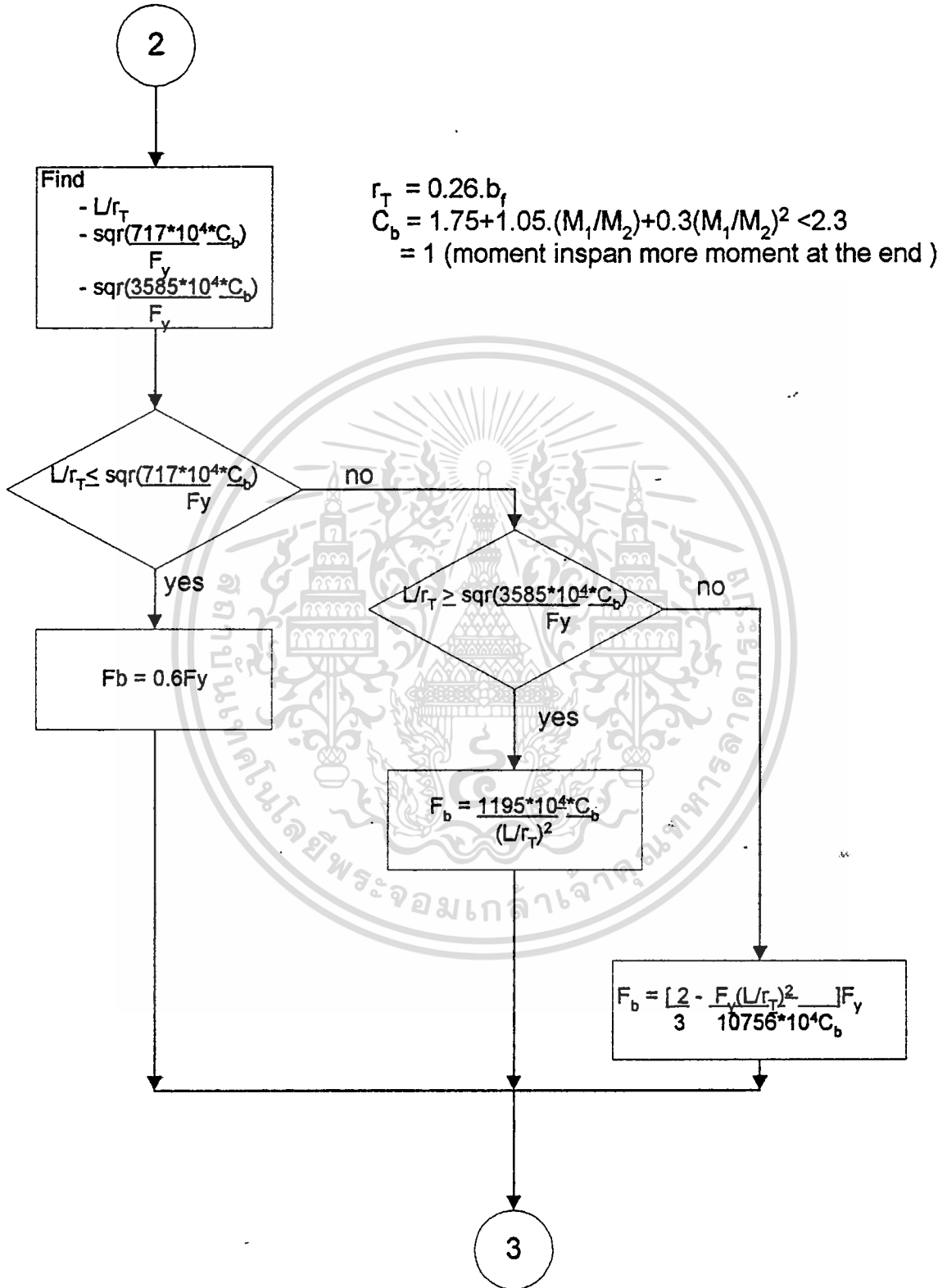
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



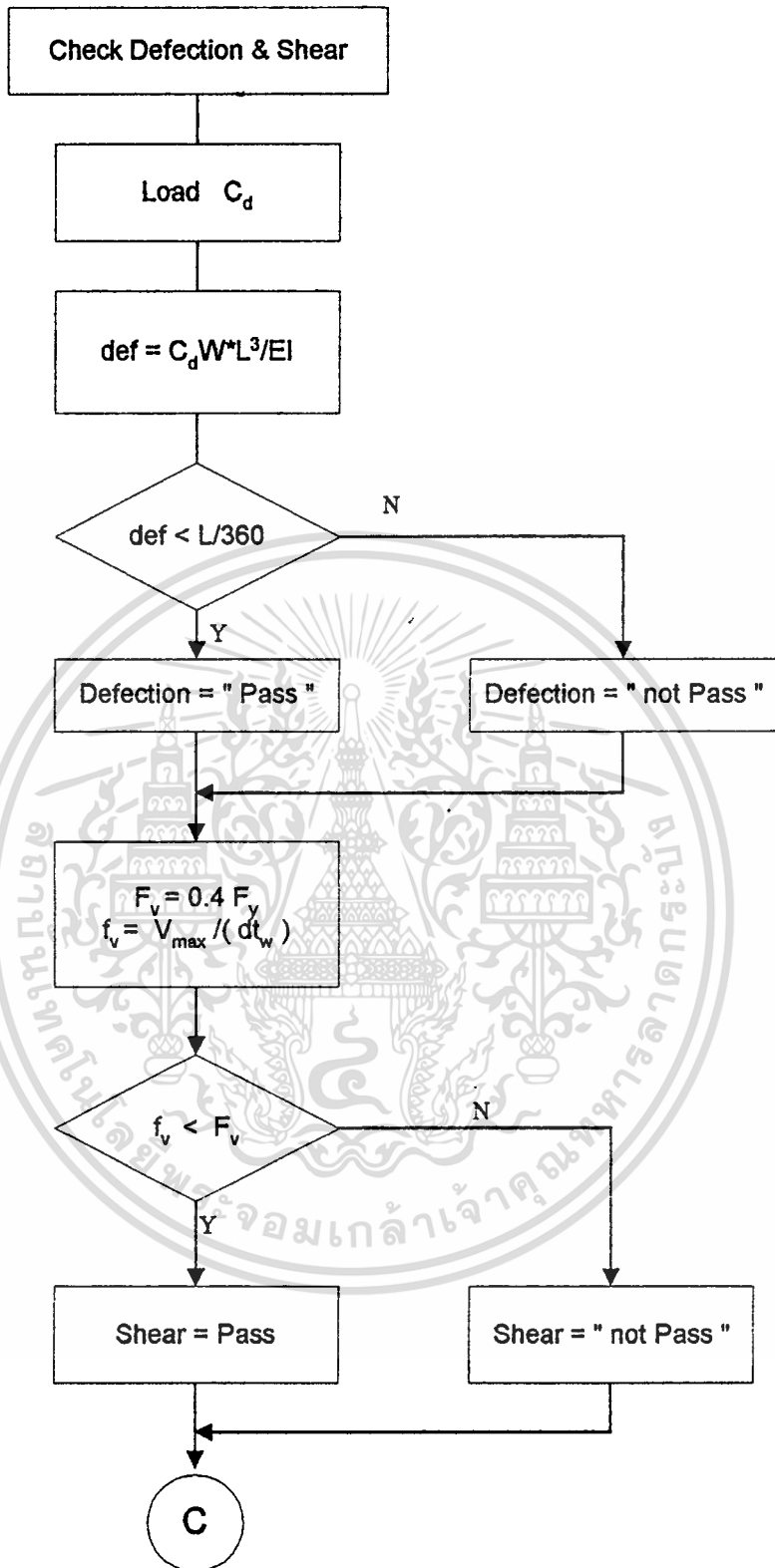
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับ **Simple Beam Design Flowchart** กรุณาอย่าให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

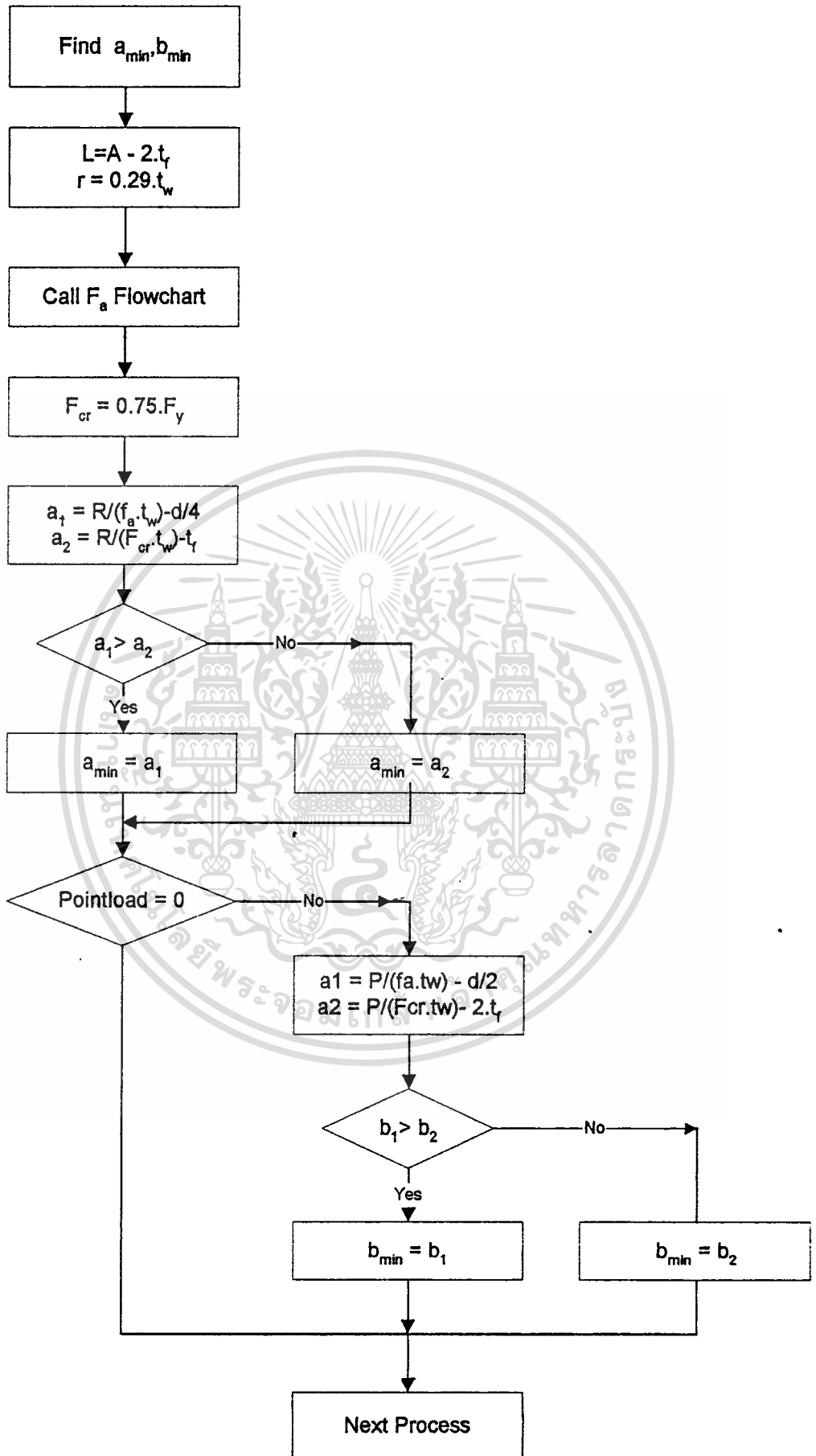


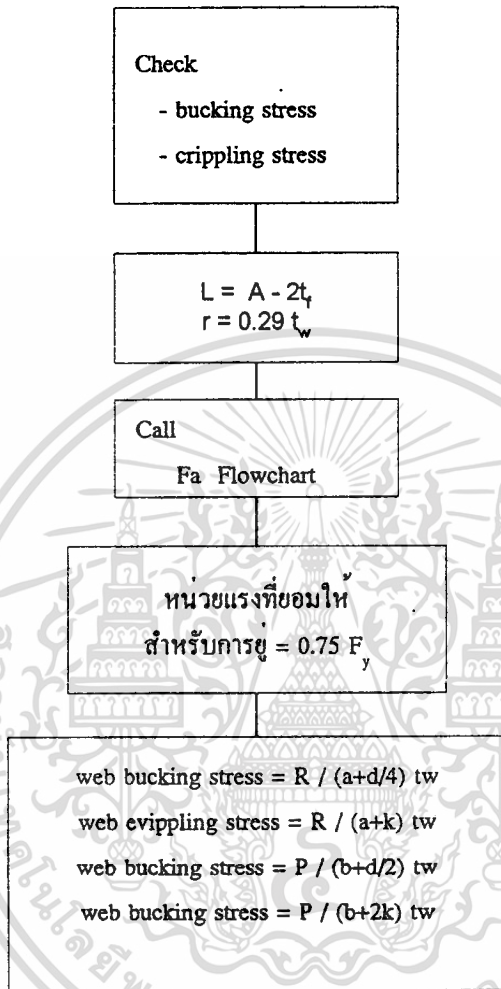
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



### Check Defection & Shear

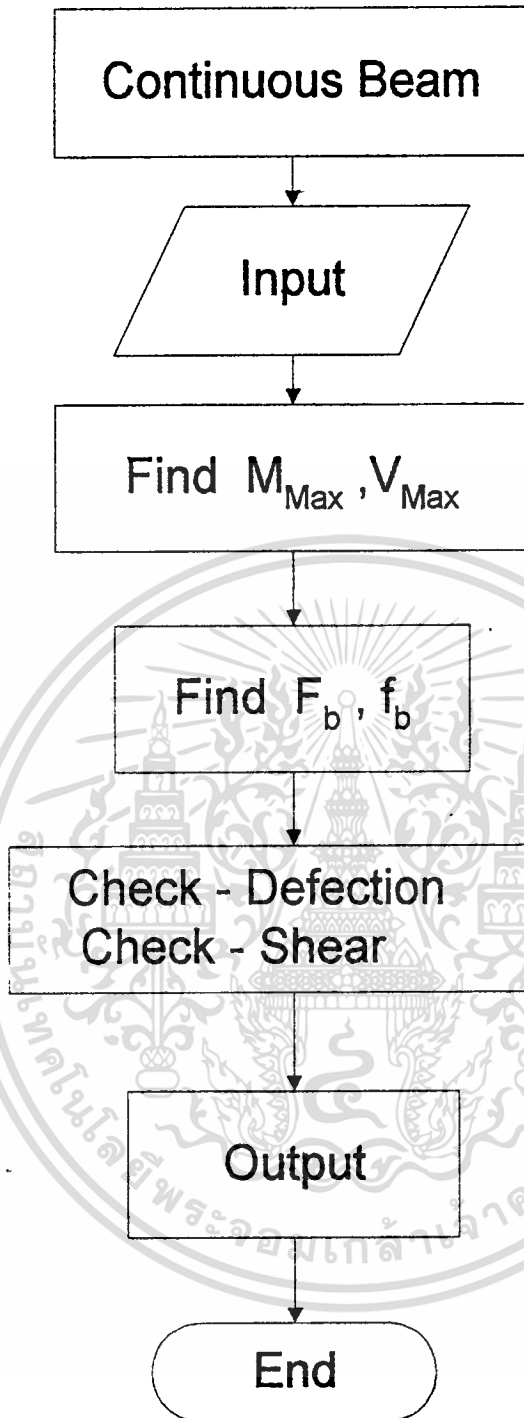
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



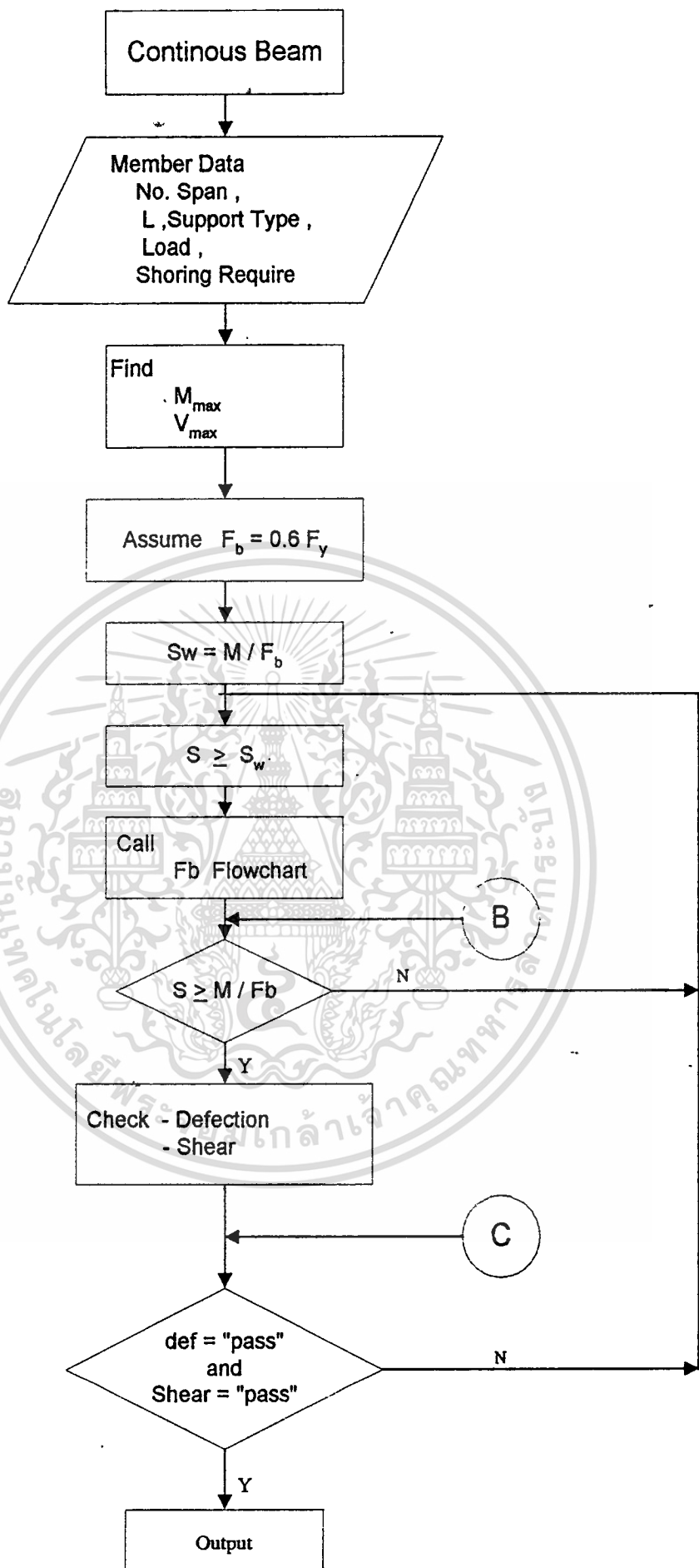


### Ccheck Bucking and Crippling

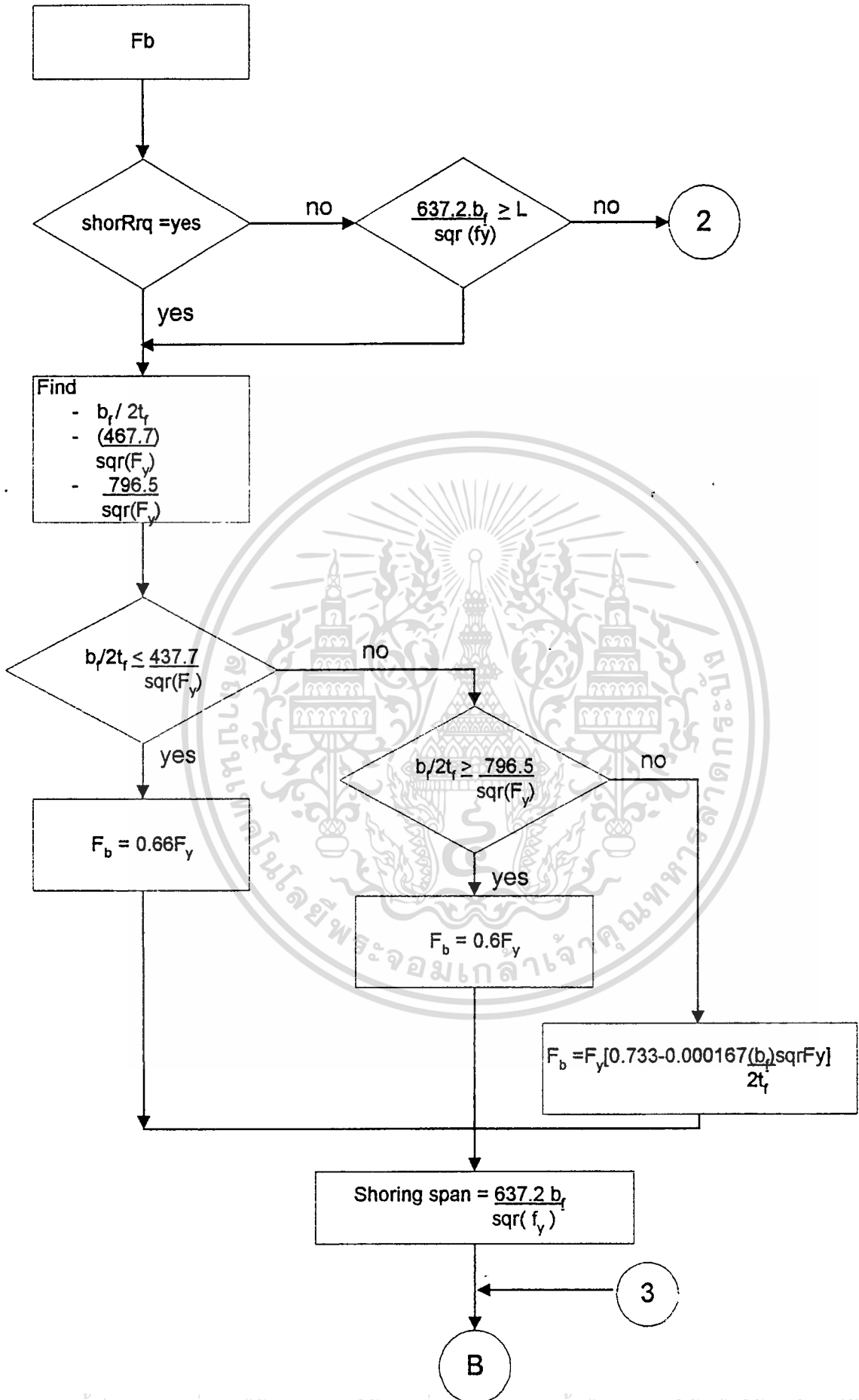
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



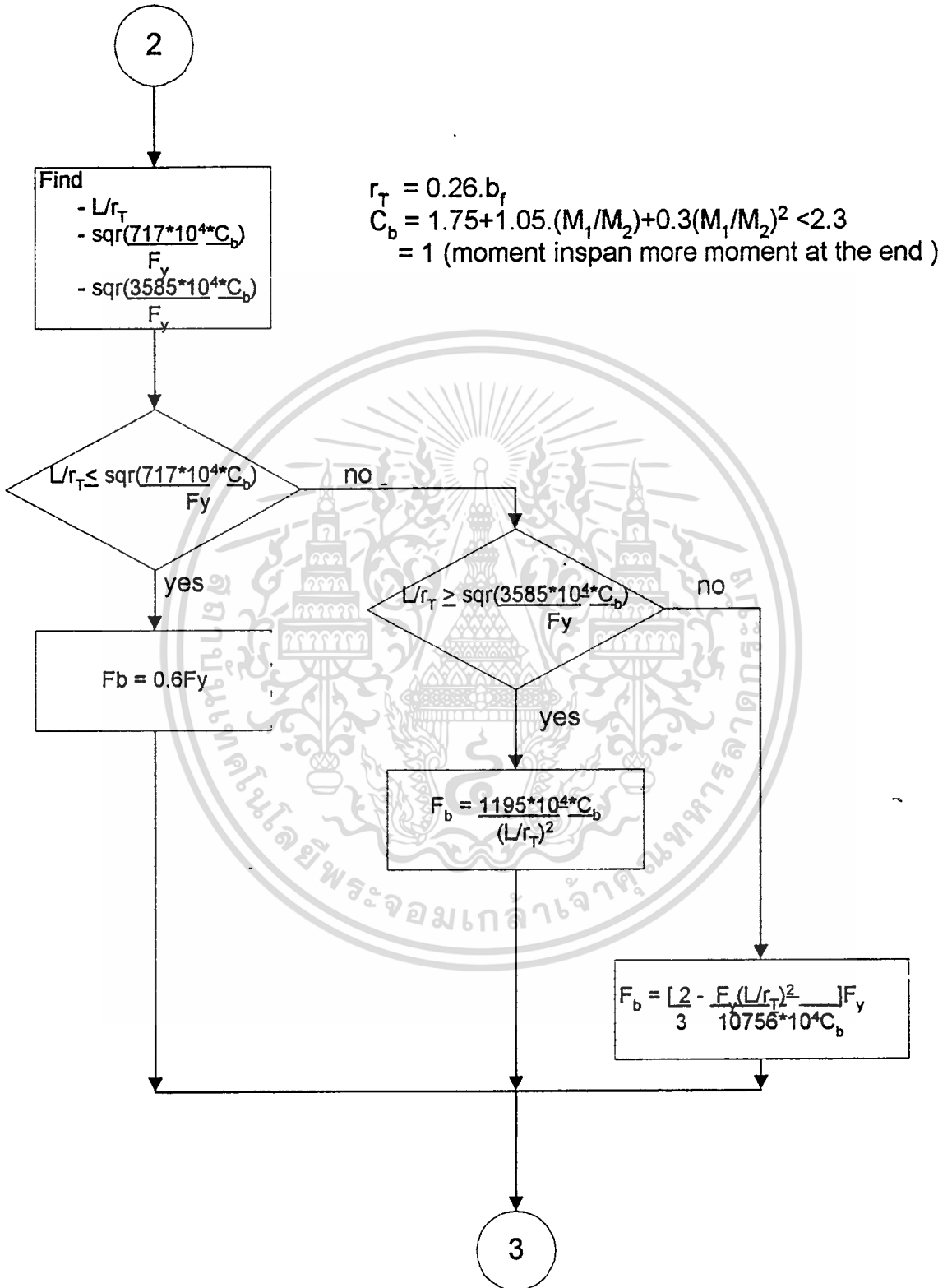
ผังโครงสร้างการคำนวณสำหรับคานต่อเนื่อง



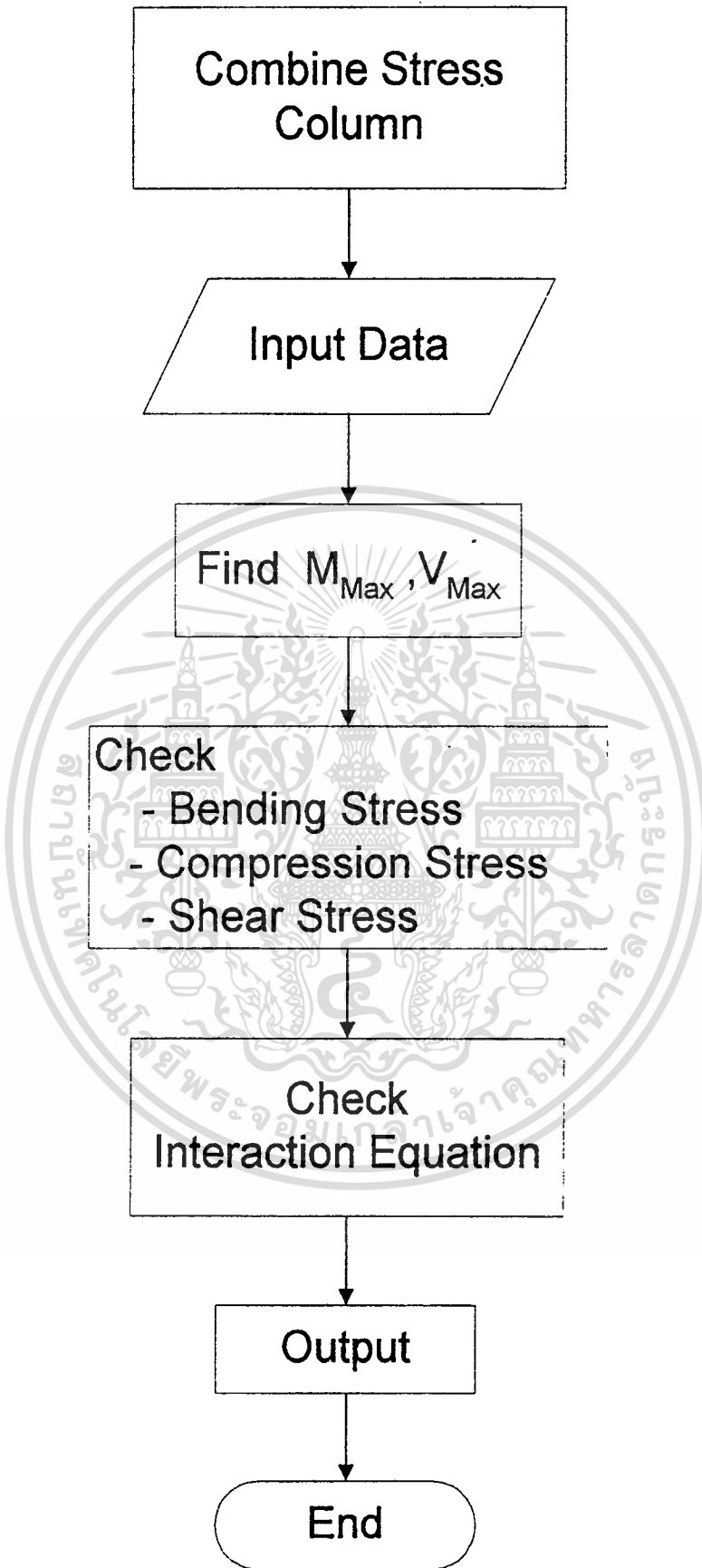
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปะเป็นอื่น และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
**Fb Flowchart For Continuous Beam**  
 ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



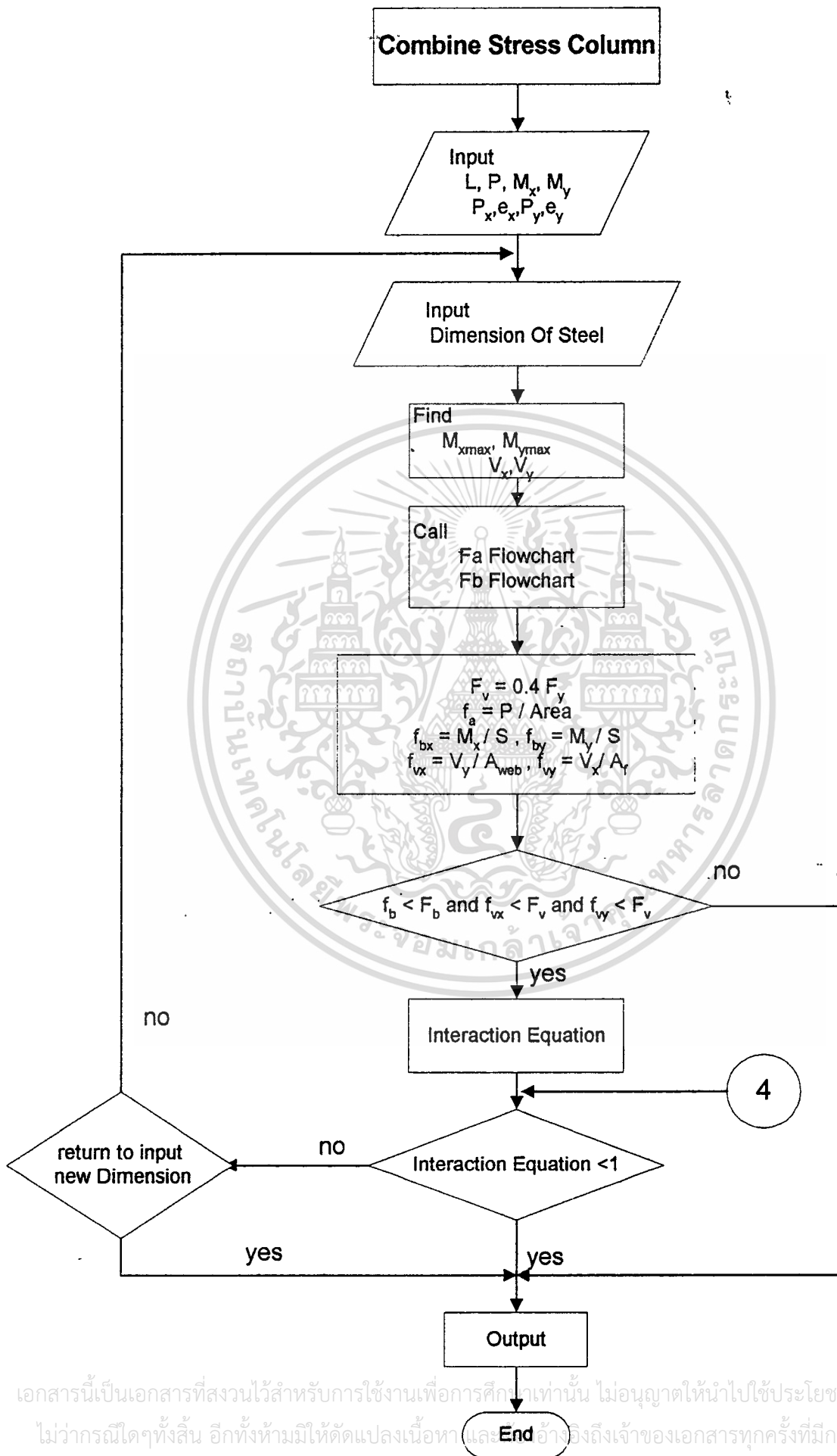
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



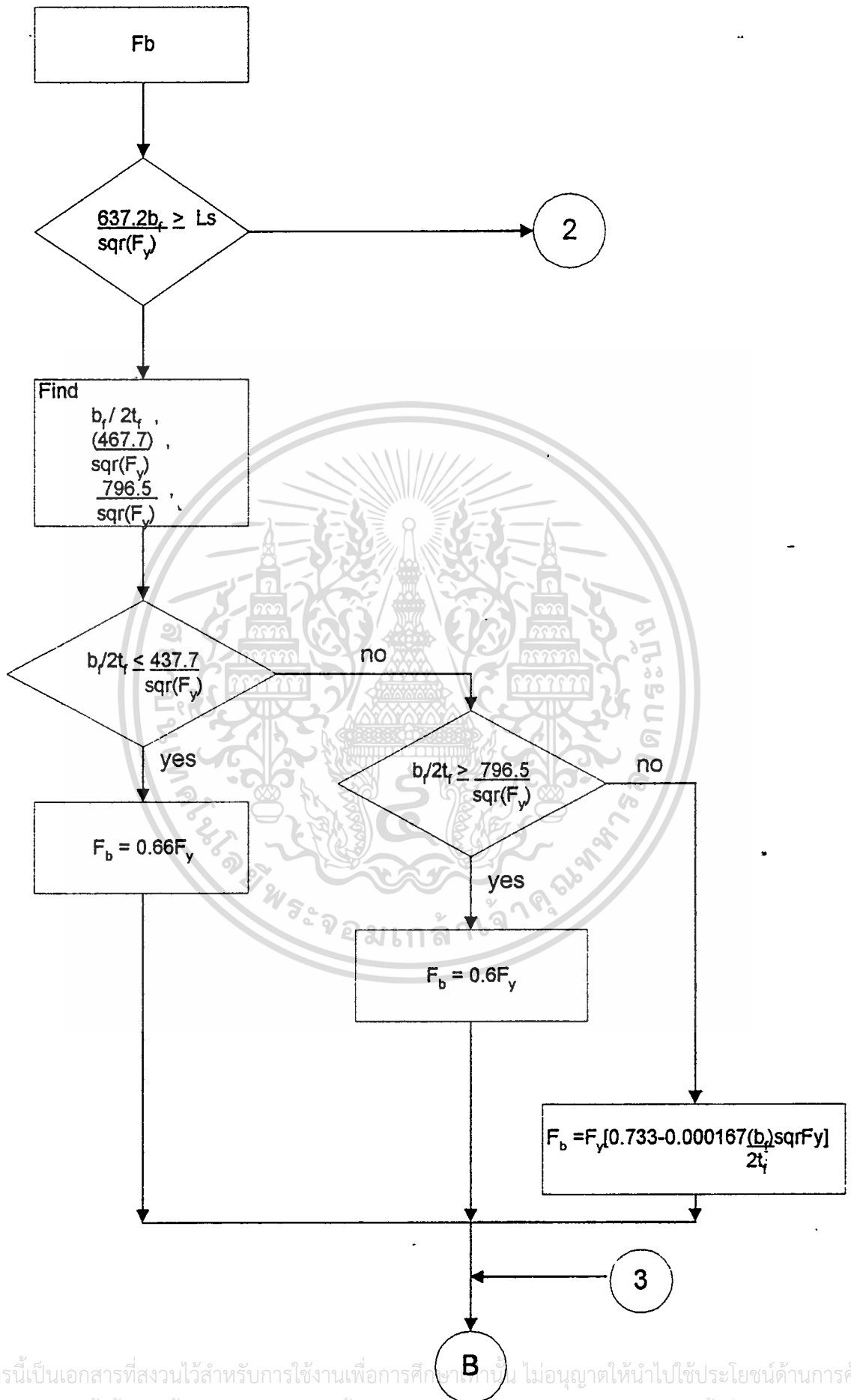
ผังโครงสร้างการคำนวณสำหรับโครงสร้างที่รับแรงในแนวแกนและแรงดัดรวมกัน

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

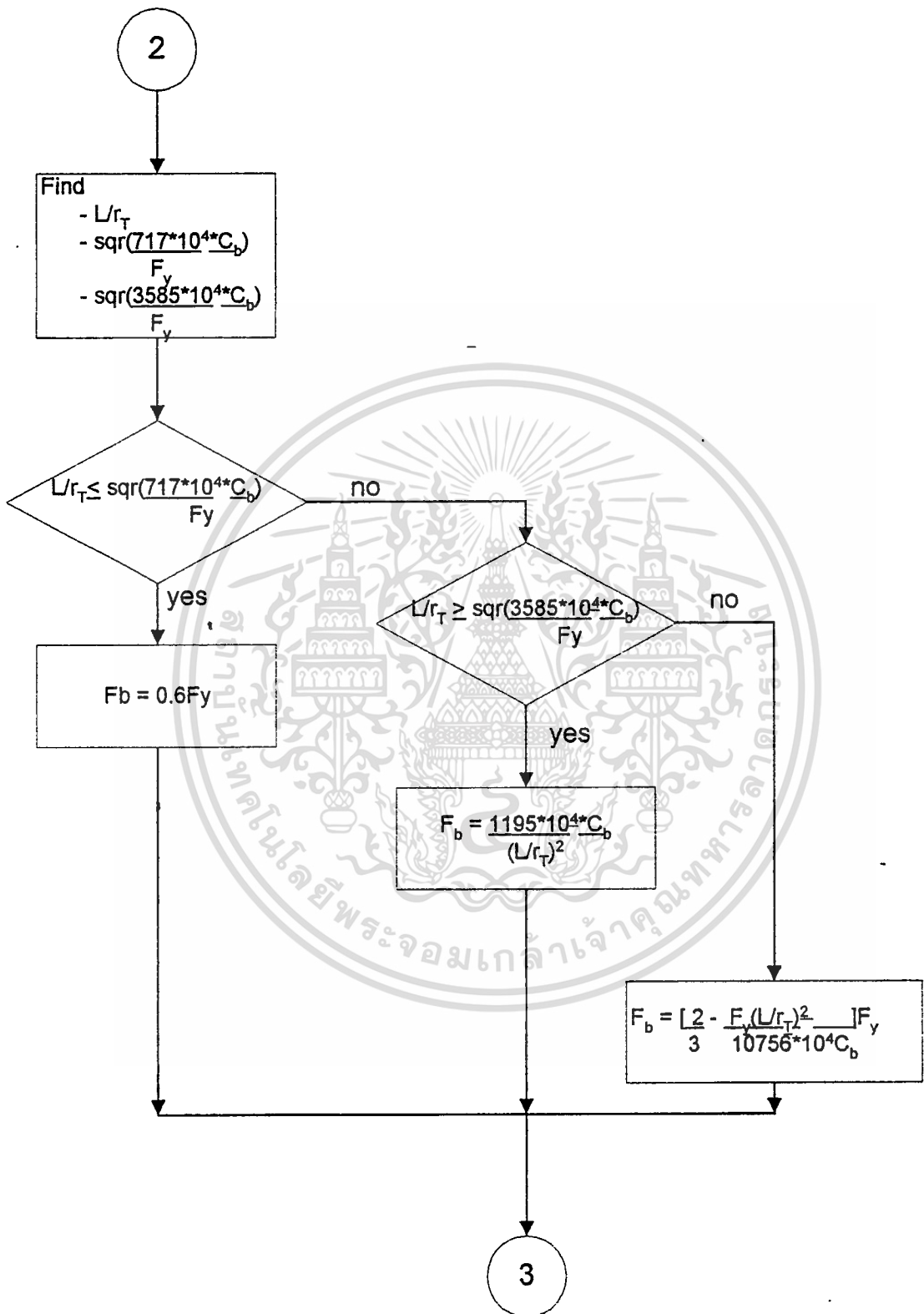


เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

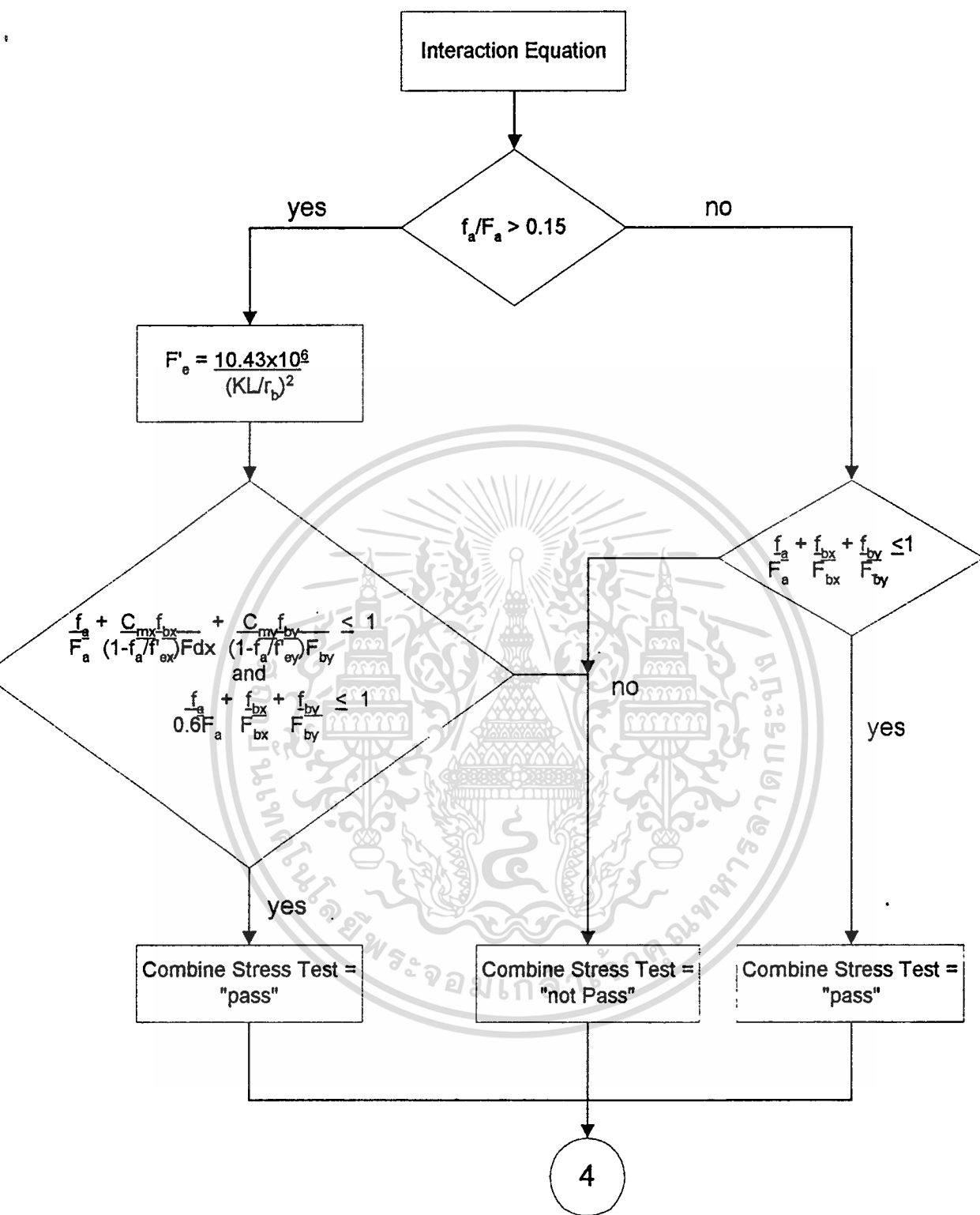


เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

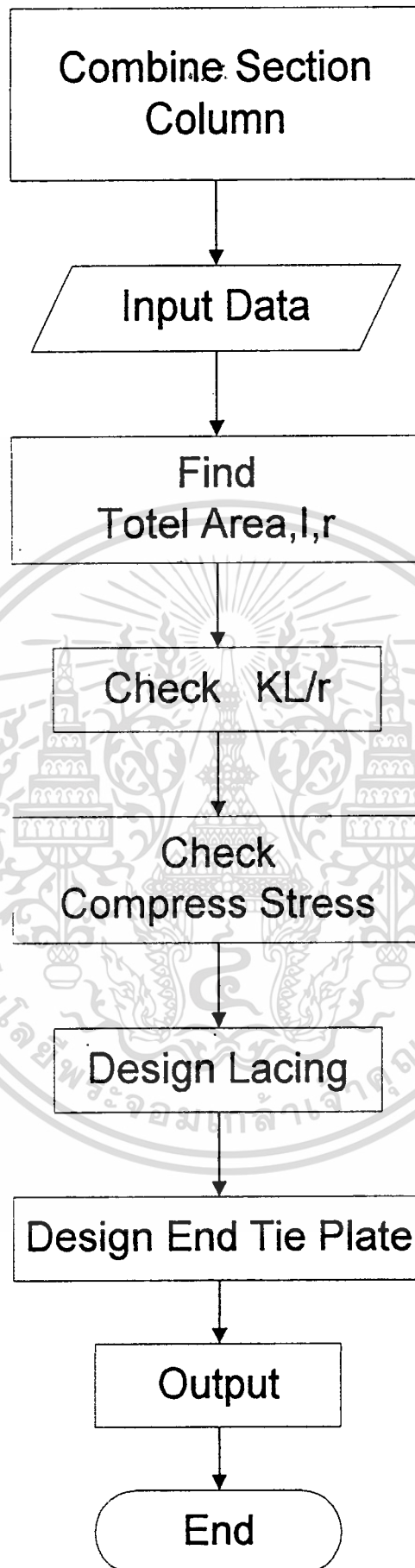
Fb Flowchart

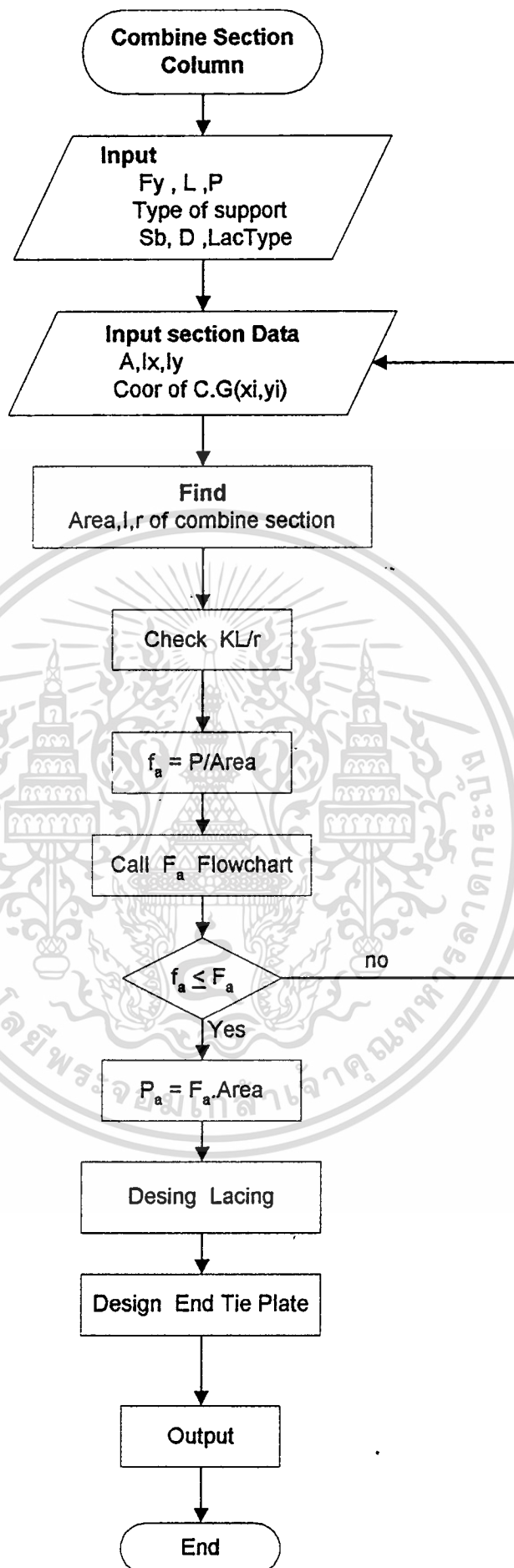


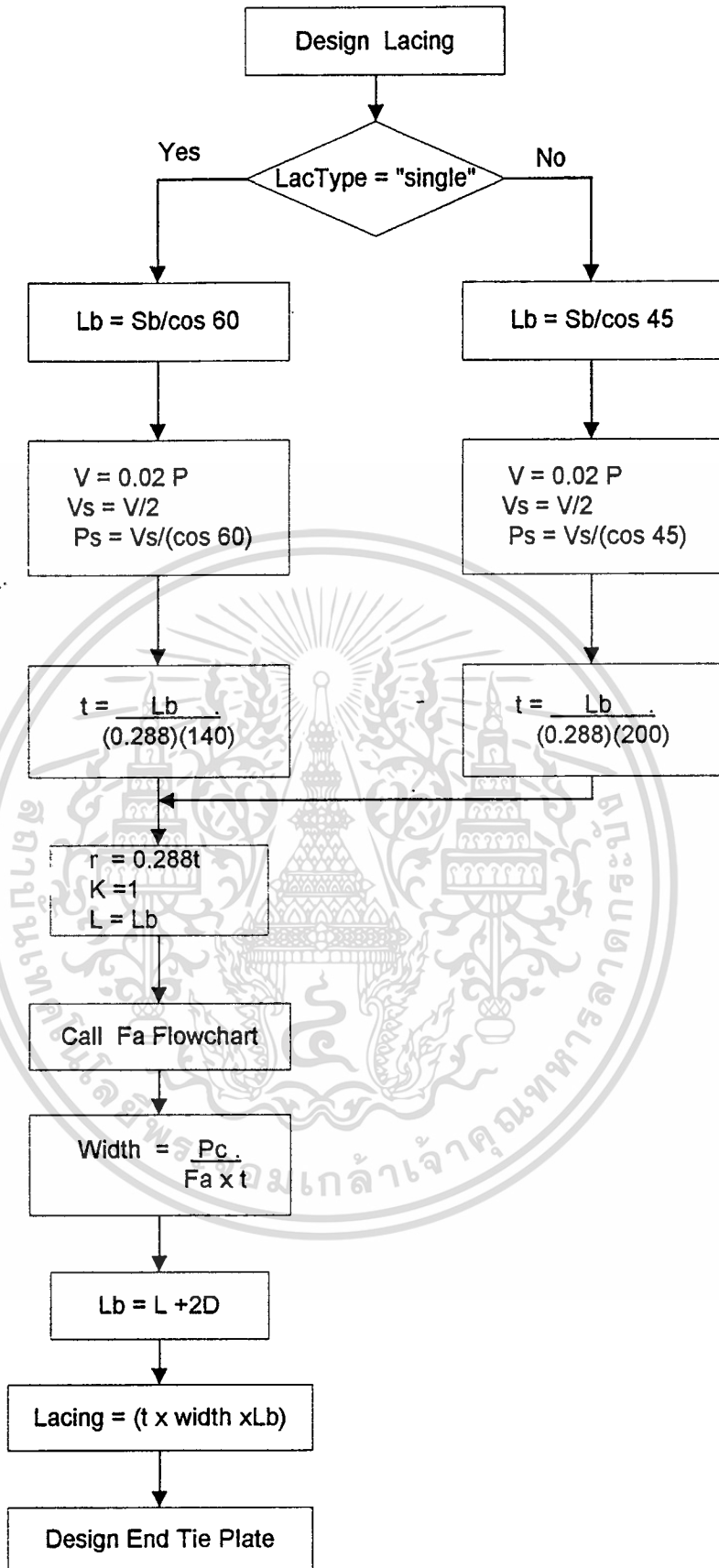
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้







### Design Lacing Flowchart

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

Design End tie Plate

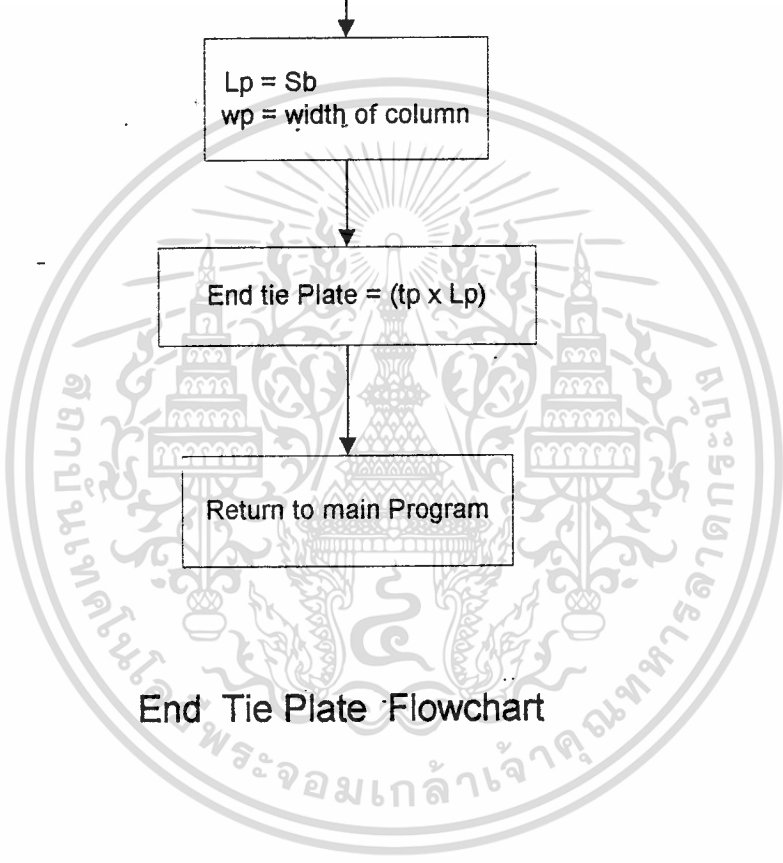
$tp = Sb/50$

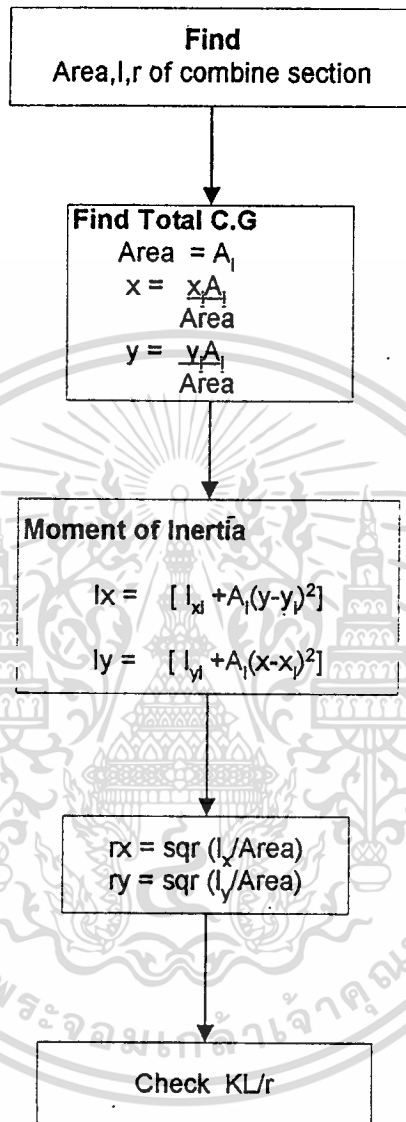
$Lp = Sb$   
 $wp = \text{width of column}$

End tie Plate =  $(tp \times Lp)$

Return to main Program

End Tie Plate Flowchart





Find  $I_x$  ,  $I_y$  ,  $r_x$  ,  $r_y$  Flowchart

## บทที่ 8

### คู่มือการใช้งานโปรแกรม “LSTEEL” (การวิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างเหล็ก)



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## คู่มือการใช้งานโปรแกรม “ LSTEEL ” (วิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างเหล็ก)

### ความสามารถของโปรแกรม

โปรแกรม “ LSteel ” นี้เป็นโปรแกรมสำหรับช่วยในการออกแบบโครงสร้างเหล็ก ซึ่งแบ่งเป็น

#### 1. การวิเคราะห์เสา ได้แก่

- เสาประกอบ ซึ่งเป็นเสามีหน้าตัดเกิดจากการประกอบจากการรวมหน้าตัดเหล็กหลายๆแบบมาประกอบกันเป็นเสา
  - เสาซึ่งรับแรงอัดและแรงดัดรวมกัน
- การทำงานจะเป็นการวิเคราะห์ขนาดหน้าตัดที่นำมาประกอบกันนั้นสามารถรับแรงอัดได้หรือไม่

#### 2. การวิเคราะห์คาน ได้แก่

- การวิเคราะห์คานเดี่ยว (Simple Beam) คือการวิเคราะห์หน้าตัดคานที่มีอยู่นั้นสามารถรับแรงดัดซึ่งเกิดจากน้ำหนักที่กระทำกับคานได้หรือไม่
- การออกแบบคานต่อเนื่อง (Continuous Beam) คือการหาขนาดหน้าตัดที่เหมาะสมสำหรับรับน้ำหนักที่กระทำได้

3. การวิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างที่รับแรงดึง เป็นโปรแกรมที่สามารถทำการตรวจสอบการรับแรง หรือทำการหาขนาดหน้าตัดที่เหมาะสมสำหรับรับแรงดึง

4. การวิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างรับแรงอัด ในที่นี้อาจรวมเสาที่รับแรงในแนวแกนอย่างเดียวได้ด้วยโปรแกรมที่สามารถทำการตรวจสอบการรับแรง หรือทำการหาขนาดหน้าตัดที่เหมาะสมสำหรับรับแรงอัด

### อุปกรณ์และ ซอฟต์แวร์ที่ต้องใช้ควบคู่กับโปรแกรม

1. คอมพิวเตอร์ (ควรจะเป็น 486DX2-66 ขึ้นไป RAM อย่างน้อย 4 MB)
2. MOUSE
3. โปรแกรม Windows และ Visual Basic
4. Printer

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## การ SET UP โปรแกรม

เนื่องจากผู้จัดทำยังไม่ได้ทำการรวมโปรแกรมออกแบบทางด้านวิศวกรรมโยธาทั้งหมด เป็นโปรแกรมเดียว ดังนั้นโปรแกรมที่จะทำการ SET UP ยังมีขนาดเล็ก การ SET UP จึงสามารถ ใช้วิธีการ copy ได้ดังนี้

1. สร้าง subdirectory civil สำหรับโปรแกรมการออกแบบทางด้านวิศวกรรมโยธา

```
C:> md civil
```

```
C:> cd civil
```

2. copy ไฟล์ จาก drive A หรือ drive B

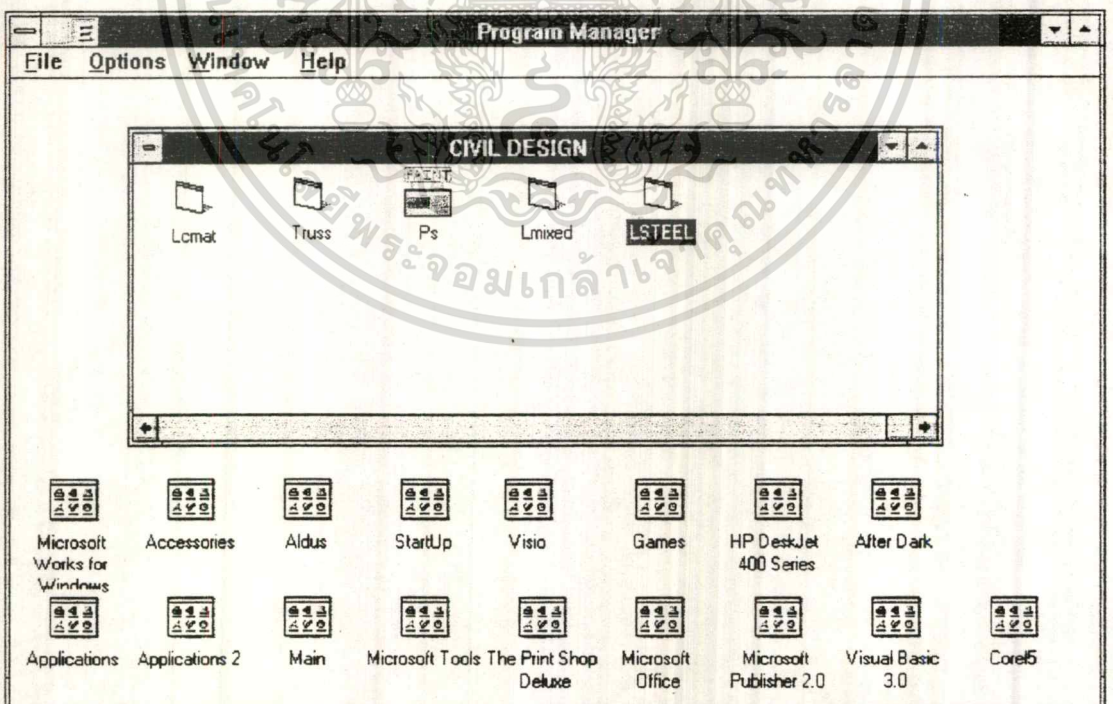
```
C:\CIVIL>xcopy a:/s
```

3. เรียกใช้งานโปรแกรม Windows

```
C:\CIVIL>win
```

4. เมื่อเข้าสู่โปรแกรม windows แล้วให้ใช้คำสั่ง New ของโปรแกรม windows เพื่อสร้าง กลุ่มของโปรแกรมใหม่ชื่อ Civil Design

5. สร้าง icon ของโปรแกรม "LSteel" โดยใช้คำสั่ง New ของ windows จะได้ icon ดังรูป



รูปที่ 8.1 icon "LSteel"

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## เริ่มต้นใช้งานโปรแกรม

เมื่อต้องการใช้งานโปรแกรม “LSteel” ให้ปฏิบัติดังนี้

1. กรณีที่กำลังทำงานอยู่บน DOS สามารถเรียก Execute file ของโปรแกรม “LSteel” ได้จาก Dos นั่นคือสามารถเรียก Execute file คือ Lstruc.exe ได้เลยโดยการพิมพ์ชื่อไฟล์ดังกล่าว โปรแกรมจะทำการเรียก Windows โดยอัตโนมัติ

2. กรณีที่กำลังทำงานบน Windows อยู่แล้ว สามารถ click ที่ icon “LSteel” เพื่อทำการเรียกไฟล์ได้

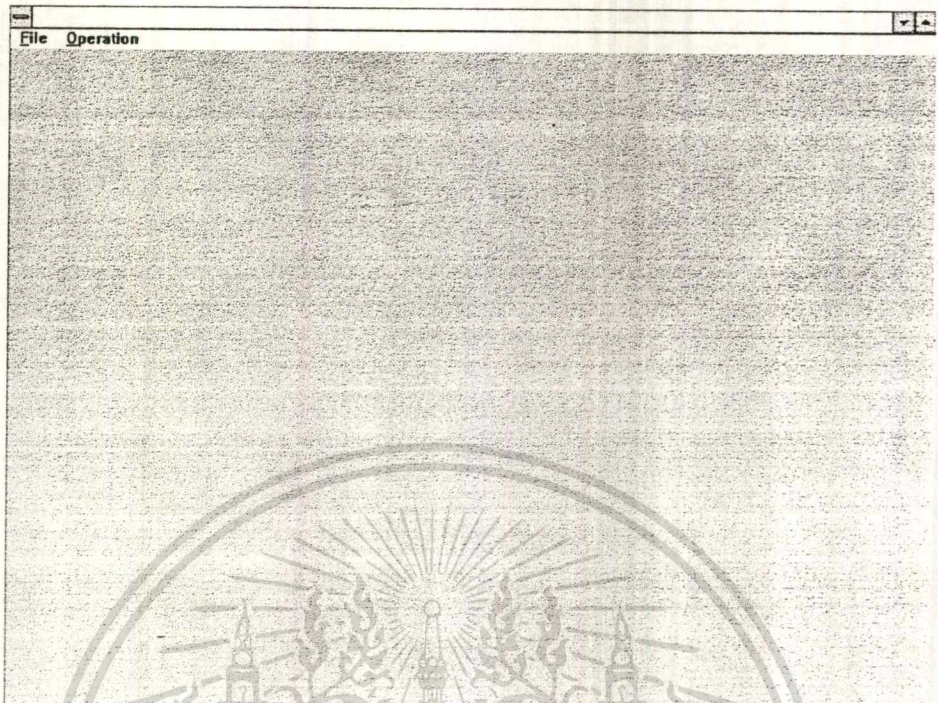
อย่างไรก็ตาม เมื่อท่านปฏิบัติตามกรณีใด กรณีหนึ่งใน 2 กรณีดังกล่าว โปรแกรมจะเริ่มเข้าสู่การทำงาน และจะแสดงดังรูป



รูปที่ 8.2 เมื่อเริ่มเข้าสู่โปรแกรม

เมื่อกด Enter หรือ Click ที่ OK การทำงานจะเข้าสู่ MAIN MENU ดังรูปที่ 8.3

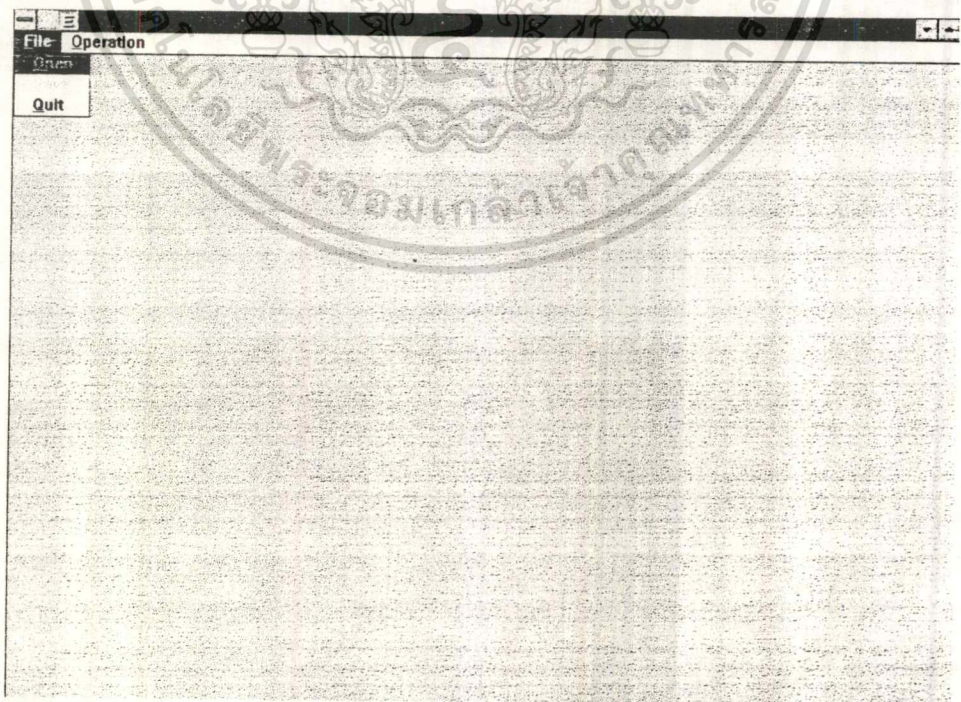
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



รูปที่ 8.3 MAIN MENU

เมนูหลักของโปรแกรมจะประกอบด้วยส่วนต่างๆคือ File Menu , Operation Menu ,Help Menu รายละเอียดดังนี้

File Menu เป็นการจัดการเกี่ยวกับข้อมูลดังแสดงในรูปที่ 8.4



รูปที่ 8.4 File Menu

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

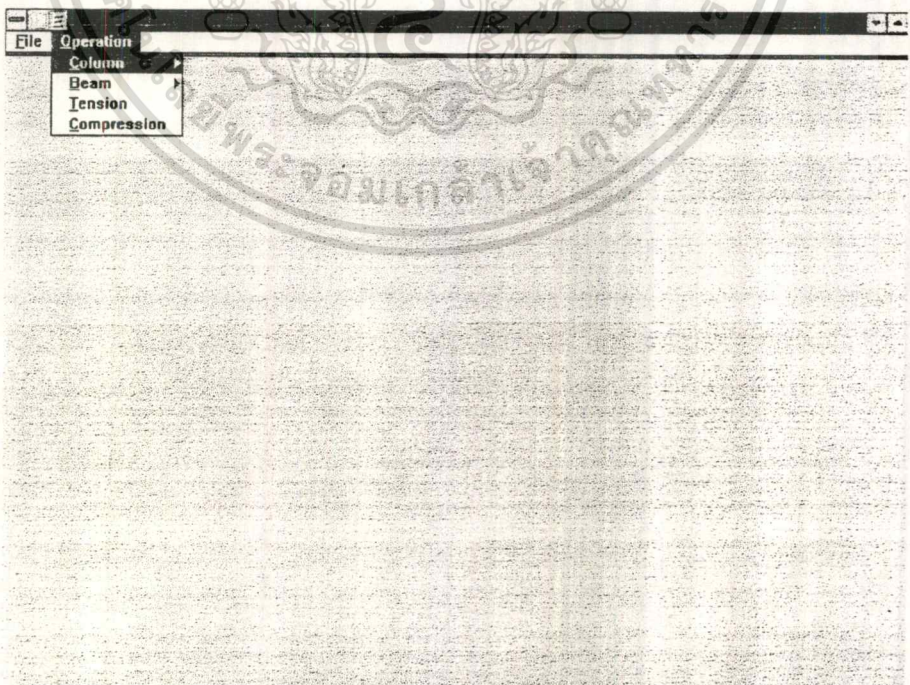
Open เปิดไฟล์เก็บข้อมูลที่ได้ทำการออกแบบไว้แล้วมาดูเพื่อทำการแก้ไขข้อมูล หรือพิมพ์  
เมื่อเรียกทำงาน Open โปรแกรมจะทำการถามถึง ชื่อไฟล์ ที่ต้องการจะอ่าน  
Save บันทึกข้อมูลที่ป้อนไว้แล้ว ซึ่งข้อมูลจะถูกเก็บในนามสกุลที่แตกต่างกันตาม  
ลักษณะการคำนวณดังนี้

- \*.TSA สำหรับการคำนวณออกแบบส่วนที่รับแรงดึง
- \*.CPA สำหรับการคำนวณออกแบบส่วนที่รับแรงอัด
- \*.SBA สำหรับการคำนวณออกแบบคานเดี่ยว
- \*.CBA สำหรับการคำนวณออกแบบคานต่อเนื่อง
- \*.CAB สำหรับการคำนวณออกแบบเสาซึ่งรับแรงอัดและแรงดัดรวมกัน
- \*.CSA สำหรับการคำนวณออกแบบเสาประกอบ

Exit ออกจากโปรแกรม "Lsteel"

หมายเหตุ ก่อนการจะมีการ Open File ผู้ใช้โปรแกรมจะต้องทำการเลือกการทำงานก่อนที่  
Operation Menu จึงจะสามารถทำการเปิดโปรแกรมที่มีอยู่ได้

Operation Menu เป็นส่วนสำหรับเลือกลักษณะการคำนวณ ดังแสดงดังรูปที่ 8.5



รูปที่ 8.5 Operation Menu

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

เสา ( Column ) แบ่งการทำงานให้เลือกเป็น 2 ส่วนคือ

1. เสาที่รับแรงอัดและแรงดัดรวมกัน
2. เสาประกอบ

คาน ( Beam ) แบ่งการทำงานให้เลือกเป็น 2 ส่วนคือ

1. คานเดี่ยวอย่างง่าย
2. คานต่อเนื่อง

โครงสร้างรับแรงดึง ( Tension ) สำหรับการวิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างที่รับแรงดึง

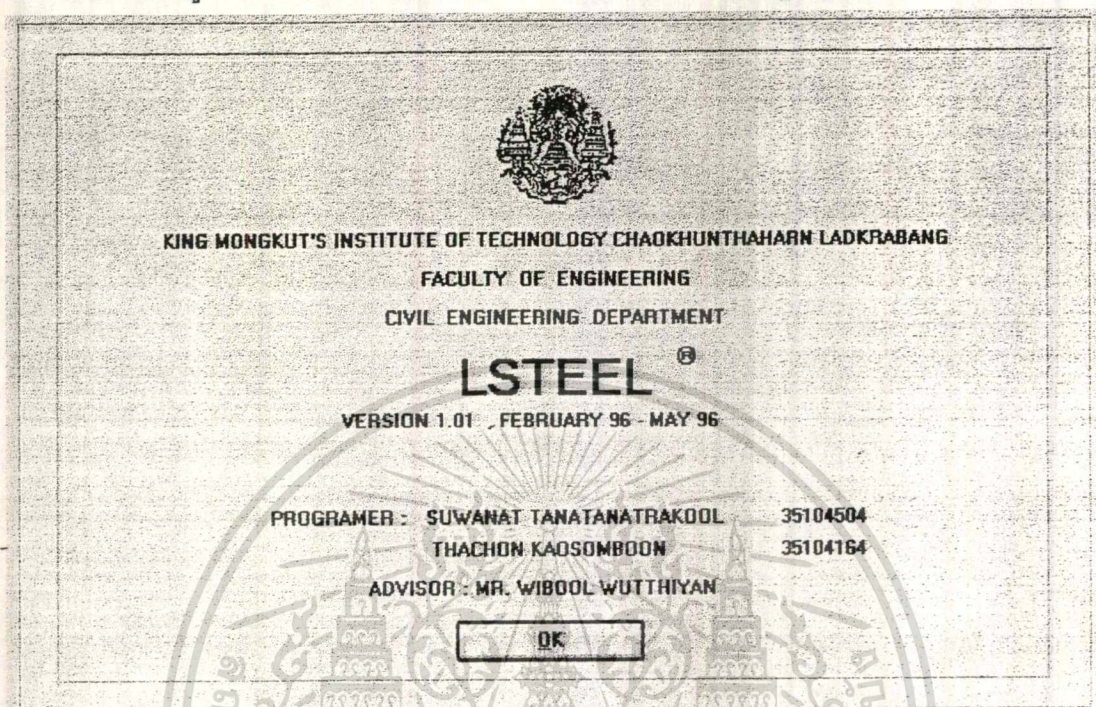
โครงสร้างรับแรงอัด ( Compression ) สำหรับการวิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างที่รับ

แรงอัด

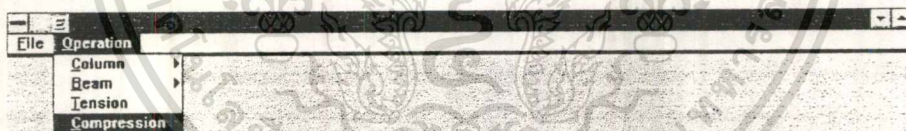


## การใช้งานโปรแกรม

เมื่อเข้าสู่การทำงานของโปรแกรมแล้วดังแสดง ภาพจะปรากฏในรูปที่ 8.6



หลังจากนั้นจะต้องเลือกการคำนวณหาทางต้องการจะทำการคำนวณสำหรับชิ้นส่วนใด โดยเลือกที่ Menu Operation ดังรูปที่ 8.7



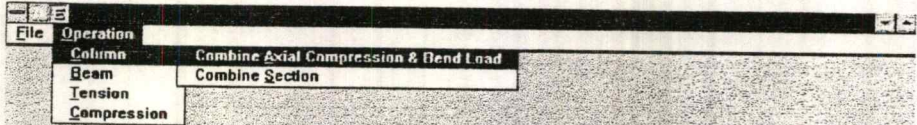
รูปที่ 8.7 Operation Menu

การใช้งานในแต่ละส่วนจะมีขั้นตอนการใช้งานดังนี้

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

การคำนวณสำหรับเสาซึ่งรับแรงอัดและแรงดัดรวมกัน

1 เลือก menu.Combined Axial Compress & Bending ใน Column - Operation Menu ดังรูปที่ 8.8



รูปที่ 8.8 Menu สำหรับ Combine stress Column

ฟอร์มสำหรับป้อนข้อมูลจะปรากฏดังรูปที่ 8.9

Column Section Under Combine Axial Compression & Bend Load

Select Steel Section:

- Wide Flange
- H-Beam
- I-Beam

Select steel type:

- A7 [Fy=2310]
- A36 [Fy=2520]

WF 100 x 17.2

Column Height =  cm

Load:

- Axial Load =
- X-Eccentric Load =
- X-Eccentric Distance =
- Y-Eccentric Load =
- Y-Eccentric Distance =
- X-Axis: Moment =
- Y-Axis: Moment =

Side Loading:

- X-Axis: Side Point Load =  0.00
- Distance from Lower Support =  0.00
- Side Uniform Load =  0.00
- Y-Axis: Side Point Load =  0.00
- Distance from Lower Support =  0.00
- Side Uniform Load =  0.00

Select Type of Joint:

- Pin - Pin
- Fixed - Pin
- Fixed - Fixed

Primary Member

Secondary Member

Execute

รูปที่ 8.9 ส่วนสำหรับป้อนข้อมูลของ Combine Stress Column

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## 2 ทำการป้อนข้อมูลลงในช่องต่างๆได้แก่

### 2.1 ข้อมูลเหล็ก - เลือกชนิดเหล็ก ( A7,A36 )

- เลือกชนิดและขนาดของหน้าตัดเหล็ก
- ใส่ความยาวของเสา ( cm )

### 2.2 เลือกลักษณะของการรับแรง แบ่งเป็น

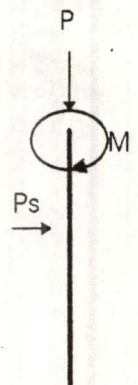
- ก. ชิ้นส่วนที่ไม่มีแรงกระทำระหว่างช่วง และไม่มีการเคลื่อนที่ของจุดปลาย
- ข. ชิ้นส่วนที่ยอมให้มีการเคลื่อนที่ของจุดปลาย
- ค. ชิ้นส่วนที่มีแรงกระทำระหว่างช่วง และไม่มีการเคลื่อนที่ของจุดปลาย

### 2.3 นำหนักขนานกับแนวแกนหรือโมเมนต์ที่กระทำกับเสา ได้แก่

- น้ำหนักที่ตกตามแนวแกน ( kg )
- น้ำหนักเยื้องศูนย์กลางซึ่งจะทำให้เกิดโมเมนต์รอบแกน X (kg) และระยะเยื้องศูนย์กลางจากแนวแกน X (cm)
- น้ำหนักเยื้องศูนย์กลางซึ่งจะทำให้เกิดโมเมนต์รอบแกน Y (kg) และระยะเยื้องศูนย์กลางจากแนวแกน Y (cm)
- Moment รอบแนวแกน X ( kg.m )
- Moment รอบแนวแกน Y ( kg.m )

### 2.4 แรงกระทำด้านข้าง ( Side Load )

- Point Load ที่ตั้งฉากกับแกน X ( kg )
- ระยะจาก Point Load ถึง support ด้านล่าง ( cm )
- Uniform Load ที่ตั้งฉากกับแกน X ( kg/m )
- Point Load ที่ตั้งฉากกับแกน Y ( kg )
- ระยะจาก Point Load ถึง support ด้านล่าง ( cm )
- Uniform Load ที่ตั้งฉากกับแกน Y ( kg/m )



**หมายเหตุ** ทิศทางของแรงและโมเมนต์ที่กระทำที่แสดงดังรูปมีค่าเป็นบวก

### 2.5 ลักษณะของ Support

โดย support ตัวแรกจะเป็น support ที่อยู่ด้านล่าง และตัวที่ 2 จะเป็น support ด้านด้านบน

2.6 เลือกสถานะของชิ้นส่วน ว่าเป็นโครงสร้างหลัก(Primary member) หรือ โครงสร้างรอง( Secondary member)

รูปที่ 10 การป้อนข้อมูลสำหรับ Combined Stress Column

3. เมื่อกรอกข้อมูลครบแล้วให้กด Enter หรือ ใช้ mouse ไป click ที่ปุ่ม Execute เพื่อให้โปรแกรมทำการคำนวณวิเคราะห์

4. หลังจากการคำนวณวิเคราะห์แล้ว ผลการคำนวณจะแสดงทางหน้าจอ ดังภาพ

**Column Section Under Combine Axial Compression & Bend Load**

**Result**

Young Modulus = 2.04E06	Allowable Slender (K*L/r) = 200.00
Steel Section = WF 300 x 94	Actual K*L/r = 53.29
Length of member = 4.00 m	Allowable Compression Stress = 1264.77 ksc.
Type of Support Pin-Pin	Actual Compression Stress = 834.72 ksc.

**Load & Moment Input**

total Axial Load = 100000.00 kg.	Maximum Moment : X- axis = 1500.00 kg-m
X-axis : total Moment = 1500.00 kg-m	Y- axis = 0.00 kg-m
Y-axis : total Moment = 0.00 kg-m	Maximum Stress : X- axis = 512.50 kg.
	Y- axis = 0.00 kg.

**Side Loading**

X-axis : Point Load = 50.00 kg.	X- axis : Allowable Bending Stress = 1512.00 ksc.
Distance from Lower Support = 300.00 m.	Actual Bending Stress = 110.29 ksc.
Uniform Load = 50.00 kg/m	Y- axis : Allowable Bending Stress = 1890.00 ksc.
Y-axis : Point Load = 0.00 kg.	Actual Bending Stress = 0.00 ksc.
Distance from Lower Support = 0.00 m.	
Uniform Load = 0.00 kg/m	

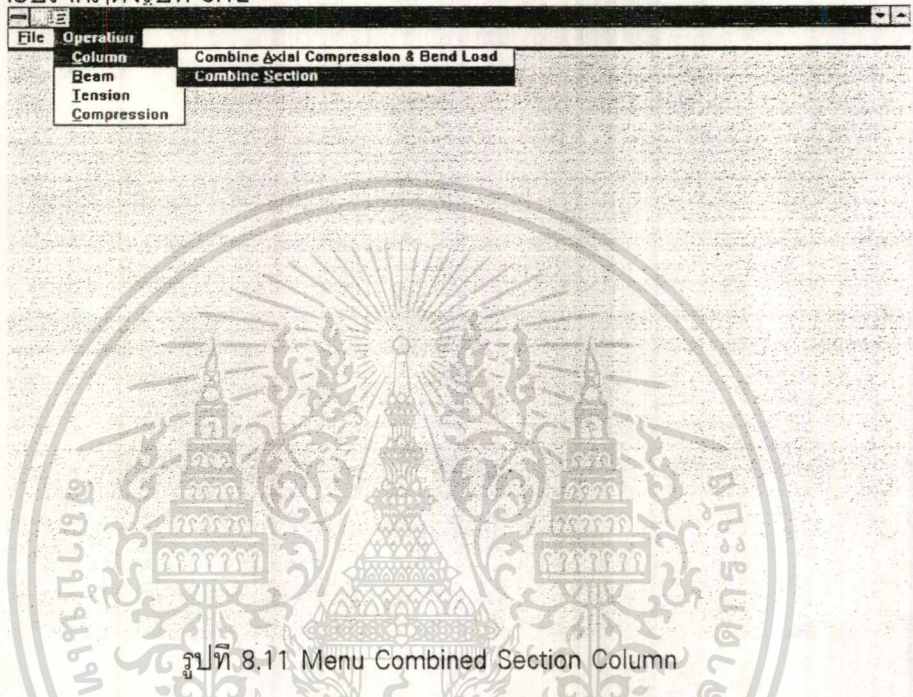
รูปที่ 8.11 ผลการคำนวณ Combine Stress

5. เมื่อได้ผลลัพธ์แล้วผู้ใช้งานสามารถเลือกการทำงานต่อได้คือ
  - 5.1 ทำการวิเคราะห์ชิ้นส่วนใหม่ ( Analysis New Section )
  - 5.2 ทำการกลับไปแก้ไขข้อมูลเก่า ( Cancel )
  - 5.3 ทำการพิมพ์ผลลัพธ์ ( Print )
  - 5.4 ออกจากส่วนการคำนวณเสาที่รับแรงอัดและแรงดัดร่วมกัน

## การคำนวณเสาประกอบ ( Built Up Section Column )

สำหรับการใช้งานการวิเคราะห์เสาประกอบนี้ ผู้ใช้งานจะต้องทำการออกแบบหน้าตัดก่อนแล้วจึงนำหน้าตัดนั้นมาตรวจสอบ

1. เมื่อเลือก Built Up Section Column ใน Column - Operation Menu แล้วฟอร์มสำหรับป้อนข้อมูลจะปรากฏดังรูปที่ 8.12



รูปที่ 8.11 Menu Combined Section Column

**Section Data**

Section:  Number of Sections Combined =

No.	Type	Section	X-Coor. (cm)	Y-Coor. (m)
	Wide Flange	WF 100 x 17.2		

Remark:  
X-Coor. - Y-Coor. :  
Reference from Steel Section Centroid Position in Horizontal Plan.

**Column Data**

Column Height =  cm.

Compression =  kg.

Select Steel Type:

A7 ( Fy=2310 )

A36 ( Fy=2520 )

Select Type of Joint:

Fixed - Fixed     Pin - Pin

Fixed - Roller     Pin - Roller

Fixed - Pin

Fixed - Free

Design End Tie Plate

Design Lacing

Select Type of lacing:

Single lacing

Double Lacing

Bolt Diameter =  inch

Spacing between bolt or welded =  cm.

Execute

รูปที่ 8.12 ฟอร์มสำหรับป้อนข้อมูลสำหรับเสาประกอบ

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## 2. ทำการใส่ข้อมูลดังต่อไปนี้ คือ

### 2.1 ข้อมูลเกี่ยวกับหน้าตัด คือ

- จำนวนหน้าตัดที่จะนำมาประกอบ
- ชนิด, ขนาดและตำแหน่ง (coordinate) ของจุด C.G ของหน้าตัดแต่ละหน้าตัดจากจุดอ้างอิง
- ชนิดของเหล็ก ( A7,A36 )
- ความสูงของเสา

รูปที่ 8.13 การป้อนข้อมูลหน้าตัดที่นำมาประกอบ

### 2.2 น้ำหนักที่กดลงบนเสา

### 2.3 ลักษณะของ support เสา

### 2.4 สถานะของเสานั้นว่าเป็นโครงสร้างหลักหรือโครงสร้างรอง

- 2.5 เลือกว่าต้องการออกแบบแผ่นยึดแบบเฉียงและแผ่นยึดปลายหรือไม่ ถ้าต้องการให้ใส่ขนาดของความกว้างระหว่างสลักยึดหรือรองเชื่อมและเส้นผ่านศูนย์กลางของสลักยึด ในกรณีที่ต้องการใช้รอยเชื่อมให้ใส่ขนาดเส้นผ่านศูนย์กลางของสลักยึดเท่ากับ 0

## 3. เมื่อกรอกข้อมูลครบแล้วให้กด Enter หรือ ใช้ mouse ไป click ที่ ปุ่ม Execute เพื่อให้

### โปรแกรมทำการคำนวณวิเคราะห์

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

4. หลังจากการคำนวณวิเคราะห์แล้ว ผลการคำนวณจะแสดงทางหน้าจอ ดังภาพ

Combine Section Column

Result

No.	Section	Area	X-Coor.	Y-Coor.
1	Chanel	C 300 x 90 x 10	12.67	0.00
2	Chanel	C 300 x 90 x 10	-12.67	0.00

Compression Force = 125000.00 kg      Lacing Plate Size = 0.55 x 4.94 x 24.42 [ cm. x cm. x cm. ]

C.G. of Section = [ 0.00 , 0.00 ] [ cm. cm ]      End Tie Plate Size = 0.42 x 21.00 [ cm. x cm. ]

total Section Area = 111.48 sq.cm.

Section X-Inertia = 14820.00 cm<sup>4</sup>

Section Y-Inertia = 18615.76 cm<sup>4</sup>

KL/r = 60.71

Allowable Stress = 1216.29 ksc.

Actual Stress = 1121.28 ksc.

Design New Section      Cancel

Print      Quit

รูปที่ 8.14 ผลการคำนวณเสาประกอบ

5. เมื่อได้ผลลัพธ์แล้วผู้ใช้งานสามารถเลือกการทำงานต่อไปได้เช่นเดียวกันกับการวิเคราะห์ในโครงสร้างอื่นๆคือ

- 5.1 ทำการวิเคราะห์ชิ้นส่วนใหม่ ( Analysis New Section )
- 5.2 ทำการกลับไปแก้ไขข้อมูลเก่า ( Cancel )
- 5.3 ทำการพิมพ์ผลลัพธ์ ( Print )
- 5.4 ออกจากส่วนการคำนวณเสาประกอบ

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้คัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## การวิเคราะห์คานเดี่ยวอย่างง่าย ( Simple Beam )

เป็นการวิเคราะห์คานเดี่ยวที่รับ Load ในรูปแบบต่างๆไป

1. เมื่อเลือก Simple Beam ใน Beam - Operation Menu แล้ว ฟอर्मสำหรับการป้อนข้อมูล จะปรากฏขึ้นดังรูปที่ 8.16



รูปที่ 8.15 เลือก Menu Simple Beam

รูปที่ 8.16 ฟอर्मสำหรับใส่ข้อมูลการวิเคราะห์คานเดี่ยว

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## 2. ทำการใส่ข้อมูลดังต่อไปนี้

### 2.1 ข้อมูลเหล็ก ได้แก่

- ชนิดเหล็ก
- ชนิดและขนาดของหน้าตัดเหล็ก

### 2.2 ข้อมูลคาน ได้แก่

- ความยาวของคาน
- มีระยะค้ำยันค้ำข้างหรือไม่ ถ้ามีให้ใส่ระยะค้ำยันค้ำข้าง

### 2.3 Load

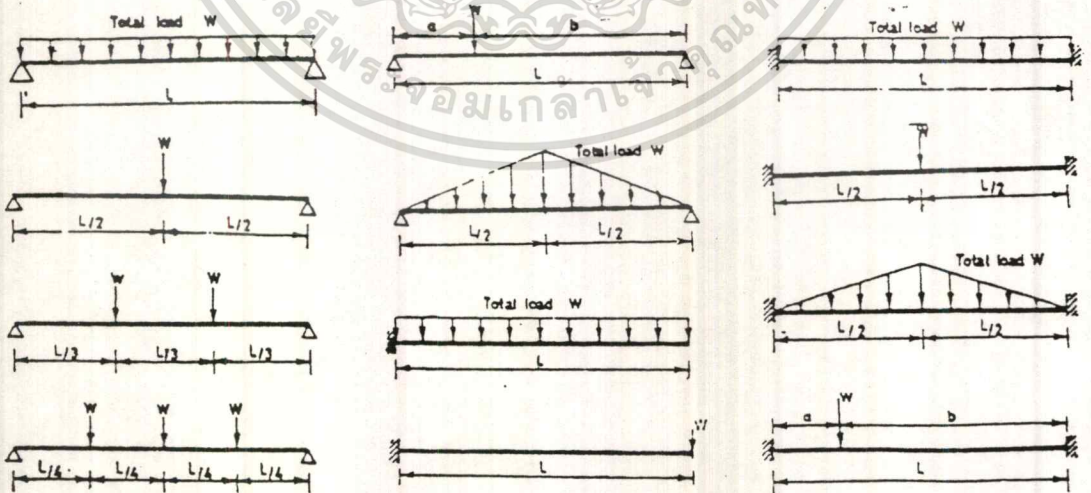
- เลือกลักษณะของLoad ที่กระทำกับคาน
- ขนาดของload โดย

ถ้าเป็น Uniform load ใส่ขนาดในหน่วย kg / m

ถ้าเป็น Point load ใส่ขนาดในหน่วย kg

ถ้าเป็น load ใส่ขนาดน้ำหนักสูงสุดที่ตกบนคานในหน่วย kg

3. เมื่อกรอกข้อมูลครบแล้วให้กด Enter หรือ ใช้ mouse ไป click ที่ ปุ่ม Execute เพื่อให้โปรแกรมทำการคำนวณวิเคราะห์



รูปที่ 8.17 ลักษณะการรับแรงของคานที่มีอยู่ในโปรแกรม

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

4. หลังจากการคำนวณวิเคราะห์แล้ว ผลการคำนวณจะแสดงทางหน้าจอ ดังภาพ

The screenshot shows a software window titled "Beam" with the following sections:

- Select Steel Type:** Radio buttons for A 7 (Fy=2318) and A 36 (Fy=2520). A 36 is selected.
- Select Beam Steel Type:** Radio buttons for Wide Flange, H-Beam, and I-Beam. Wide Flange is selected.
- Beam Properties:** A dropdown menu shows "WF 298 x 87". Below it, "Span Length = 500 cm" and "Shoring Span = 250 cm". A checkbox "Shoring on Beam" is checked.
- Select Load Type:** A dropdown menu shows "w (Load) = 2000". To the left is a diagram of a beam of length L with a uniformly distributed load w.
- Buttons:** Navigation arrows, "Execute", "Check New Section", "Print", and "Exit".
- Results:**
  - Elastic Modulus (E) = 2.04 E+6
  - Type of steel = WF 298 x 87
  - Length of Beam = 250
  - width of plate under beam = 500.00
  - width of plate at applied force point = 1.67
  - Shear = 5217.50
  - Moment Max = 6521.88
  - Allowable bending stress (Fb) = 1621.56
  - Occure bending stress (M/s) = 516.89
  - Allowable Deflection = 1.39 e+00
  - Actual Deflection = 4.24 e-01
  - Allowable Shear Stress = 1008.00
  - Actual Shear Stress = 194.54

รูปที่ 8.18 ผลการคำนวณคานเดี่ยวอย่างง่าย

5. เมื่อได้ผลลัพธ์แล้วผู้ใช้งานสามารถเลือกการทำงานต่อไปเช่นเดียวกันกับการวิเคราะห์ในโครงสร้างอื่นๆคือ

- 5.1 ทำการวิเคราะห์ชิ้นส่วนใหม่ ( Analysis New Section )
- 5.2 ทำการกลับไปแก้ไขข้อมูลเก่า
- 5.3 ทำการพิมพ์ผลลัพธ์ ( Print )
- 5.4 ออกจากส่วนการคำนวณคานเดี่ยว

## การวิเคราะห์คานต่อเนื่อง (Continuous Beam)

เป็นการวิเคราะห์คานต่อเนื่องที่มี Uniform Load และ Point Load เพียง 1 แรง

1. เมื่อเลือก Continuous Beam ใน Beam - Operation Menu แล้ว ฟอรั่มสำหรับการป้อนข้อมูลจะปรากฏขึ้นดังรูปที่ 8.19

**Continuous Beam**

Beam Data

Number of Element =

Support Input:

0 for Fixed Support  
1 for Pin Support  
2 for Free Support

Select Steel Section:

Wide Flange  
 H-Beam  
 I-Beam

Load Data:

Select Steel Type:

A2 (Fy=2310)  
 A36 (Fy=2520)

Execute

Ele	Length	Node1	Node2	sup1	sup2	ULoad	Pload	a	FEM1	FEM2
1	6.00	0	1	Pin	Pin	2.00E+03	0.00E+00	0.00		
2	6.00	1	2	Pin	Pin	2.00E+03	0.00E+00	0.00		
3	6.00	2	3	Pin	Pin	2.00E+03	0.00E+00	0.00		

รูปที่ 8.19 ฟอรั่มสำหรับใส่ข้อมูลการวิเคราะห์คานต่อเนื่อง

2. ทำการใส่ข้อมูลดังต่อไปนี้

2.1 ข้อมูลคาน ได้แก่

- จำนวนช่วงคาน
- ความยาวของคานและsupport ของคานในแต่ละช่วงโดย คานช่วงที่ 1 จะเป็นคานที่อยู่ทางซ้าย

2.2 Load ที่ตกบนคานในแต่ละช่วง ได้แก่

- Uniform load ใส่ขนาดในหน่วย kg / m ( ทิศลงเป็น + )
- Point load ใส่ขนาดในหน่วย kg ( ทิศลงเป็น + )
- ระยะห่างระหว่าง Point load ถึง support ด้านซ้าย

2.3 ข้อมูลเหล็ก ได้แก่

- ชนิดเหล็ก
- ชนิดและขนาดของหน้าตัดเหล็ก

2.4 เลือกให้ใส่ค้ำยันด้านข้างด้วยหรือไม่

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

3. เมื่อกรอกข้อมูลครบแล้วให้กด Enter หรือ ใช้ mouse ไป click ที่ ปุ่ม Execute เพื่อให้โปรแกรมทำการคำนวณวิเคราะห์

4. หลังจากการคำนวณวิเคราะห์แล้ว ผลการคำนวณจะแสดงทางหน้าจอ ดังภาพ

Result

Continuous Beam Data

Ele	Length	Node1	Node2	sup1	sup2	Uload	Pload	tc	FEM1	FEM2
1	6.00	0	1	Pin	Pin	2.00E+03	0.00E+00	0.00	-6000	6000
2	6.00	1	2	Pin	Pin	2.00E+03	0.00E+00	0.00	-6000	6000
3	6.00	2	3	Pin	Pin	2.00E+03	0.00E+00	0.00	-6000	6000

Young Modulus (E) = 2.04 E+6

Type of steel = WF 34.6 x 41.4

Maximum Actual Shear = 7203.13 kg at Node 1

Maximum Actual Moment = 5752.50 kg-m at 3.60 m. from node 2 to node 3

Maximum Actual Moment = 7218.75 kg-m at node 1

Shoring Spacing = 220.86 cm

Allowable Bending Stress = 1683.20 ksc

Actual Bending Stress = 1125.08 ksc

Allowable Deflection = 1.67 e+00 cm

Actual Deflection = 1.67 e+00 cm

Allowable Shear Stress = 1008.00 ksc

Actual Shear Stress = 346.97 ksc

Buttons: Design New section, Cancel, Print, Quit

รูปที่ 8.20 ผลการคำนวณคานต่อเนื่อง

5. เมื่อได้ผลลัพธ์แล้วผู้ใช้งานสามารถเลือกการทำงานต่อไปได้เช่นเดียวกันกับการวิเคราะห์ในโครงสร้างอื่นๆคือ

- 5.1 ทำการวิเคราะห์ชิ้นส่วนใหม่ ( Analysis New Section )
- 5.2 ทำการกลับไปแก้ไขข้อมูลเก่า ( Cancel )
- 5.3 ทำการพิมพ์ผลลัพธ์ ( Print )
- 5.4 ออกจากส่วนการคำนวณคานต่อเนื่อง

## การคำนวณโครงสร้างรับแรงดึง ( Tension )

ส่วนของการวิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างรับแรงดึง สามารถทำการวิเคราะห์ว่าหน้าตัดที่สามารถรับแรงดึงได้หรือไม่ และวิเคราะห์ออกแบบหน้าตัดที่เหมาะสมสำหรับแรงดึงได้ ซึ่งมีวิธีการใช้งานดังนี้

1. เมื่อเลือก Tension ใน Operation Menu แล้วฟอร์มสำหรับป้อนข้อมูลจะปรากฏดังรูปที่

8.21

รูปที่ 8.21 ฟอร์มสำหรับป้อนข้อมูลสำหรับโครงสร้างรับแรงดึง

2. ทำการใส่ข้อมูลดังต่อไปนี้ คือ

### 2.1 ข้อมูลเหล็ก คือ

- ชนิดของเหล็ก ( A7,A36 )
- ชนิดและขนาดของหน้าตัดเหล็ก (ถ้าต้องการให้โปรแกรมหาหน้าตัดที่เหมาะสม ให้ผ่านไม่ต้องระบุขนาดของหน้าตัด
- ความยาวของโครงสร้าง

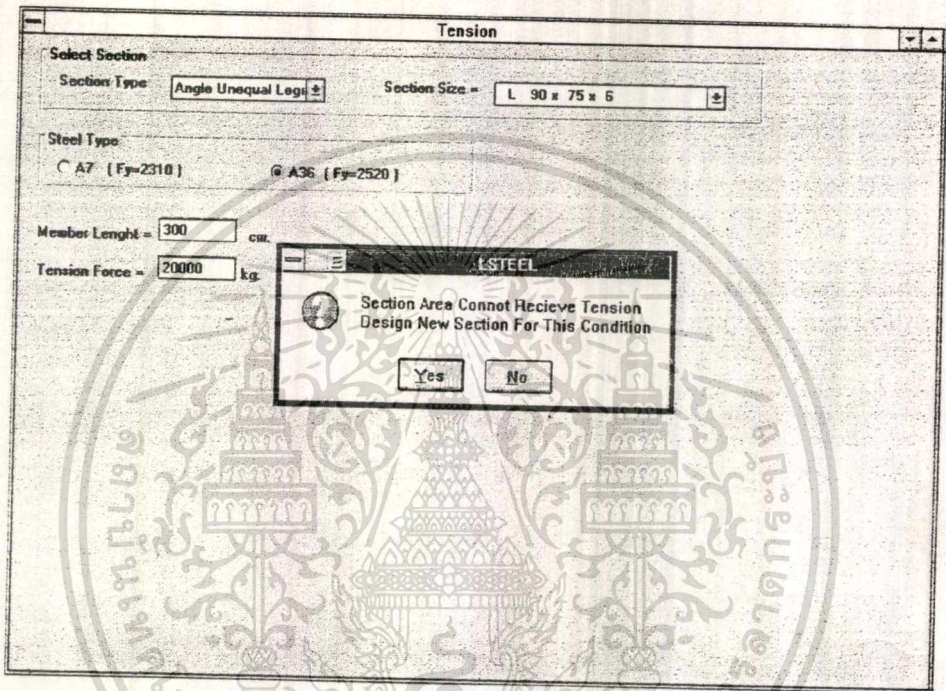
### 2.2 แรงดึงที่กระทำกับโครงสร้าง

3. เมื่อกรอกข้อมูลครบแล้วให้กด Enter หรือ ใช้ mouse ไป click ที่ ปุ่ม Execute เพื่อให้

โปรแกรมทำการคำนวณวิเคราะห์

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

4. หลังจากการคำนวณวิเคราะห์แล้ว ผลการคำนวณจะแสดงทางหน้าจอ ดังภาพ ในกรณีที่หน้าตัดไม่สามารถรับแรงได้ โปรแกรมจะทำการถามว่าต้องการให้โปรแกรมหาขนาดที่เหมาะสมให้หรือไม่ ถ้าต้องการให้ตอบ Yes แล้วโปรแกรมจะทำการคำนวณเพื่อเลือกหน้าตัดที่เหมาะสมให้ในช่องด้านล่าง



รูปที่ 8.22 กรณีที่หน้าตัดไม่สามารถรับแรงดึงได้

**Tension**

Select Section:  
 Section Type:  Section Size =

Steel Type:  
 A7 [Fy=2310]  A36 [Fy=2520]

Member Length =  cm.  
 Tension Force =  kg.

---

Result:  
 Needed Area =  sq-cm. Allowable Tension Stress =  ksc.  
 Section Area =  sq-cm. Actual Tension Stress =  ksc.  
 Allowable KL/r =   
 Actual KL/r =

รูปที่ 8.23 ผลการคำนวณเมื่อนำตัดสามารถรับแรงดึงได้

5. เมื่อได้ผลลัพธ์แล้วผู้ใช้งานสามารถเลือกการทำงานต่อไปเช่นเดียวกันกับการวิเคราะห์ในโครงสร้างอื่นๆคือ

- 5.1 ทำการวิเคราะห์ชิ้นส่วนใหม่ ( Analysis New Section )
- 5.2 ทำการกลับไปแก้ไขข้อมูลเก่า ( Cancel )
- 5.3 ทำการพิมพ์ผลลัพธ์ ( Print )
- 5.4 ออกจากส่วนการคำนวณโครงสร้างรับแรงดึง

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## การคำนวณโครงสร้างรับแรงอัด ( Compression )

ส่วนของการวิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างรับแรงอัดหรือเสาที่รับแรงในแนวแกนเพียงอย่างเดียว สามารถทำการวิเคราะห์ว่าหน้าตัดที่สามารถรับแรงอัดได้หรือไม่ และวิเคราะห์ออกแบบหาหน้าตัดที่เหมาะสมสำหรับแรงอัดได้ ซึ่งมีวิธีการใช้งานดังนี้

1. เมื่อเลือก Compression ใน Operation Menu แล้วฟอร์มสำหรับป้อนข้อมูลจะปรากฏดังรูปที่ 8.24

รูปที่ 8.24 ฟอร์มสำหรับป้อนข้อมูลสำหรับโครงสร้างรับแรงดึง

2. ทำการใส่ข้อมูลดังต่อไปนี้ คือ

- 2.1 ข้อมูลเกี่ยวกับหน้าตัด คือ

- ชนิด,ขนาดของหน้าตัดของโครงสร้างรับแรงดึง
- ชนิดของเหล็ก ( A7,A36 )
- ความยาว

- 2.2 แรงอัด

- 2.3 ลักษณะของ support

- 2.4 สถานะของเสานั้นว่าเป็นโครงสร้างหลักหรือโครงสร้างรอง

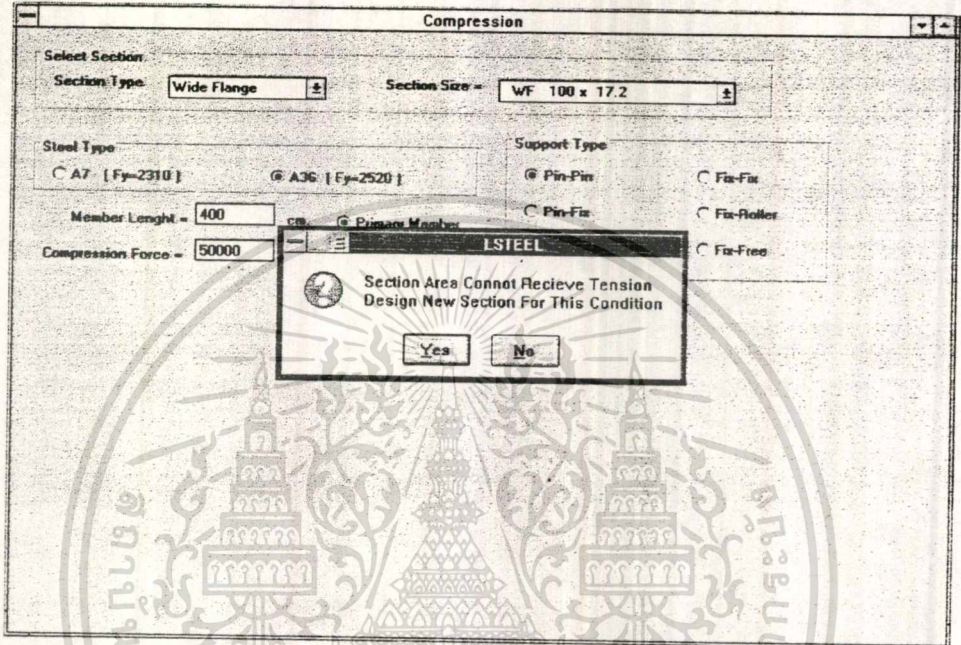
3. เมื่อกรอกข้อมูลครบแล้วให้กด Enter หรือ ใช้ mouse ไป click ที่ ปุ่ม Execute เพื่อให้

## โปรแกรมทำการคำนวณวิเคราะห์

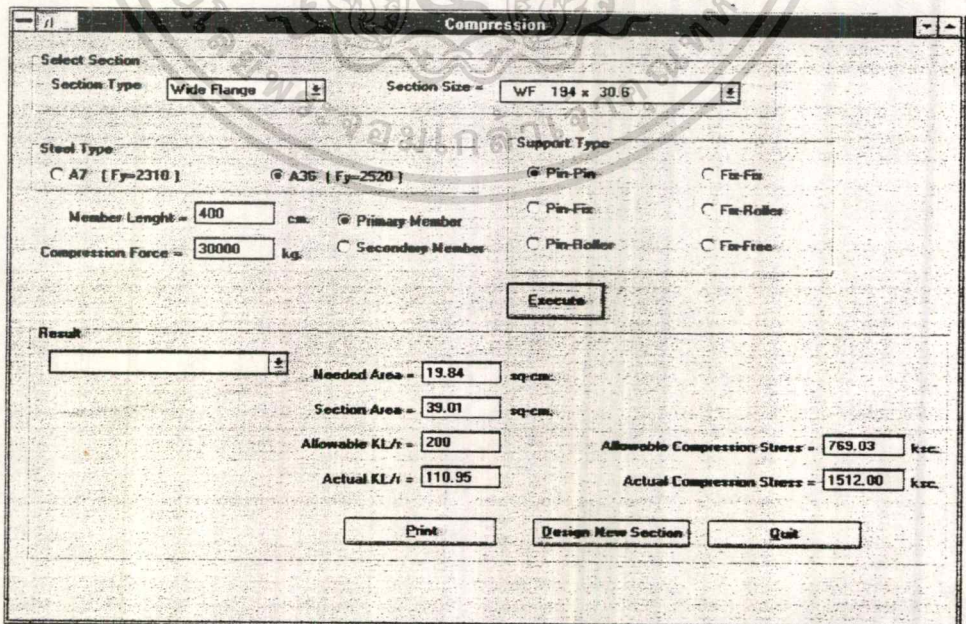
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

4. หลังจากการคำนวณวิเคราะห์แล้ว ผลการคำนวณจะแสดงทางหน้าจอ ดังภาพ ในกรณีที่หน้าตัดไม่สามารถรับแรงอัดได้ โปรแกรมจะทำการถามว่าต้องการให้โปรแกรมหาขนาดที่เหมาะสมให้หรือไม่ ถ้าต้องการให้ตอบ Yes แล้วโปรแกรมจะทำการคำนวณเพื่อเลือกหน้าตัดที่เหมาะสมให้ในช่องด้านล่าง



รูปที่ 8.25 กรณีที่หน้าตัดไม่สามารถรับแรงอัดได้



รูปที่ 8.26 กรณีที่หน้าตัดสามารถรับแรงอัดได้

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับกรใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

5. เมื่อได้ผลลัพธ์แล้วผู้ใช้งานสามารถเลือกการทำงานต่อได้เช่นเดียวกันกับการวิเคราะห์  
ในโครงสร้างอื่นๆคือ

- 5.1 ทำการวิเคราะห์ขึ้นส่วนใหม่ ( Analysis New Section )
- 5.2 ทำการกลับไปแก้ไขข้อมูลเก่า ( Cancel )
- 5.3 ทำการพิมพ์ผลลัพธ์ ( Print )
- 5.4 ออกจากส่วนการคำนวณโครงสร้างรับแรงอัด



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

บทที่ 9  
ตัวอย่างการคำนวณโดยมนุษย์  
เปรียบเทียบกับโปรแกรม “ LSTEEL ”



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

### ตัวอย่าง การออกแบบโครงสร้างรับแรงดึง

ออกแบบโครงสร้างรับแรงดึงยาว 3 เมตร สามารถรับแรงดึง 50000 kg (  $F_y = 2520 \text{ ksc}$  )

$$F_t = 0.6F_y = 1512 \text{ ksc}$$

$$\text{พื้นที่หน้าตัดที่ต้องการ} = \frac{P}{F_t} = \frac{50000}{1512} = 33.07 \text{ cm}^2$$

เลือก WF 150 x 31.5

$$\text{Area} = 40.14 \text{ cm}^2$$

$$I_x = 1640 \text{ cm}^4$$

$$I_y = 56.3 \text{ cm}^4$$

$$r_x = 6.39 \text{ cm}$$

$$r_y = 3.75 \text{ cm}$$

$$r_{\min} = 3.75 \text{ cm}$$

$$\frac{L}{r} = 300 / 3.75 = 80 < 240$$

$$A_{\text{net}} = 0.85 \text{ Area} = 34.119 \text{ cm}^2$$

$$\text{หน่วยแรงดึงที่เกิดขึ้น} = 50000 / 34.119 = 1465.45 \text{ ksc}$$

$$\text{หน่วยแรงดึงที่ยอมให้} = F_t = 1512 \text{ ksc} > f_t \quad \text{OK}$$

$$\text{แรงดึงที่เหล็กสามารถรับได้} = A_{\text{net}} F_t = 51587.928 \text{ kg}$$

=====

CIVIL ENGINEERING, FACULTY OF ENGINEERING  
 KING MONGKUT ' S INSTITUTE OF TECHNOLOGY LADKRABANG  
 AUTHORY : SUWANUT TANTANATRAKOOL & THACHON KAOSOMBOON  
 TENSION MEMBER ANALYSIS  
 Date: 27/05/1996

=====

=====

Member Data

=====

Steel Type : A 36 , ( Fy = 2520 ksc.)  
 Section Type = Wide Flange  
 Section Size = WF 150 x 31.5  
 Member Length = 300( cm.)  
 Tension Force = 50000( kg.)  
 Allowable Slender = 240  
 L/r = 80.10  
 Needed Area = 33.07(sq-cm.)  
 Section Area = 40.14(sq-cm.)  
 Allowable Tension Stress = 1512.00( ksc.)  
 Actual Tension Stress = 1465.46( ksc.)



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

### ตัวอย่าง การออกแบบโครงสร้างรับแรงอัดในแนวแกน

ออกแบบโครงสร้างรับแรงอัด 50000 kg ยาว 4.00 m ( $F_y = 2520$  ksc) มี support เป็น pin - pin

$$\text{สมมติ } F_a = 0.5F_y = 1260 \text{ ksc}$$

$$\text{พื้นที่หน้าตัดที่ต้องการ} = \frac{P}{F_a} = 50000/1260 = 39.68 \text{ cm}^2$$

เลือก WF 175 x 40.2

$$\text{Area} = 51.21 \text{ cm}^2$$

$$A = 175 \text{ mm} \quad B = 175 \text{ mm} \quad t_w = 7.5 \text{ mm} \quad t_f = 11 \text{ mm}$$

$$I_x = 2880 \text{ cm}^4 \quad I_y = 984 \text{ cm}^4$$

$$r_x = 7.5 \text{ cm} \quad r_y = 4.38 \text{ cm} \quad r_{\min} = 4.38 \text{ cm}$$

support : pin - pin ;  $K = 1$

$$\frac{KL}{r} = \frac{400 \times 1}{4.38} = 91.32$$

$$C_c = \sqrt{\frac{2\pi^2 E}{F_y}} = 126.41 > KL/r$$

$$F_a = \frac{\left[1 - \frac{(KL/r)^2}{C_c^2}\right] F_y}{\frac{5}{3} + \frac{3}{8} \left(\frac{KL/r}{C_c}\right) - \frac{1}{8} \left(\frac{KL/r}{C_c}\right)^3}$$

$$= 985.18 \text{ ksc}$$

$$\text{หน่วยแรงดึงที่เกิดขึ้น } f_a = \frac{P}{\text{Area}} = 50000/51.21 = 976.37 \text{ ksc} < F_a \text{ OK}$$

$$\text{แรงอัดที่เหล็กสามารถรับได้} = A_{\text{net}} F_a = 50451 \text{ kg}$$

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

=====

CIVIL ENGINEERING, FACULTY OF ENGINEERING  
 KING MONGKUT ' S INSTITUTE OF TECHNOLOGY LADKRABANG  
 AUTHORY : SUWANUT TANTANATRAKOOL & THACHON KAOSOMBOON  
 COMPRESSION MEMBER ANALYSIS  
 Date: 27/05/1996

=====

=====

Member Data

=====

Steel Type : A 36 , ( Fy = 2520 ksc.)  
 Section Type = Wide Flange  
 Section Size = WF 175 x 40.2  
 Member Length = 400 ( cm.)

Compression Force = 50000 ( ,kg.)

Type of Support : Pin-Pin  
 K = 1.0  
 Allowable Slender = 200  
 K\*L/r = 91.25

Needed Area = 50.72 (sq-cm.)  
 Section Area = 51.21 (sq-cm.)

Allowable Compression Stress = 985.75 ( ksc.)  
 Actual Compression Stress = 976.37 ( ksc.)

### ตัวอย่าง การออกแบบเสาประกอบ

ออกแบบโครงสร้างหน้าตัดประกอบรับแรงอัด 125000 kg ยาว 7 เมตร  $F_y = 2520$  ksc

และมี Support เป็น pin- pin

สมมติ  $F_a = 0.5 F_y = 1260$  ksc

$$\text{พื้นที่หน้าตัดที่ต้องการ} = \frac{P}{F_a} = 125000/1260 = 99.2 \text{ cm}^2$$

เลือกใช้ 2 [ 300x90x10

$$\text{พื้นที่รวม} = 2 \times 55.74 = 111.48 \text{ cm}^2$$

สมมติ ความกว้างของเสารวม 30 cm

จุด CG ของเหล็กแต่ละชิ้นห่างจากแกน  $y = 12.67$  cm

$$\begin{aligned} I_x &= 2I_x + 2Ad_y^2 \\ &= 2(7410) + 2(55.74)(0)^2 \\ &= 14820 \text{ cm}^4 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} I_y &= 2I_y + 2Ad_x^2 \\ &= 2(360) + 2(55.74)(12.67)^2 \\ &= 18615 \text{ cm}^4 \end{aligned}$$

$$r_{\min} = 11.53 \text{ cm}$$

support : pin - pin ;  $K = 1$

$$\frac{KL}{r} = \frac{700 \times 1}{11.53} = 60.71$$

$$C_c = \sqrt{\frac{2\pi^2 E}{F_y}} = 126.41 > KL/r$$

$$F_a = \frac{\left[ 1 - \frac{(KL/r)^2}{C_c^2} \right] F_y}{\frac{5}{3} + \frac{3}{8} \left( \frac{KL/r}{C_c} \right) - \frac{1}{8} \left( \frac{KL/r}{C_c} \right)^3}$$

$$= 1216.29 \text{ ksc}$$

หน่วยแรงดึงที่เกิดขึ้น  $f_a = P/\text{Area} = 125000/111.48 = 1121.28$  ksc  $< F_a$  OK

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนลิขสิทธิ์สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

### ออกแบบแผ่นยึดเฉียง

สมมติ ระยะระหว่างแนวมุดย้า = 21 cm

ให้ใช้แผ่นยึดเฉียงแบบเดี่ยว ซึ่งมุมต้องไม่ต่ำกว่า 60°

$$\therefore \text{ความยาวของแผ่นยึด} = \frac{21}{\cos 30} = 24.25 \text{ cm}$$

$$\begin{aligned} \text{แรงเฉือนของปีกแต่ละด้าน} &= 2\% \text{ ของแรงอัด/2} \\ &= 1250 \text{ kg} \end{aligned}$$

$$\text{แรงอัดในแผ่นยึด} = \frac{1250}{\cos 30} = 1440 \text{ kg}$$

$$r = 0.288t$$

$$\text{แต่ } \frac{L}{r} \leq 140$$

$$\therefore t = \frac{L}{0.288 \times 140} = 24.25 / (0.288 \times 140) = 0.6 \text{ cm}$$

$$\frac{L}{r} = \frac{24.25}{0.288 \times 0.6} = 140 > C_c = 126.41$$

$$\text{แรงอัดที่ยอมให้สำหรับแผ่นยึด} = \frac{12\pi^2 E}{23 \left(\frac{L}{r}\right)^2} = 535.41 \text{ ksc}$$

เนื่องจากแผ่นยึดเป็นโครงสร้างรอง สามารถเพิ่มหน่วยแรงอัดที่ยอมให้

$$F_a = 594.9 \text{ ksc}$$

$$\text{พื้นที่แผ่นยึดที่ต้องการ} = P/F_a = 1440/594.9 = 2.42 \text{ cm}^2$$

$$\text{ความกว้างที่ต้องการ} = 2.42/0.6 = 4.03 \text{ cm}$$

$$\therefore \text{ใช้ lacing ยาว} = 24.25 \text{ cm}$$

$$\text{กว้าง} = 4.03 \text{ cm}$$

$$\text{หนา} = 0.6 \text{ cm}$$

### ออกแบบแผ่นยึดขวาง

$$\text{ความหนา} = 1/50 \times \text{ระยะห่างระหว่างหมุดย้า}$$

$$= 21/50 = 0.42 \text{ cm}$$

$$\text{ความกว้าง} = 21 \text{ cm}$$

=====

CIVIL ENGINEERING, FACULTY OF ENGINEERING  
 KING MONGKUT ' S INSTITUTE OF TECHNOLOGY LADKRABANG  
 AUTHORY : SUWANUT TANTANATRAKOOL & THACHON KAOSOMBOON  
 COMBINE SECTION  
 Date: 27/05/1996

=====

Applied Compression Force (kg.) = 125000  
 Yield Strength : Fy (ksc.) = 2520  
 Elastic Modulus : E = 2.04 E6  
 Column Height (m.) = 700.00  
 Column Support = Pin-Pin  
 K = 1

=====

SECTION COMBINED

=====

Section No.	SECTION TYPE	X-Coor(cm.)	Y-Coor(cm.)
0	C 300 x 90 x 10	12.67	0
1	C 300 x 90 x 10	-12.67	0

=====

Result

=====

CG. of Section = ( 0.00 , 0.00 )  
 Total Section Area (sq-cm.) = 111.48  
 Section X-Inertia (cm.^4) = 14820.00  
 Section Y-Inertia (cm.^4) = 18615.76  
 KL/r = 60.71

Allowable Stress (ksc.) = 1216.29  
 Actual Stress (ksc.) = 1121.28

Allowable Compression Force (kg.) = 135592.01

Lacing Plate Size (cm.xcm.xcm.) = 0.55 x 4.94 x 24.42  
 End Tie Plate Size (cm.xcm.) = 0.42 x 21.00

ตัวอย่าง การวิเคราะห์คานช่วงเดียว

วิเคราะห์คานช่วงเดี่ยวยาว 5 เมตร รับแรงกดกลางคาน 50000 kg เมื่อใช้คาน

WF 594x302x175

$$I_x = 137000 \text{ cm}^4 \quad I_y = 10600 \text{ cm}^4$$

$$r_x = 24.9 \text{ cm} \quad r_y = 6.90 \text{ cm}$$

$$S_x = 4620 \text{ cm} \quad S_y = 701 \text{ cm}$$

$$\text{Maximum Moment} = \frac{5000 \times 5}{4} + \frac{175 \times 5^2}{8}$$

$$= 63046.875 \text{ kg.m}$$

$$= 6304687.5 \text{ kg.cm}$$

$$\text{Maximum Shear} = 50000/2 + 175 \times 2.5$$

$$= 25437.5 \text{ kg}$$

หา  $F_b$

ไม่มีค้ำยันทางด้านข้าง

$$\frac{637.2b_f}{\sqrt{F_y}} = 383.34 < 500$$

$$\frac{L}{r_T} = \frac{500}{0.26 \times 30.2} = 63.68$$

$$\sqrt{\frac{717 \times 10^4 C_b}{F_y}} = 53.34$$

$$\sqrt{\frac{3585 \times 10^4 C_b}{F_y}} = 119.27$$

$$F_b = \left[ \frac{2}{3} - \frac{F_y (L/r)^2}{10756 \times 10^4 C_b} \right] F_y = 1440.58 \text{ ksc}$$

$$f_b = 1364.65 \text{ ksc}$$

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

### Check Shear

$$F_v = 0.4 F_y = 1008 \text{ ksc}$$

$$f_v = \frac{254675}{1.4 \times 59.4} = 305.88 \text{ ksc}$$

### Check Defection

$$\Delta_{\text{all}} = \frac{L}{360} = \frac{500}{360} = 1.38 \text{ cm}$$

$$\Delta = \frac{1}{48} \frac{50000 \times 500^3}{2.04 \times 10^6 \times 137000} = 0.466$$

หาความกว้างของแผ่นรองใต้คานที่ไม่ทำให้เกิดการโก่งและการยุบของเหล็กแผ่นตั้ง

$$L = \text{ความลึก} = 59.4 - 2 \times 2.3 = 54.8 \text{ cm}$$

$$r = 0.29t_w = 0.29 \times 1.4 = 0.406 \text{ cm}$$

$$\frac{L}{r} = \frac{54.8}{0.406} = 134.98 > C_c = 126.41$$

$$F_a = \frac{12\pi^2 E}{23 \left(\frac{L}{r}\right)^2} = \frac{12 \times \pi^2 \times 2.04 \times 10^6}{23 \times (134.98)^2}$$
$$= 576.56 \text{ ksc}$$

$$F_{cr} = 0.75F_y = 1890 \text{ ksc}$$

$$a1 = \frac{R}{F_a t_w} - \frac{d}{4} = \frac{25165}{576.56 \times 1.4} - \frac{59.4}{4}$$
$$= 16.32 \text{ cm}$$

$$a2 = \frac{R}{F_{cr} t_w} - k = \frac{25165}{1890 \times 1.4} - 2.3$$
$$= 7.21 \text{ cm}$$

แผ่นรองใต้คานควรกว้างอย่างน้อย 16.32 cm

หาความกว้างของแผ่นรองรับ Load ที่ไม่ทำให้เกิดการโก่งและการยุบของเหล็กแผ่นดึง

$$b1 = \frac{P}{F_a t_w} - \frac{d}{2} = \frac{50000}{576.56 \times 1.4} - \frac{59.4}{2}$$

$$= 32.23 \text{ cm}$$

$$b2 = \frac{P}{F_{cr} t_w} - 2t_f = \frac{50000}{1890 \times 1.4} - 2 \times 2.3$$

$$= 14.43 \text{ cm}$$

แผ่นรองรับ Load ควรกว้างอย่างน้อย 32.33 cm



=====

CIVIL ENGINEERING, FACULTY OF ENGINEERING  
 KING MONGKUT ' S INSTITUTE OF TECHNOLOGY LADKRABANG  
 AUTHORY : SUWANUT TANTANATRAKOOL & THACHON KAOSOMBOON  
 SIMPLE ANALYSIS  
 Date: 27/05/1996

=====

=====

Beam Data

=====

Steel Section = WF 594 x 175  
 Type : A 36 ( Fy = 2520 )  
 Elastic Modulus = 2.04 E 6

Span Length = 500.00 cm.

=====

Result

=====

width of plate under beam = 16.66 cm.  
 width of plate at applied force point = 32.24 cm.

Shéar = 25437.50 kg.  
 Moment = 63046.88 kg-m.

Allowable Bending stress (Fb) = 1440.60 (ksc.)  
 Occure Bending stress (M/s) = 1366.78 (ksc.)

Allowable Deflection = 1.39 e+00 (cm.)  
 Actual Deflection = 4.66 e-01 (cm.)

Allowable Shear = 1008.00 (kg.)  
 Actual Shear = 305.89 (kg.)

ตัวอย่าง การออกแบบคานต่อเนื่อง  
ให้ออกแบบคานต่อเนื่องซึ่งรับแรงดังรูป

จากการวิเคราะห์ด้วย Mfeap

$$\text{จะได้ } M_{\max} = 6984 \text{ kg.m}$$

$$V_{\max} = 6984 \text{ kg}$$

สมมติให้  $F_b = 0.5F_y = 1260$

โมดูลัสหน้าตัดที่ต้อง  $S_w = 6984/1260 = 554.29 \text{ ksc}$

เลือก WF 350 x 41.4

$$A = 346 \text{ mm} \quad B = 174 \text{ mm} \quad t_w = 6 \text{ mm} \quad t_f = 9 \text{ mm}$$

$$I_x = 11100 \text{ cm}^4 \quad I_y = 792 \text{ cm}^4$$

$$r_x = 14.5 \text{ cm} \quad r_y = 3.88 \text{ cm}$$

$$S_x = 641 \text{ cm}^3 \quad S_y = 91 \text{ cm}^3$$

หา  $F_b$

$$\frac{b}{2t_f} = 17.4/(2 \times 0.9) = 9.66$$

$$\frac{467.7}{\sqrt{F_y}} = 9.31$$

$$\frac{796.5}{\sqrt{F_y}} = 15.87$$

$$F_b = F_y \left[ 0.733 - 0.000167 \left( \frac{b}{2t_f} \right) \sqrt{F_y} \right]$$

$$= 2520 [0.733 - 0.000167(9.66)2520]$$

$$= 1643.08 \text{ ksc}$$

$$f_b = \frac{M_{\max}}{S}$$

$$= 6984/641 = 1092.35 \text{ ksc} < F_b$$

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

Check Shear

$$F_v = 0.4 F_y = 1008 \text{ ksc}$$

$$f_v = \frac{V_{\max}}{A_w} = \frac{6984}{0.6 \times 34.6} = 336.41 \text{ ksc}$$

Check Defection

$$\Delta_{\text{all}} = L/360 = 600/360 = 1.66 \text{ cm}$$

$$\Delta = \frac{5 \times 19.4 \times 600^4}{384 \times 2.04 \times 10^6 \times 11100} = 1.44 \text{ cm}$$



=====

CIVIL ENGINEERING, FACULTY OF ENGINEERING  
 KING MONGKUT ' S INSTITUTE OF TECHNOLOGY LADKRABANG  
 AUTHORY : SUWANUT TANTANATRAKOOL & THACHON KAOSOMBOON  
 CONTINEOUS BEAM DESIGN  
 Date: 27/05/1996

=====

=====

Contineous Beam Data

=====

Ele	Length (m.)	Node		Support		Applied Load		
		1	2	1	2	Uniform (kg./m.)	Point (kg.)	a (m.)
1	6	0	1	Pin	Pin	1.94E+03	0.00E+00	0.00
2	6	1	2	Pin	Pin	1.94E+03	0.00E+00	0.00
3	6	2	3	Pin	Pin	1.94E+03	0.00E+00	0.00

=====

Summary

=====

Select Steel Section = WF 34.6 x 41.4

Young's Modulus = 2.04 E +06

Maximum Shear = 6987.03 kg. at Node 1

Maximum Moment = 5579.93 kg-m. at 2.40 m. from Node 0 to 1

Maximum Moment = 7002.19 kg-m. at Node 1

Allowable Bending Stress = 1663.20 ksc.

Actual Bending Stress = 1091.33ksc.

Allowable Displacement = 1.67 e+00 cm.

Actual Displacment = 1.62 e+00 cm.

Allowable Shear Stress = 1008.00 kg.

Actual Shear Stress = 336.56 kg.

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

### ตัวอย่าง การออกแบบ Combine Stress Column

ออกแบบเสายาว 4 เมตร รับโมเมนต์ที่ปลายเสา 1500 kg.m มีแรงกระทำด้านข้าง 50 kg/m Point Load = 50 kg ที่ ระยะ 3 เมตร จากปลายด้านล่าง และรับแรงอัดในแนวแกน 100000 kg โดยมี support เป็น pin - pin

$$M_{\max} = 1500 \text{ kg.m}$$

$$V_{\max} = \frac{50 \times 4}{2} + \frac{50 \times 3}{4} + \frac{1500}{4}$$

$$= 512.5 \text{ kg}$$

ใช้เหล็ก WF 300 x 94

หา  $f_b, F_b$

$$f_b = 1500/1360 = 110.29 \text{ ksc}$$

$$\frac{637.2b_f}{\sqrt{F_y}} = 380.8 < 400$$

ค้ำยันไม่เพียงพอ

$$L/r_T = 400/(0.26 \times 30) = 51.28 < \sqrt{\frac{717 \times 10^4 \times 1}{2520}} = 53.34$$

$$F_b = 0.6F_y = 1512 \text{ ksc}$$

หา  $f_a, F_a$

support : pin - pin ; K=1

$$KL/r = 400/7.51 = 53.26 < C_c = 126.41$$

$$F_a = 1264.97 \text{ ksc}$$

$$f_a = 100000/119.8 = 834.72 \text{ ksc}$$

### Interaction Equation

$$f_a/F_a = 834.72/1267.97 = 0.658 > 0.15$$

$$F'_{ex} = \frac{12\pi^2 E}{23(KL/r)^2} = \frac{12\pi^2 E}{23(400/13.1)^2}$$

$$= 11266.94$$

$$C_{mx} = 2 - 0.2 \frac{834.72}{11266.97} = 1.98$$

$$\frac{f_a}{F_a} + \frac{C_{mx} f_{bx}}{\left(1 - \frac{f_a}{f'_{ex}}\right) F_{bx}} = 0.658 + \frac{1.98 \times 110.29}{\left(1 - \frac{834.72}{11266.97}\right) 1512}$$

$$= 0.658 + 0.156$$

$$= 0.813 < 1$$

$$\frac{f_a}{0.6F_y} + \frac{f_{bx}}{F_{bx}} = 0.658 + 110.29/1512$$

$$= 0.73 < 1$$

### Check Shear

$$F_v = 0.4F_y = 1008 \text{ ksc}$$

$$f_v = \frac{512.5}{30} = 17.08 \text{ ksc} < F_v$$

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

=====

CIVIL ENGINEERING, FACULTY OF ENGINEERING  
 KING MONGKUT ' S INSTITUTE OF TECHNOLOGY LADKRABANG  
 AUTHORY : SUWANUT TANTANATRAKOOL & THACHON KAOSOMBOON  
 COLUMN UNDER COMBINE AXIAL COMPRESSION AND BEND LOAD  
 Date: 27/05/1996

=====

=====  
 Column Data  
 =====

Section Type = WF 300 x 94  
 Elastic Modulus = 2.04 e 06  
 Yield Strenght (ksc.) = 2520  
 Support = Pin-Pin  
 Support Condition : Compression Member braced against Sidesway  
 not subject to transverse Loading between  
 supports "

Primary Member  
 Column Height = 400.00

=====  
 Load  
 =====

Axial Load (kg.) = 100000.00  
 X-Excentric Load (kg.) = 0.00  
 X-Excentric Distance (cm.) = 0.00  
 Y-Excentric Load (kg.) = 0.00  
 Y-Excentric Distance (cm.) = 0.00  
 X-Axis : Moment (kg-m.) = 1500.00  
 Y-Axis : Moment (kg-m.) = 0.00

=====  
 Side Loading  
 =====

X-Axis : Side Point Load (kg.) = 50.00  
 Distance from Lower Support (kg.) = 300.00  
 side Uniform Load (kg/m.) = 50.00  
 Y-Axis : Side Point Load (kg.) = 0.00  
 Distance from Lower Support (kg.) = 0.00  
 side Uniform Load (kg/m.) = 0.00

=====  
 Summary  
 =====

Total Axial Load (kg.) = 100000.00

X-Axis : Total Moment (kg-m.) = 1500.00

Y-Axis : Total Moment (kg-m.) = 1500.00

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 การแก้ไขหรือการดัดแปลงเนื้อหา และต้องแจ้งให้เจ้าของลิขสิทธิ์ที่ทำการนำไปใช้

Allowable Compression Stress (ksc.) = 1264.77  
Actual Compression Stress (ksc.) = 834.72

146

X-axis : Allowable Bending Stress (ksc.) = 1512.00  
Actual; Bendig; Stress (ksc.) = 110.29

Y-axis : Allowable Bending Stress (ksc.) = 1890.00  
Actual; Bendig; Stress (ksc.) = 0.00



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## บทที่ 10 สรุปและข้อเสนอแนะ

จากการเขียนโปรแกรม " LSTEEL "สามารถสรุปได้ดังต่อไปนี้

### 1. สรุปและข้อเสนอแนะเกี่ยวกับโปรแกรม

#### 1.1 การวิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างแรงดึง

โปรแกรมสามารถทำการวิเคราะห์และออกแบบส่วนของโครงสร้างรับแรงดึง ที่ไม่มีการเจาะรูบนชิ้นส่วน ซึ่งในความเป็นจริงแล้ว ถ้าหากมีการเชื่อมต่อของส่วนโครงสร้างโดยการใช้หมุดย้ำจะต้องทำการลบพื้นที่หน้าตัดของรูเจาะออก

สำหรับการปรับปรุงโปรแกรมควรจะเขียนโปรแกรมในส่วนของกำหนัดหน้าตัดซึ่งมีรูเจาะด้วย ทั้งนี้ในการเขียนโปรแกรมกำหนัดในส่วนนี้ต้องคำนึงถึงตำแหน่งของหมุดย้ำด้วย

#### 1.2 การวิเคราะห์และออกแบบโครงสร้างรับแรงอัด

เป็นโปรแกรมซึ่งสามารถทำการวิเคราะห์หรือออกแบบส่วนของโครงสร้างซึ่งรับแรงอัดตามแนวแกน หรือเสานั้นเอง

#### 1.3 การวิเคราะห์เสาประกอบ

โปรแกรมจะสามารถทำการวิเคราะห์ความสามารถรับแรงของเสาประกอบ ซึ่งเป็นการนำเหล็กที่มีหน้าตัดต่างกันมาประกอบกัน

การปรับปรุงโปรแกรมควรทำการปรับปรุงในส่วนจากรูปแบบของหน้าตัดประกอบที่ใช้ทั่วไปรวมอยู่ในส่วนหนึ่งของโปรแกรมด้วย กล่าวคือ ควรจะมีรูปแบบหน้าตัดที่นิยมใช้กันอยู่ทั่วไปมาแสดง โดยในลักษณะของการป้อนข้อมูลหน้าตัดประกอบจะเป็นการเลือกขนาดของหน้าตัดเหล็กเพียงอย่างเดียว

#### 1.4 การวิเคราะห์เสาซึ่งรับแรงอัดและแรงดัดร่วมกัน

โปรแกรมจะสามารถทำการวิเคราะห์ความสามารถในการรับแรงอัดและดัดของเหล็กได้เพียงอย่างเดียวไม่สามารถจะทำการออกแบบเลือกหน้าตัดที่เหมาะสมได้ ดังนั้นจึงต้องมีการปรับปรุงโปรแกรมในส่วนของวิเคราะห์หาหน้าตัดที่เหมาะสมต่อไป

#### 1.5 การวิเคราะห์คานเดี่ยวอย่างง่าย และการออกแบบคานต่อเนื่อง

ข้อจำกัดของการวิเคราะห์คานเดี่ยวนั้นคือ มีการจำกัดรูปแบบของแรงที่ตกบนคานและไม่สามารถทำการออกแบบหาหน้าตัดที่เหมาะสมสำหรับการรับแรงได้ และในทางตรงกันข้ามส่วนของโปรแกรมออกแบบคานต่อเนื่องไม่สามารถทำการวิเคราะห์การรับแรงของคานได้ และจำกัดรูปแบบของการรับแรงคือรับ Uniform load และ Point Load เพียง 1 จุดเท่านั้นควรจะมีการเพิ่มให้มี Point Load ที่ตกบนคานมากขึ้น

## 2. สรุปและขอเสนอแนะเกี่ยวกับการเขียนโปรแกรม

2.1 ผู้เขียนโปรแกรมไม่ใช่ผู้ชำนาญการเขียนโปรแกรม ระบบการทำงานของโปรแกรมจึงค่อนข้างสับสน ควรจะเป็นการทำโปรเจกต์ระหว่างภาคคอมพิวเตอร์และภาคโยธา จะทำให้การเขียนและการทำงานของโปรแกรมจะมีระบบมากขึ้น

2.2 เวลาที่ใช้ในการเขียนโปรแกรมมีน้อยเกินไปเพราะ มี Programmer 1 คน ต่อโปรแกรม 3 โปรแกรม ทำให้เวลาที่จะมาทำการแก้ไขและปรับปรุงโปรแกรมมีน้อย ทำให้โปรแกรมที่ได้ไม่สมบูรณ์ดังที่วางแผนไว้

ถึงแม้ว่า “LSTEEL” จะเป็นโปรแกรมที่ไม่สมบูรณ์เท่าใดนัก แต่ก็สามารถนำโปรแกรมนี้ไปทำการวิเคราะห์และออกแบบหาหน้าตัดได้ในระดับหนึ่ง ซึ่งผู้จัดทำโปรแกรม “LSTEEL” หวังว่าโปรแกรมนี้จะได้รับการปรับปรุงให้มีความสมบูรณ์มากขึ้น

## บรรณานุกรม

1. สนั่น เจริญเฒ่า ,วินิต ช่อวิเชียร ,การออกแบบโครงสร้างไม้และโครงสร้างเหล็ก , พิมพ์ครั้งที่ 7 ,2530
2. วิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทยในพระบรมราชูปถัมภ์ ,พฤติกรรมและการออกแบบโครงสร้างเหล็ก ,วิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทย
3. Tee Group of Engineer ,ตารางเหล็กสำหรับผู้รับเหมาก่อสร้างและวิศวกร ,พิมพ์ครั้งที่ 2
4. BRUCE G. JOHNSTON , FUNG-JEN LIN , T.V.GALAMBOS ,BASIC STEEL DESIGN , 2nd Ed. , ENGLEWOOD CLIFFS, NEW JERSEY 1980
5. ผศ.ศิริวัฒน์ ไชยชนะ ,วิเคราะห์โครงสร้าง ,พิมพ์ครั้งที่ 1 ,2530
6. สิริศักดิ์ ปโยธรรสิริ ,กำลังวัสดุ ,พิมพ์ครั้งที่ 4 ,2536





เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

D\BACK.FRM - 1

VERSION 2.00

Begin Form Back

```

BackColor      = &H00C0C0C0&
BorderStyle    = 0 'None
Caption        = "Form1"
ClientHeight   = 8625
ClientLeft     = 30
ClientTop      = 570
ClientWidth    = 11985
Enabled        = 0 'False
Height         = 9030
Left           = -30
LinkTopic      = "Form1"
ScaleHeight    = 8625
ScaleWidth     = 11985
Top            = 225
Width          = 12105

```

End



DBEAM.FRM - 1

VERSION 2.00

Begin Form Beam

```

BackColor      =   &H00C0C0C0&
Caption        =   "Beam"
ClientHeight   =   8355
ClientLeft     =   1125
ClientTop      =   1095
ClientWidth    =   7845
Height         =   8760
Left           =   1065
LinkTopic      =   "Form2"
ScaleHeight    =   8355
ScaleWidth     =   7845
Top            =   750
Visible        =   0   'False
Width          =   7965

```

Begin SSFrame fmeResult

```

Caption        =   "Result"
Font3D         =   0   'None
ForeColor      =   &H00000000&
Height         =   7335
Left           =   6840
TabIndex      =   40
Top            =   240
Visible        =   0   'False
Width          =   5055

```

Begin SSCommand Command3D2

```

Caption        =   "&Print"
Font3D         =   0   'None
ForeColor      =   &H00000000&
Height         =   375
Left           =   360
Picture        =   (none)
TabIndex      =   73
Top            =   6600
Width          =   2055

```

End

Begin SSCommand btnExit

```

Caption        =   "&Exit"
Font3D         =   0   'None
ForeColor      =   &H00000000&
Height         =   375
Left           =   3120
Picture        =   (none)
TabIndex      =   72
Top            =   6120
Width          =   1695

```

End

Begin SSCommand Command3D1

```

Caption        =   "&Check New Section"
Font3D         =   0   'None
ForeColor      =   &H00000000&
Height         =   375
Left           =   360
Picture        =   (none)
TabIndex      =   71

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DBEAM.FRM - 2

```

Top           = 6120
Width        = 2055
End
Begin Label Label1
  BackColor   = &H00C0C0C0&
  Caption     = "Shear ="
  Height      = 255
  Left        = 240
  TabIndex    = 41
  Top         = 2640
  Width       = 2055
End
Begin Label Label2
  BackColor   = &H00C0C0C0&
  Caption     = "Moment Max="
  Height      = 255
  Left        = 240
  TabIndex    = 42
  Top         = 3000
  Width       = 2055
End
- Begin Label Label3
  BackColor   = &H00C0C0C0&
  Caption     = "Allowable Deflection ="
  Height      = 255
  Left        = 240
  TabIndex    = 43
  Top         = 4320
  Width       = 2055
End
Begin Label Label4
  BackColor   = &H00C0C0C0&
  Caption     = "Actual Deflection ="
  Height      = 255
  Left        = 240
  TabIndex    = 44
  Top         = 4680
  Width       = 2055
End
Begin Label Label5
  BackColor   = &H00C0C0C0&
  Caption     = "Allowable Shear Stress="
  Height      = 255
  Left        = 240
  TabIndex    = 45
  Top         = 5160
  Width       = 2055
End
Begin Label Label6
  BackColor   = &H00C0C0C0&
  Caption     = "Actual Shear Stress="
  Height      = 255
  Left        = 240
  TabIndex    = 46
  Top         = 5520
  Width       = 2055

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DBEAM.FRM - 3

```

End
Begin Label LabShear
Caption      = "LabShear"
Height      = 255
Left        = 3600
TabIndex    = 47
Top         = 2640
Width       = 975

```

```

End
Begin Label LabMoment
Caption      = "Label8"
Height      = 255
Left        = 3600
TabIndex    = 48
Top         = 3000
Width       = 975

```

```

End
Begin Label LabAllDeFct
Caption      = "Label9"
Height      = 255
Left        = 3600
TabIndex    = 49
Top         = 4320
Width       = 975

```

```

End
Begin Label LabAcDefct
Caption      = "Label10"
Height      = 255
Left        = 3600
TabIndex    = 50
Top         = 4680
Width       = 975

```

```

End
Begin Label LabAllShear
Caption      = "Label11"
Height      = 255
Left        = 3600
TabIndex    = 51
Top         = 5160
Width       = 975

```

```

End
Begin Label LabActShear
Caption      = "Label12"
Height      = 255
Left        = 3600
TabIndex    = 52
Top         = 5520
Width       = 975

```

```

End
Begin Label Label7
BackColor   = &H00C0C0C0&
Caption     = "Elastic Modulus (E) = 2.04 E+6"
Height     = 255
Left       = 240
TabIndex   = 53
Top        = 360

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DBEAM.FRM - 4

```

Width           = 3135
End
Begin Label Label8
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "Type of steel ="
  Height        = 255
  Left          = 240
  TabIndex      = 54
  Top           = 720
  Width         = 2055
End
Begin Label labType
  Height        = 255
  Left          = 2400
  TabIndex      = 55
  Top           = 720
  Width         = 2175
End
Begin Label Label9
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "Occure bending stress (M/s) ="
  Height        = 255
  Left          = 240
  TabIndex      = 56
  Top           = 3840
  Width         = 2655
End
Begin Label Label10
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "Allowable bending stress (Fb) ="
  Height        = 255
  Left          = 240
  TabIndex      = 57
  Top           = 3480
  Width         = 2655
End
Begin Label Label11
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "Spacing of Shoring = "
  Height        = 255
  Left          = 240
  TabIndex      = 58
  Top           = 1080
  Visible       = 0 'False
  Width         = 2175
End
Begin Label Label12
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "Lenght of Beam ="
  Height        = 255
  Left          = 240
  TabIndex      = 59
  Top           = 1440
  Width         = 2655
End
Begin Label Label13

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DBEAM.FRM - 5

```

BackColor      = &H00C0C0C0&
Caption        = "width of plate at applied force point =
Height         = 255
Left           = 240
TabIndex       = 60
Top            = 2160
Width          = 3255
End
Begin Label Label14
BackColor      = &H00C0C0C0&
Caption        = "width of plate under beam ="
Height         = 255
Left           = 240
TabIndex       = 62
Top            = 1800
Width          = 2655
End
Begin Label LabShoring
Caption        = "Label8"
Height         = 255
Left           = 3600
TabIndex       = 63
Top            = 1080
Width          = 975
End
Begin Label labL
Caption        = "Label8"
Height         = 255
Left           = 3600
TabIndex       = 64
Top            = 1440
Width          = 975
End
Begin Label labasupport
Caption        = "Label8"
Height         = 255
Left           = 3600
TabIndex       = 65
Top            = 1800
Width          = 975
End
Begin Label labbsupport
Caption        = "Label8"
Height         = 255
Left           = 3600
TabIndex       = 66
Top            = 2160
Width          = 975
End
Begin Label labOccurefb
Caption        = "Label9"
Height         = 255
Left           = 3600
TabIndex       = 67
Top            = 3840
Width          = 975

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DBEAM.FRM - 6

```

End
Begin Label labFb
  Caption      = "Label9"
  Height       = 255
  Left         = 3600
  TabIndex     = 68
  Top          = 3480
  Width        = 975

```

```
End
```

```
End
```

```
Begin SSFrame Frame3D3
```

```

  Caption      = "Select Steel Type"
  Font3D       = 0 'None'
  ForeColor    = &H00000000&
  Height       = 855
  Left         = 240
  TabIndex     = 28
  Top          = 240
  Width        = 6495

```

```
Begin SSOption opt2520
```

```

  Caption      = "A 36 ( Fy=2520 )"
  Font3D       = 0 'None'
  ForeColor    = &H00000000&
  Height       = 255
  Left         = 3240
  TabIndex     = 1
  TabStop      = 0 'False'
  Top          = 360
  Width        = 2055

```

```
End
```

```
Begin SSOption opt2310
```

```

  Caption      = "A 7 ( Fy=2310 )"
  Font3D       = 0 'None'
  ForeColor    = &H00000000&
  Height       = 255
  Left         = 240
  TabIndex     = 0
  Top          = 360
  Value        = -1 'True'
  Width        = 2055

```

```
End
```

```
End
```

```
Begin SSFrame Frame3D2
```

```

  Caption      = "Select Beam Steel Type "
  Font3D       = 0 'None'
  ForeColor    = &H00000000&
  Height       = 855
  Left         = 240
  TabIndex     = 26
  Top          = 1200
  Width        = 6495

```

```
Begin SSOption optIB
```

```

  Caption      = "I-Beam"
  Font3D       = 0 'None'
  ForeColor    = &H00000000&
  Height       = 255

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DBEAM.FRM - 7

```

Left           = 4200
TabIndex       = 4
TabStop        = 0 'False
Top            = 360
Width          = 1335
End
Begin SSOption optHB
Caption        = "H-Beam"
Font3D        = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height        = 255
Left          = 2280
TabIndex       = 3
TabStop        = 0 'False
Top           = 360
Width         = 1335
End
Begin SSOption optWF
Caption        = "Wide Flange"
Font3D        = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height        = 255
Left          = 240
TabIndex       = 2
Top           = 360
Value         = -1 'True
Width         = 1695
End
End
Begin SSFrame Frame3D1
Font3D        = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height        = 1335
Left          = 240
TabIndex       = 24
Top           = 2280
Width         = 6495
Begin SSPanel Panel3D1
BackColor     = &H00C0C0C0&
BevelInner    = 1 'Inset
BevelOuter    = 0 'None
BevelWidth    = 2
Caption       = "Panel3D3"
Font3D        = 1 'Raised w/light shading
ForeColor      = &H00000000&
Height        = 450
Left          = 2040
TabIndex       = 70
Top           = 720
Width         = 1000
Begin TextBox txtL
Height        = 285
Left          = 75
TabIndex       = 6
Top           = 75
Width         = 855

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DBEAM.FRM - 8

```

End
End
Begin SSCheck ChkShoring
Caption      = "Shoring on Beam"
Font3D      = 0 'None
Height      = 375
Left        = 3720
TabIndex    = 7
Top         = 240
Value       = -1 'True
Width       = 2175
End
Begin SSPanel Panel3D11
BackColor   = &H00C0C0C0&
BevelInner  = 1 'Inset
BevelOuter  = 0 'None
BevelWidth  = 2
Caption     = "Panel3D3"
Font3D     = 1 'Raised w/light shading
ForeColor   = &H00000000&
Height     = 450
Left       = 5040
TabIndex   = 61
Top        = 600
Width     = 1000
Begin TextBox txtShoring
Height    = 285
Left     = 75
TabIndex = 8
Top      = 75
Width    = 855
End
End
Begin SSPanel Panel3D9
Alignment = 4 'Right Justify - MIDDLE
BackColor = &H00C0C0C0&
BevelOuter = 0 'None
BevelWidth = 2
Caption    = "Span Lenght =
Font3D    = 1 'Raised w/light shading
ForeColor = &H00000000&
Height    = 255
Left      = 120
TabIndex  = 27
Top       = 840
Width     = 3255
End
Begin SSPanel Panel3D10
BackColor   = &H00C0C0C0&
BevelInner  = 1 'Inset
BevelOuter  = 0 'None
BevelWidth  = 2
Caption     = "Panel3D10"
Font3D     = 1 'Raised w/light shading
ForeColor   = &H00C0C0C0&
Height     = 450

```

cm."

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนไว้สำหรับกรใช้เพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



DBEAM.FRM - 10

```

Top          = 1440
Visible     = 0  'False
Width       = 375

```

End

Begin SSPanel Panel3D7

```

Alignment    = 4  'Right Justify - MIDDLE
BackColor    = &H00C0C0C0&
BevelOuter   = 0  'None
BevelWidth   = 2
Caption      = "a ="
Font3D       = 1  'Raised w/light shading
ForeColor    = &H00000000&
Height       = 255
Left         = 3960
TabIndex    = 22
Top          = 960
Visible     = 0  'False
Width       = 375

```

End

Begin SSPanel Panel3D6

```

Alignment    = 4  'Right Justify - MIDDLE
BackColor    = &H00C0C0C0&
BevelOuter   = 0  'None
BevelWidth   = 2
Caption      = "w (Load) ="
Font3D       = 1  'Raised w/light shading
ForeColor    = &H00000000&
Height       = 255
Left         = 3240
TabIndex    = 21
Top          = 480
Width       = 1095

```

End

Begin SSPanel Panel3D5

```

BackColor    = &H00C0C0C0&
BevelInner   = 1  'Inset
BevelOuter   = 0  'None
BevelWidth   = 2
Caption      = "Panel3D5"
Font3D       = 1  'Raised w/light shading
ForeColor    = &H00000000&
Height       = 450
Left         = 4560
TabIndex    = 20
Top          = 1320
Visible     = 0  'False
Width       = 1000

```

Begin TextBox txtb

```

Height      = 285
Left        = 75
TabIndex    = 11
Top         = 75
Width       = 855

```

End

End

Begin SSPanel Panel3D4

เอกสารนี้เป็นทรัพย์สินของมหาวิทยาลัยเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง ใช้สำหรับการเรียนการสอนและการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



DBEAM.FRM - 12

```

ForeColor      = &H00000000&
Height         = 375
Left           = 1680
Picture        = (none)
TabIndex       = 16
Top            = 2280
Width          = 1335

```

End

Begin SSPanel Panel3D2

```

BackColor      = &H00C0C0C0&
BevelOuter     = 1 'Inset
BevelWidth     = 2
Caption        = "Panel3D2"
Font3D         = 1 'Raised w/light shading
ForeColor      = &H00C0C0C0&
Height         = 1750
Left           = 240
TabIndex       = 14
Top            = 360
Width          = 2840

```

Begin PictureBox picUload12

```

Height         = 1695
Left           = 25
Picture        = (Bitmap)
ScaleHeight    = 1665
ScaleWidth     = 2745
TabIndex       = 39
Top            = 25
Visible        = 0 'False
Width          = 2775

```

End

Begin PictureBox picUload11

```

Height         = 1695
Left           = 25
Picture        = (Bitmap)
ScaleHeight    = 1665
ScaleWidth     = 2745
TabIndex       = 38
Top            = 25
Visible        = 0 'False
Width          = 2775

```

End

Begin PictureBox picUload10

```

Height         = 1695
Left           = 25
Picture        = (Bitmap)
ScaleHeight    = 1665
ScaleWidth     = 2745
TabIndex       = 37
Top            = 25
Visible        = 0 'False
Width          = 2775

```

End

Begin PictureBox picUload9

```

Height         = 1695
Left           = 25

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่จัดทำขึ้นไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DBEAM.FRM - 13

```

Picture          = (Bitmap)
ScaleHeight      = 1665
ScaleWidth       = 2745
TabIndex        = 36
Top              = 25
Visible         = 0 'False
Width           = 2775
End
Begin PictureBox picUload8
Height          = 1695
Left           = 25
Picture        = (Bitmap)
ScaleHeight    = 1665
ScaleWidth     = 2745
TabIndex      = 35
Top           = 25
Visible       = 0 'False
Width        = 2775
End
Begin PictureBox picUload7
Height          = 1695
Left           = 25
Picture        = (Bitmap)
ScaleHeight    = 1665
ScaleWidth     = 2745
TabIndex      = 34
Top           = 25
Visible       = 0 'False
Width        = 2775
End
Begin PictureBox picUload6
Height          = 1695
Left           = 25
Picture        = (Bitmap)
ScaleHeight    = 1665
ScaleWidth     = 2745
TabIndex      = 33
Top           = 25
Visible       = 0 'False
Width        = 2775
End
Begin PictureBox picUload5
Height          = 1695
Left           = 25
Picture        = (Bitmap)
ScaleHeight    = 1665
ScaleWidth     = 2745
TabIndex      = 32
Top           = 25
Visible       = 0 'False
Width        = 2775
End
Begin PictureBox picUload4
Height          = 1695
Left           = 25
Picture        = (Bitmap)

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารลิขสิทธิ์สำหรับการใช้งานภายในเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DBEAM.FRM - 14

```

ScaleHeight = 1665
ScaleWidth = 2745
TabIndex = 31
Top = 25
Visible = 0 'False
Width = 2775
End
Begin PictureBox picUload3
Height = 1695
Left = 25
Picture = (Bitmap)
ScaleHeight = 1665
ScaleWidth = 2745
TabIndex = 30
Top = 25
Visible = 0 'False
Width = 2775
End
Begin PictureBox PicUload2
Height = 1695
Left = 25
Picture = (Bitmap)
ScaleHeight = 1665
ScaleWidth = 2745
TabIndex = 17
Top = 25
Visible = 0 'False
Width = 2775
End
Begin PictureBox PicUload1
AutoRedraw = -1 'True
Height = 1695
Left = 25
Picture = (Bitmap)
ScaleHeight = 1665
ScaleWidth = 2745
TabIndex = 15
Top = 25
Width = 2775
End
End
End
End

```

DBEAM.FRM - 1

```
Dim Cdm As Single
Dim Cd As Single
Dim Moment As Single
Dim Shear As Single
Dim s_stiffener As Single
Dim a_ As Single
Dim b_ As Single
Dim A As Single
Dim B As Single
Dim tf As Single
Dim tw As Single
Dim w As Single
Dim I As Single
Dim s As Single
Dim n As Integer
Dim L As Single
```

```
Sub ChkStiffener_Click (Value As Integer)
```

```
End Sub
```

```
Sub Option3D1_Click (Value As Integer)
```

```
Fy = 2310
```

```
End Sub
```

```
Sub Option3D1_KeyPress (KeyAscii As Integer)
```

```
If KeyAscii = 13 Then
```

```
End If
```

```
End Sub
```

```
Sub Option3D2_Click (Value As Integer)
```

```
Fy = 2520
```

```
End Sub
```

```
Sub optShoring_Click (Value As Integer)
```

```
If panel3d11.Visible = 0 Then
```

```
panel3d11.Visible = 0
```

```
label15.Visible = 0
```

```
Else
```

```
panel3d11.Visible = 1
```

```
label15.Visible = 1
```

```
End If
```

```
End Sub
```

```
Sub btnExit_Click ()
```

```
Unload Beam
```

```
mainmenu.Show
```

```
End Sub
```

```
Sub btnFF_Click ()
```

```
picUloadNo = picUloadNo + 1
```

```
If picUloadNo = 12 Then
```

```
picUloadNo = 0
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

Select Case picUloadNo

Case 0

picUload12.Visible = 0  
 PicUload1.Visible = 1  
 panel3d4.Visible = 0  
 Panel3d7.Visible = 0  
 panel3d5.Visible = 0  
 Panel3d8.Visible = 0

Case 1

PicUload1.Visible = 0  
 picUload2.Visible = 1

Case 2

picUload2.Visible = 0  
 picUload3.Visible = 1

Case 3

picUload3.Visible = 0  
 picUload4.Visible = 1

Case 4

picUload4.Visible = 0  
 picUload5.Visible = 1  
 panel3d4.Visible = 1  
 Panel3d7.Visible = 1  
 panel3d5.Visible = 1  
 Panel3d8.Visible = 1

Case 5

picUload5.Visible = 0  
 picUload6.Visible = 1  
 panel3d4.Visible = 0  
 Panel3d7.Visible = 0  
 panel3d5.Visible = 0  
 Panel3d8.Visible = 0

Case 6

picUload6.Visible = 0  
 picUload7.Visible = 1

Case 7

picUload7.Visible = 0  
 picUload8.Visible = 1

Case 8

picUload8.Visible = 0  
 picUload9.Visible = 1

Case 9

~~picUload9.Visible = 0~~  
~~picUload10.Visible = 1~~

~~Case 10~~

~~picUload10.Visible = 0~~  
~~picUload11.Visible = 1~~

~~Case 11~~

~~picUload11.Visible = 0~~  
~~picUload12.Visible = 1~~  
 panel3d4.Visible = 1  
 Panel3d7.Visible = 1

DBEAM.FRM - 3

```

panel3d5.Visible = 1
Panel3d8.Visible = 1

```

```

End Select
End Sub

```

```

Sub btnOKLoadType_Click ()
    w1 = txtw.Text
    L = txtL.Text / 100
    If txta.Text = "" Then
        txta.Text = "0"
    End If
    a_ = txta.Text
    If txtb.Text = "" Then
        txtb.Text = "0"
    End If
    b_ = txtb.Text

```

```

'=====
'Case Shear & Moment
Select Case picUloadNo
    Case 0
        Cb = 1
        Cdm = 1 / 8
        Cd = 5 / 384 * L
        Shear = (w1 * L / 2) + (w * L / 2)
        Moment = w1 * L ^ 2 / 8 + w * L ^ 2 / 8
    Case 1
        Cb = 1
        Cdm = 1 / 4
        Cd = 1 / 48
        Shear = (w1 / 2) + (w * L / 2)
        Moment = w1 * L / 4 + w * L ^ 2 / 8
    Case 2
        Cb = 1
        Cdm = 1 / 3
        Cd = 46 / 648
        Shear = w1 + (w * L / 2)
        Moment = 2 * w1 * L / 3 + w * L ^ 2 / 8
    Case 3
        Cb = 1
        Cdm = 1 / 2
        Cd = 57 / 384
        Shear = (1.5 * w1) + (w * L / 2)
        Moment = 3 * w1 * L / 2 + w * L ^ 2 / 8
    Case 4
        Cb = 1
        Cdm = (a_ * b_ / (L ^ 2)) / (9 * (Sqr(3)))
        Cd = (a_ / L) * (1 - ((a_ ^ 2) / (L ^ 2)) ^ (3 / 2))
        If a_ < b_ Then
            Shear = (b_ * w1 / L) + (w * L / 2)
            Moment = Cdm * w1 * L ^ 2 + w * L ^ 2 / 8

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DBEAM.FRM - 4

Else

$$\text{Shear} = (a\_ * wl / L) + (w * L / 2)$$

$$\text{Moment} = Cdm * wl * L^2 + w * L^2 / 8$$

End If

Case 5

$$Cb = 1$$

$$Cdm = 1 / 6$$

$$Cd = 1 / 60 * L / 2$$

$$\text{Shear} = (wl * L / 4) + (w * L / 2)$$

$$\text{Moment} = wl * L^2 / 12 + w * L^2 / 8$$

Case 6

$$Cb = 1$$

$$Cdm = 1 / 2$$

$$Cd = 1 / 8 * L$$

$$\text{Shear} = (wl * L) + (w * L)$$

$$\text{Moment} = wl * L^2 / 2 + w * L^2 / 2$$

Case 7

$$Cb = 1$$

$$Cdm = 1$$

$$Cd = 1 / 3$$

$$\text{Shear} = wl + (w)$$

$$\text{Moment} = wl * L + w * L^2 / 2$$

Case 8

$$Cb = 2.3$$

$$Cdm = 1 / 12$$

$$Cd = 1 / 324 * L$$

$$\text{Shear} = (wl * L + w * L) / 2$$

$$\text{Moment} = wl * L^2 / 12 + w * L^2 / 12$$

Case 9

$$Cb = 2.3$$

$$Cdm = 1 / 8$$

$$Cd = 1 / 192$$

$$\text{Shear} = (wl / 2) + (w * L / 2)$$

$$\text{Moment} = wl * L / 8 + w * L^2 / 12$$

Case 10

$$Cb = 2.3$$

$$Cdm = 5 / 48$$

$$Cd = 7 / 1920 * L / 2$$

$$\text{Shear} = (wl * L / 4) + (w * L / 2)$$

$$\text{Moment} = 5 * wl * L^2 / 96 + w * L^2 / 12$$

Case 11

$$Cb = 2.3$$

$$Cdm = a\_ * (b\_ ^ 2) / (L^3)$$

$$Cd = (2 / 3 * a\_ ^ 3 * b\_ ^ 2) / (L^3 * (3 * a\_ + B) ^$$

2)

If a\_ &lt; b\_ Then

$$\text{Shear} = (b\_ * wl / L) + (w * L / 2)$$

$$\text{Moment} = Cdm * wl * L + w * L^2 / 12$$

Else

$$\text{Shear} = (a\_ * wl / L) + (w * L / 2)$$

$$\text{Moment} = Cdm * wl * L + w * L^2 / 12$$

End If

End Select

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DBEAM.FRM - 5

```

=====
'Find Fb
  L = txtL.Text
  If chkShoring.Value = -1 Then
    Shor = txtShoring.Text
  Else
    Shor = L
  End If

  If 637.2 * B / Sqr(Fy) >= Shor Then
    If B / (2 * tf) <= 437.7 / Sqr(Fy) Then
      Fb = .66 * Fy
    ElseIf B / (2 * tf) >= 796.5 / Sqr(Fy) Then
      Fb = .6 * Fy
    Else
      Fb = Fy * (.733 - .000167 * (B / (2 * tf)) * Sqr(Fy))
    End If
  Else
    'Stiffener
    If chkShoring.Value = -1 Then
      If 637.2 * B / Sqr(Fy) < 1406000 / (A / ((B * tf) * Fy))
Then
        s_stiffener = 637.2 * B / Sqr(Fy)
      Else
        s_stiffener = 1406000 / (A / ((B * tf) * Fy))
      End If
      If Shor > s_stiffener Then
        Shor = s_stiffener
      End If
    End If

    If Shor / (.26 * B) < Sqr(7170000 * Cb / Fy) Then
      Fb = .6 * Fy
    ElseIf Shor / (.26 * B) > Sqr(35850000 * Cb / Fy) Then
      Fb = 11950000 * Cb / (Shor / (.26 * B)) ^ 2
    Else
      Fb = ((2 / 3) - (Fy * (Shor / (.26 * B)) ^ 2 / (107560000
* Cb))) * Fy
    End If
    If Fb > .6 * Fy Then
      Fb = .6 * Fy
    End If
  End If

=====
'Check s > M / Fb
  If s > Moment / Fb Then
    'Check Deflection
    Deflection = (Cd * wl * L ^ 3) / (2040000# * I)
    If Deflection < L / 360 Then
      'Check Shear
      Fv_allowable = .4 * Fy
      fv_actual = Shear / A / tw
    
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

If fv\_actual < Fv\_allowable Then

'Find Fa

If (A - 2 \* tf) / (.29 \* tw) < 200 Then

Cc = (2 \* 3.1416 ^ 2 \* 2040000# / Fy) ^ .5

If (A - 2 \* tf) / (.29 \* tw) <= Cc Then

Fa = (1 - (.5 \* (((A - 2 \* tf) / (.29 \* tw)) ^ 2 / Cc ^ 2))) \* Fy / (1.667 + (.375 \* ((A - 2 \* tf) / (.29 \* tw)) / Cc) - (.125 \* (((A - 2 \* tf) / (.29 \* tw)) ^ 3 / Cc ^ 3)))

ElseIf (A - 2 \* tf) / (.24 \* tw) > Cc Then

Fa = 12 \* 3.1416 ^ 2 \* 2040000# / (23 \* ((A - 2 \* tf) / (.29 \* tw)) ^ 2)

End If

'Check Buckling at Support

ab = (Shear / (Fa \* tw)) - ((A - 2 \* tf) / 4)

'Check Buckling at Point Load

bb = (wl / (Fa \* tw)) - ((A - 2 \* tf) / 4)

'Check Crippling at Support

ae = (Shear / (.75 \* Fy \* tw)) - tf

'Check Crippling at Point Load

be = (wl / (.75 \* Fy \* tw)) - 2 \* tf

If ab > ae Then

a\_support = ab

Else

a\_support = ae

End If

If a\_support < 0 Then

a\_support = 0

End If

If bb > be Then

b\_support = bb

Else

b\_support = be

End If

If b\_support < 0 Then

b\_support = 0

End If

fmeResult.Visible = 1

labType.Caption = cboSteel.Text

labShoring.Caption = txtShoring.Text

labL.Caption = Format(txtL.Text, "0.00")

Labasupport.Caption = Format(Str(a\_support), "0.00")

0")

Labbsupport.Caption = Format(Str(b\_support), "0.00")

0")

labShear.Caption = Format(Str(Shear), "0.00")

labMoment.Caption = Format(Str(Moment), "0.00")

labocurefb.Caption = Format(Str(Moment / s), "0.00")

00")

labfb.Caption = Format(Str(Fb), "0.00")

labactShear.Caption = Format(Str(fv\_actual), "0.00")

0")

laballShear.Caption = Format(Str(Fv\_allowable), "0.00")

0.00")

labacDeFct.Caption = Format(Str(Deflection), "0.00")

0 e+00")

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DBEAM.FRM - 7

```

laballDeFct.Caption = Format(Str(L / 360), "0.00
e+00")
Else
    MsgBox "Steel web too Slender"
End If
Else
    MsgBox "Actual Shear = " + Str(fv_actual) + " More
Than Allowable Shear " + Str(Fv_allowable)
End If
Else
    MsgBox "Actual Deflection = " + Str(Deflection) + " Mor
e Than Allowable Deflection " + Str(L / 360)
End If
Else
    MsgBox "Compreesion Fail"
End If
fmeResult.Visible = 1
fmeResult.Visible = 1
labType.Caption = cboSteel.Text
labShoring.Caption = txtShoring.Text
labL.Caption = Format(txtL.Text, "0.00")
Labasupport.Caption = Format(Str(a_support), "0.00")
Labbsupport.Caption = Format(Str(b_support), "0.00")
labShear.Caption = Format(Str(Shear), "0.00")
labMoment.Caption = Format(Str(Moment), "0.00")
labocccurefb.Caption = Format(Str(Moment / s), "0.00")
labfb.Caption = Format(Str(Fb), "0.00")
labactShear.Caption = Format(Str(fv_actual), "0.00")
laballShear.Caption = Format(Str(Fv_allowable), "0.00
")
labacDeFct.Caption = Format(Str(Deflection), "0.00 e+
00")
laballDeFct.Caption = Format(Str(L / 360), "0.00 e+00
")
End Sub

Sub btnRF_Click ()
picUloadNo = picUloadNo - 1
If picUloadNo = -1 Then
    picUloadNo = 11
End If

Select Case picUloadNo
Case 0
    PicUload1.Visible = 1
    picUload2.Visible = 0
Case 1
    picUload2.Visible = 1
    picUload3.Visible = 0
Case 2
    picUload3.Visible = 1
    picUload4.Visible = 0
Case 3
    picUload4.Visible = 1

```

DBEAM.FRM - 8

```

picUload5.Visible = 0
panel3d4.Visible = 0
Panel3d7.Visible = 0
panel3d5.Visible = 0
Panel3d8.Visible = 0

```

```

Case 4

```

```

picUload5.Visible = 1
picUload6.Visible = 0
panel3d4.Visible = 1
Panel3d7.Visible = 1
panel3d5.Visible = 1
Panel3d8.Visible = 1

```

```

Case 5

```

```

picUload6.Visible = 1
picUload7.Visible = 0

```

```

Case 6

```

```

picUload7.Visible = 1
picUload8.Visible = 0

```

```

Case 7

```

```

picUload8.Visible = 1
picUload9.Visible = 0

```

```

Case 8

```

```

picUload9.Visible = 1
picUload10.Visible = 0

```

```

Case 9

```

```

picUload10.Visible = 1
picUload11.Visible = 0

```

```

Case 10

```

```

picUload11.Visible = 1
picUload12.Visible = 0
panel3d4.Visible = 0
Panel3d7.Visible = 0
panel3d5.Visible = 0
Panel3d8.Visible = 0

```

```

Case 11

```

```

picUload12.Visible = 1
PicUload1.Visible = 0
panel3d4.Visible = 1
Panel3d7.Visible = 1
panel3d5.Visible = 1
Panel3d8.Visible = 1

```

```

End Select

```

```

End Sub

```

```

Sub cboSteel_Click ()

```

```

n = cboSteel.ListIndex + 1

```

```

If optWF.Value = -1 Then

```

```

A = WF(n).A / 10

```

```

B = WF(n).B / 10

```

```

tw = WF(n).t1 / 10

```

```

tf = WF(n).t2 / 10

```

```

w = WF(n).w

```

```

I = WF(n).Ix

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DBEAM.FRM - 9

```

    s = WF(n).Ix / (WF(n).A / 20)
ElseIf optHB.Value = -1 Then
    A = HB(n).A / 10
    B = HB(n).B / 10
    tw = HB(n).t1 / 10
    tf = HB(n).t2 / 10
    w = HB(n).w
    I = HB(n).Ix
    s = HB(n).Ix / (HB(n).A / 20)
ElseIf optIB.Value = -1 Then
    A = IB(n).A / 10
    B = IB(n).B / 10
    tw = IB(n).t1 / 10
    tf = IB(n).t2 / 10
    w = IB(n).w
    I = IB(n).Ix
    s = IB(n).Ix / (IB(n).A / 20)
End If
End Sub

Sub cboSteel_KeyPress (KeyAscii As Integer)
If KeyAscii = 13 Then
    txtL.SetFocus
End If
End Sub

Sub cboSteel_LostFocus ()
n = cboSteel.ListIndex + 1
If optWF.Value = -1 Then
    A = WF(n).A / 10
    B = WF(n).B / 10
    tw = WF(n).t1 / 10
    tf = WF(n).t2 / 10
    w = WF(n).w
    I = WF(n).Ix
    s = WF(n).Ix / (WF(n).A / 20)
ElseIf optHB.Value = -1 Then
    A = HB(n).A / 10
    B = HB(n).B / 10
    tw = HB(n).t1 / 10
    tf = HB(n).t2 / 10
    w = HB(n).w
    I = HB(n).Ix
    s = HB(n).Ix / (HB(n).A / 20)
ElseIf optIB.Value = -1 Then
    A = IB(n).A / 10
    B = IB(n).B / 10
    tw = IB(n).t1 / 10
    tf = IB(n).t2 / 10
    w = IB(n).w
    I = IB(n).Ix
    s = IB(n).Ix / (IB(n).A / 20)
End If
End Sub

Sub ChkShoring_Click (Value As Integer)

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DBEAM.FRM - 10

```

If chkShoring.Value = -1 Then
    panel3d11.Visible = 1
    label15.Visible = 1
    labShoring.Visible = 1
Else
    panel3d11.Visible = 0
    label15.Visible = 0
    labShoring.Visible = 0
End If
End Sub

Sub Command3D1_Click ()
    Unload Beam
    Load Beam
    Beam.Show
End Sub

Sub Command3D2_Click ()
    printer.Print ""
    printer.Print ""
    printer.Print ""
    printer.Print "=====
===== "
    printer.Print "                CIVIL ENGINEERING, FACULTY OF ENGI
NERRING
    printer.Print "                KING MONGKUT ' S INSTITUTE OF TECHNOLOG
Y LADKRABANG
    printer.Print "                AUTHORY : SUWANUT TANTANATRAKOOL & THACH
ON KAOSOMBOON
    printer.Print "                COLUMN UNDER COMBINE AXIAL COMPRESSION A
ND BEND LOAD
    printer.Print "                Date: " + Format(Now, "ddd
dd")
    printer.Print "=====
===== "
    printer.Print ""
    printer.Print ""
    printer.Print "===== "
    printer.Print "                Beam Data"
    printer.Print "===== "
    printer.Print ""
    printer.Print "                Steel Section = " + cboSteel.Text
    If Fy = 2520 Then
        Stype = "A 36 "
    Else
        Stype = "A 7 "
    End If
    printer.Print "                Type : " + Stype + " ( Fy = " + St
r(Fy) + " )"
    printer.Print "                Elastic Modulus = 2.04 E 6"
    printer.Print ""
    printer.Print "                Span Length = " + Format(txtL.Text, "0.00
") + " cm."
    If chkShoring.Value = -1 Then
        printer.Print "                Shoring Span = " + Format(txtShoring.Text,
"0.00") + " cm."

```

DBEAM.FRM - 11

```

End If
printer.Print ""
printer.Print ""
printer.Print "      ====="
printer.Print "      Result"
printer.Print "      ====="
printer.Print "      width of plate under beam = " + Labasupport.C
aption + " cm."
printer.Print "      width of plate at applied force point = " + L
abbsupport.Caption + " cm."
printer.Print ""
printer.Print "      Shear = " + labShear.Caption + " kg."
printer.Print "      Moment = " + labMoment.Caption + " kg-m."
printer.Print ""
printer.Print "      Allowable Bending stress (Fb) = " + labfb.Cap
tion + " (ksc.)"
printer.Print "      Occure Bending stress (M/s) = " + labocurefb
.Caption + " (ksc.)"
printer.Print ""
printer.Print "      Allowable Deflection =" + laballDeFct.Caption
+ " (cm.)"
printer.Print "      Actual Deflection =" + labacDeFct.Caption + "
(cm.) "
printer.Print ""
printer.Print "      Allowable Shear =" + laballShear.Caption + "
(kg.) "
printer.Print "      Acttual Shear =" + labactShear.Caption + " (kg
.) "
Select Case picUloadNo
Case 0
printer.Print PicUload1
End Select
printer.EndDoc
End Sub

Sub Form_Load ()
Beam.Top = 550
Beam.Left = 0
Beam.Height = 8450
Beam.Width = 12000

inputWF
cboSteel.Clear
For n = 1 To 82
cboSteel.AddItem " WF " + Str(WF(n).A) + " x " + Str(WF(n).
w)
Next n
cboSteel.ListIndex = 0
Fy = 2310

End Sub

Sub opt2310_Click (Value As Integer)
Fy = 2310
End Sub

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DBEAM.FRM - 12

```
Sub opt2310_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
    optWF.SetFocus
  End If
End Sub
```

```
Sub opt2520_Click (Value As Integer)
  Fy = 2520
End Sub
```

```
Sub opt2520_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
    optWF.SetFocus
  End If
End Sub
```

```
Sub optHB_Click (Value As Integer)
  inputHB
  cboSteel.Clear
  For n = 1 To 62
    cboSteel.AddItem " H " + Str(HB(n).A) + " x " + Str(HB(n).w
  )
  Next n
  cboSteel.ListIndex = 0
End Sub
```

```
Sub OptHB_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
    cboSteel.SetFocus
  End If
End Sub
```

```
Sub optIB_Click (Value As Integer)
  inputIB
  cboSteel.Clear
  For n = 1 To 20
    cboSteel.AddItem " I " + Str(IB(n).A) + " x " + Str(IB(n).w
  )
  Next n
  cboSteel.ListIndex = 0
End Sub
```

```
Sub OptIB_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
    cboSteel.SetFocus
  End If
End Sub
```

```
Sub optWF_Click (Value As Integer)
  inputWF
  cboSteel.Clear
  For n = 1 To 81
```

```
    cboSteel.AddItem " WF " + Str(WF(n).A) + " x " + Str(WF(n).w)
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์การเขียนเพื่อการค้าเท่านั้น ไม่อนุญาตให้ทำซ้ำโดยไม่ได้รับอนุญาต  
 ไม่ว่าจะผิดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DBEAM.FRM - 13

```

Next n
  cboSteel.ListIndex = 0
End Sub

Sub optWF_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
    cboSteel.SetFocus
  End If
End Sub

Sub txta_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
    txtb.SetFocus
  End If
End Sub

Sub txta_LostFocus ()
  If txta.Text > txtL.Text Then
    txta.Text = ""
    txta.SetFocus
  Else
    txtb = txtL.Text - txta.Text
  End If
End Sub

Sub txtb_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
    btnOKloadtype.SetFocus
  End If
End Sub

Sub txtL_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
    txtw.SetFocus
  End If
End Sub

Sub txtw_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
    If txta.Visible = 1 Then
      txta.SetFocus
    Else
      btnOKloadtype.SetFocus
    End If
  End If
End Sub

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

Begin Form CombineAxial

```

BackColor      = &H00C0C0C0&
Caption        = "Column Section Under Combine Axial Compressio
ClientHeight   = 8025
ClientLeft     = 450
ClientTop      = 945
ClientWidth    = 10110
ForeColor      = &H00000000&
Height         = 8430
Left           = 390
LinkTopic      = "Form2"
ScaleHeight    = 8025
ScaleWidth     = 10110
Top            = 600
Width          = 10230

```

Begin SSFrame Frame3D1

```

Font3D         = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height         = 7695
Left           = 120
TabIndex       = 29
Top            = 120
Width          = 11775

```

Begin SSFrame fmeresult

```

Caption        = "Result"
Font3D         = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height         = 7695
Left           = 0
TabIndex       = 71
Top            = 0
Visible        = 0 'False
Width          = 11775

```

Begin SSCommand btnQuit

```

Caption        = "&QUIT"
Font3D         = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height         = 375
Left           = 9120
Picture        = (none)
TabIndex       = 131
Top            = 7080
Width          = 1455

```

End

Begin SSCommand btnPrint

```

Caption        = "&Print"
Font3D         = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height         = 375
Left           = 6720
Picture        = (none)
TabIndex       = 130
Top            = 7080
Width          = 2175

```

End

DCOMBIAX.FRM - 2

```

Begin SSCommand btnNew
  Caption      = "&Analysis New Section"
  Font3D      = 0 'None
  ForeColor   = &H00000000&
  Height      = 375
  Left        = 6720
  Picture     = (none)
  TabIndex    = 129
  Top         = 6600
  Width       = 2175
End
Begin SSCommand Command3D1
  Caption      = "&CANCEL"
  Font3D      = 0 'None
  ForeColor   = &H00000000&
  Height      = 375
  Left        = 9120
  Picture     = (none)
  TabIndex    = 128
  Top         = 6600
  Width       = 1455
End
Begin Label labSlen
  Caption      = "Label18"
  Height      = 255
  Left        = 9240
  TabIndex    = 147
  Top         = 1200
  Width       = 1575
End
Begin Label laballSlen
  Caption      = "Label18"
  Height      = 255
  Left        = 9240
  TabIndex    = 146
  Top         = 840
  Width       = 1575
End
Begin Label Label49
  Alignment    = 1 'Right Justify
  BackColor   = &H00C0C0C0&
  Caption      = "Actual K*L/r ="
  Height      = 255
  Left        = 6480
  TabIndex    = 145
  Top         = 1200
  Width       = 2535
End
Begin Label Label48
  Alignment    = 1 'Right Justify
  BackColor   = &H00C0C0C0&
  Caption      = "Allowable Slender (K*L/r) ="
  Height      = 255
  Left        = 6120
  TabIndex    = 144
  Top         = 840

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนไว้สำหรับการใช้งาน การศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 3

```

Width           = 2895
End
Begin Label Label47
Alignment       = 1 'Right Justify
BackColor       = &H00C0C0C0&
Caption         = "kg."
Height          = 255
Left            = 10920
TabIndex        = 143
Top             = 3600
Width           = 255

```

```

End
Begin Label Label46
Alignment       = 1 'Right Justify
BackColor       = &H00C0C0C0&
Caption         = "kg."
Height          = 255
Left            = 10920
TabIndex        = 142
Top             = 3960
Width           = 255

```

```

End
Begin Label Label45
Alignment       = 1 'Right Justify
BackColor       = &H00C0C0C0&
Caption         = "kg-m"
Height          = 255
Left            = 10800
TabIndex        = 141
Top             = 2880
Width           = 495

```

```

End
Begin Label Label44
Alignment       = 1 'Right Justify
BackColor       = &H00C0C0C0&
Caption         = "kg-m"
Height          = 255
Left            = 10800
TabIndex        = 140
Top             = 3240
Width           = 495

```

```

End
Begin Label Label43
Alignment       = 1 'Right Justify
BackColor       = &H00C0C0C0&
Caption         = " Y- axis ="
Height          = 255
Left            = 7920
TabIndex        = 139
Top             = 3960
Width           = 1095

```

```

End
Begin Label Label42
Alignment       = 1 'Right Justify
BackColor       = &H00C0C0C0&
Caption         = "Maximum Shear :ไม่ X- axis ="

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสำหรับการใช้งาน "Maximum Shear :ไม่ X- axis =" ใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 4

```

      Height      = 255
      Left        = 5880
      TabIndex    = 138
      Top         = 3600
      Width       = 3135
End
Begin Label Label41
  Alignment      = 1 'Right Justify
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = " Y- axis ="
  Height        = 255
  Left          = 8040
  TabIndex      = 137
  Top           = 3240
  Width         = 975
End
Begin Label Label40
  Alignment      = 1 'Right Justify
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "Maximum Moment : X- axis ="
  Height        = 255
  Left          = 5880
  TabIndex      = 136
  Top           = 2880
  Width         = 3135
End
Begin Label labVyMax
  Caption       = "labMxmax"
  Height        = 255
  Left          = 9240
  TabIndex      = 135
  Top           = 3960
  Width         = 1575
End
Begin Label labVxMax
  Caption       = "labMxmax"
  Height        = 255
  Left          = 9240
  TabIndex      = 134
  Top           = 3600
  Width         = 1575
End
Begin Label labMyMax
  Caption       = "labMxmax"
  Height        = 255
  Left          = 9240
  TabIndex      = 133
  Top           = 3240
  Width         = 1575
End
Begin Label labMxMax
  Caption       = "labMxmax"
  Height        = 255
  Left          = 9240
  TabIndex      = 132
  Top           = 2880

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนไว้สำหรับการใช้งานในการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 5

```

      Width           = 1575
End
Begin Label Label16
  Alignment         = 1 'Right Justify
  BackColor        = &H00C0C0C0&
  Caption          = "Y-axis : Point Load ="
  Height           = 255
  Left             = 840
  TabIndex         = 85
  Top              = 5040
  Width           = 2055
End
Begin Label Label39
  Alignment         = 1 'Right Justify
  BackColor        = &H00C0C0C0&
  Caption          = "ksc."
  Height           = 255
  Left             = 10920
  TabIndex         = 127
  Top              = 2160
  Width           = 375
End
Begin Label Label36
  Alignment         = 1 'Right Justify
  BackColor        = &H00C0C0C0&
  Caption          = "ksc."
  Height           = 255
  Left             = 10920
  TabIndex         = 126
  Top              = 4680
  Width           = 375
End
Begin Label Label35
  Alignment         = 1 'Right Justify
  BackColor        = &H00C0C0C0&
  Caption          = "ksc."
  Height           = 255
  Left             = 10920
  TabIndex         = 125
  Top              = 5040
  Width           = 375
End
Begin Label Label34
  Alignment         = 1 'Right Justify
  BackColor        = &H00C0C0C0&
  Caption          = "ksc."
  Height           = 255
  Left             = 10920
  TabIndex         = 124
  Top              = 5400
  Width           = 375
End
Begin Label Label33
  Alignment         = 1 'Right Justify
  BackColor        = &H00C0C0C0&
  Caption          = "ksc."

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่จัดทำขึ้นเพื่อการเรียนการสอนเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 6

```

      Height      = 255
      Left        = 10920
      TabIndex    = 123
      Top         = 5760
      Width       = 375
End
Begin Label Label32
  Alignment      = 1 'Right Justify
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "ksc."
  Height        = 255
  Left          = 10920
  TabIndex      = 122
  Top           = 1800
  Width         = 375
End
Begin Label Label31
  Alignment      = 1 'Right Justify
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "kg/m"
  Height        = 255
  Left          = 4560
  TabIndex      = 121
  Top           = 5760
  Width         = 495
End
Begin Label Label30
  Alignment      = 1 'Right Justify
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "kg/m"
  Height        = 255
  Left          = 4560
  TabIndex      = 120
  Top           = 4680
  Width         = 495
End
Begin Label Label29
  Alignment      = 1 'Right Justify
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "m."
  Height        = 255
  Left          = 4560
  TabIndex      = 119
  Top           = 4320
  Width         = 255
End
Begin Label Label28
  Alignment      = 1 'Right Justify
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "m."
  Height        = 255
  Left          = 4560
  TabIndex      = 118
  Top           = 5400
  Width         = 255
End

```

End

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 7

```

Begin Label Label23
  Alignment      = 1 'Right Justify
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "kg-m"
  Height        = 255
  Left          = 4560
  TabIndex      = 117
  Top           = 2760
  Width         = 495

```

End

```

Begin Label Label22
  Alignment      = 1 'Right Justify
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "kg-m"
  Height        = 255
  Left          = 4560
  TabIndex      = 116
  Top           = 3120
  Width         = 495

```

End

```

Begin Label Label21
  Alignment      = 1 'Right Justify
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "kg."
  Height        = 255
  Left          = 4560
  TabIndex      = 115
  Top           = 5040
  Width         = 255

```

End

```

Begin Label Label20
  Alignment      = 1 'Right Justify
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "kg."
  Height        = 255
  Left          = 4560
  TabIndex      = 114
  Top           = 3960
  Width         = 255

```

End

```

Begin Label Label19
  Alignment      = 1 'Right Justify
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "kg."
  Height        = 255
  Left          = 4560
  TabIndex      = 113
  Top           = 2400
  Width         = 255

```

End

```

Begin Label Label18
  Alignment      = 1 'Right Justify
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "m."
  Height        = 255

```

0

```

  Left          = 4560

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่ผลิตไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 8

```

    TabIndex      = 112
    Top           = 1200
    Width        = 255
End
Begin Label labactFbx
    Caption      = "Label18"
    Height       = 255
    Left        = 9240
    TabIndex     = 87
    Top         = 5040
    Width       = 1575
End
Begin Label laballFby
    Caption      = "Label18"
    Height       = 255
    Left        = 9240
    TabIndex     = 88
    Top         = 5400
    Width       = 1575
End
Begin Label labActFby
    Caption      = "Label18"
    Height       = 255
    Left        = 9240
    TabIndex     = 89
    Top         = 5760
    Width       = 1575
End
Begin Label labsection
    Alignment    = 2 'Center
    BackColor    = &H00C0C0C0&
    Caption      = "Label18"
    FontBold     = -1 'True
    FontItalic   = 0 'False
    FontName     = "MS Sans Serif"
    FontSize    = 13.5
    FontStrikethru = 0 'False
    FontUnderline = 0 'False
    Height       = 975
    Left        = 840
    TabIndex     = 90
    Top         = 6600
    Width       = 4455
End
Begin Label laballFbx
    Caption      = "Label18"
    Height       = 255
    Left        = 9240
    TabIndex     = 91
    Top         = 4680
    Width       = 1575
End
Begin Label labYmoment
    Caption      = "Label18"
    Height       = 255
    Left        = 3000

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารลิขสิทธิ์ไว้สำหรับการใช้งานในระบบการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 9

```

    TabIndex      = 92
    Top           = 3120
    Width        = 1455
End
Begin Label labXMoment
    Caption       = "Label18"
    Height        = 255
    Left          = 3000
    TabIndex      = 106
    Top           = 2760
    Width        = 1455
End
Begin Label Label38
    Alignment     = 1 'Right Justify
    BackColor     = &H00C0C0C0&
    Caption       = "Y-axis : total Moment ="
    Height        = 255
    Left          = 720
    TabIndex      = 107
    Top           = 3120
    Width        = 2175
End
Begin Label Label37
    Alignment     = 1 'Right Justify
    BackColor     = &H00C0C0C0&
    Caption       = "X-axis : total Moment ="
    Height        = 255
    Left          = 840
    TabIndex      = 108
    Top           = 2760
    Width        = 2055
End
Begin Label labL
    Caption       = "Label18"
    Height        = 255
    Left          = 3000
    TabIndex      = 111
    Top           = 1200
    Width        = 1455
End
Begin Label labSupport
    Caption       = "Label18"
    Height        = 255
    Left          = 3000
    TabIndex      = 110
    Top           = 1560
    Width        = 1455
End
Begin Label labtotalP
    Caption       = "Label18"
    Height        = 255
    Left          = 3000
    TabIndex      = 109
    Top           = 2400
    Width        = 1455
End

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 10

```

Begin Label labPsx
  Caption      = "Label18"
  Height       = 255
  Left         = 3000
  TabIndex     = 105
  Top          = 3960
  Width        = 1455
End
Begin Label labdx
  Caption      = "Label18"
  Height       = 255
  Left         = 3000
  TabIndex     = 104
  Top          = 4320
  Width        = 1455
End
Begin Label labUx
  Caption      = "Label18"
  Height       = 255
  Left         = 3000
  TabIndex     = 103
  Top          = 4680
  Width        = 1455
End
Begin Label labPsy
  Caption      = "Label18"
  Height       = 255
  Left         = 3000
  TabIndex     = 102
  Top          = 5040
  Width        = 1455
End
Begin Label labdy
  Caption      = "Label18"
  Height       = 255
  Left         = 3000
  TabIndex     = 101
  Top          = 5400
  Width        = 1455
End
Begin Label labUy
  Caption      = "Label18"
  Height       = 255
  Left         = 3000
  TabIndex     = 100
  Top          = 5760
  Width        = 1455
End
Begin Label laballFa
  Caption      = "Label18"
  Height       = 255
  Left         = 9240
  TabIndex     = 99
  Top          = 1800
  Width        = 1575
End

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 11

```

Begin Label labactfa
  Caption      = "Label18"
  Height      = 255
  Left        = 9240
  TabIndex    = 98
  Top         = 2160
  Width       = 1575
End
Begin Label labSteelSection
  Caption      = "Label18"
  Height      = 255
  Left        = 1920
  TabIndex    = 97
  Top         = 720
  Width       = 2535
End
Begin Label Label27
  Alignment    = 1 'Right Justify
  BackColor   = &H00C0C0C0&
  Caption     = "Actual Bending Stress ="
  Height      = 255
  Left        = 6840
  TabIndex    = 96
  Top         = 5760
  Width       = 2175
End
Begin Label Label26
  Alignment    = 1 'Right Justify
  BackColor   = &H00C0C0C0&
  Caption     = "Y- axis : Allowable Bending Stress ="
  Height      = 255
  Left        = 5880
  TabIndex    = 95
  Top         = 5400
  Width       = 3135
End
Begin Label Label25
  Alignment    = 1 'Right Justify
  BackColor   = &H00C0C0C0&
  Caption     = "X- axis : Allowable Bending Stress ="
  Height      = 255
  Left        = 5880
  TabIndex    = 94
  Top         = 4680
  Width       = 3135
End
Begin Label Label24
  Alignment    = 1 'Right Justify
  BackColor   = &H00C0C0C0&
  Caption     = "Actual Bending Stress ="
  Height      = 255
  Left        = 6840
  TabIndex    = 93
  Top         = 5040
  Width       = 2175
End

```

End

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 12

```

Begin Label Label17
  Alignment      = 1 'Right Justify
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "Uniform Load ="
  Height        = 255
  Left          = 1440
  TabIndex      = 86
  Top           = 5760
  Width         = 1455
End
Begin Label Label15
  Alignment      = 1 'Right Justify
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "Distance from Lower Support ="
  Height        = 255
  Left          = 240
  TabIndex      = 84
  Top           = 5400
  Width         = 2655
End
Begin Label Label14
  Alignment      = 1 'Right Justify
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "Distance from Lower Support ="
  Height        = 255
  Left          = 120
  TabIndex      = 83
  Top           = 4320
  Width         = 2775
End
Begin Label Label13
  Alignment      = 1 'Right Justify
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "Uniform Load ="
  Height        = 255
  Left          = 1440
  TabIndex      = 82
  Top           = 4680
  Width         = 1455
End
Begin Label Label12
  Alignment      = 1 'Right Justify
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "Allowable Compression Stress ="
  Height        = 255
  Left          = 6120
  TabIndex      = 81
  Top           = 1800
  Width         = 2895
End
Begin Label Label11
  Alignment      = 1 'Right Justify
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "Actual Compression Stress ="
  Height        = 255
  Left          = 6480

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 13

```

    TabIndex      = 80
    Top           = 2160
    Width        = 2535
End
Begin Label Label10
    BackColor     = &H00C0C0C0&
    Caption       = "Load && Moment Input"
    FontBold      = -1 'True
    FontItalic    = 0 'False
    FontName      = "MS Sans Serif"
    FontSize      = 8.25
    FontStrikethru = 0 'False
    FontUnderline = -1 'True
    Height        = 255
    Left          = 360
    TabIndex      = 79
    Top           = 2040
    Width        = 2895
End
Begin Label Label9
    Alignment     = 1 'Right Justify
    BackColor     = &H00C0C0C0&
    Caption       = "Type of Support"
    Height        = 255
    Left          = 1200
    TabIndex      = 78
    Top           = 1560
    Width        = 1575
End
Begin Label Label8
    BackColor     = &H00C0C0C0&
    Caption       = "Side Loading"
    FontBold      = -1 'True
    FontItalic    = 0 'False
    FontName      = "MS Sans Serif"
    FontSize      = 8.25
    FontStrikethru = 0 'False
    FontUnderline = -1 'True
    Height        = 255
    Left          = 360
    TabIndex      = 77
    Top           = 3600
    Width        = 2895
End
Begin Label Label7
    Alignment     = 1 'Right Justify
    BackColor     = &H00C0C0C0&
    Caption       = "total Axial Load ="
    Height        = 255
    Left          = 1320
    TabIndex      = 76
    Top           = 2400
    Width        = 1575
End
Begin Label Label6
    Alignment     = 1 'Right Justify

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารลิขสิทธิ์สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น มิใช่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 14

```

        BackColor      =   &H00C0C0C0&
        Caption        =   "X-axis :   Point Load ="
        Height         =   255
        Left           =   840
        TabIndex       =   75
        Top            =   3960
        Width          =   2055
    End
    Begin Label Label5
        Alignment      =   1 'Right Justify
        BackColor      =   &H00C0C0C0&
        Caption        =   "Length of member ="
        Height         =   255
        Left           =   1080
        TabIndex       =   74
        Top            =   1200
        Width          =   1815
    End
    Begin Label Label4
        Alignment      =   1 'Right Justify
        BackColor      =   &H00C0C0C0&
        Caption        =   "Young Modulus = 2.04 E06"
        Height         =   255
        Left           =   600
        TabIndex       =   73
        Top            =   360
        Width          =   3375
    End
    Begin Label Label3
        Alignment      =   1 'Right Justify
        BackColor      =   &H00C0C0C0&
        Caption        =   "Steel Section ="
        Height         =   255
        Left           =   360
        TabIndex       =   72
        Top            =   720
        Width          =   1455
    End
End
Begin SSFrame fmeSideLoading
    Caption          =   "Side Loading"
    Enabled          =   0 'False
    Font3D           =   0 'None
    ForeColor        =   &H00000000&
    Height           =   3495
    Left             =   4320
    TabIndex        =   48
    Top              =   2880
    Width           =   4215
    Begin SSPanel Panel3D12
        BackColor      =   &H00C0C0C0&
        BevelOuter     =   1 'Inset
        BevelWidth     =   2
        Caption        =   "Panel3D1"
        Font3D         =   1 'Raised w/light shading
        ForeColor      =   &H00C0C0C0&

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์สำหรับการใช้งานเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 15

```

Height          = 350
Left            = 2880
TabIndex       = 58
Top            = 1320
Width          = 1075
Begin TextBox txtUx
  Height        = 285
  Left         = 25
  TabIndex     = 19
  Text         = "0.00"
  Top         = 25
  Width       = 1000
End
End
Begin SSPanel Panel3D8
  BackColor    = &H00C0C0C0&
  BevelOuter   = 1 'Inset
  BevelWidth   = 2
  Caption      = "Panel3D1"
  Font3D      = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor    = &H00C0C0C0&
  Height       = 350
  Left         = 2880
  TabIndex    = 60
  Top         = 360
  Width       = 1075
  Begin TextBox txtPxs
    Height     = 285
    Left      = 25
    TabIndex  = 17
    Text      = "0.00"
    Top      = 30
    Width    = 1000
  End
End
End
Begin SSPanel Panel3D10
  BackColor    = &H00C0C0C0&
  BevelOuter   = 1 'Inset
  BevelWidth   = 2
  Caption      = "Panel3D1"
  Font3D      = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor    = &H00C0C0C0&
  Height       = 350
  Left         = 2880
  TabIndex    = 59
  Top         = 840
  Width       = 1075
  Begin TextBox Txtndx
    Height     = 285
    Left      = 25
    TabIndex  = 18
    Text      = "0.00"
    Top      = 25
    Width    = 1000
  End
End

```

End

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 16

```

Begin SSPanel Panel3D7
  Alignment      = 4 'Right Justify - MIDDLE
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  BevelOuter    = 0 'None
  BevelWidth    = 2
  Caption       = "X_Axis :          Side Point Load ="
  Font3D        = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor     = &H00000000&
  Height        = 375
  Left          = 120
  TabIndex      = 57
  Top           = 360
  Width         = 2655
End
Begin SSPanel Panel3D9
  Alignment      = 4 'Right Justify - MIDDLE
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  BevelOuter    = 0 'None
  BevelWidth    = 2
  Caption       = "Distance from Lower Support ="
  Font3D        = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor     = &H00000000&
  Height        = 375
  Left          = 120
  TabIndex      = 56
  Top           = 840
  Width         = 2655
End
Begin SSPanel Panel3D11
  Alignment      = 4 'Right Justify - MIDDLE
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  BevelOuter    = 0 'None
  BevelWidth    = 2
  Caption       = "Side Uniform Load ="
  Font3D        = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor     = &H00000000&
  Height        = 375
  Left          = 960
  TabIndex      = 55
  Top           = 1320
  Width         = 1815
End
Begin SSPanel Panel3D21
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  BevelOuter    = 1 'Inset
  BevelWidth    = 2
  Caption       = "Panel3D1"
  Font3D        = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor     = &H00C0C0C0&
  Height        = 350
  Left          = 2880
  TabIndex      = 54
  Top           = 1920
  Width         = 1075
  Begin TextBox txtPsy
    Height      = 285

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 17

```

    Left           = 25
    TabIndex      = 20
    Text          = "0.00"
    Top           = 25
    Width        = 1000
End
End
Begin SSPanel Panel3D22
    BackColor     = &H00C0C0C0&
    BevelOuter    = 1 'Inset
    BevelWidth    = 2
    Caption       = "Panel3D1"
    Font3D        = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor     = &H00C0C0C0&
    Height        = 350
    Left          = 2880
    TabIndex      = 53
    Top           = 2400
    Width        = 1075
    Begin TextBox txtddy
        Height     = 285
        Left       = 25
        TabIndex   = 21
        Text       = "0.00"
        Top        = 25
        Width      = 1000
    End
End
Begin SSPanel Panel3D18
    Alignment     = 4 'Right Justify - MIDDLE
    BackColor     = &H00C0C0C0&
    BevelOuter    = 0 'None
    BevelWidth    = 2
    Caption       = "Y Axis : Side Point Load ="
    Font3D        = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor     = &H00000000&
    Height        = 375
    Left          = 120
    TabIndex      = 52
    Top           = 1920
    Width        = 2655
End
Begin SSPanel Panel3D19
    Alignment     = 4 'Right Justify - MIDDLE
    BackColor     = &H00C0C0C0&
    BevelOuter    = 0 'None
    BevelWidth    = 2
    Caption       = "Distance from Lower Support ="
    Font3D        = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor     = &H00000000&
    Height        = 375
    Left          = 120
    TabIndex      = 51
    Top           = 2400
    Width        = 2655
End

```

End

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 18

```

Begin SSPanel Panel3D20
  Alignment      = 4 'Right Justify - MIDDLE
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  BevelOuter     = 0 'None
  BevelWidth     = 2
  Caption        = "Side Uniform Load ="
  Font3D         = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor      = &H00000000&
  Height        = 375
  Left           = 960
  TabIndex       = 50
  Top            = 2880
  Width          = 1815

```

End

```

Begin SSPanel Panel3D23
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  BevelOuter     = 1 'Inset
  BevelWidth     = 2
  Caption        = "Panel3D1"
  Font3D         = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor      = &H00C0C0C0&
  Height        = 350
  Left           = 2880
  TabIndex       = 49
  Top            = 2880
  Width          = 1075

```

```

Begin TextBox txtUy
  Height         = 285
  Left           = 30
  TabIndex       = 22
  Text           = "0.00"
  Top            = 25
  Width          = 1000

```

End

End

```

Begin SSFrame Frame3D5
  Font3D         = 0 'None
  ForeColor      = &H00000000&
  Height        = 1095
  Left           = 4320
  TabIndex       = 47
  Top            = 6360
  WWidth        = 2655

```

```

Begin SSOption optPrimary
  Caption        = "Primary Member"
  Font3D         = 0 'None
  ForeColor      = &H00000000&
  Height        = 375
  Left           = 120
  TabIndex       = 26
  Top            = 240
  Value          = -1 'True
  Width          = 2415

```

End

Begin SSOption optSecondary

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์หรือบริการเชิงพาณิชย์เพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 19

```

Caption          = "Secondary Member"
Font3D          = 0 'None
ForeColor       = &H00000000&
Height         = 375
Left           = 120
TabIndex       = 27
TabStop        = 0 'False
Top            = 600
Width          = 2415
End
End
Begin SSCommand btnOK
Caption         = "&Execute"
Font3D         = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height        = 375
Left          = 7320
Picture       = (none)
TabIndex      = 28
Top           = 6480
Width        = 1455
End
Begin SSFrame Frame3D3
Alignment     = 1 'Right Justify
Font3D       = 0 'None
ForeColor    = &H00000000&
Height      = 2415
Left        = 5520
TabIndex    = 44
Top         = 360
Width      = 6135
Begin SSOption optEtc
Caption     = "Compression Member braced against Si
Font3D     = 0 'None
ForeColor  = &H00000000&
Height    = 375
Left      = 120
TabIndex  = 9
TabStop   = 0 'False
Top       = 1440
Width    = 5895
End
Begin SSOption optSidesway
Caption     = "Compression Member Subject to Sidesw
Font3D     = 0 'None
ForeColor  = &H00000000&
Height    = 375
Left      = 120
TabIndex  = 8
TabStop   = 0 'False
Top       = 960
Width    = 3975
End
Begin SSOption OptNoSidesway
Caption     = "Compression Member braced against Si
Font3D     = 0 'None

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่... Font3D... ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 20

```

    ForeColor      =  &H00000000&
    Height         =  375
    Left           =  120
    TabIndex       =  7
    Top            =  240
    Value          =  -1 'True
    Width          =  5055
End
Begin Label Label2
    BackColor      =  &H00C0C0C0&
    Caption        =  "and subjected to transverse Loading
    Height         =  255
    Left           =  360
    TabIndex       =  46
    Top            =  1800
    Width          =  5175
End
Begin Label Label1
    BackColor      =  &H00C0C0C0&
    Caption        =  "not subject to transverse between su
    Height         =  255
    Left           =  360
    TabIndex       =  45
    Top            =  600
    Width          =  4215
End
End
Begin SSFrame FmeNoSidesway
    Alignment      =  1 'Right Justify
    Caption        =  "Select Type of Joint"
    Font3D         =  0 'None
    ForeColor      =  &H00000000&
    Height         =  1695
    Left           =  8760
    TabIndex       =  40
    Top            =  2880
    Width          =  2655
Begin SSOption optFix_Free
    Caption        =  "Fixed - Free"
    Font3D         =  0 'None
    ForeColor      =  &H00000000&
    Height         =  255
    Left           =  360
    TabIndex       =  25
    TabStop        =  0 'False
    Top            =  1200
    Visible        =  0 'False
    Width          =  1335
End
Begin SSOption optFix_Roller
    Caption        =  "Fixed - Roller"
    Font3D         =  0 'None
    ForeColor      =  &H00000000&
    Height         =  255
    Left           =  360
    TabIndex       =  24

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสำหรับการใช้งาน ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 21

```

    TabStop      = 0 'False
    Top          = 840
    Visible     = 0 'False
    Width       = 1575
End
Begin SSOption optPin_Roller
    Caption     = "Pin - Roller"
    Font3D      = 0 'None
    ForeColor   = &H00000000&
    Height      = 255
    Left        = 360
    TabIndex    = 23
    TabStop     = 0 'False
    Top         = 480
    Visible     = 0 'False
    Width       = 1335
End
Begin SSOption optFix_Fix
    Caption     = "Fixed - Fixed"
    Font3D      = 0 'None
    ForeColor   = &H00000000&
    Height      = 255
    Left        = 360
    TabIndex    = 43
    TabStop     = 0 'False
    Top         = 1200
    Width       = 1455
End
Begin SSOption optFix_Pin
    Caption     = "Fixed - Pin"
    Font3D      = 0 'None
    ForeColor   = &H00000000&
    Height      = 255
    Left        = 360
    TabIndex    = 42
    TabStop     = 0 'False
    Top         = 840
    Width       = 1335
End
Begin SSOption optPin_Pin
    Caption     = "Pin - Pin "
    Font3D      = 0 'None
    ForeColor   = &H00000000&
    Height      = 255
    Left        = 360
    TabIndex    = 41
    Top         = 480
    Value       = -1 'True
    Width       = 1095
End
End
Begin SSFrame Frame3D4
    Caption     = "Select Steel Section"
    Font3D      = 0 'None
    ForeColor   = &H00000000&
    Height      = 2535

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนลิขสิทธิ์ไว้สำหรับการใช้งานในการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 22

```

Left          = 120
TabIndex     = 33
Top          = 240
Width        = 5295
Begin SSSPanel Panel3D1
  BackColor   = &H00C0C0C0&
  BevelOuter  = 1 'Inset
  BevelWidth  = 2
  Caption     = "Panel3D1"
  Font3D     = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor   = &H00C0C0C0&
  Height     = 350
  Left       = 3360
  TabIndex   = 70
  Top       = 2040
  Width     = 1075
  Begin TextBox txtL
    Height   = 285
    Left     = 25
    TabIndex = 6
    Top     = 30
    Width   = 1000
  End
End
Begin SSFrame Frame3D7
  Caption     = "Select steel type"
  Font3D     = 0 'None
  ForeColor   = &H00000000&
  Height     = 1215
  Left       = 2040
  TabIndex   = 69
  Top       = 240
  Width     = 3135
  Begin SSOption opt2520
    Caption   = "A36 ( Fy=2520 )"
    Font3D    = 0 'None
    ForeColor = &H00000000&
    Height   = 375
    Left     = 240
    TabIndex = 4
    TabStop  = 0 'False
    Top     = 720
    Width   = 1695
  End
  Begin SSOption opt2310
    Caption   = "A7 ( Fy=2310 )"
    Font3D    = 0 'None
    ForeColor = &H00000000&
    Height   = 375
    Left     = 240
    TabIndex = 3
    Top     = 360
    Value    = -1 'True
    Width   = 1935
  End
End

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 23

```

Begin SSOption OptIB
  Caption      = "I-Beam"
  Font3D      = 0 'None
  ForeColor   = &H00000000&
  Height      = 375
  Left        = 360
  TabIndex    = 2
  TabStop     = 0 'False
  Top         = 1320
  Width       = 975
End
Begin SSOption OptHB
  Caption      = "H-Beam"
  Font3D      = 0 'None
  ForeColor   = &H00000000&
  Height      = 375
  Left        = 360
  TabIndex    = 1
  TabStop     = 0 'False
  Top         = 840
  Width       = 1095
End
Begin SSPanel Panel3D2
  Alignment    = 4 'Right Justify - MIDDLE
  BackColor   = &H00C0C0C0&
  BevelOuter  = 0 'None
  BevelWidth  = 2
  Caption     = "Column Height =
  Font3D     = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor   = &H00000000&
  Height     = 375
  Left       = 1440
  TabIndex   = 35
  Top        = 2040
  Width     = 3375
End
Begin SSOption optWF
  Caption      = "Wide Flange"
  Font3D      = 0 'None
  ForeColor   = &H00000000&
  Height      = 375
  Left        = 360
  TabIndex    = 0
  Top         = 360
  Value       = -1 'True
  Width       = 1575
End
Begin SSPanel Panel3D13
  BackColor   = &H00C0C0C0&
  BevelOuter  = 1 'Inset
  BevelWidth  = 2
  Caption     = "Panel3D13"
  Font3D     = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor   = &H00C0C0C0&
  Height     = 375
  Left       = 2040

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 24

```

TabIndex      = 34
Top           = 1560
Width        = 3075
Begin ComboBox cboSteel
  Height      = 300
  Left       = 25
  Style      = 2 'Dropdown List
  TabIndex   = 5

  Top        = 30
  Width     = 3015
End
End
End
Begin SSFrame Frame3D2
Caption      = "Load"
Font3D      = 0 'None
ForeColor   = &H00000000&
Height      = 4575
Left        = 120
TabIndex    = 30
Top         = 2880
Width       = 4095
Begin SSPanel Panel3D3
  BackColor  = &H00C0C0C0&
  BevelOuter = 1 'Inset
  BevelWidth = 2
  Caption    = "Panel3D1"
  Font3D     = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor  = &H00C0C0C0&
  Height     = 350
  Left       = 2880
  TabIndex   = 31
  Top        = 360
  Width      = 1075
  Begin TextBox TxtP
    Height    = 285
    Left      = 30
    TabIndex  = 10
    Top       = 25
    Width     = 1000
  End
End
End
Begin SSPanel Panel3D31
Alignment   = 4 'Right Justify - MIDDLE
BackColor   = &H00C0C0C0&
BevelOuter  = 0 'None
BevelWidth  = 2
Caption     = "Y-Excentric Distance ="
Font3D      = 1 'Raised w/light shading
ForeColor   = &H00000000&
Height      = 375
Left        = 720
TabIndex    = 68
Top         = 2520
Width       = 2055

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่จัดทำขึ้นเพื่อการเรียนการสอนเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 25

```

End
Begin SSPanel Panel3D30
  Alignment      = 4 'Right Justify - MIDDLE
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  BevelOuter     = 0 'None
  BevelWidth     = 2
  Caption        = "Y-Excentric Load ="
  Font3D         = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor      = &H00000000&
  Height        = 375
  Left           = 1080
  TabIndex       = 67
  Top            = 2040
  Width         = 1695
End
Begin SSPanel Panel3D29
  Alignment      = 4 'Right Justify - MIDDLE
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  BevelOuter     = 0 'None
  BevelWidth     = 2
  Caption        = "X-Excentric Distance ="
  Font3D         = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor      = &H00000000&
  Height        = 375
  Left           = 720
  TabIndex       = 66
  Top            = 1440
  Width         = 2055
End
Begin SSPanel Panel3D28
  Alignment      = 4 'Right Justify - MIDDLE
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  BevelOuter     = 0 'None
  BevelWidth     = 2
  Caption        = "X-Excentric Load ="
  Font3D         = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor      = &H00000000&
  Height        = 375
  Left           = 1080
  TabIndex       = 65
  Top            = 960
  Width         = 1695
End
Begin SSPanel Panel3D27
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  BevelOuter     = 1 'Inset
  BevelWidth     = 2
  Caption        = "Panel3D1"
  Font3D         = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor      = &H00C0C0C0&
  Height        = 350
  Left           = 2880
  TabIndex       = 64
  Top            = 2520
  Width         = 1075
  Begin TextBox txtex

```

DCOMBIAX.FRM - 26

```

Height      = 285
Left        = 25
TabIndex    = 14
Top         = 25
Width       = 1000

```

End

End

Begin SSPanel Panel3D26

```

BackColor    = &H00C0C0C0&
BevelOuter   = 1 'Inset
BevelWidth   = 2
Caption      = "Panel3D1"
Font3D       = 1 'Raised w/light shading
ForeColor    = &H00C0C0C0&
Height       = 350
Left         = 2880
TabIndex     = 63
Top          = 2040
Width        = 1075

```

Begin TextBox txtPy

```

Height      = 285
Left        = 25
TabIndex    = 13
Top         = 30
Width       = 1000

```

End

End

Begin SSPanel Panel3D25

```

BackColor    = &H00C0C0C0&
BevelOuter   = 1 'Inset
BevelWidth   = 2
Caption      = "Panel3D1"
Font3D       = 1 'Raised w/light shading
ForeColor    = &H00C0C0C0&
Height       = 350
Left         = 2880
TabIndex     = 62
Top          = 1440
Width        = 1075

```

Begin TextBox txtex

```

Height      = 285
Left        = 30
TabIndex    = 12
Top         = 25
Width       = 1000

```

End

End

Begin SSPanel Panel3D24

```

BackColor    = &H00C0C0C0&
BevelOuter   = 1 'Inset
BevelWidth   = 2
Caption      = "Panel3D1"
Font3D       = 1 'Raised w/light shading
ForeColor    = &H00C0C0C0&
Height       = 350
Left         = 2880

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 27

```

TabIndex      = 61
Top           = 960
Width        = 1075
Begin TextBox txtPx
  Height      = 285
  Left       = 25
  TabIndex   = 11
  Top        = 25
  Width      = 1000
End
End
Begin SSPanel Panel3D17
  BackColor   = &H00C0C0C0&
  BevelOuter  = 1 'Inset
  BevelWidth  = 2
  Caption     = "Panel3D1"
  Font3D     = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor  = &H00C0C0C0&
  Height     = 350
  Left       = 2880
  TabIndex   = 39
  Top        = 3600
  Width     = 1075
  Begin TextBox TxtMy
    Height    = 285
    Left     = 25
    TabIndex = 16
    Top      = 25
    Width   = 1000
  End
End
Begin SSPanel Panel3D16
  BackColor   = &H00C0C0C0&
  BevelOuter  = 1 'Inset
  BevelWidth  = 2
  Caption     = "Panel3D1"
  Font3D     = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor  = &H00C0C0C0&
  Height     = 350
  Left       = 2880
  TabIndex   = 38
  Top        = 3120
  Width     = 1075
  Begin TextBox txtMx
    Height    = 285
    Left     = 25
    TabIndex = 15
    Top      = 25
    Width   = 1000
  End
End
Begin SSPanel Panel3D6
  Alignment   = 4 'Right Justify - MIDDLE
  BackColor   = &H00C0C0C0&
  BevelOuter  = 0 'None
  BevelWidth  = 2

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

Font3D      = 1 'Raised w/light shading
ForeColor   = &H00000000&
Height      = 375
Left        = 720
TabIndex    = 37
Top         = 3600
Width       = 2055

```

```
End
```

```
Begin SSPanel Panel3D5
```

```

Alignment   = 4 'Right Justify - MIDDLE
BackColor   = &H00C0C0C0&
BevelOuter  = 0 'None
BevelWidth  = 2
Caption     = "X-Axis :      Moment ="
Font3D      = 1 'Raised w/light shading
ForeColor   = &H00000000&
Height      = 375
Left        = 840
TabIndex    = 36
Top         = 3120
Width       = 1935

```

```
End
```

```
Begin SSPanel Panel3D4
```

```

Alignment   = 4 'Right Justify - MIDDLE
BackColor   = &H00C0C0C0&
BevelOuter  = 0 'None
BevelWidth  = 2
Caption     = "Axial Load ="
Font3D      = 1 'Raised w/light shading
ForeColor   = &H00000000&
Height      = 375
Left        = 1200
TabIndex    = 32
Top         = 360
Width       = 1575

```

```
End
```

```
End
```

```
End
```

```
End
```

DComBIAX.FRM - 1

```

Dim Sidesway As Integer
Dim n As Single
Dim A As Single
Dim B As Single
Dim tf As Single
Dim tw As Single
Dim inertiaX As Single
Dim inertiaY As Single
Dim Area As Single
Dim w As Single
Dim Fy As Single
Dim Fb As Single
Dim Fa As Single
Dim MxMax As Single
Dim MyMax As Single
Dim VxMax As Single
Dim VyMax As Single
Dim support As String

```

```
Sub Command3D2_Click ()
```

```
End Sub
```

```
Sub FindMmax ()
```

```
For i = 0 To dx Step .01
```

```
Vx = Rx1 - Ux * i
```

```
If Abs(Vx) > Abs(VxMax) Then
```

```
VxMax = Vx
```

```
End If
```

```
If Vx > -.2 And Vx < .2 Then
```

```
MxMax = Rx1 * i - Ux * i ^ 2 / 2 - Mx
```

```
End If
```

```
Next i
```

```
For i = dx To L Step .01
```

```
Vx = Rx1 - Ux * i - Psx
```

```
If Abs(Vx) > Abs(VxMax) Then
```

```
VxMax = Vx
```

```
End If
```

```
If Vx > -.2 And Vx < .2 Then
```

```
MxMax = Rx1 * i - Ux * i ^ 2 / 2 - Psx * (i - dx) - M
```

x

```
End If
```

```
Next i
```

```
For i = 0 To dy Step .01
```

```
Vy = Ry1 - Uy * i
```

```
If Abs(Vy) > Abs(VyMax) Then
```

```
VyMax = Vy
```

```
End If
```

```
If Vy > -.2 And Vy < .2 Then
```

```
MyMax = Ry1 * i - Uy * i ^ 2 / 2 - My
```

```
End If
```

```
Next i
```

```
For i = dy To L Step .01
```

```
Vy = Ry1 - Uy * i - Psy
```

```
If Abs(Vy) > Abs(VyMax) Then
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารทรัพย์สินทางปัญญาสำหรับการแข่งขันเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 2

```

        VyMax = Vy
    End If
    If Vy > -.2 And Vy < .2 Then
        MyMax = Ry1 * i - Uy * i ^ 2 / 2 - Psy * (i - dy) - M
Y
        End If
    Next i

End Sub

Sub Option3D1_Click (Value As Integer)
    Fy = 2310
End Sub

Sub Option3D1_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    If KeyAscii = 13 Then
        cbosteel.SetFocus
    End If

End Sub

Sub Option3D2_Click (Value As Integer)
    Fy = 2520
End Sub

Sub Option3D2_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    If KeyAscii = 13 Then
        cbosteel.SetFocus
    End If

End Sub

Sub btnNew_Click ()
    Unload CombineAxial
    Load CombineAxial
    CombineAxial.Show
End Sub

Sub btnOK_Click ()
    If txtL.Text = "" Then
        txtL.Text = 0
    End If
    If txtP.Text = "" Then
        txtP.Text = 0
    End If
    If txtPx.Text = "" Then
        txtPx.Text = 0
    End If
    If txtPy.Text = "" Then
        txtPy.Text = 0
    End If
    If txtex.Text = "" Then
        txtex.Text = 0
    End If
    If txtey.Text = "" Then
        txtey.Text = 0
    End If

```

DCOMBIAX.FRM - 3

```

End If
If txtMx.Text = "" Then
    txtMx.Text = 0
End If
If txtMy.Text = "" Then
    txtMy.Text = 0
End If
If txtPsx.Text = "" Then
    txtPsx.Text = 0
End If
If txtdx.Text = "" Then
    txtdx.Text = 0
End If
If txtUx.Text = "" Then
    txtUx.Text = 0
End If
If txtPsy.Text = "" Then
    txtPsy.Text = 0
End If
If txtdy.Text = "" Then
    txtdy.Text = 0
End If
If txtUy.Text = "" Then
    txtUy.Text = 0
End If
L = CSng(txtL.Text)
P = CSng(txtP.Text)
Px = CSng(txtPx.Text)
ex = CSng(txtex.Text) / 100
Py = CSng(txtPy.Text)
ey = CSng(txtey.Text) / 100
Mx = CSng(txtMx.Text)
My = CSng(txtMy.Text)
Psx = CSng(txtPsx.Text)
dx = CSng(txtdx.Text)
Ux = CSng(txtUx.Text)
Psy = CSng(txtPsy.Text)
dy = CSng(txtdy.Text)
Uy = CSng(txtUy.Text)
P = CSng(P + Px + Py)
Mx = CSng(Mx + (Px * ex))
My = CSng(My + (Py * ey))
Cc = CSng((2 * 3.1416 ^ 2 * 2040000# / Fy) ^ .5)

```

```

'=====
=====

```

```

'Find Fa
If optPin_Pin.Value = -1 Then
    K = 1
ElseIf optFix_Pin.Value = -1 Then
    K = .8
ElseIf optFix_Fix.Value = -1 Then
    K = .65
ElseIf optPin_Roller.Value = -1 Then
    K = 2
ElseIf optFix_Roller.Value = -1 Then

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารลิขสิทธิ์ของกรมส่งเสริมการค้าระหว่างประเทศ กระทรวงพาณิชย์ เพื่อการใช้อ้างอิงเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 4

```

K = 1.2
ElseIf optFix_Free.Value = -1 Then
    K = 2.1
End If
ry = Sqr(inertiay / Area)

Cc = Sqr(2 * 3.1416 ^ 2 * 2040000# / Fy)
If K * L / ry <= 200 Then
    If K * L / ry <= Cc Then
        Fs = (.375 * (K * L / ry) / Cc)
        Fs = Fs - (.125 * (K * L / ry) ^ 3 / Cc ^ 3)
        Fs = Fs + 1.6667
        Fa = ((1 - (.5 * ((K * L / ry) ^ 2 / Cc ^ 2))) * Fy) / Fs
    ElseIf K * L / ry > Cc Then
        Fa = 12 * 3.1416 ^ 2 * 2040000# / (23 * (K * L / ry) ^ 2)
    End If
    If optSecondary.Value = -1 Then
        If L / ry >= 120 Then
            Fa = Fa / (1.6 - L / (200 * ry))
        End If
    End If
End If
'-----
'Find Fb
L = L / 100
dx = dx / 100
dy = dy / 100
MxMax = 0
MyMax = 0
VxMax = 0
VyMax = 0
Select Case support
    Case "Pn-Pn"
        Cbx = 1
        Cmx = .6
        Cby = 1
        Cmy = .6
        Rx1 = (Psx * dx / L) + (Ux * L / 2) + (Mx / L)
        Ry1 = (Psy * dy / L) + (Uy * L / 2) + (My / L)
        For i = 0 To (L - dx) Step .01
            Vx = Rx1 - Ux * i
            If Abs(Vx) > Abs(VxMax) Then
                VxMax = Vx
            End If
            If Vx > -.2 And Vx < .2 Then
                MxMax = Rx1 * i - Ux * i ^ 2 / 2 - Mx
            End If
        Next i
        For i = (L - dx) To L Step .01
            Vx = Rx1 - Ux * i - Psx
            If Abs(Vx) > Abs(VxMax) Then
                VxMax = Vx
            End If
            If Vx > -.2 And Vx < .2 Then
                MxMax = Rx1 * i - Ux * i ^ 2 / 2 - Psx * (i - (L

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 5

```

        End If
    Next i
    If Abs(Mx) > Abs(MxMax) Then
        MxMax = Mx
    End If
    For i = 0 To (L - dy) Step .01
        Vy = Ry1 - Uy * i
        If Abs(Vy) > Abs(VyMax) Then
            VyMax = Vy
        End If
        If Vy > -.2 And Vy < .2 Then
            MyMax = Ry1 * i - Uy * i ^ 2 / 2 - My
        End If
    Next i
    For i = (L - dy) To L Step .01
        Vy = Ry1 - Uy * i - Psy
        If Abs(Vy) > Abs(VyMax) Then
            VyMax = Vy
        End If
        If Vy > -.2 And Vy < .2 Then
            MyMax = Ry1 * i - Uy * i ^ 2 / 2 - Psy * (i - (L
- dy)) - My
        End If
    Next i
    If Abs(My) > Abs(MyMax) Then
        MyMax = My
    End If

    Case "Fx-Pn"
        Rx1 = (Psx * dx / L) + (Ux * L / 2) + ((3 * Mx / 2) - (3
/ 24 * (Ux * L ^ 2)) - Psx * (2 * dx * (L - dx) ^ 2 + dx ^ 2 * (L - d
x))) / (2 * L ^ 2) + (Psx * dx) / L
        M2 = Rx1 * L - Ux * L ^ 2 / 2 - Psx * dx - Mx
        M1 = Mx
        If M1 <> 0 Or M2 <> 0 Then
            If Abs(M1) <= Abs(M2) Then
                Cbx = 1.75 - 1.03 * (M1 / M2) + .3 * (M1 / M2) ^
2
                Cmx = .6 + .4 * (M1 / M2)
            Else
                Cbx = 1.75 - 1.03 * (M2 / M1) + .3 * (M2 / M1) ^
2
                Cmx = .6 + .4 * (M2 / M1)
            End If
            For i = 0 To (L - dx) Step .01
                Vx = Rx1 - Ux * i
                If Abs(Vx) > Abs(VxMax) Then
                    VxMax = Vx
                End If
                If Vx > -.2 And Vx < .2 Then
                    MxMax = Rx1 * i - Ux * i ^ 2 / 2 - Mx
                End If
            Next i
            For i = (L - dx) To L Step .01
                Vx = Rx1 - Ux * i - Psx
                If Abs(Vx) > Abs(VxMax) Then

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับใช้ภายในเท่านั้น ไม่ควรนำออกเผยแพร่โดยไม่ได้รับอนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 6

```

                VxMax = Vx
            End If
            If Vx > -.2 And Vx < .2 Then
                MxMax = Rx1 * i - Ux * i ^ 2 / 2 - P * (i - (
L - dx)) - Mx
            End If
        Next i
    Else
        Cbx = 1.75
        Cby = 1.75
    End If
    If Abs(Mx) > Abs(MxMax) Then
        MxMax = Mx
    End If
    Ry1 = (Psy * dy / L) + (Uy * L / 2) + ((3 * My / 2) - (3
/ 24 * (Uy * L ^ 2)) - Psy * (2 * dy * (L - dy) ^ 2 + dy ^ 2 * (L - d
y))) / (2 * L ^ 2) + (Psy * dy) / L
    M2 = Ry1 * L - Uy * L ^ 2 / 2 + Psy * dy - My
    M1 = My
    If M1 <> 0 Or M2 <> 0 Then
        If Abs(M1) <= Abs(M2) Then
            Cby = 1.75 - 1.03 * (M1 / M2) + .3 * (M1 / M2) ^
2
            Cmy = .6 + .4 * (M1 / M2)
        Else
            Cby = 1.75 - 1.03 * (M2 / M1) + .3 * (M2 / M1) ^
2
            Cmy = .6 + .4 * (M2 / M1)
        End If
        For i = 0 To (L - dy) Step .01
            Vy = Ry1 - Uy * i
            If Abs(Vy) > Abs(VyMax) Then
                VyMax = Vy
            End If
            If Vy > -.2 And Vy < .2 Then
                MyMax = Ry1 * i - Uy * i ^ 2 / 2 - My
            End If
        Next i
        For i = (L - dy) To L Step .01
            Vy = Ry1 - Uy * i - Psy
            If Abs(Vy) > Abs(VyMax) Then
                VyMax = Vy
            End If
            If Vy > -.2 And Vy < .2 Then
                MyMax = Ry1 * i - Uy * i ^ 2 / 2 - Psy * (i -
(L - dy)) - My
            End If
        Next i
    Else
        Cbx = 1.75
        Cby = 1.75
    End If
    If Abs(My) > Abs(MyMax) Then
        MyMax = My
    End If

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 7

```

Case "Fx-Fx"
  Rx1 = ((Mx + (Psx * dx) + (Psx * (dx ^ 2 * (L - dx) - dx
* (L - dx) ^ 2) / L ^ 2)) / L)
  Rx1 = (Psx * dx / L) + (Ux * L / 2) + Rx1
  M1 = Mx + Psx * dx ^ 2 * (L - dx) / L ^ 2 + Ux * L ^ 2 /
12
  M2 = Rx1 * L - Ux * L ^ 2 / 2 - Psx * dx - M1
  If M1 <> 0 Or M2 <> 0 Then
    If Abs(M1) <= Abs(M2) Then
      Cbx = 1.75 - 1.03 * (M1 / M2) + .3 * (M1 / M2) ^
2
      Cmx = .6 + .4 * (M1 / M2)
    Else
      Cbx = 1.75 - 1.03 * (M2 / M1) + .3 * (M2 / M1) ^
2
      Cmx = .6 + .4 * (M2 / M1)
    End If
    For i = 0 To (L - dx) Step .01
      Vx = Rx1 - Ux * i
      If Abs(Vx) > Abs(VxMax) Then
        VxMax = Vx
      End If
      If Vx > -.2 And Vx < .2 Then
        MxMax = Psx * i - Ux * i ^ 2 / 2 - M1
      End If
    Next i
    For i = (L - dx) To L Step .01
      Vx = Rx1 - Ux * i - Psx
      If Abs(Vx) > Abs(VxMax) Then
        VxMax = Vx
      End If
      If Vx > -.2 And Vx < .2 Then
        MxMax = Psx * i - Ux * i ^ 2 / 2 - Psx * (i -
(L - dx)) - M1
      End If
    Next i
  Else
    Cbx = 1.75
    Cby = 1.75
  End If
  If Abs(M1) > Abs(MxMax) Then
    MxMax = M1
  End If
  Ry1 = (My + Psy * dy + Psy * (dy ^ 2 * (L - dy) - dy * (L
- dy) ^ 2) / L ^ 2) / L
  Ry1 = (Psy * dy / L) + (Uy * L / 2) + Ry1
  M1 = My + Psy * dy ^ 2 * (L - dy) / L ^ 2 + Uy * L ^ 2 /
12
  M2 = Ry1 * L - Uy * L ^ 2 / 2 + Psy * dy - M1
  If M1 <> 0 Or M2 <> 0 Then
    If Abs(M1) <= Abs(M2) Then
      Cby = 1.75 + 1.03 * (M1 / M2) + .3 * (M1 / M2) ^
2
      Cmy = .6 + .4 * (M1 / M2)
    Else
      Cby = 1.75 + 1.03 * (M2 / M1) + .3 * (M2 / M1) ^

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปเผยแพร่โดยไม่ขออนุญาต

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 8

2

```

      Cmy = .6 + .4 * (M2 / M1)
    End If
  For i = 0 To L - dy Step .01
    Vy = Ry1 - Uy * i
    If Abs(Vy) > Abs(VyMax) Then
      VyMax = Vy
    End If
    If Vy > -.2 And Vy < .2 Then
      MyMax = Psy * i - Uy * i ^ 2 / 2 - M1
    End If
  Next i
  For i = L - dy To L Step .01
    Vy = Ry1 - Uy * i - Psy
    If Abs(Vy) > Abs(VyMax) Then
      VyMax = Vy
    End If
    If Vy > -.2 And Vy < .2 Then
      MyMax = Psy * i - Uy * i ^ 2 / 2 - Psy * (i -
(L - dy)) - M1
    End If
  Next i
Else
  Cbx = 1.75
  Cby = 1.75
End If
If Abs(M1) > Abs(MyMax) Then
  MyMax = M1
End If

Case "Fx-R1"
  Rx1 = (Mx + Psx * dx + Psx * (dx ^ 2 * (L - dx) - dx * (L
- dx) ^ 2) / L ^ 2) / L
  Rx1 = Rx1 + (Psx * dx / L) + (Ux * L / 2)
  M1 = Mx + Psx * dx ^ 2 * (L - dx) / L ^ 2 + Ux * L ^ 2 /
12
  M2 = Rx1 * L - Ux * L ^ 2 - Psx * dx - M1
  If M1 <> 0 Or M2 <> 0 Then
    If Abs(M1) <= Abs(M2) Then
      Cbx = 1.75 - 1.03 * (M1 / M2) + .3 * (M1 / M2) ^
2
      Cmx = .85
    Else
      Cbx = 1.75 - 1.03 * (M2 / M1) + .3 * (M2 / M1) ^
2
      Cmx = .85
    End If
  For i = 0 To (L - dx) Step .01
    Vx = Rx1 - Ux * i
    If Abs(Vx) > Abs(VxMax) Then
      VxMax = Vx
    End If
    If Vx > -.2 And Vx < .2 Then
      MxMax = Psx * i - Ux * i ^ 2 / 2 - M1
    End If

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับใช้ในงานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 9

```

Next i
For i = L - dx To L Step .01
  Vx = Rx1 - Ux * i - Psx
  If Abs(Vx) > Abs(VxMax) Then
    VxMax = Vx
  End If
  If Vx > -.2 And Vx < .2 Then
    MxMax = Psx * i - Ux * i ^ 2 / 2 - Psx * (i -
(L - dx)) - M1
  End If
Next i
Else
  Cbx = 1.75
  Cby = 1.75
End If
If Abs(Mx) > Abs(MxMax) Then
  MxMax = Mx
End If

Ry1 = (My + Psy * dy + Psy * (dy ^ 2 * (L - dy) - dy * (L
- dy) ^ 2) / L ^ 2) / L
Ry1 = (Psy * dy / L) + (Uy * L / 2) + Ry1
M1 = My + Psy * dy ^ 2 * (L - dy) / L ^ 2 + Uy * L ^ 2 /
12
M2 = Ry1 * L - Uy * L ^ 2 - Psy * dy - M1
If M1 <> 0 Or M2 <> 0 Then
  If Abs(M1) <= Abs(M2) Then
    Cby = 1.75 + 1.03 * (M1 / M2) + .3 * (M1 / M2) ^
2
    Cmy = .85
  Else
    Cby = 1.75 + 1.03 * (M2 / M1) + .3 * (M2 / M1) ^
2
    Cmy = .85
  End If
  For i = 0 To L - dy Step .01
    Vy = Ry1 - Uy * i
    If Abs(Vy) > Abs(VyMax) Then
      Vxmay = Vy
    End If
    If Vy > -.2 And Vy < .2 Then
      MyMax = Psy * i - Uy * i ^ 2 / 2 - M1
    End If
  Next i
  For i = L - dy To L Step .01
    Vy = Ry1 - Uy * i - Pyx
    If Abs(Vy) > Abs(VyMax) Then
      VyMax = Vy
    End If
    If Vy > -.2 And Vy < .2 Then
      MyMax = Psy - Uy * i ^ 2 / 2 - Psy * (i - (L
- dy)) - M1
    End If
  Next i
Else
  Cbx = 1.75

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 10

```

      Cby = 1.75
    End If
    If Abs(My) > Abs(MyMax) Then
      MyMax = My
    End If

```

```

Case "Pn-Rl"

```

```

  Cmx = .85
  Cbx = 1
  Cmy = .85
  Cby = 1
  Rx1 = (Psx * dx / L) + (Ux * L / 2) + ((3 / 24 * (Ux * L
  ^ 2)) + (Psx * (2 * (L - dx) * dx ^ 2 + (L - dx) ^ 2 * dx) / (2 * L ^
  2)) + Mx) / L
  Mx1 = (3 / 24 * (Ux * L ^ 2)) + (Psx * (2 * (L - dx) * dx
  ^ 2 + (L - dx) ^ 2 * dx) / (2 * L ^ 2)) + Mx
  Ry1 = (Psy * dy / L) + (Uy * L / 2) - ((3 / 24 * (Uy * L
  ^ 2)) + (Psy * (2 * (L - dy) * dy ^ 2 + (L - dy) ^ 2 * dy) / (2 * L ^
  2)) + My) / L
  My1 = (3 / 24 * (Uy * L ^ 2)) + (Psy * (2 * (L - dy) * dy
  ^ 2 + (L - dy) ^ 2 * dy) / (2 * L ^ 2)) + My
  For i = 0 To (L - dx) Step .01
    Vx = Rx1 - Ux * i
    If Abs(Vx) > Abs(VxMax) Then
      VxMax = Vx
    End If
    If Vx > -.2 And Vx < .2 Then
      MxMax = Rx1 * i - Ux * i ^ 2 / 2 - Mx1
    End If
  Next i
  For i = (L - dx) To L Step .01
    Vx = Rx1 - Ux * i - Psx
    If Abs(Vx) > Abs(VxMax) Then
      VxMax = Vx
    End If
    If Vx > -.2 And Vx < .2 Then
      MxMax = Rx1 * i - Ux * i ^ 2 / 2 - Psx * (i - dx)
    End If
  Next i
  If Abs(Mx1) > Abs(MxMax) Then
    MxMax = Mx1
  End If

  For i = 0 To (L - dy) Step .01
    Vy = Ry1 - Uy * i
    If Abs(Vy) > Abs(VyMax) Then
      VyMax = Vy
    End If
    If Vy > -.2 And Vy < .2 Then
      MyMax = Ry1 * i - Uy * i ^ 2 / 2 - My1
    End If
  Next i
  For i = (L - dy) To L Step .01
    Vy = Ry1 - Uy * i - Psy
    If Abs(Vy) > Abs(VyMax) Then

```

```

- Mx1

```

```

        VyMax = Vy
    End If
    If Vy > -.2 And Vy < .2 Then
        MyMax = Ry1 * i - Uy * i ^ 2 / 2 - Psy * (i - dy)
    - My1
    End If
Next i
If Abs(My1) > Abs(MyMax) Then
    MyMax = My1
End If

```

Case "Fx-Fr"

```

Cmx = .85
Cmy = .85
M2 = Mx - Ux * L - Psx * dx
MxMax = Mx
M1 = Mx
VxMax = Psx + Ux * L
If M1 <> 0 Or M2 <> 0 Then
    If Abs(M1) < Abs(M2) Then
        Cbx = 1.75 - 1.03 * (M1 / M2) + .3 * (M1 / M2) ^ 2
    Else
        Cbx = 1.75 - 1.03 * (M2 / M1) + .3 * (M2 / M1) ^ 2
    End If
Else
    Cbx = 1.75
    Cby = 1.75
End If
M2 = My - Uy * L - Psy * dx
MyMax = My
M1 = My
VyMax = Psy + Uy * L
If M1 <> 0 Or M2 <> 0 Then
    If Abs(M1) < Abs(M2) Then
        Cby = 1.75 - 1.03 * (M1 / M2) + .3 * (M1 / M2) ^ 2
    Else
        Cby = 1.75 - 1.03 * (M2 / M1) + .3 * (M2 / M1) ^ 2
    End If
Else
    Cbx = 1.75
    Cby = 1.75
End If

```

End Select

```

L = L * 100
If 637.2 * B / Sqr(Fy) > L Then
    If B / (2 * tf) <= 437.7 / Sqr(Fy) Then
        Fb = .66 * Fy
    ElseIf B / (2 * tf) >= 796.5 / Sqr(Fy) Then
        Fb = .6 * Fy
    Else
        Fb = Fy * (.733 - .000167 * (B / (2 * tf)) * Sqr(Fy))
    End If

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 12

```

End If
Else
  If L / (.26 * B) < Sqr(7170000 * Cbx / Fy) Then
    Fb = .6 * Fy
  ElseIf L / (.26 * B) > Sqr(35850000 * Cbx / Fy) Then
    Fb = 11950000 * Cbx / (L / (.26 * B)) ^ 2
  Else
    Fb = ((2 / 3) - (Fy * (L / (.26 * B)) ^ 2 / (10756000
0 * Cbx))) * Fy
  End If
End If

'=====
'Check Fb
'fbx = (Mx * A / 2) / inertia = M / S : S = I / C
If Fb >= (MxMax * 100 * A / 2) / inertiax Then
  If Fb >= (MyMax * 100 * B / 2) / inertiay Then
    If VxMax / (A * tw) <= .4 * Fy Then
      If VyMax / (2 * tf * B) <= .4 * Fy Then
        'P/Area = fa
        If (P / Area) / Fa > .15 Then
          rx = Sqr(inertiax / Area)
          Fex = 10504692# / (K * L / rx) ^ 2
          Fey = 10504692# / (K * L / ry) ^ 2
        'Select Cm
        If optNosidesway.Value = -1 Then
          Cmx = .6
          Cmy = .6
        ElseIf optEtc.Value = -1 Then
          If (txtPsx.Text <> "0.00" And txtUx.T
ext = "0.00") Or (txtPsy.Text <> "0.00" And txtUy.Text = "0.00") Then
            If optPin_Pin.Value = -1 Then:
              Cmx = 1 - .2 * (P / Area) / F
ex
              Cmy = 1 - .2 * (P / Area) / F
ey
            ElseIf optFix_Pin.Value = -1 Then
              Cmx = 1 - .4 * (P / Area) / F
ex
              Cmy = 1 - .4 * (P / Area) / F
ey
            ElseIf optFix_Pin.Value = -1 Then
              Cmx = 1 - .6 * (P / Area) / F
ex
              Cmy = 1 - .6 * (P / Area) / F
ey
          End If
          ElseIf (txtUx.Text <> "0.00" And txtP
x.Text = "0.00") Or (txtUy.Text <> "0.00" And txtPsy.Text = "0.00") T
hen
            If optPin_Pin.Value = -1 Then
              Cmx = 1
              Cmy = 1
            ElseIf optFix_Pin.Value = -1 Then

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่นิยฺาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 13

```

ex          Cmx = 1 - .3 * (P / Area) / F
ey          Cmy = 1 - .3 * (P / Area) / F
ex          ElseIf optFix_Pin.Value = -1 Then
ey          Cmx = 1 - .4 * (P / Area) / F
ex          Cmy = 1 - .4 * (P / Area) / F
ey          End If
x.Text <> "0.00") Or (txtUy.Text <> "0.00" And txtPsy.Text <> "0.00")
Then
ex          If optPin_Pin.Value = -1 Then
ey          Cmx = 2 - .2 * (P / Area) / F
ex          Cmy = 2 - .2 * (P / Area) / F
ey          ElseIf optFix_Pin.Value = -1 Then
ex          Cmx = 2 - .7 * (P / Area) / F
ey          Cmy = 2 - .7 * (P / Area) / F
ex          ElseIf optFix_Pin.Value = -1 Then
ey          Cmx = 2 - (P / Area) / Fex
ex          Cmy = 2 - (P / Area) / Fey
ey          End If
ex          End If
ex          End If
ex          fa1 = ((P / Area) / Fa)
ex          fa2 = Cmx * ((MxMax * 100 * A / 2) / iner
ex          tiax) / ((1 - (P / Area) / Fex) * Fb)
ex          fa3 = Cmy * ((MyMax * 100 * A / 2) / iner
ex          tiay) / ((1 - (P / Area) / Fey) * (.75 * Fy))
ex          P1 = (P / Area) / (.6 * Fy)
ex          P2 = ((MxMax * 100 * A / 2) / inertiax) /
ex          Fb
ex          P3 = ((MyMax * 100 * A / 2) / inertiax) /
ex          .75 * Fy
ex          <= 1 Then
ex          labsection.Caption = "Section Pass"
ex          labsection.ForeColor = RGB(0, 255, 25
5)
ex          Else
ex          labsection.Caption = "Section Fail by
Interaction Equation"
ex          labsection.ForeColor = RGB(255, 0, 0)
ex          End If
ex          Else
ex          If (P / Area) / Fa + (Mx * A / 2) / Fb +
ex          (My * A / 2) / Fb <= 1 Then
ex          labsection.Caption = "Section Pass"
ex          labsection.ForeColor = RGB(0, 255, 25
5)
ex          Else

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

labsection.Caption = "Section Fail"
labsection.ForeColor = RGB(255, 0, 0)
End If
Else If
Else
labsection.Caption = "Section Fail"
labsection.ForeColor = RGB(255, 0, 0)
End If
Else
labsection.Caption = "Section Fail"
labsection.ForeColor = RGB(255, 0, 0)
End If
Else
labsection.Caption = "Section Fail"
labsection.ForeColor = RGB(255, 0, 0)
End If
Else
labsection.Caption = "Section Fail"
labsection.ForeColor = RGB(255, 0, 0)
End If
Else
labsection.Caption = "Section Fail"
labsection.ForeColor = RGB(255, 0, 0)
End If
fmeresult.Visible = 1
labSteelSection.Caption = cbosteel.Text
labL.Caption = Format(L / 100, "0.00")
If optPin_Pin.Value = -1 Then
labSupport.Caption = "Pin-Pin"
ElseIf optFix_Pin.Value = -1 Then
labSupport.Caption = "Fixed-Pin"
ElseIf optFix_Fix.Value = -1 Then
labSupport.Caption = "Fixed-Fixed"
ElseIf optPin_Roller.Value = -1 Then
labSupport.Caption = "Pin-Roller"
ElseIf optFix_Roller.Value = -1 Then
labSupport.Caption = "Fixed-Roller"
ElseIf optFix_Free.Value = -1 Then
labSupport.Caption = "Fixed-Free"
End If
labtotalP.Caption = Format(P, "0.00")
labXMoment.Caption = Format(Mx, "0.00")
labYMoment.Caption = Format(My, "0.00")
labPsx.Caption = Format(txtPsx.Text, "0.00")
labdx.Caption = Format(txtdx.Text, "0.00")
labUx.Caption = Format(txtUx.Text, "0.00")
labPsy.Caption = Format(txtPsy.Text, "0.00")
labdy.Caption = Format(txtdy.Text, "0.00")
labUy.Caption = Format(txtUy.Text, "0.00")
labAllFa.Caption = Format(Fa, "0.00")
labActFa.Caption = Format(P / Area, "0.00")
labAllFbx.Caption = Format(Fb, "0.00")
labActFbx.Caption = Format(((MxMax * 100 * A / 2) / inertiax), "0.00")
labAllFby.Caption = Format(.75 * Fy, "0.00")
labActFby.Caption = Format(((MyMax * 100 * A / 2) / inertiay), "0.00")

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปเผยแพร่โดยไม่ขออนุญาต

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 15

```

.00")
labMxMax.Caption = Format(MxMax, "0.00")
labMyMax.Caption = Format(MyMax, "0.00")
labVxMax.Caption = Format(VxMax, "0.00")
labVyMax.Caption = Format(VyMax, "0.00")
laballSlen.Caption = Format(200, "0.00")
labSlen.Caption = Format(K * L / ry, "0.00")
If CSng(laballSlen.Caption) < CSng(labSlen.Caption) Then
    labSlen.ForeColor = RGB(255, 0, 0)
Else
    labSlen.ForeColor = RGB(0, 0, 0)
End If
If CSng(labAllFbx.Caption) < CSng(labActFbx.Caption) Then
    labActFbx.ForeColor = RGB(255, 0, 0)
Else
    labActFbx.ForeColor = RGB(0, 0, 0)
End If
If CSng(labAllFby.Caption) < CSng(labActFby.Caption) Then
    labActFby.ForeColor = RGB(255, 0, 0)
Else
    labActFby.ForeColor = RGB(0, 0, 0)
End If
If CSng(labAllFa.Caption) < CSng(labActFa.Caption) Then
    labActFa.ForeColor = RGB(255, 0, 0)
Else
    labActFa.ForeColor = RGB(0, 0, 0)
End If
End Sub

Sub btnPrint_Click ()
printer.Print ""
printer.Print ""
printer.Print ""
printer.Print ""
=====
printer.Print "
NERRING "
printer.Print "
Y LADKRABANG "
ON KAOSOMBOON"
printer.Print "
ND BEND LOAD "
printer.Print "
dd") + "
printer.Print "
=====
printer.Print ""
printer.Print ""
printer.Print "
printer.Print "
printer.Print "
printer.Print "
printer.Print "
printer.Print "
tion.Caption

```

CIVIL ENGINEERING, FACULTY OF ENGI

KING MONGKUT ' S INSTITUTE OF TECHNOLOG

AUTHORY : SUWANUT TANTANATRAKOOL &amp; THACH

COLUMN UNDER COMBINE AXIAL COMPRESSION A

Date: " + Format(Now, "ddd

|"

Column Data"

Section Type = " + labSteelSec

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 16

```

printer.Print "          Elastic Modulus          = 2.04 e 06"
printer.Print "          Yield Strenght (ksc.) = " + Format(Fy)
printer.Print "          Support                          = " + labSupport.C
aption
  If optSidesway.Value = -1 Then
    printer.Print "          Support Condition          : Compression M
ember Subject to Sidesway"
    ElseIf optNosidesway.Value = -1 Then
      printer.Print "          Support Condition          : Compression M
ember braced against Sidesway"
      printer.Print "          not subject t
o transverse between supports"
      ElseIf optEtc.Value = -1 Then
        printer.Print "          Support Condition          : Compression M
ember braced against Sidesway"
        printer.Print "          not subject t
o transverse Loading between "
          printer.Print "          supports """"
      End If
    If optPrimary.Value = -1 Then
      printer.Print "          Primary Member"
    ElseIf optSecondary.Value = -1 Then
      printer.Print "          Secondary Member"
    End If
    printer.Print "          Column Height          = " + txtL.Text
    printer.Print ""
    printer.Print ""
    printer.Print "          ====="
    printer.Print "          Load"
    printer.Print "          ====="
    printer.Print ""
    printer.Print "          Axial Load          (kg.) = " + tx
tP.Text
    printer.Print "          X-Excentric Load      (kg.) = " + tx
tPx.Text
    printer.Print "          X-Excentric Distance  (cm.) = " + tx
tex.Text
    printer.Print "          Y-Excentric Load      (kg.) = " + tx
tPy.Text
    printer.Print "          Y-Excentric Distance  (cm.) = " + tx
tey.Text
    printer.Print "          X-Axis : Moment        (kg-m.) = " + tx
tMx.Text
    printer.Print "          Y-Axis : Moment        (kg-m.) = " + tx
tMy.Text
    printer.Print ""
    printer.Print ""
    printer.Print "          ====="
    printer.Print "          Side Loading"
    printer.Print "          ====="
    printer.Print ""
    printer.Print "          X-Axis : Side Point Load (kg.) = " +
txtPsx.Text
    printer.Print "          Distance from Lower Support (kg.) = " +
txtdx.Text
    printer.Print "          side Uniform Load (kg/m.) = " +

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 17

```

txtUx.Text
  printer.Print "          Y-Axis :   Side Point Load (kg.)   = " +
txtPsy.Text
  printer.Print "          Distance from Lower Support (kg.) = " +
txtdy.Text
  printer.Print "          side Uniform Load (kg/m.) = " +
txtUy.Text
  printer.Print ""
  printer.Print ""
  printer.Print "          ====="
  printer.Print "          Summary"
  printer.Print "          ====="
  printer.Print "          Total Axial Load                               (kg.)
= " + labtotalP.Caption
  printer.Print ""
  printer.Print "          X-Axis : Total Moment                           (kg-m
.)= " + labXMoment.Caption
  printer.Print "          Y-Axis : Total Moment                           (kg-m
.)= " + labXMoment.Caption
  printer.Print ""
  printer.Print "          Allowable Compression Stress                   (ksc.
) = " + labAllFa.Caption
  printer.Print "          Actual Compression Stress                       (ksc.
) = " + labActFa.Caption
  printer.Print ""
  printer.Print "          X-axis : Allowable Bending Stress               (ksc.
) = " + labAllFbx.Caption
  printer.Print "          Actual; Bendig; Stress                          (ksc.
) = " + labActFbx.Caption
  printer.Print ""
  printer.Print "          Y-axis : Allowable Bending Stress               (ksc.
) = " + labAllFby.Caption
  printer.Print "          Actual; Bendig; Stress                          (ksc.
) = " + labActFby.Caption
  printer.EndDoc
End Sub

Sub btnQuit_Click ()
  Unload CombineAxial
  mainmenu.Show
End Sub

Sub cboSteel_Click ()
  If optWF.Value = -1 Then
    n = cbosteel.ListIndex + 1
    A = WF(n).A / 10
    B = WF(n).B / 10
    tf = WF(n).t2 / 10
    tw = WF(n).t1 / 10
    inertiax = WF(n).Ix
    inertiay = WF(n).Iy
    Area = WF(n).Area
    w = WF(n).w
  ElseIf optHB.Value = -1 Then
    n = cbosteel.ListIndex + 1

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 18

```

A = HB(n).A / 10
B = HB(n).B / 10
tf = HB(n).t2 / 10
tw = HB(n).t1 / 10
inertiay = HB(n).Ix
inertiay = HB(n).Iy
Area = HB(n).Area
w = HB(n).w

```

```

ElseIf optIB.Value = -1 Then
n = cbosteel.ListIndex + 1
A = IB(n).A / 10
B = IB(n).B / 10
tf = IB(n).t2 / 10
tw = IB(n).t1 / 10
inertiay = IB(n).Ix
inertiay = IB(n).Iy
Area = IB(n).Area
w = IB(n).w

```

```
End If
```

```
End Sub
```

```

Sub cboSteel_KeyPress (KeyAscii As Integer)
If KeyAscii = 13 Then
txtL.SetFocus
End If

```

```
End Sub
```

```

Sub cboSteel_LostFocus ()
txtL.SetFocus

```

```
End Sub
```

```

Sub Command3D1_Click ()
fmeresult.Visible = 0

```

```
End Sub
```

```
Sub Form_Load ()
```

```

CombineAxial.Top = 550
CombineAxial.Left = 0
CombineAxial.Height = 8450
CombineAxial.Width = 12000
inputWF

```

```
For n = 1 To 82
```

```
cbosteel.AddItem " WF " + Str(WF(n).A) + " x " + Str(WF(n).w
```

```
)
```

```
Next n
```

```
cbosteel.ListIndex = 0
```

```
Fy = 2310
```

```
support = "Pn-Pn"
```

```
End Sub
```

```
Sub Label1_Click ()
```

```
optNosidesway.Value = -1
```

```
optNosidesway.SetFocus
```

```
optPin_Pin.Visible = 1
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 19

```

optFix_Pin.Visible = 1
optFix_Fix.Visible = 1
optPin_Roller.Visible = 0
optFix_Roller.Visible = 0
optFix_Free.Visible = 0
optPin_Pin.Value = -1

```

```
fmeSideLoading.Enabled = 1
```

End Sub

Sub Label2\_Click ()

```

optEtc.Value = -1
optEtc.SetFocus
optPin_Pin.Visible = 1
optFix_Pin.Visible = 1
optFix_Fix.Visible = 1
optPin_Roller.Visible = 0
optFix_Roller.Visible = 0
optFix_Free.Visible = 0
optPin_Pin.Value = -1
support = "Pn-Pn"

```

```
- fmeSideLoading.Enabled = 1
```

End Sub

Sub opt2310\_Click (Value As Integer)

```
Fy = 2310
```

End Sub

Sub opt2310\_KeyPress (KeyAscii As Integer)

```

If KeyAscii = 13 Then
    cbosteel.SetFocus

```

```
End If
```

End Sub

Sub opt2520\_Click (Value As Integer)

```
Fy = 2520
```

End Sub

Sub opt2520\_KeyPress (KeyAscii As Integer)

```

If KeyAscii = 13 Then
    cbosteel.SetFocus

```

```
End If
```

End Sub

Sub optEtc\_Click (Value As Integer)

```

optPin_Pin.Visible = 1
optFix_Pin.Visible = 1
optFix_Fix.Visible = 1
optPin_Roller.Visible = 0
optFix_Roller.Visible = 0
optFix_Free.Visible = 0
optPin_Pin.Value = -1
support = "Pn-Pn"
fmeSideLoading.Enabled = 1

```

```
txtPsx.Text = ""
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 20

```
txtPsy.Text = ""
txtUx.Text = ""
txtUy.Text = ""
txtdx.Text = ""
txtdy.Text = ""
```

End Sub

```
Sub optEtc_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
    txtP.SetFocus
  End If
```

End Sub

```
Sub optFix_Fix_Click (Value As Integer)
  K = .65
  support = "Fx-Fx"
End Sub
```

```
Sub optFix_Fix_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
    optPrimary.SetFocus
  End If
```

End Sub

```
Sub optFix_Free_Click (Value As Integer)
  K = 2.1
  support = "Fx-Fr"
End Sub
```

```
Sub optFix_Free_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
    optPrimary.SetFocus
  End If
```

End Sub

```
Sub optFix_Pin_Click (Value As Integer)
  K = .8
  support = "Fx-Pn"
End Sub
```

```
Sub optFix_Pin_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
    optPrimary.SetFocus
  End If
```

End Sub

```
Sub optFix_Roller_Click (Value As Integer)
  K = 1.2
  support = "Fx-Rl"
End Sub
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 21

```
Sub optFix_Roller_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
    optPrimary.SetFocus
```



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```
End If
```

```
End Sub
```

```
Sub optHB_Click (Value As Integer)
    cbosteel.Clear
    inputHB
    For n = 1 To 62
        cbosteel.AddItem " H " + Str(HB(n).A) + " x " + Str(HB(n).w)
    Next n
    cbosteel.ListIndex = 0
End Sub
```

```
Sub OptHB_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    If KeyAscii = 13 Then
        opt2310.SetFocus
    End If
End Sub
```

```
End Sub
```

```
Sub optIB_Click (Value As Integer)
    cbosteel.Clear
    inputIB
    For n = 1 To 20
        cbosteel.AddItem " I " + Str(IB(n).A) + " x " + Str(IB(n).w)
    Next n
    cbosteel.ListIndex = 0
End Sub
```

```
Sub OptIB_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    If KeyAscii = 13 Then
        opt2310.SetFocus
    End If
End Sub
```

```
Sub OptNoSidesway_Click (Value As Integer)
    optPin_Pin.Visible = 1
    optFix_Pin.Visible = 1
    optFix_Fix.Visible = 1
    optPin_Roller.Visible = 0
    optFix_Roller.Visible = 0
    optFix_Free.Visible = 0
    optPin_Pin.Value = -1
    support = "Pn-Pn"
    fmeSideLoading.Enabled = 0
```

```
txtPsx.Text = "0.00"
txtPsy.Text = "0.00"
txtUx.Text = "0.00"
txtUy.Text = "0.00"
txtdx.Text = "0.00"
txtdy.Text = "0.00"
```

DCOMBIAX.FRM - 22

End Sub

Sub OptNoSidesway\_KeyPress (KeyAscii As Integer)

If KeyAscii = 13 Then  
txtP.SetFocus

End If

End Sub

Sub optPin\_Pin\_Click (Value As Integer)

K = 1  
support = "Pn-Pn"

End Sub

Sub optPin\_Pin\_KeyPress (KeyAscii As Integer)

If KeyAscii = 13 Then  
optPrimary.SetFocus

End If

End Sub

Sub optPin\_Roller\_Click (Value As Integer)

K = 2  
support = "Pn-Rl"

End Sub

Sub optPin\_Roller\_KeyPress (KeyAscii As Integer)

If KeyAscii = 13 Then  
optPrimary.SetFocus

End If

End Sub

Sub optPrimary\_KeyPress (KeyAscii As Integer)

If KeyAscii = 13 Then  
btnOK.SetFocus

End If

End Sub

Sub optSecondary\_KeyPress (KeyAscii As Integer)

If KeyAscii = 13 Then  
btnOK.SetFocus

End If

End Sub

Sub optSidesway\_Click (Value As Integer)

optPin\_Pin.Visible = 0  
optFix\_Pin.Visible = 0  
optFix\_Fix.Visible = 0  
optPin\_Roller.Visible = 1  
optFix\_Roller.Visible = 1  
optFix\_Free.Visible = 1  
optPin\_Roller.Value = -1  
support = "Pn-Rl"

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 23

```
fmeSideLoading.Enabled = 1
  txtPsx.Text = ""
  txtPsy.Text = ""
  txtUx.Text = ""
  txtUy.Text = ""
  txtdx.Text = ""
  txtdy.Text = ""
```

```
End Sub
```

```
Sub optSidesway_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
    txtP.SetFocus
  End If
```

```
End Sub
```

```
Sub optWF_Click (Value As Integer)
  cbosteel.Clear
  inputWF
  For n = 1 To 273
    cbosteel.AddItem " WF " + Str(WF(n).A) + " x " + Str(WF(n).w
  )
  Next n
  cbosteel.ListIndex = 0
End Sub
```

```
Sub optWF_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
    opt2310.SetFocus
  End If
End Sub
```

```
Sub Txtdx_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
gEnd Sub
```

```
Sub txtex_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
    txtPy.SetFocus
  End If
End Sub
```

```
Sub txtex_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
    txtMx.SetFocus
  End If
End Sub
```

```
Sub txtL_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
    If txtL.Text = "" Or txtL.Text = "" Then
      txtL.SetFocus
    Else
      optNosidesway.SetFocus
    End If
  End If
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไปทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

Sub txtL_LostFocus ()
    txtL.Text = Format(txtL.Text, "0.00")
End Sub

Sub txtMx_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    If KeyAscii = 13 Then
        If txtMx.Text = "" Then
            txtMx.Text = 0
        End If
        txtMx.Text = Format(txtMx.Text, "0.00")
        txtMy.SetFocus
    End If
End Sub

Sub TxtMy_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    If KeyAscii = 13 Then
        If txtMy.Text = "" Then
            txtMy.Text = 0
        End If
        txtMy.Text = Format(txtMy.Text, "0.00")
        If optSidesway.Value = -1 Or optEtc.Value = -1 Then
            txtPsx.SetFocus
        End If
    End If
End Sub

```



DCOMBIAX.FRM - 25

```

    Else
        optPin_Pin.SetFocus
    End If
End If
End Sub

```

```

Sub TxtP_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    If KeyAscii = 13 Then
        If txtP.Text = "" Then
            txtP.Text = 0
        End If
        txtP.Text = Format(txtP.Text, "0.00")
        txtPx.SetFocus
    End If
End Sub

```

```

Sub txtPsx_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    If KeyAscii = 13 Then
        If txtPsx.Text = "" Or txtPsx.Text = "0" Then
            txtPsx.Text = "0.00"
            txtDx.Text = "0.00"
            txtUx.SetFocus
        Else
            txtPsx.Text = Format(txtPsx.Text, "0.00")
            txtDx.SetFocus
        End If
    End If
End Sub

```

```

Sub txtPsx_LostFocus ()
    txtPsx.Text = Format(txtPsx.Text, "0.00")
End Sub

```

```

Sub txtPsy_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    If KeyAscii = 13 Then
        If txtPsy.Text = "" Or txtPsy.Text = "0" Then
            txtPsy.Text = "0.00"
            txtDy.Text = "0.00"
            txtUy.SetFocus
        Else
            txtPsy.Text = Format(txtPsy.Text, "0.00")
            txtDy.SetFocus
        End If
    End If
End Sub

```

```

Sub txtPsy_LostFocus ()
    If txtPsy.Text = "" Then
        txtPsy.Text = "0"
    End If
    txtPsy.Text = Format(txtPsy.Text, "0.00")
End Sub

```

```

Sub txtPx_KeyPress (KeyAscii As Integer)

```

```

    If KeyAscii = 13 Then

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารลิขสิทธิ์สงวนไว้สำหรับใช้ทำงานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 26

```

    If txtPx.Text = "" Or txtPx.Text = "0" Then
        txtPx.Text = "0.00"
        txtex = "0.00"
        txtPy.SetFocus
    Else
        txtPx.Text = Format(txtPx.Text, "0.00")
        txtex.SetFocus
    End If
End If

End Sub

Sub txtPy_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    If KeyAscii = 13 Then
        If txtPy.Text = "" Or txtPy.Text = "0" Then
            txtPy.Text = "0.00"
            txtex = "0.00"
            txtMx.SetFocus
        Else
            txtPy.Text = Format(txtPy.Text, "0.00")
            txtex.SetFocus
        End If
    End If
End Sub

Sub txtUx_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    If KeyAscii = 13 Then
        If txtUx.Text = "" Or txtUx.Text = "0" Then
            txtUx.Text = "0.00"
            txtUx.Text = "0.00"
        End If
        txtUx.Text = Format(txtUx.Text, "0.00")
        txtPsy.SetFocus
    End If
End Sub

Sub txtUx_LostFocus ()
    If txtUx.Text = "" Then
        txtUx.Text = "0"
    End If
    txtUx.Text = Format(txtUx.Text, "0.00")
End Sub

Sub txtUy_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    If KeyAscii = 13 Then
        If txtUy.Text = "" Or txtUy.Text = "0" Then
            txtUy.Text = "0.00"
        End If
        txtUy.Text = Format(txtUy.Text, "0.00")
        If optNosidesway.Value = -1 Or optEtc.Value = -1 Then
            optPin_Pin.Value = -1
            optPin_Pin.SetFocus
        Else
            optPin_Roller.Value = -1
            optPin_Roller.SetFocus
        End If
    End If
End Sub

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBIAX.FRM - 27

End If

End Sub

Sub txtUy\_LostFocus ()

If txtUy.Text = "" Then

txtUy.Text = "0"

End If

txtUy.Text = Format(txtUy.Text, "0.00")

End Sub



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 1

VERSION 2.00

Begin Form CombSec

```

BackColor      =  &H00C0C0C0&
Caption        =  "Combine Section Column"
ClientHeight   =  8160
ClientLeft     =  60
ClientTop      =  765
ClientWidth    =  11940
Height         =  8565
KeyPreview     =  -1 'True
Left           =  0
LinkTopic      =  "Form4"
ScaleHeight    =  8160
ScaleWidth     =  11940
Top            =  420
Width          =  12060

```

Begin SSFrame Frame3D4

```

Font3D         =  0 'None
ForeColor      =  &H00000000&
Height        =  8055
Left          =  240
TabIndex      =  17
Top           =  0
Width         =  11535

```

Begin SSFrame fmeResult

```

Caption        =  "Result"
Font3D         =  0 'None
ForeColor      =  &H00000000&
Height        =  7695
Left          =  240
TabIndex      =  40
Top           =  240
Visible       =  0 'False
Width         =  11055

```

Begin SSCommand Command3D1

```

Caption        =  "&Quit"
Font3D         =  0 'None
ForeColor      =  &H00000000&
Height        =  375
Left          =  8400
Picture       =  (none)
TabIndex      =  93
Top           =  5640
Width         =  2055

```

End

Begin SSPanel Panel3D32

```

BackColor      =  &H00C0C0C0&
BevelOuter    =  0 'None
BevelWidth    =  2
Caption       =  "kg."
Font3D        =  1 'Raised w/light shading
ForeColor      =  &H00000000&
Height        =  255
Left          =  3840
TabIndex      =  92
Top           =  2880

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารของบริษัทสำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 2

```

        Width           = 615
    End
Begin SSPanel Panel3D31
    BackColor          = &H00C0C0C0&
    BevelOuter         = 0 'None
    BevelWidth         = 2
    Caption            = "sq-cm."
    Font3D             = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor          = &H00000000&
    Height             = 255
    Left               = 3840
    TabIndex           = 89
    Top                = 4080
    Width              = 735
End
Begin SSCommand btnPrint
    Caption           = "&Print"
    Font3D            = 0 'None
    ForeColor         = &H00000000&
    Height            = 375
    Left              = 6120
    Picture           = (none)
    TabIndex          = 87
    Top               = 5640
    Width             = 2055
End
Begin SSPanel Panel3D26
    BackColor          = &H00C0C0C0&
    BevelOuter         = 0 'None
    BevelWidth         = 2
    Caption            = "ksc."
    Font3D             = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor          = &H00000000&
    Height             = 255
    Left               = 3840
    TabIndex           = 73
    Top                = 6120
    Width              = 615
End
Begin SSPanel Panel3D25
    BackColor          = &H00C0C0C0&
    BevelOuter         = 0 'None
    BevelWidth         = 2
    Caption            = "ksc."
    Font3D             = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor          = &H00000000&
    Height             = 255
    Left               = 3840
    TabIndex           = 72
    Top                = 5760
    Width              = 615
End
Begin SSPanel Panel3D24
    BackColor          = &H00C0C0C0&
    BevelOuter         = 0 'None
    BevelWidth         = 2

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารลิขสิทธิ์ของมหาวิทยาลัยเทคโนโลยีพระจอมเกล้าธนบุรี ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 3

```

Caption           = "cm^4"
Font3D           = 1 'Raised w/light shading
ForeColor        = &H00000000&
Height          = 255
Left            = 3840
TabIndex        = 71
Top            = 4920
Width          = 615
End
Begin SSPanel Panel3D22
BackColor       = &H00C0C0C0&
BevelOuter     = 0 'None
BevelWidth     = 2
Caption        = "cm^4"
Font3D        = 1 'Raised w/light shading
ForeColor     = &H00000000&
Height       = 255
Left        = 3840
TabIndex   = 70
Top        = 4560
Width     = 615
End
      Height = 375
Left      = 8400
Picture   = (none)
TabIndex = 6
Top      = 5160
Width   = 2055
End
Begin SSCommand btnDesignNewSection
Caption   = "Design New Section"
Font3D   = 0 'None
ForeColor = &H00000000&
Height  = 375
Left    = 6120
Picture = (none)
TabIndex = 55
Top     = 5160
Width  = 2055

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 4

```

End
Begin SSPanel Panel3D15
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  BevelInner     = 1 'Inset
  BevelOuter     = 0 'None
  BevelWidth     = 2
  BorderWidth    = 5
  Caption        = "Panel3D13"
  Font3D         = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor      = &H00C0C0C0&
  Height         = 1455
  Left           = 240
  TabIndex       = 47
  Top            = 1080
  Width          = 8055
  Begin Grid Grid3
    Cols          = 5
    FixedCols     = 0
    FixedRows     = 0
    Height        = 1230
    HighLight     = 0 'False
    Left          = 105
    Rows          = 5
    TabIndex      = 48
    Top           = 100
    Width         = 7845
  End
End
Begin SSPanel Panel3D21
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  BevelOuter     = 0 'None
  BevelWidth     = 2
  Caption        = "Section."
  Font3D         = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor      = &H00000000&
  Height         = 255
  Left           = 360
  TabIndex       = 46
  Top            = 600
  Visible        = 0 'False
  Width          = 1095
End
Begin SSPanel Panel3D20
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  BevelOuter     = 0 'None
  BevelWidth     = 2
  Caption        = "Y-Coord."
  Font3D         = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor      = &H00000000&
  Height         = 255
  Left           = 7200
  TabIndex       = 45
  Top            = 840
  Width          = 855
End

```

End

Begin SSPanel Panel3D19

เอกสารนี้เป็นเอกสารลิขสิทธิ์ของมหาวิทยาลัยเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง การศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 5

```

BackColor      = &H00C0C0C0&
BevelOuter     = 0 'None
BevelWidth     = 2
Caption        = "X-Coor."
Font3D         = 1 'Raised w/light shading
ForeColor      = &H00000000&
Height         = 255
Left           = 5880
TabIndex      = 44
Top            = 840
Width          = 975

```

End

Begin SSPanel Panel3D18

```

BackColor      = &H00C0C0C0&
BevelOuter     = 0 'None
BevelWidth     = 2
Caption        = "Area"
Font3D         = 1 'Raised w/light shading
ForeColor      = &H00000000&
Height         = 255
Left           = 4080
TabIndex      = 43
Top            = 840
Width          = 615

```

End

Begin SSPanel Panel3D17

```

BackColor      = &H00C0C0C0&
BevelOuter     = 0 'None
BevelWidth     = 2
Caption        = "Section"
Font3D         = 1 'Raised w/light shading
ForeColor      = &H00000000&
Height         = 255
Left           = 1800
TabIndex      = 42
Top            = 840
Width          = 615

```

End

Begin SSPanel Panel3D16

```

BackColor      = &H00C0C0C0&
BevelOuter     = 0 'None
BevelWidth     = 2
Caption        = "No."
Font3D         = 1 'Raised w/light shading
ForeColor      = &H00000000&
Height         = 255
Left           = 480
TabIndex      = 41
Top            = 840
Width          = 495

```

End

Begin Label Label13

```

Alignment      = 2 'Center
BackColor      = &H00C0C0C0&
Caption        = "( cm. x cm. )"
Height         = 255

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่... 255 ศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 6

```

Left          = 9360
TabIndex     = 85
Top          = 3360
Width       = 1215
End
Begin Label Label12
Alignment    = 2 'Center
BackColor   = &H00C0C0C0&
Caption     = "( cm. x cm. x cm.)"
Height     = 255
Left       = 9360
TabIndex  = 95
Top       = 2880
Width    = 1575
End
Begin Label labFail
BackColor   = &H00C0C0C0&
Caption    = "Fail"
Height    = 495
Left     = 7080
TabIndex = 94
Top     = 4560
Visible  = 0 'False
Width   = 1455
End
Begin Label LabC
Alignment  = 1 'Right Justify
BackColor = &H00FFFFFF&
Caption   = "Label13"
Height   = 255
Left    = 2280
TabIndex = 91
Top    = 2880
Width  = 1455
End
Begin Label Label10
Alignment  = 1 'Right Justify
BackColor = &H00C0C0C0&
Caption   = "Compression Force ="
Height   = 255
Left    = 120
TabIndex = 90
Top    = 2880
Width  = 1935
End
Begin Label labsection
BackColor   = &H00C0C0C0&
Caption    = "Fail"
Height    = 495
Left     = 7080
TabIndex  = 86
Top     = 4560
Visible  = 0 'False
Width   = 1455
End

```

End

เอกสารนี้เป็นเอกสารเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 7

```

Alignment      = 1 'Right Justify
BackColor      = &H00C0C0C0&
Caption        = "End Tie Plate Size ="
Height         = 255
Left           = 4920
TabIndex       = 56
Top            = 3360
Width          = 1815
End
Begin Label labEndtie
Alignment      = 1 'Right Justify
BackColor      = &H00FFFFFF&
Caption        = "Label3"
Height         = 255
Left           = 6840
TabIndex       = 57
Top            = 3360
Width          = 2535
End
Begin Label labLacing
Alignment      = 1 'Right Justify
BackColor      = &H00FFFFFF&
Caption        = "Label3"
Height         = 255
Left           = 6840
TabIndex       = 84
Top            = 2880
Width          = 2535
End
Begin Label Label9
Alignment      = 1 'Right Justify
BackColor      = &H00C0C0C0&
Caption        = "Lacing Plate Size ="
Height         = 255
Left           = 5040
TabIndex       = 83
Top            = 2880
Width          = 1695
End
Begin Label labSylinder
Alignment      = 1 'Right Justify
BackColor      = &H00FFFFFF&
Caption        = "Label3"
Height         = 255
Left           = 2280
TabIndex       = 58
Top            = 5280
Width          = 1455
End
Begin Label Label8
Alignment      = 1 'Right Justify
BackColor      = &H00C0C0C0&
Caption        = "KL/r ="
Height         = 255
Left           = 480
TabIndex       = 59

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์การใช้งาน เพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 8

```

Top           = 5280
Width        = 1575
End
Begin Label labArea
Alignment    = 1 'Right Justify
BackColor    = &H00FFFFFF&
Caption      = "Label3"
Height       = 255
Left         = 2280
TabIndex    = 60
Top          = 4080
Width        = 1455
End
Begin Label Label7
BackColor    = &H00C0C0C0&
Caption      = "total Section Area = "
Height       = 255
Left         = 360
TabIndex    = 65
Top          = 4080
Width        = 1695
End
Begin Label labAcStress
Alignment    = 1 'Right Justify
BackColor    = &H00FFFFFF&
Caption      = "Label3"
Height       = 255
Left         = 2280
TabIndex    = 64
Top          = 6120
Width        = 1455
End
Begin Label labAllStress
Alignment    = 1 'Right Justify
BackColor    = &H00FFFFFF&
Caption      = "Label3"
Height       = 255
Left         = 2280
TabIndex    = 63
Top          = 5760
Width        = 1455
End
Begin Label Label6
Alignment    = 1 'Right Justify
BackColor    = &H00C0C0C0&
Caption      = "Actual Stress ="
Height       = 255
Left         = 360
TabIndex    = 62
Top          = 6120
Width        = 1695
End
Begin Label Label5
Alignment    = 1 'Right Justify
BackColor    = &H00C0C0C0&
Caption      = "Allowable Stress ="

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่...  
 ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 9

```

Height          = 255
Left            = 360
TabIndex       = 61
Top            = 5760
Width          = 1695
End
Begin Label labIy
Alignment      = 1 'Right Justify
BackColor     = &H00FFFFFF&
Caption       = "Label3"
Height        = 255
Left         = 2280
TabIndex     = 54
Top         = 4920
Width       = 1455
End
Begin Label Label4
Alignment      = 1 'Right Justify
BackColor     = &H00C0C0C0&
Caption       = "Section Y-Inertia ="
Height        = 255
Left         = 360
TabIndex     = 53
Top         = 4920
Width       = 1695
End
Begin Label labIx
Alignment      = 1 'Right Justify
BackColor     = &H00FFFFFF&
Caption       = "Label3"
Height        = 255
Left         = 2280
TabIndex     = 52
Top         = 4560
Width       = 1455
End
Begin Label Label3
Alignment      = 1 'Right Justify
BackColor     = &H00C0C0C0&
Caption       = "Section X-Inertia ="
Height        = 255
Left         = 360
TabIndex     = 51
Top         = 4560
Width       = 1695
End
Begin Label LabCG
Alignment      = 1 'Right Justify
BackColor     = &H00FFFFFF&
Caption       = "Label3"
Height        = 255
Left         = 2280
TabIndex     = 50
Top         = 3600
Width       = 1455
End

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 10

```

Begin Label Label2
  Alignment      = 1 'Right Justify
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "C.G of Section ="
  Height        = 255
  Left          = 480
  TabIndex      = 49
  Top           = 3600
  Width         = 1575
End
End
Begin SSCommand btnExecute
  Caption       = "&Execute"
  Font3D       = 0 'None
  ForeColor    = &H00000000&
  Height       = 495
  Left         = 8640
  Picture      = (none)
  TabIndex     = 31
  Top          = 7320
  Width        = 2535
End
Begin SSFrame Frame3D1
  Caption      = "Column Data"
  Font3D      = 0 'None
  ForeColor   = &H00000000&
  Height      = 3735
  Left        = 240
  TabIndex    = 32
  Top         = 3360
  Width       = 11055
Begin SSFrame fmeLacing
  Caption      = "Select Type of lacing"
  Font3D      = 0 'None
  ForeColor   = &H00000000&
  Height      = 1335
  Left        = 7440
  TabIndex    = 80
  Top         = 1080
  Width       = 2415
Begin SSOption optDouble
  Caption      = "Double Lacing"
  Font3D      = 0 'None
  ForeColor   = &H00000000&
  Height      = 255
  Left        = 360
  TabIndex    = 82
  TabStop     = 0 'False
  Top         = 840
  Width       = 1695
End
Begin SSOption optSingle
  Caption      = "Single lacing"
  Font3D      = 0 'None
  ForeColor   = &H00000000&
  Height      = 255

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์การใช้งานเพื่อการพาณิชย์ ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 11

```

        Left           = 360
        TabIndex      = 81
        Top           = 360
        Value         = -1 'True
        Width         = 1815
    End
End
Begin SSPanel Panel3D28
    BackColor        = &H00C0C0C0&
    BevelInner       = 1 'Inset
    BevelOuter       = 0 'None
    BevelWidth       = 2
    Caption          = "Panel3D8"
    Font3D           = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor        = &H00000000&
    Height           = 440
    Left             = 8760
    TabIndex         = 78
    Top              = 2640
    Width            = 1000
    Begin ComboBox cboBolt
        Height        = 300
        Left          = 75
        Style         = 2 'Dropdown List
        TabIndex      = 79
        Top           = 75
        Width         = 855
    End
End
Begin SSPanel Panel3D30
    Alignment        = 4 'Right Justify - MIDDLE
    BackColor        = &H00C0C0C0&
    BevelOuter       = 0 'None
    BevelWidth       = 2
    Caption          = "Bolt Diameter =
    Font3D           = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor        = &H00000000&
    Height           = 255
    Left             = 6960
    TabIndex         = 77
    Top              = 2760
    Width            = 3255
End
Begin SSPanel Panel3D27
    BackColor        = &H00C0C0C0&
    BevelInner       = 1 'Inset
    BevelOuter       = 0 'None
    BevelWidth       = 2
    Caption          = "Panel3D8"
    Font3D           = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor        = &H00000000&
    Height           = 440
    Left             = 8760
    TabIndex         = 75
    Top              = 3120

```

i

DCOMBSEC.FRM - 12

```

Width          = 1000
Begin TextBox txtSb
  Height       = 285
  Left        = 75
  TabIndex    = 76
  Top         = 75
  Width       = 855
End
End
Begin SSPanel Panel3D29
  Alignment    = 4 'Right Justify - MIDDLE
  BackColor    = &H00C0C0C0&
  BevelOuter   = 0 'None
  BevelWidth   = 2
  Caption      = "Spacing between bolt or welded =
  Font3D       = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor    = &H00000000&
  Height       = 255
  Left        = 5400
  TabIndex    = 74
  Top         = 3240
  Width       = 4695
End
Begin SSFrame Frame3D2
  Caption      = "Select Steel Type"
  Font3D       = 0 'None
  ForeColor    = &H00000000&
  Height       = 1695
  Left        = 240
  TabIndex    = 67
  Top         = 1680
  Width       = 2895
  Begin SSOption opt2520
    Caption    = "A36 ( Fy=2520 )"
    Font3D     = 0 'None
    ForeColor  = &H00000000&
    Height     = 375
    Left      = 600
    TabIndex  = 10
    TabStop   = 0 'False
    Top       = 1080
    Width     = 1935
  End
  Begin SSOption opt2310
    Caption    = "A7 ( Fy=2310 )"
    Font3D     = 0 'None
    ForeColor  = &H00000000&
    Height     = 375
    Left      = 600
    TabIndex  = 9
    Top       = 600
    Value     = -1 'True
    Width     = 2055
  End
End

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 13

```

BackColor      = &H00C0C0C0&
BevelInner     = 1 'Inset
BevelOuter     = 0 'None
BevelWidth     = 2
Caption        = "Panel3D8"
Font3D         = 1 'Raised w/light shading
ForeColor      = &H00000000&
Height         = 440
Left           = 1800
TabIndex      = 39
Top            = 480
Width          = 1000
Begin TextBox txtL
    Height      = 285
    Left        = 75
    TabIndex    = 7
    Top         = 75
    Width       = 855
End
End
Begin SSPanel Panel3D10
    BackColor   = &H00C0C0C0&
    BevelInner  = 1 'Inset
    BevelOuter  = 0 'None
    BevelWidth  = 2
    Caption     = "Panel3D8"
    Font3D     = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor   = &H00000000&
    Height     = 440
    Left       = 1800
    TabIndex   = 38
    Top        = 1080
    Width      = 1000
    Begin TextBox txtP
        Height   = 285
        Left     = 75
        TabIndex = 8
        Top      = 75
        Width    = 855
    End
End
End
Begin SSPanel Panel3D11
    Alignment   = 4 'Right Justify - MIDDLE
    BackColor   = &H00C0C0C0&
    BevelOuter  = 0 'None
    BevelWidth  = 2
    Caption     = "Column Height =

    Font3D     = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor   = &H00000000&
    Height     = 255
    Left       = 240
    TabIndex   = 37
    Top        = 600
    Width      = 3015

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามเผยแพร่ลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 14

```

Alignment      = 4 'Right Justify - MIDDLE
BackColor      = &H00C0C0C0&
BevelOuter     = 0 'None
BevelWidth     = 2
Caption        = "Compression =
Font3D         = 1 'Raised w/light shading
ForeColor      = &H00000000&
Height        = 255
Left           = 240
TabIndex      = 36
Top           = 1200
Width         = 2895

```

kg.

End

Begin SSFrame FmeSTJ

```

Caption        = "Select Type of Joint"
Font3D         = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height        = 2175
Left           = 3480
TabIndex      = 16
Top           = 240
Width         = 3735

```

Begin SSOption optPin\_Roller

```

Caption        = "Pin - Roller"
Font3D         = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height        = 255
Left           = 2160
TabIndex      = 35
TabStop       = 0 'False
Top           = 840
Width         = 1335

```

End

Begin SSOption optPin\_Pin

```

Caption        = "Pin - Pin "
Font3D         = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height        = 255
Left           = 2160
TabIndex      = 15
TabStop       = 0 'False
Top           = 480
Width         = 1095

```

End

Begin SSOption optFix\_Free

```

Caption        = "Fixed - Free"
Font3D         = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height        = 255
Left           = 240
TabIndex      = 14
TabStop       = 0 'False
Top           = 1560
Width         = 1335

```

End

Begin SSOption optFix\_Pin

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์ของกรมส่งเสริมการค้าระหว่างประเทศ กระทรวงพาณิชย์ ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 15

```

Caption          = "Fixed - Pin"
Font3D           = 0 'None
ForeColor        = &H00000000&
Height          = 255
Left            = 240
TabIndex        = 13
TabStop         = 0 'False
Top             = 1200
Width           = 1335
End
Begin SSOption optFix_Roller
Caption          = "Fixed - Roller"
Font3D           = 0 'None
ForeColor        = &H00000000&
Height          = 255
Left            = 240
TabIndex        = 12
TabStop         = 0 'False
Top             = 840
Width           = 1575
End
Begin SSOption optFix_Fix
Caption          = "Fixed - Fixed"
Font3D           = 0 'None
ForeColor        = &H00000000&
Height          = 255
Left            = 240
TabIndex        = 11
Top             = 480
Value           = -1 'True
Width           = 1455
End
End
Begin SSCheck chkLacing
Caption          = "Design Lacing"
Font3D           = 0 'None
Height          = 375
Left            = 7440
TabIndex        = 34
Top             = 600
Value           = -1 'True
Width           = 1575
End
Begin SSCheck chkTiePlate
Caption          = "Design End Tie Plate"
Font3D           = 0 'None
Height          = 375
Left            = 7440
TabIndex        = 33
Top             = 240
Value           = -1 'True
Width           = 2295
End
End
Begin SSFrame Frame3D3
Caption          =

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 16

```

Font3D          = 0 'None
ForeColor       = &H00000000&
Height         = 1575
Left           = 8640
TabIndex       = 88
Top            = 1200
Width          = 2655
Begin Label Label15
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "Refferance from Steel Section Centro
  Height       = 735
  Left         = 240
  TabIndex     = 96
  Top          = 720
  Width        = 2295
End
Begin Label Label1
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "X-Coord , Y-Coord :"
  Height       = 255
  Left         = 240
  TabIndex     = 21
  Top          = 360
  Width        = 1815
End
End
Begin SSFrame fmeData
  Caption       = "Section Data"
  Font3D       = 0 'None
  ForeColor    = &H00000000&
  Height       = 3015
  Left         = 240
  TabIndex     = 18
  Top          = 240
  Width        = 11055
Begin Grid Grid2
  Cols          = 1
  FixedCols    = 0
  FixedRows    = 0
  Height       = 375
  HighLight    = 0 'False
  Left         = 2760
  TabIndex     = 20
  Top          = 240
  Visible      = 0 'False
  Width        = 1095
End
Begin Grid Grid4
  Height       = 375
  Left         = 9600
  TabIndex     = 68
  Top          = 240
  Visible      = 0 'False
  Width        = 1335
End

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารลิขสิทธิ์ของสถาบันวิจัยและพัฒนาเทคโนโลยีสารสนเทศและการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 17

```

BackColor      = &H00C0C0C0&
BevelOuter     = 0 'None
BevelWidth     = 2
Caption        = "Number of Sections Combined ="
Font3D         = 1 'Raised w/light shading
ForeColor      = &H00000000&
Height         = 255
Left           = 4080
TabIndex      = 66
Top            = 360
Width          = 2775

```

End

Begin SSPanel Panel3D1

```

BackColor      = &H00C0C0C0&
BevelInner     = 1 'Inset
BevelOuter     = 0 'None
BorderWidth    = 6
Caption        = "Panel3D1"
Font3D         = 1 'Raised w/light shading
ForeColor      = &H00C0C0C0&
Height         = 515
Left           = 240
TabIndex      = 30
Top            = 960
Width          = 7815

```

Begin TextBox txtSecNo

```

Alignment      = 2 'Center
Height         = 300
Left           = 100
TabIndex      = 1
Top            = 100
Width          = 1000

```

End

Begin TextBox txtX

```

Height         = 300
Left           = 5520
TabIndex      = 4
Top            = 100
Width          = 1095

```

End

Begin TextBox txtY

```

Height         = 300
Left           = 6600
TabIndex      = 5
Top            = 100
Width          = 1095

```

End

Begin ComboBox cboSteelType

```

Height         = 300
Left           = 1080
Style          = 2 'Dropdown List
TabIndex      = 2

```

```

Top            = 105

```

```

Width          = 2000

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่ **End** ไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 18

```

Begin ComboBox cboSteelSection
    Height      = 300
    Left        = 3050
    Style       = 2 'Dropdown List
    TabIndex    = 3

    Top         = 105
    Width       = 2500
End
End
Begin SSPanel Panel3D2
    BackColor   = &H00C0C0C0&
    BevelOuter  = 0 'None
    BevelWidth  = 2
    Caption     = "Section."
    Font3D      = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor   = &H00000000&
    Height      = 255
    Left        = 240
    TabIndex    = 29
    Top         = 360
    Width       = 1095
End
Begin SSPanel Panel3D3
    BackColor   = &H00C0C0C0&
    BevelOuter  = 0 'None
    BevelWidth  = 2
    Caption     = "No."
    Font3D      = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor   = &H00000000&
    Height      = 255
    Left        = 480
    TabIndex    = 28
    Top         = 720
    Width       = 495
End
Begin SSPanel Panel3D4
    BackColor   = &H00C0C0C0&
    BevelOuter  = 0 'None
    BevelWidth  = 2
    Caption     = "Type"
    Font3D      = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor   = &H00000000&
    Height      = 255
    Left        = 1800
    TabIndex    = 27
    Top         = 720
    Width       = 615
End
Begin SSPanel Panel3D5
    BackColor   = &H00C0C0C0&
    BevelOuter  = 0 'None
    BevelWidth  = 2
    Caption     = "Section"
    Font3D      = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor   = &H00000000&

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่เผยแพร่เพื่อการรับการใช้งานเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 19

```

Height      = 255
Left        = 3960
TabIndex    = 26
Top         = 720
Width       = 735

```

End

Begin SSPanel Panel3D6

```

BackColor    = &H00C0C0C0&
BevelOuter   = 0 'None
BevelWidth   = 2
Caption      = "X-Coor.(cm)"
Font3D       = 1 'Raised w/light shading
ForeColor    = &H00000000&
Height       = 255
Left         = 5760
TabIndex     = 25
Top          = 720
Width        = 975

```

End

Begin SSPanel Panel3D7

```

BackColor    = &H00C0C0C0&
BevelOuter   = 0 'None
BevelWidth   = 2
Caption      = "Y-Coor.(m)"
Font3D       = 1 'Raised w/light shading
ForeColor    = &H00000000&
Height       = 255
Left         = 6960
TabIndex     = 24
Top          = 720
Width        = 855

```

End

Begin SSPanel Panel3D13

```

BackColor    = &H00C0C0C0&
BevelInner   = 1 'Inset
BevelOuter   = 0 'None
BorderWidth  = 6
Caption      = "Panel3D13"
Font3D       = 1 'Raised w/light shading
ForeColor    = &H00C0C0C0&
Height       = 1095
Left         = 240
TabIndex     = 22
Top          = 1440
Visible      = 0 'False
Width        = 8055

```

Begin Grid Grid1

```

Cols          = 5
FixedCols     = 0
FixedRows     = 0
Height        = 870
HighLight     = 0 'False
Left          = 110
TabIndex      = 23
Top           = 110
Width         = 7605

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 20

```

      End
    End
  Begin SSPanel Panel3D14
    BackColor      = &H00C0C0C0&
    BevelInner     = 1 'Inset
    BevelOuter     = 0 'None
    BorderWidth    = 4
    Caption        = "Panel3D8"
    Font3D         = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor      = &H00000000&
    Height         = 440
    Left           = 6960
    TabIndex       = 19
    Top            = 240
    Width          = 1000
  Begin TextBox txtTotalSec
    Height         = 285
    Left           = 75
    TabIndex       = 0
    Top            = 75
    Width          = 855
  End
End
End
End
End
End

```



DCOMBSEC.FRM - 1

```
Dim P As Single
Dim SecNo As Integer
Dim L As Single
Dim Fy As Single
Dim K As Single
Dim Area As Single
Dim m As Integer
Dim X As Single
Dim Y As Single
Dim D As Single
Dim Cc As Single
Dim Support As String
```

```
Sub btnDesignNewSection_Click ()
    Unload CombSec
    Load CombSec
    CombSec.Show
End Sub
```

```
Sub btnExecute_Click ()
    Grid3.Rows = txtTotalSec.Text
    i = 0
    j = 0
    For i = 0 To 4
        For j = 0 To totalSec - 1
            Grid1.Col = i
            Grid1.Row = j
            Grid3.Col = i
            Grid3.Row = j
            Grid3.Text = Grid1.Text
        Next j
    Next i
    L = CSng(txtL.Text)
    P = CSng(txtP.Text)

'Find total Ix & Iy
'Find total Area
Area = 0
For i = 0 To totalSec - 1
    Grid2.Row = i
    Areai = Grid2.Text
    Area = Area + Areai
Next i
'Find CG
i = 0
X = 0
Y = 0
For i = 0 To totalSec - 1
    Grid1.Row = i
    Grid1.Col = 3
    xi = Grid1.Text
    Grid2.Row = i
    Areai = Grid2.Text
    X = X + CSng(xi) * CSng(Areai)
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่จัดทำขึ้นเพื่อการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 2

```

        yi = Grid1.Text
        Grid2.Row = i
        Areai = Grid2.Text
        Y = Y + CSng(yi) * CSng(Areai)
    Next i
    X = X / Area
    Y = Y / Area
    'Find Ix & Iy
    i = 0
    Ix = 0
    Iy = 0
    For i = 0 To totalSec - 1
        Grid4.Row = i
        Grid4.Col = 0
        Ixi = CSng(Grid4.Text)
        Grid1.Row = i
        Grid1.Col = 4
        yi = CSng(Grid1.Text)
        Grid2.Row = i
        Areai = CSng(Grid2.Text)
        Ix = Ix + Ixi + (Areai * (Y - yi) ^ 2)

        Grid4.Row = i
        Grid4.Col = 1
        Iyi = CSng(Grid4.Text)
        Grid1.Col = 3
        xi = CSng(Grid1.Text)
        Grid2.Row = i
        Areai = CSng(Grid2.Text)
        Iy = Iy + Iyi + (Areai * (X - xi) ^ 2)
    Next i
'=====
'=====
'Find rx & ry
    rx = Sqr(Ix / Area)
    ry = Sqr(Iy / Area)
    If rx > ry Then
        r = ry
    Else
        r = rx
    End If
'=====
'=====
'Check Kl/r Get Fa
    If optFix_Fix.Value = -1 Then
        K = .65
    ElseIf optFix_Roller.Value = -1 Then
        K = 1.2
    ElseIf optFix_Pin.Value = -1 Then
        K = .8
    ElseIf optFix_Free.Value = -1 Then
        K = 2.1
    ElseIf optPin_Pin.Value = -1 Then
        K = 1
    ElseIf optPin_Roller.Value = -1 Then
        K = 2

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 3

```

End If
If K * L / r > 200 Then
    labSylinder.Visible = 1
    labSylinder.Caption = Format(K * L / r, "0.00")
    labSylinder.ForeColor = RGB(255, 0, 0)
    laballStress.Visible = 0
    labacStress.Visible = 0
Else
    Cc = Sqr(2 * 3.1416 ^ 2 * 2040000# / Fy)
    If K * L / r >= Cc Then
        Fa = 12 * 3.1416 ^ 2 * 2040000# / (23 * (K * L / r))
    Else
        Fa = ((1 - ((K * L / r) ^ 2 / (2 * Cc ^ 2))) * Fy) / ((5
/ 3) + (3 * (K * L / r) / (8 * Cc)) - ((K * L / r) ^ 3 / (8 * Cc ^ 3)
))
    End If

    'Check fa <= Fa
    If P / Area > Fa Then
        labacStress.ForeColor = RGB(255, 0, 0)
        labFail.Visible = 1
        labFail.ForeColor = RGB(255, 0, 0)
        labFail.Caption = "Column Failed by Compression"
    Else
        labFail.Caption = ""
        labacStress.ForeColor = RGB(0, 0, 0)
        Pa = Fa * Area
        If Pa - P / P <= -.03 And Pa - P / P >= .03 Then
            LabSection.ForeColor = RGB(255, 255, 0)
            LabSection.Caption = "Section Over"
        Else
            LabSection.ForeColor = RGB(0, 255, 0)
            LabSection.Caption = "Section OK"
            LabSection.ForeColor = RGB(0, 255, 0)
        End If
    End If

    End If
    If txtSb.Text = "" Then
        txtSb.Text = 0
    End If
    Sb = CSng(txtSb.Text)
    If chkLacing.Value = -1 Then
        Vl = .01 * P

        If optSingle.Value = -1 Then
            Ps = Vl / .86
            Lb = Sb / .86
            tl = Lb / 44.32
        ElseIf optDouble.Value = -1 Then
            Ps = Vl / .707
        g.Caption = Format(Str(tl), "0.00") + " x " + For
mat(Str(wide), "0.00") + " x " + Format(Str(Lb), "0.00")
        Else
            labLacing.Visible = 0
            label9.Visible = 0
        End If
        If chkTiePlate.Value = -1 Then
            tp = Sb / 50
            Lp = Sb
            labEndTie.Caption = Format(Str(tp), "0.00") + " x " + For

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่จัดทำขึ้นเพื่อใช้ในการดำเนินงานเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น ผู้จัดทำขอสงวนสิทธิ์ในเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

mat(Str(Lp + 4 * D), "0.00")
Else
    labEndTie.Visible = 0
    labell1.Visible = 0
End If
fmeResult.Visible = 1
LabCG.Caption = "( " + Format(Str(X), "0.00") + " , " + Forma
t(Str(Y), "0.00") + " )"
LabArea.Caption = Format(Area, "0.00")
LabIx.Caption = Format(Ix, "0.00")
LabIy.Caption = Format(Iy, "0.00")
labSylinder.Caption = Format(K * L / r, "0.00")
laballStress.Caption = Format(Fa, "0.00")
labacStress.Caption = Format(P / Area, "0.00")
labC.Caption = Format(txtP.Text, "0.00")
End If
End Sub

Sub btnExit_Click ()
    fmeResult.Visible = 0
End Sub

Sub btnPrint_Click ()
    printer.Print ""
    printer.Print ""
    printer.Print ""
    printer.Print "=====
===== "
    printer.Print "          CIVIL ENGINEERING, FACULTY OF ENGI
NERRING
    printer.Print "          KING MONGKUT ' S INSTITUTE OF TECHNOLOG
Y LADKRABANG "
    printer.Print "          AUTHORY : SUWANUT TANTANATRAKOOL & THACH
ON KAOSOMBOON"

```

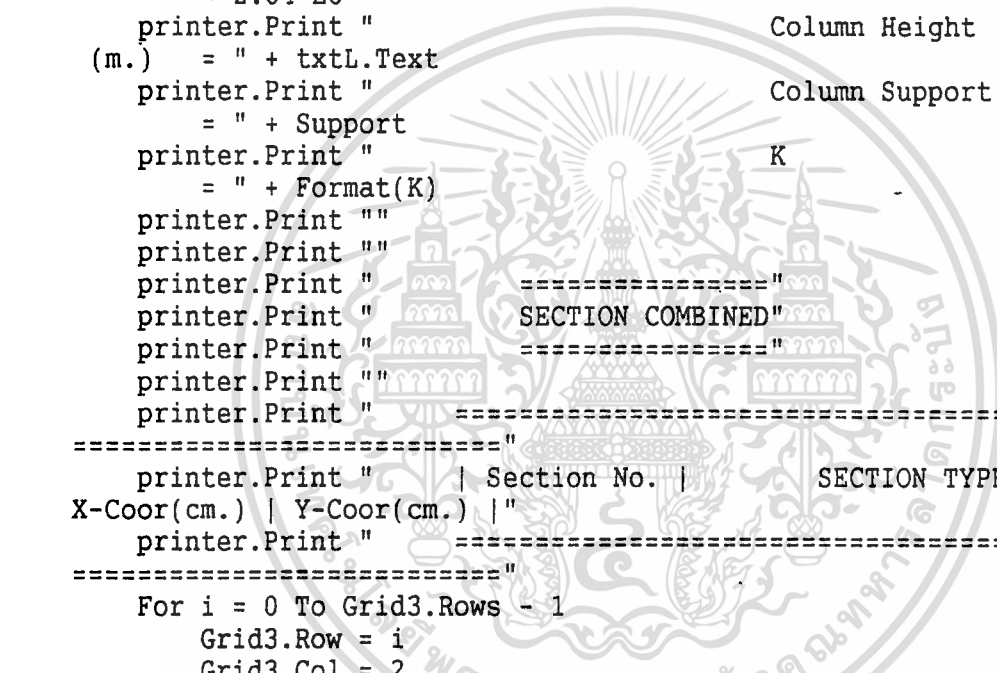
DCEMBSEC.FRM - 5

```

printer.Print "                                COMBINE SECTION
"
printer.Print "                                Date: " + Format(Now, "ddd
dd")
printer.Print "                                =====
=====
printer.Print ""
printer.Print "                                " + labFail.Caption
printer.Print ""
printer.Print "                                Applied Compression Force
(kg.) = " + txtP.Text
printer.Print "                                Yield Strength : Fy
(ksc.) = " + Format(Fy)
printer.Print "                                Elastic Modulus : E
= 2.04 E6"
printer.Print "                                Column Height
(m.) = " + txtL.Text
printer.Print "                                Column Support
= " + Support
printer.Print "                                K
= " + Format(K)
printer.Print ""
printer.Print ""
printer.Print "                                =====
printer.Print "                                SECTION COMBINED"
printer.Print "                                =====
printer.Print ""
printer.Print "                                =====
=====
printer.Print " | Section No. | SECTION TYPE |
X-Coor(cm.) | Y-Coor(cm.) |"
printer.Print "                                =====
=====
For i = 0 To Grid3.Rows - 1
  Grid3.Row = i
  Grid3.Col = 2
  Section = Grid3.Text
  Grid3.Col = 3
  X = Format(Grid3.Text, "0.00")
  Grid3.Col = 4
  Y = Format(Grid3.Text, "0.00")
  printer.Print " | " + Format(i, "@@") + " | "
+ Format(Section, "@@@@@@@@@@@@@@@@@@@@@@@@@@@@@@@@@") + " | " + Format(X,
"@@@@@@@") + " | " + Format(Y, "@@@@@@@") + " |"
Next i
printer.Print "                                =====
=====
printer.Print ""
printer.Print ""
printer.Print "                                =====
printer.Print "                                Result"
printer.Print "                                =====

printer.Print ""
printer.Print "                                CG. of Section = " +
LabCG.Caption
printer.Print "                                Total Section Area (sq-cm.) = " +

```



DCOMBSEC.FRM - 6

```

LabArea.Caption
  printer.Print "      Section X-Inertia      (cm.^4) = " +
LabIx.Caption
  printer.Print "      Section Y-Inertia      (cm.^4) = " +
LabIy.Caption
  printer.Print "      KL/r                      = " +
labSylinder.Caption
  printer.Print ""
  printer.Print "      Allowable Stress      (ksc.) = " +
laballStress.Caption
  printer.Print "      Actual Stress         (ksc.) = " +
labacStress.Caption
  printer.Print ""
  printer.Print "      Allowable Compression Force (kg.) = " +
Format(LabArea.Caption * laballStress.Caption, "0.00")
  printer.Print ""
  If chkLacing.Value = -1 Then
    printer.Print "      Lacing Plate Size (cm.xcm.xcm.)= " + labLa
cing.Caption
  End If
  If chkTiePlate.Value = -1 Then
    printer.Print "      End Tie Plate Size (cm.xcm.) = " + labEn
dTie.Caption
  End If

  printer.EndDoc
End Sub

Sub cboBolt_Click ()
  Select Case cbobolt.ListIndex
    Case 0
      D = 0
    Case 1
      D = .3175
    Case 2
      D = .9525
    Case 3
      D = 1.5875
    Case 4
      D = 2.2225
    Case 5
      D = 2.54
    Case 6
      D = 2.8575
    Case 7
      D = 3.175
    Case 8
      D = 3.4925
  End Select
End Sub

Sub cboBolt_KeyPress (KeyAscii As Integer)
  If KeyAscii = 13 Then
    txtSb.SetFocus
  End If
End Sub

```

เอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 7

```

Sub cboSteelSection_Click ()
    m = cboSteelSection.ListIndex + 1
End Sub

Sub cboSteelSection_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    If KeyAscii = 13 Then
        m = cboSteelSection.ListIndex + 1
        txtX.SetFocus
    End If
End Sub

Sub cboSteelType_Click ()
    If cboSteelType.Text = "Wide Flange" Then
        inputWF
        cboSteelSection.Clear
        For n = 1 To 81
            cboSteelSection.AddItem " WF " + Str(WF(n).A) + " x " +
Str(WF(n).w)
        Next n
        cboSteelSection.ListIndex = 0
    ElseIf cboSteelType.Text = "H-Beam" Then
        inputHB
        cboSteelSection.Clear
        For n = 1 To 62
            cboSteelSection.AddItem " H " + Str(Hb(n).A) + " x " +
Str(Hb(n).w)
        Next n
        cboSteelSection.ListIndex = 0
    ElseIf cboSteelType.Text = "Chanel" Then
        inputCHN
        cboSteelSection.Clear
        For n = 1 To 16
            cboSteelSection.AddItem " C " + Str(Chn(n).A) + " x " +
Str(Chn(n).B) + " x " + Str(Chn(n).t1)
        Next n
        cboSteelSection.ListIndex = 0
    ElseIf cboSteelType.Text = "Angle Equal Legs" Then
        inputAEQ
        cboSteelSection.Clear
        For n = 1 To 40
            cboSteelSection.AddItem " L " + Str(AEQ(n).A) + " x " +
Str(AEQ(n).B) + " x " + Str(AEQ(n).t)
        Next n
        cboSteelSection.ListIndex = 0
    ElseIf cboSteelType.Text = "Angle Unequal Legs" Then
        inputAUEQ
        cboSteelSection.Clear
        For n = 1 To 20
            cboSteelSection.AddItem " L " + Str(AUEQ(n).A) + " x "
+ Str(AUEQ(n).B) + " x " + Str(AUEQ(n).t)
        Next n
        cboSteelSection.ListIndex = 0
    ElseIf cboSteelType.Text = "Pipe" Then
        inputPIP

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารของกรมส่งเสริมการค้าระหว่างประเทศ กระทรวงพาณิชย์ เพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 8

```

For n = 1 To 16
    cboSteelSection.AddItem " 0 " + Str(PIP(n).A)
Next n
cboSteelSection.ListIndex = 0

```

```

ElseIf cboSteelType.Text = "Structural Tube" Then
    inputST
    cboSteelSection.Clear
    For n = 1 To 20
        cboSteelSection.AddItem " D " + Str(ST(n).A) + " x " +
Str(ST(n).B)
    Next n
    cboSteelSection.ListIndex = 0
End If
End Sub

```

```

Sub cboSteelType_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    If KeyAscii = 13 Then
        cboSteelSection.SetFocus
    End If
End Sub

```

```

Sub chkLacing_Click (Value As Integer)
    If chkTiePlate.Value = 0 And chkLacing.Value = 0 Then
        fmeLacing.Visible = 0
        Panel3d30.Visible = 0
        Panel3d29.Visible = 0
        Panel3d27.Visible = 0
        Panel3d28.Visible = 0
    ElseIf chkTiePlate.Value = -1 And chkLacing.Value = 0 Then
        fmeLacing.Visible = 0
        Panel3d30.Visible = 0
        Panel3d29.Visible = 1
        Panel3d27.Visible = 1
        Panel3d28.Visible = 0
    ElseIf chkTiePlate.Value = 0 And chkLacing.Value = -1 Then
        fmeLacing.Visible = 1
        Panel3d30.Visible = 1
        Panel3d29.Visible = 1
        Panel3d27.Visible = 1
        Panel3d28.Visible = 1
    ElseIf chkTiePlate.Value = -1 And chkLacing.Value = -1 Then
        fmeLacing.Visible = 1
        Panel3d30.Visible = 1
        Panel3d29.Visible = 1
        Panel3d27.Visible = 1
        Panel3d28.Visible = 1
    End If
End Sub

```

```

Sub chkTiePlate_Click (Value As Integer)
    If chkTiePlate.Value = 0 And chkLacing.Value = 0 Then
        fmeLacing.Visible = 0
        Panel3d30.Visible = 0
        Panel3d29.Visible = 0

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนลิขสิทธิ์ของมหาวิทยาลัยเทคโนโลยีพระจอมเกล้าธนบุรี เพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 9

```

    Panel3d27.Visible = 0
    Panel3d28.Visible = 0
    ElseIf chkTiePlate.Value = -1 And chkLacing.Value = 0 Then
        fmeLacing.Visible = 0
        Panel3d30.Visible = 0
        Panel3d29.Visible = 1
        Panel3d27.Visible = 1
        Panel3d28.Visible = 0
    ElseIf chkTiePlate.Value = 0 And chkLacing.Value = -1 Then
        fmeLacing.Visible = 1
        Panel3d30.Visible = 1
        Panel3d29.Visible = 1
        Panel3d27.Visible = 1
        Panel3d28.Visible = 1
    ElseIf chkTiePlate.Value = -1 And chkLacing.Value = -1 Then
        fmeLacing.Visible = 1
        Panel3d30.Visible = 1
        Panel3d29.Visible = 1
        Panel3d27.Visible = 1
        Panel3d28.Visible = 1
    End If

```

End Sub

Sub Command3D1\_Click ()

Unload CombSec

End Sub

Sub Form\_Load ()

CombSec.Height = 8450

CombSec.Width = 12000

CombSec.Top = 550

CombSec.Left = 0

Grid1.ColWidth(0) = 950

Grid1.ColWidth(1) = 1950

Grid1.ColWidth(2) = 2500

Grid1.ColWidth(3) = 1050

Grid1.ColWidth(4) = 1050

Grid1.Row = 0

Grid1.Col = 0

cboSteelType.AddItem "Wide Flange"

cboSteelType.AddItem "H-Beam"

cboSteelType.AddItem "Chanel"

cboSteelType.AddItem "Angle Equal Legs"

cboSteelType.AddItem "Angle Unequal Legs"

cboSteelType.AddItem "Pipe"

cboSteelType.AddItem "Structural Tube"

cboSteelType.ListIndex = 0

inputWF

For n = 1 To 82

```

    cboSteelSection.AddItem " WF " + Str(WF(n).A) + " x " + Str
(WF(n).w)

```

Next n

cboSteelSection.ListIndex = 0

Grid3.Rows = Grid1.Rows

Grid3.ColWidth(0) = 950

เอกสารนี้เป็นเอกสารเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 10

```

Grid3.ColWidth(1) = 1950
Grid3.ColWidth(2) = 2500
Grid3.ColWidth(3) = 1050
Grid3.ColWidth(4) = 1050
Grid3.Height = (Grid3.RowHeight(0) + 10) * Grid3.Rows
panel3d15.Height = Grid3.Height + 200
Grid3.Row = 0
Grid3.Col = 0
cbobolt.AddItem "None"
cbobolt.AddItem " 1/8"
cbobolt.AddItem " 3/8"
cbobolt.AddItem " 5/8"
cbobolt.AddItem " 7/8"
cbobolt.AddItem " 1"
cbobolt.AddItem " 9/8"
cbobolt.AddItem " 5/4"
cbobolt.AddItem "11/8"
cbobolt.AddItem " 3/2"
cbobolt.ListIndex = 0
End Sub

Sub opt2310 Click (Value As Integer)
    Fy = 2310
End Sub

Sub opt2310_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    If KeyAscii = 13 Then
        optFix_Fix.SetFocus
    End If
End Sub

Sub opt2520 Click (Value As Integer)
    Fy = 2520
End Sub

Sub opt2520_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    If KeyAscii = 13 Then
        optFix_Fix.SetFocus
    End If
End Sub

Sub optFix_Fix_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    Support = "Fix-Fix"
    If KeyAscii = 13 Then
        If cbobolt.Visible = 0 Then
            btnExecute.SetFocus
        Else
            cbobolt.SetFocus
        End If
    End If
End Sub

Sub optFix_Free_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    Support = "Fix-Free"
    If KeyAscii = 13 Then

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์ของกรมส่งเสริมการค้าระหว่างประเทศ กระทรวงพาณิชย์ ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 11

```

        btnExecute.SetFocus
    Else
        cbobolt.SetFocus
    End If

```

```
End If
```

```
End Sub
```

```

Sub optFix_Pin_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    Support = "Fix-Pin"
    If KeyAscii = 13 Then
        If cbobolt.Visible = 0 Then
            btnExecute.SetFocus
        Else
            cbobolt.SetFocus
        End If
    End If

```

```
End If
```

```
End Sub
```

```

Sub optFix_Roller_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    Support = "Fix-Roller"
    If KeyAscii = 13 Then
        If cbobolt.Visible = 0 Then
            btnExecute.SetFocus
        Else
            cbobolt.SetFocus
        End If
    End If

```

```
End If
```

```
End Sub
```

```

Sub optPin_Pin_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    Support = "Pin-Pin"
    If KeyAscii = 13 Then
        If cbobolt.Visible = 0 Then
            btnExecute.SetFocus
        Else
            cbobolt.SetFocus
        End If
    End If

```

```
End If
```

```
End Sub
```

```

Sub optPin_Roller_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    Support = "Pin-Roller"
    If KeyAscii = 13 Then
        If cbobolt.Visible = 0 Then
            btnExecute.SetFocus
        Else
            cbobolt.SetFocus
        End If
    End If

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่จัดทำขึ้นไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 12

End If

End Sub

```
Sub optSingle_Click (Value As Integer)
    If CSng(txtSb.Text) > 35 Then
        MsgBox "Single Lacing cannot use for" + Chr(13) + Chr(10) + "
spacing more than 35 cm.", 48
        optDouble.SetFocus
        optDouble.Value = 1
    End If
```

End Sub

```
Sub txtL_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    If KeyAscii = 13 Then
        txtP.SetFocus
    End If
```

End Sub

```
Sub txtL_LostFocus ()
    txtL.Text = Format(txtL.Text, "0.00")
```

End Sub

```
Sub TxtP_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    If KeyAscii = 13 Then
        opt2310.SetFocus
    End If
```

End Sub

```
Sub txtSb_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    If KeyAscii = 13 Then
        If optSingle.Value = -1 Then
            If CSng(txtSb.Text) > 35 Then
                MsgBox "Single Lacing cannot use for" + Chr(13) + Chr
(10) + "spacing more than 35 cm.", 48
                txtSb.Text = ""
            End If
            btnExecute.SetFocus
        Else
            btnExecute.SetFocus
        End If
    End If
```

```
End Sub
```

```
Sub txtSecNo_KeyPress (KeyAscii As Integer)
    If KeyAscii = 13 Then
        If txtSecNo.Text > txtTotalSec.Text Then
            txtSecNo.Text = ""
```

```
        Else
            cboSteelType.SetFocus
        End If
```

End If

End Sub

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 13

Sub txtTotalSec\_KeyPress (KeyAscii As Integer)

```

If KeyAscii = 13 Then
    If txtTotalSec.Text = "" Then
        txtTotalSec.SetFocus
    ElseIf CInt(txtTotalSec.Text) = 1 Then
        MsgBox "Only one Section cannot make Combined Section !"
        txtTotalSec.Text = ""
    Else
        Panel3d13.Visible = 1
        Grid2.Rows = txtTotalSec.Text
        Grid1.Rows = txtTotalSec.Text
        If Grid1.Rows <= 5 Then
            Grid1.Height = (Grid1.RowHeight(0) + 22) * Grid2.Rows
            Grid1.Width = 7605
            Grid1.ScrollBars = 0
            Panel3d13.Width = 7815
            Panel3d13.Height = Grid1.Height + 220
            totalSec = txtTotalSec.Text
        Else
            Grid1.Height = (Grid1.RowHeight(0) + 22) * 5
            Grid1.Width = 7845
            Grid1.ScrollBars = 1
            Panel3d13.Height = Grid1.Height + 220
            Panel3d13.Width = 8055
            totalSec = txtTotalSec.Text
        End If
        txtSecNo.SetFocus
    End If
End If
End Sub

```

Sub txtX\_KeyPress (KeyAscii As Integer)

```

If KeyAscii = 13 Then
    txtX.Text = Format(txtX.Text, "0.00")
    txtY.SetFocus
End If
End Sub

```

Sub txtX\_LostFocus ()

```

txtX.Text = Format(txtX.Text, "0.00")
End Sub

```

Sub txtY\_KeyPress (KeyAscii As Integer)

```

If KeyAscii = 13 Then
    Check = MsgBox("Data Complete ?", 32 + 4)
    If Check = 7 Then
        txtSecNo.SetFocus
    Else
        txtY.Text = Format(txtY.Text, "0.00")
        Grid1.Row = txtSecNo.Text - 1
        Grid1.Col = 0
        Grid1.Text = txtSecNo.Text
        Grid1.Col = 1
        Grid1.Text = cboSteelType.Text
    End If
End Sub

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่... ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 14

```

Grid1.Col = 2
Grid1.Text = cboSteelSection.Text
Grid2.Row = Grid1.Row
If cboSteelType.Text = "Wide Flange" Then
    Grid2.Text = WF(m).Area
ElseIf cboSteelType.Text = "H-Beam" Then
    Grid2.Text = Hb(m).Area
ElseIf cboSteelType.Text = "Chanel" Then
    Grid2.Text = Chn(m).Area
ElseIf cboSteelType.Text = "Angle Equal Legs" Then
    Grid2.Text = AEQ(m).Area
ElseIf cboSteelType.Text = "Angle Unequal Legs" Then
    Grid2.Text = AUEQ(m).Area
ElseIf cboSteelType.Text = "Pipe" Then
    Grid2.Text = PIP(m).Area
ElseIf cboSteelType.Text = "Structural Tube" Then
    Grid2.Text = ST(m).Area
End If
Grid1.Col = 3
Grid1.Text = Format(txtX.Text, "0.00")
Grid1.Col = 4
Grid1.Text = Format(txtY.Text, "0.00")
txtSecNo.Text = ""
txtX.Text = ""
txtY.Text = ""
Grid4.Rows = Grid1.Rows
Grid4.Row = Grid1.Row
If cboSteelType.Text = "Wide Flange" Then
    Grid4.Col = 0
    Grid4.Text = WF(m).Ix
    Grid4.Col = 1
    Grid4.Text = WF(m).Iy
ElseIf cboSteelType.Text = "H-Beam" Then
    Grid4.Col = 0
    Grid4.Text = Hb(m).Ix
    Grid4.Col = 1
    Grid4.Text = Hb(m).Iy
ElseIf cboSteelType.Text = "Chanel" Then
    Grid4.Col = 0
    Grid4.Text = Chn(m).Ix
    Grid4.Col = 1
    Grid4.Text = Chn(m).Iy
ElseIf cboSteelType.Text = "Angle Equal Legs" Then
    Grid4.Col = 0
    Grid4.Text = AEQ(m).Ix
    Grid4.Col = 1
    Grid4.Text = AEQ(m).Iy
ElseIf cboSteelType.Text = "Angle Unequal Legs" Then
    Grid4.Col = 0
    Grid4.Text = AUEQ(m).Ix
    Grid4.Col = 1
    Grid4.Text = AUEQ(m).Iy
ElseIf cboSteelType.Text = "Pipe" Then
    Grid4.Col = 0
    Grid4.Text = PIP(m).i
    Grid4.Col = 1

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์ไว้เพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMBSEC.FRM - 15

```

        Grid4.Text = PIP(m).i
    ElseIf cboSteelType.Text = "Structural Tube" Then
        Grid4.Col = 0
        Grid4.Text = ST(m).Ix
        Grid4.Col = 1
        Grid4.Text = ST(m).Iy
    End If
    If Grid1.Row = Grid1.Rows - 1 Then
        txtL.SetFocus
    Else
        txtSecNo.SetFocus
    End If
End If
End If
End Sub

Sub txtY_LostFocus ()
    txtX.Text = Format(txtX.Text, "0.00")
End Sub

```



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 1

VERSION 2.00

Begin Form Compression

```

BackColor      =  &H00C0C0C0&
Caption        =  "Compression"
ClientHeight   =  7665
ClientLeft     =  75
ClientTop      =  960
ClientWidth    =  11880
Height         =  8070
Left           =  15
LinkTopic      =  "Form1"
ScaleHeight    =  7665
ScaleWidth     =  11880
Top            =  615
Width          =  12000

```

Begin SSOption Option3D7

```

Caption        =  "Primary Member"
Font3D         =  0 'None
ForeColor      =  &H00000000&
Height         =  255
Left           =  4080
TabIndex       =  43
Top            =  2400
Value          =  -1 'True
Width          =  1935

```

End

Begin Grid Grid1

```

Cols           =  3
Height         =  735
Left           =  1920
TabIndex       =  41
Top            =  3480
Visible        =  0 'False
Width          =  1815

```

End

Begin SSOption optSecondary

```

Caption        =  "Secondary Member"
Font3D         =  0 'None
ForeColor      =  &H00000000&
Height         =  255
Left           =  4080
TabIndex       =  12
TabStop        =  0 'False
Top            =  2760
Width          =  1935

```

End

Begin SSFrame Frame3D1

```

Caption        =  "Support Type"
Font3D         =  0 'None
ForeColor      =  &H00000000&
Height         =  1935
Left           =  6240
TabIndex       =  40
Top            =  1320
Width          =  4095

```

Begin SSOption Option3D6

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนลิขสิทธิ์ไว้สำหรับการเรียนเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 2

```

Caption      = "Fix-Free"
Font3D       = 0 'None
ForeColor    = &H00000000&
Height       = 375
Left         = 2400
TabIndex     = 11
TabStop      = 0 'False
Top          = 1320
Width        = 1215

```

End

Begin SSOption Option3D5

```

Caption      = "Fix-Roller"
Font3D       = 0 'None
ForeColor    = &H00000000&
Height       = 375
Left         = 2400
TabIndex     = 10
TabStop      = 0 'False
Top          = 840
Width        = 1215

```

End

Begin SSOption Option3D4

```

Caption      = "Fix-Fix"
Font3D       = 0 'None
ForeColor    = &H00000000&
Height       = 375
Left         = 2400
TabIndex     = 9
TabStop      = 0 'False
Top          = 360
Width        = 1335

```

End

Begin SSOption Option3D3

```

Caption      = "Pin-Roller"
Font3D       = 0 'None
ForeColor    = &H00000000&
Height       = 375
Left         = 240
TabIndex     = 8
TabStop      = 0 'False
Top          = 1320
Width        = 1215

```

End

Begin SSOption Option3D2

```

Caption      = "Pin-Fix"
Font3D       = 0 'None
ForeColor    = &H00000000&
Height       = 375
Left         = 240
TabIndex     = 7
TabStop      = 0 'False
Top          = 840
Width        = 1215

```

End

Begin SSOption Option3D1

```

Caption      = "Pin-Pin"

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสำหรับการใช้งาน "Pin-Pin" เท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 3

```

Font3D          = 0 'None
ForeColor       = &H00000000&
Height         = 375
Left           = 240
TabIndex       = 6
Top            = 360
Value          = -1 'True
Width          = 1335

```

End

End

Begin SSCommand btnExecute

```

Caption        = "&Execute"
Font3D         = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height        = 495
Left          = 6240
Picture       = (none)
TabIndex      = 42
Top           = 3360
Width        = 1215

```

End

Begin SSFrame fmeResult

```

Caption        = "Result"
Font3D         = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height        = 3255
Left          = 240
TabIndex      = 24
Top           = 3960
Visible       = 0 'False
Width         = 11535

```

Begin SSCommand btnPrint

```

Caption        = "&Print"
Font3D         = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height        = 375
Left          = 3960
Picture       = (none)
TabIndex      = 54
Top           = 2640
Width         = 1935

```

End

Begin SSCommand btnQuit

```

Caption        = "&Quit"
Font3D         = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height        = 375
Left          = 8520
Picture       = (none)
TabIndex      = 53
Top           = 2640
Width         = 1935

```

End

Begin SSCommand btnNew

```

Caption        = "&Design New Section"

```

```

Font3D         = 0 'None

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสำหรับการใช้งานเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 4

```

ForeColor      = &H00000000&
Height        = 375
Left          = 6360
Picture       = (none)
TabIndex     = 52
Top          = 2640
Width        = 1935
End
Begin SSPanel Panel3D19
  BackColor    = &H00C0C0C0&
  BevelOuter   = 0 'None
  BevelWidth   = 2
  Caption     = "ksc."
  Font3D      = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor   = &H00000000&
  Height      = 375
  Left       = 11040
  TabIndex   = 51
  Top        = 1920
  Width     = 375
End
Begin SSPanel Panel3D16
  BackColor    = &H00C0C0C0&
  BevelOuter   = 0 'None
  BevelWidth   = 2
  Caption     = "ksc."
  Font3D      = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor   = &H00000000&
  Height      = 375
  Left       = 11040
  TabIndex   = 50
  Top        = 1440
  Width     = 375
End
Begin SSPanel Panel3D14
  Alignment    = 4 'Right Justify - MIDDLE
  BackColor    = &H00C0C0C0&
  BevelOuter   = 0 'None
  BevelWidth   = 2
  Caption     = "Actual Compression Stress ="
  Font3D      = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor   = &H00000000&
  Height      = 375
  Left       = 6960
  TabIndex   = 49
  Top        = 1920
  Width     = 2895
End
Begin SSPanel Panel3D15
  Alignment    = 4 'Right Justify - MIDDLE
  BackColor    = &H00C0C0C0&
  BevelOuter   = 0 'None
  BevelWidth   = 2
  Caption     = "Allowable Compression Stress ="
  Font3D      = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor   = &H00000000&

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสำหรับการใช้งานในโครงการวิจัยด้านการศึกษา

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 5

```

Height          = 375
Left            = 6960
TabIndex       = 48
Top            = 1440
Width          = 2895
End
Begin SSPanel Panel3D13
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  BevelOuter    = 1 'Inset
  Caption       = "Panel3D2"
  Font3D        = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor     = &H00000000&
  Height        = 320
  Left          = 9960
  TabIndex      = 46
  Top           = 1440
  Width         = 1050
  Begin TextBox txtactFa
    Height       = 285
    Left         = 20
    TabIndex     = 47
    TabStop      = 0 'False
    Top          = 20
    Width        = 1000
  End
End
Begin SSPanel Panel3D5
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  BevelOuter    = 1 'Inset
  Caption       = "Panel3D2"
  Font3D        = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor     = &H00000000&
  Height        = 320
  Left          = 9960
  TabIndex      = 44
  Top           = 1920
  Width         = 1050
  Begin TextBox txtallFa
    Height       = 285
    Left         = 20
    TabIndex     = 45
    TabStop      = 0 'False
    Top          = 20
    Width        = 1000
  End
End
Begin SSPanel Panel3D8
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  BevelOuter    = 1 'Inset
  Caption       = "Panel3D1"
  Font3D        = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor     = &H00000000&
  Height        = 325
  Left          = 240
  TabIndex      = 39
  Top           = 360

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนไว้สำหรับการใช้งาน 360 การศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 6

```

Width           = 3025
Begin ComboBox cboNewSection
  Height        = 300
  Left          = 20
  Style         = 2 'Dropdown List
  TabIndex      = 14

  Top           = 20
  Width         = 3000

```

End

End

Begin SSPanel Panel3D9

```

BackColor       = &H00C0C0C0&
BevelOuter      = 1 'Inset
Caption         = "Panel3D2"
Font3D          = 1 'Raised w/light shading
ForeColor       = &H00000000&
Height          = 320
Left            = 4920
TabIndex        = 37
Top             = 960
Width           = 1050

```

Begin TextBox txtArea

```

Height          = 285
Left            = 20
TabIndex        = 38
TabStop         = 0 'False
Top             = 20
Width           = 1000

```

End

End

Begin SSPanel Panel3D10

```

BackColor       = &H00C0C0C0&
BevelOuter      = 1 'Inset
Caption         = "Panel3D2"
Font3D          = 1 'Raised w/light shading
ForeColor       = &H00000000&
Height          = 320
Left            = 4920
TabIndex        = 35
Top             = 480
Width           = 1050

```

Begin TextBox txtAw

```

Height          = 285
Left            = 20
TabIndex        = 36
TabStop         = 0 'False
Top             = 20
Width           = 1000

```

End

End

Begin SSPanel Panel3D11

```

BackColor       = &H00C0C0C0&
BevelOuter      = 1 'Inset
Caption         = "Panel3D2"
Font3D          = 1 'Raised w/light shading

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนลิขสิทธิ์สำหรับการใช้งานภายในหน่วยงานราชการ  
 ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 7

```

ForeColor      = &H00000000&
Height         = 320
Left           = 4920
TabIndex       = 33
Top            = 1920
Width          = 1050
Begin TextBox txtSlender
    Height      = 285
    Left        = 20
    TabIndex    = 34
    TabStop     = 0 'False
    Top         = 20
    Width       = 1000
End
End
Begin SSPanel Panel3D12
    BackColor   = &H00C0C0C0&
    BevelOuter  = 1 'Inset
    Caption     = "Panel3D2"
    Font3D      = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor   = &H00000000&
    Height      = 320
    Left        = 4920
    TabIndex    = 31
    Top         = 1440
    Width       = 1050
    Begin TextBox txtAllSlen
        Height   = 285
        Left     = 20
        TabIndex = 32
        TabStop  = 0 'False
        Top      = 20
        Width    = 1000
    End
End
End
Begin SSPanel Panel3D6
    Alignment   = 4 'Right Justify - MIDDLE
    BackColor   = &H00C0C0C0&
    BevelOuter  = 0 'None
    BevelWidth  = 2
    Caption     = "Needed Area ="
    Font3D      = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor   = &H00000000&
    Height      = 375
    Left        = 3480
    TabIndex    = 30
    Top         = 480
    Width       = 1335
End
Begin SSPanel Panel3D7
    Alignment   = 4 'Right Justify - MIDDLE
    BackColor   = &H00C0C0C0&
    BevelOuter  = 0 'None
    BevelWidth  = 2
    Caption     = "Section Area ="
    Font3D      = 1 'Raised w/light shading

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารราชการสงวนลิขสิทธิ์ไว้สำหรับนำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 8

```

    ForeColor      = &H00000000&
    Height         = 375
    Left           = 3480
    TabIndex       = 29
    Top            = 960
    Width          = 1335
End
Begin SSPanel Panel3D17
    Alignment      = 4 'Right Justify - MIDDLE
    BackColor      = &H00C0C0C0&
    BevelOuter     = 0 'None
    BevelWidth     = 2
    Caption        = "Allowable KL/r ="
    Font3D         = 1 'Raised w/light shading '
    ForeColor      = &H00000000&
    Height         = 375
    Left           = 3240
    TabIndex       = 28
    Top            = 1440
    Width          = 1575
End -
Begin SSPanel Panel3D18
    Alignment      = 4 'Right Justify - MIDDLE
    BackColor      = &H00C0C0C0&
    BevelOuter     = 0 'None
    BevelWidth     = 2
    Caption        = "Actual KL/r ="
    Font3D         = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor      = &H00000000&
    Height         = 375
    Left           = 3360
    TabIndex       = 27
    Top            = 1920
    Width          = 1455
End
Begin SSPanel Panel3D23
    BackColor      = &H00C0C0C0&
    BevelOuter     = 0 'None
    BevelWidth     = 2
    Caption        = "sq-cm."
    Font3D         = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor      = &H00000000&
    Height         = 375
    Left           = 6000
    TabIndex       = 26
    Top            = 480
    Width          = 615
End
Begin SSPanel Panel3D24
    BackColor      = &H00C0C0C0&
    BevelOuter     = 0 'None
    BevelWidth     = 2
    Caption        = "sq-cm."
    Font3D         = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor      = &H00000000&
    Height         = 375

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่จัดทำขึ้นเพื่อใช้ในการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 9

```

        Left           = 6000
        TabIndex      = 25
        Top           = 960
        Width        = 615
    End
End
Begin SSPanel Panel3D2
    BackColor       = &H00C0C0C0&
    BevelOuter      = 1 'Inset
    Caption         = "Panel3D2"
    Font3D          = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor       = &H00000000&
    Height          = 320
    Left            = 2280
    TabIndex        = 21
    Top             = 2280
    Width           = 1050
    Begin TextBox txtL
        Height       = 285
        Left         = 20
        TabIndex     = 4
        Top          = 20
        Width        = 1000
    End
End
Begin SSPanel Panel3D3
    BackColor       = &H00C0C0C0&
    BevelOuter      = 1 'Inset
    Caption         = "Panel3D2"
    Font3D          = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor       = &H00000000&
    Height          = 320
    Left            = 2280
    TabIndex        = 20
    Top             = 2760
    Width           = 1050
    Begin TextBox txtTForce
        Height       = 285
        Left         = 20
        TabIndex     = 5
        Top          = 20
        Width        = 1000
    End
End
Begin SSFrame Frame3D2
    Caption         = "Steel Type"
    Font3D          = 0 'None
    ForeColor       = &H00000000&
    Height          = 735
    Left            = 240
    TabIndex        = 19
    Top             = 1440
    Width           = 5655
    Begin SSOption opt2310
        Caption     = "A7 ( Fy=2310 )"
        Font3D      = 0 'None

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารตัวอย่างสำหรับการใช้งาน 0 ไม่ควรนำมาใช้โดยไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 10

```

ForeColor      =  &H00000000&
Height         =  255
Left           =  240
TabIndex       =  2
Top            =  360
Value          =  -1 'True
Width          =  1935

```

End

Begin SSOption opt2520

```

Caption        =  "A36 ( Fy=2520 )"
Font3D         =  0 'None
ForeColor      =  &H00000000&
Height         =  255
Left           =  3000
TabIndex       =  3
TabStop        =  0 'False
Top            =  360
Width          =  1695

```

End

End

Begin SSFrame fmeSelectSection

```

Caption        =  "Select Section "
Font3D         =  0 'None
ForeColor      =  &H00000000&
Height         =  855
Left           =  240
TabIndex       =  13
Top            =  240
Width          =  9375

```

Begin SSPanel Panel3D1

```

BackColor      =  &H00C0C0C0&
BevelOuter     =  1 'Inset
Caption        =  "Panel3D1"
Font3D         =  1 'Raised w/light shading
ForeColor      =  &H00000000&
Height         =  325
Left           =  5880
TabIndex       =  16
Top            =  360
Width          =  3025

```

Begin ComboBox cboSection

```

Height         =  300
Left           =  15
Style          =  2 'Dropdown List
TabIndex       =  1

```

Top = 20

Width = 3000

End

End

Begin SSPanel Panel3D4

```

BackColor      =  &H00C0C0C0&
BevelOuter     =  1 'Inset
Caption        =  "Panel3D1"
Font3D         =  1 'Raised w/light shading
ForeColor      =  &H00000000&

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสำหรับการใช้งาน ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 11

```

Height          = 325
Left            = 1680
TabIndex       = 15
Top            = 360
Width          = 2025
Begin ComboBox cboType
  Height        = 300
  Left          = 15
  Style         = 2 'Dropdown List
  TabIndex     = 0

  Top          = 20
  Width       = 2000
End
End
Begin Label Label8
  BackColor    = &H00C0C0C0&
  Caption      = "Section Type"
  Height       = 255
  Left         = 240
  TabIndex     = 18
  Top          = 360
  Width        = 1335
End
Begin Label Label9
  BackColor    = &H00C0C0C0&
  Caption      = "Section Size ="
  Height       = 255
  Left         = 4440
  TabIndex     = 17
  Top          = 360
  Width        = 1335
End
End
Begin Label Label1
  BackColor    = &H00C0C0C0&
  Caption      = "Member Lenght =                cm."
  Height       = 255
  Left         = 720
  TabIndex     = 23
  Top          = 2400
  Width        = 3375
End
Begin Label Label2
  BackColor    = &H00C0C0C0&
  Caption      = "Compression Force =                kg
  Height       = 255
  Left         = 360
  TabIndex     = 22
  Top          = 2880
  Width        = 3615
End
End

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 1

```

Dim Fy As Integer
Dim fc As Single
Dim Fa As Single
Dim K As Single
Dim m As Single
Dim A As Single
Dim B As Single
Dim tw As Single
Dim tf As Single
Dim r As Single
Dim rx As Single
Dim ry As Single
Dim Area As Single
Dim w As Single
Dim Ix As Single
Dim Iy As Single
Dim slender As String
Dim Msg As String
Dim C As Single
Dim check As Integer

Sub CheckSlender ()
    rx = Sqr(Ix / Area)
    ry = Sqr(Iy / Area)
    If rx > ry Then
        r = ry
    Else
        r = rx
    End If
    E = 2040000#
    If K * L / r <= 200 Then
        Cc = Sqr(2 * 3.1416 ^ 2 * E / Fy)
        If K * L / r > Cc Then
            Fa = (12 * 3.1416 ^ 2 * E) / (23 * (K * L / r) ^ 2)
        Else
            Fs = (5 / 3) + ((3 / 8) * (K * L / r) / Cc) - ((K * L / r)
) ^ 3 / 8 / Cc ^ 3)
            Fa = ((1 - (K * L / r) ^ 2 / (2 * Cc ^ 2)) * Fy) / Fs
        End If
        If optSecondary.Value = -1 Then
            If L / r < 120 Then
                Fa = Fa / (1.6 - L / 200 * r)
            Else
                slender = "not Pass"
            End If
        Else
            slender = "Pass"
        End If
    Else
        slender = "not Pass"
    End If
End Sub

Sub btnExecute_Click()
    On Error GoTo ChkErr

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนลิขสิทธิ์ของกรมส่งเสริมการค้าระหว่างประเทศ กระทรวงพาณิชย์ ห้ามเผยแพร่โดยไม่ได้รับอนุญาตจากกรมส่งเสริมการค้าระหว่างประเทศ  
 ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 2

Select Case cboType.Text

Case "Wide Flange"

m = cboSection.ListIndex + 1  
 A = WF(m).A / 10  
 B = WF(m).B / 10  
 tw = WF(m).t1 / 10  
 tf = WF(m).t2 / 10  
 r = WF(m).r / 10  
 Area = WF(m).Area  
 w = WF(m).w  
 Ix = WF(m).Ix  
 Iy = WF(m).Iy

Case "H-Beam"

m = cboSection.ListIndex + 1  
 A = HB(m).A / 10  
 B = HB(m).B / 10  
 tw = HB(m).t1 / 10  
 tf = HB(m).t2 / 10  
 r = HB(m).r / 10  
 Area = HB(m).Area  
 w = HB(m).w  
 Ix = HB(m).Ix  
 Iy = HB(m).Iy

Case "I-Beam"

m = cboSection.ListIndex + 1  
 A = IB(m).A / 10  
 B = IB(m).B / 10  
 tw = IB(m).t1 / 10  
 tf = IB(m).t2 / 10  
 r1 = IB(m).r1 / 10  
 r2 = IB(m).r2 / 10  
 Area = IB(m).Area  
 w = IB(m).w  
 Ix = IB(m).Ix  
 Iy = IB(m).Iy

Case "Chanel"

m = cboSection.ListIndex + 1  
 A = CHN(m).A / 10  
 B = CHN(m).B / 10  
 tw = CHN(m).t1 / 10  
 tf = CHN(m).t2 / 10  
 r1 = CHN(m).r1 / 10  
 r2 = CHN(m).r2 / 10  
 Area = CHN(m).Area  
 w = CHN(m).w  
 Ix = CHN(m).Ix  
 Iy = CHN(m).Iy

Case "Angle Equal Legs"

m = cboSection.ListIndex + 1  
 A = AEQ(m).A / 10  
 B = AEQ(m).B / 10  
 tw = AEQ(m).t / 10  
 tf = AEQ(m).t / 10  
 r1 = AEQ(m).r1 / 10  
 r2 = AEQ(m).r2 / 10

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่เผยแพร่โดยไม่หวังผลตอบแทน การศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 3

```

Area = AEQ(m).Area
w = AEQ(m).w
Ix = AEQ(m).Ix
Iy = AEQ(m).Iy
Case "Angle Unequal Legs"
m = cboSection.ListIndex + 1
A = AUEQ(m).A / 10
B = AUEQ(m).B / 10
tw = AUEQ(m).t / 10
tf = AUEQ(m).t / 10
r1 = AUEQ(m).r1 / 10
r2 = AUEQ(m).r2 / 10
Area = AUEQ(m).Area
w = AUEQ(m).w
Ix = AUEQ(m).Ix
Iy = AUEQ(m).Iy
Case "Pipe"
m = cboSection.ListIndex + 1
A = PIP(m).A / 10
B = PIP(m).A / 10
tw = PIP(m).t / 10
tf = PIP(m).t / 10
r = PIP(m).r / 10
Area = PIP(m).Area
w = PIP(m).w
Ix = PIP(m).i
Iy = PIP(m).i
Case "Structure Tube"
m = cboSection.ListIndex + 1
A = ST(m).A / 10
B = ST(m).B / 10
tw = ST(m).t / 10
tf = ST(m).t / 10
r = ST(m).r / 10
Area = ST(m).Area
w = ST(m).w
Ix = ST(m).Ix
Iy = ST(m).Iy
End Select
C = txttforce.Text
L = txtL.Text
fc = C / Area
CheckSlender
If slender = "Pass" Then
Aw = C / Fa
If fc < Fa Then
txtAllslen.Text = 200#
txtSlender.Text = Format(K * L / r, "0.00")
txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
txtArea.Text = Area
txtactFa = Format(C / Area, "0.00")
txtallFa = Format(Fa, "0.00")
Else
Msg = "Section Area Cannot Recieve Tension" + Chr(13)
+ Chr(10) + "Design New Section For This Condition"
check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 4

```

End If
ElseIf slender = "not Pass" Then
  Msg = "KL/r>200" + Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"
  check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
End If
If check = 6 Then
  Select Case cboType.Text
  Case "Wide Flange"
    Grid1.Rows = 1
    inputWF
    For i = 1 To 81
      Area = WF(i).Area
      Ix = WF(i).Ix
      Iy = WF(i).Iy
      Anet = Area
      Ast = .85 * Area
      CheckSlender
      If slender = "Pass" Then
        Aw = C / Fa
        If Anet > Aw And Ast > Aw Then
          Ca = Anet * Fa
          Grid1.Rows = Grid1.Rows + 1
          Grid1.Row = Grid1.Rows - 2
          Grid1.Col = 0
          Grid1.Text = i
          Grid1.Col = 1
          Grid1.Text = Ca
          Grid1.Col = 2
          Grid1.Text = K * L / r
        End If
      End If
    Next i
    cboNewsection.Clear
    For i = 0 To Grid1.Rows - 2
      Grid1.Row = i
      Grid1.Col = 0
      cboNewsection.AddItem " WF " + " x "
    Next i
    + Str(WF(Grid1.Text).A) + " x " + Str(WF(Grid1.Text).w)
    cboNewsection.ListIndex = 0
  Case "Angle Equal Legs"
    Grid1.Rows = 1
    inputAEQ
    For i = 1 To 40
      Area = AEQ(i).Area
      Ix = AEQ(i).Ix
      Iy = AEQ(i).Iy
      Anet = Area
      Ast = .85 * Area
      CheckSlender
      If slender = "Pass" Then
        Aw = C / Fa
        If Anet > Aw And Ast > Aw Then
          Ca = Anet * Fa
          Grid1.Rows = Grid1.Rows + 1

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่สามารถนำไปใช้ในการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 5

```

Grid1.Row = Grid1.Rows - 2
Grid1.Col = 0
Grid1.Text = i
Grid1.Col = 1
Grid1.Text = Ca
Grid1.Col = 2
Grid1.Text = K * L / r
End If
End If
Next i
cboNewsection.Clear
For i = 0 To Grid1.Rows - 2
Grid1.Row = i
Grid1.Col = 0
cboNewsection.AddItem " L " + " x " +
Str(AEQ(Grid1.Text).A) + " x " + Str(AEQ(Grid1.Text).B) + " x " + Str
r(AEQ(Grid1.Text).t)
Next i
cboNewsection.ListIndex = 0

Case "Angle Unequal Legs"
Grid1.Rows = 1
inputAUEQ
For i = 1 To 20
Area = AUEQ(i).Area
Ix = AUEQ(i).Ix
Iy = AUEQ(i).Iy
Anet = Area
Ast = .85 * Area
CheckSlender
If slender = "Pass" Then
Aw = C / Fa
If Anet > Aw And Ast > Aw Then
Ca = Anet * Fa
Grid1.Rows = Grid1.Rows + 1
Grid1.Row = Grid1.Rows - 2
Grid1.Col = 0
Grid1.Text = i
Grid1.Col = 1
Grid1.Text = Ca
Grid1.Col = 2
Grid1.Text = K * L / r
End If
End If
Next i
cboNewsection.Clear
For i = 0 To Grid1.Rows - 2
Grid1.Row = i
Grid1.Col = 0
cboNewsection.AddItem " L " + " x " +
Str(AUEQ(Grid1.Text).A) + " x " + Str(AUEQ(Grid1.Text).w) + " x " +
Str(AUEQ(Grid1.Text).t)
Next i
cboNewsection.ListIndex = 0

```

Case "H-Beam"

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการศึกษานี้ ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 6

```

Grid1.Rows = 1
inputHB
For i = 1 To 62
  Area = HB(i).Area
  Ix = HB(i).Ix
  Iy = HB(i).Iy
  Anet = Area
  Ast = .85 * Area
  CheckSlender
  If slender = "Pass" Then
    Aw = C / Fa
    If Anet > Aw And Ast > Aw Then
      Ca = Anet * Fa
      Grid1.Rows = Grid1.Rows + 1
      Grid1.Row = Grid1.Rows - 2
      Grid1.Col = 0
      Grid1.Text = i
      Grid1.Col = 1
      Grid1.Text = Ca
      Grid1.Col = 2
      Grid1.Text = K * L / r
    End If
  End If
Next i
cboNewsection.Clear
For i = 0 To Grid1.Rows - 2
  Grid1.Row = i
  Grid1.Col = 0
  cboNewsection.AddItem " H " + " x " +
Str(HB(Grid1.Text).A) + " x " + Str(HB(Grid1.Text).w)
Next i
cboNewsection.ListIndex = 0

Case "I-Beam"
  Grid1.Rows = 1
  inputIB
  For i = 1 To 20
    Area = IB(i).Area
    Ix = IB(i).Ix
    Iy = IB(i).Iy
    Anet = Area
    Ast = .85 * Area
    CheckSlender
    If slender = "Pass" Then
      Aw = C / Fa
      If Anet > Aw And Ast > Aw Then
        Ca = Anet * Fa
        Grid1.Rows = Grid1.Rows + 1
        Grid1.Row = Grid1.Rows - 2
        Grid1.Col = 0
        Grid1.Text = i
        Grid1.Col = 1
        Grid1.Text = Ca
        Grid1.Col = 2
        Grid1.Text = K * L / r
      End If
    End If
  Next i
  cboNewsection.AddItem " I " + " x " +
Str(IB(Grid1.Text).A) + " x " + Str(IB(Grid1.Text).w)
Next i
cboNewsection.ListIndex = 0

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาและวิจัยเท่านั้น ไม่สามารถนำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 7

```

        End If
    End If
Next i
cboNewsection.Clear
For i = 0 To Grid1.Rows - 2
    Grid1.Row = i
    Grid1.Col = 0
    cboNewsection.AddItem " I " + " x " +
Str(IB(Grid1.Text).A) + " x " + Str(IB(Grid1.Text).w)
Next i
cboNewsection.ListIndex = 0
Case "Chanel"
    Grid1.Rows = 1
    inputCHN
    For i = 1 To 16
        Area = CHN(i).Area
        Ix = CHN(i).Ix
        Iy = CHN(i).Iy
        Anet = Area
        Ast = .85 * Area
        CheckSlender
        If slender = "Pass" Then
            Aw = C / Fa
            If Anet > Aw And Ast > Aw Then
                Ca = Anet * Fa
                Grid1.Rows = Grid1.Rows + 1
                Grid1.Row = Grid1.Rows - 2
                Grid1.Col = 0
                Grid1.Text = i
                Grid1.Col = 1
                Grid1.Text = Ca
                Grid1.Col = 2
                Grid1.Text = K * L / r
            End If
        End If
    Next i
    cboNewsection.Clear
    For i = 0 To Grid1.Rows - 2
        Grid1.Row = i
        Grid1.Col = 0
        cboNewsection.AddItem " C " + " x " +
Str(CHN(Grid1.Text).A) + " x " + Str(CHN(Grid1.Text).B) + " x " + Str
r(CHN(Grid1.Text).w)
    Next i
    cboNewsection.ListIndex = 0

```

```
Case "Pipe"
```

```

    Grid1.Rows = 1
    inputPIP
    For i = 1 To 61
        Area = PIP(i).Area
        Ix = PIP(i).i
        Iy = PIP(i).i
        Anet = Area
        Ast = .85 * Area
        CheckSlender

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อ... ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 8

```

If slender = "Pass" Then
  Aw = C / Fa
  If Anet > Aw And Ast > Aw Then
    Ca = Anet * Fa
    Grid1.Rows = Grid1.Rows + 1
    Grid1.Row = Grid1.Rows - 2
    Grid1.Col = 0
    Grid1.Text = i
    Grid1.Col = 1
    Grid1.Text = Ca
    Grid1.Col = 2
    Grid1.Text = K * L / r
  End If
End If
Next i
cboNewsection.Clear
For i = 0 To Grid1.Rows - 2
  Grid1.Row = i
  Grid1.Col = 0
  cboNewsection.AddItem " 0 " + " x " +
Str(PIP(Grid1.Text).A) + " x " + Str(PIP(Grid1.Text).w)
Next i
cboNewsection.ListIndex = 0

Case "Structure Tube"
  Grid1.Rows = 1
  inputST
  For i = 1 To 20
    Area = ST(i).Area
    Ix = ST(i).Ix
    Iy = ST(i).Iy
    Anet = Area
    Ast = .85 * Area
    CheckSlender
    If slender = "Pass" Then
      Aw = C / Fa
      If Anet > Aw And Ast > Aw Then
        Ca = Anet * Fa
        Grid1.Rows = Grid1.Rows + 1
        Grid1.Row = Grid1.Rows - 2
        Grid1.Col = 0
        Grid1.Text = i
        Grid1.Col = 1
        Grid1.Text = Ca
        Grid1.Col = 2
        Grid1.Text = K * L / r
      End If
    End If
  Next i
  cboNewsection.Clear
  For i = 0 To Grid1.Rows - 2
    Grid1.Row = i
    Grid1.Col = 0
    cboNewsection.AddItem " H " + " x " +
Str(ST(Grid1.Text).A) + " x " + Str(ST(Grid1.Text).B) + " x " + Str(
Str(ST(Grid1.Text).w)

```

เอกสารนี้เป็นทรัพย์สินทางปัญญาของสำนักงานเพื่อการศึกษาเท่านั้น เมื่ออนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 9

```

Next i
cboNewsection.ListIndex = 0

```

```

                End Select
            End If
            fmeresult.Visible = 1
ChkErr:
    Select Case Err
        Case 380
            MsgBox "No Section Size can used in this Condition !"
            Unload Compression
            Load Compression
            Compression.Show
        End Select
Exit Sub
End Sub

Sub btnNew_Click ()
    Unload Compression
    Load Compression
    Compression.Show
End Sub

Sub btnPrint_Click ()
    printer.Print ""
    printer.Print ""
    printer.Print ""
    printer.Print ""
    printer.Print "=====
=====
    printer.Print "          CIVIL ENGINEERING, FACULTY OF ENGI
NERRING          "
    printer.Print "          KING MONGKUT ' S INSTITUTE OF TECHNOLOG
Y LADKRABANG     "
    printer.Print "          AUTHORY : SUWANUT TANTANATRAKOOL & THACH
ON KAOSOMBOON"
    printer.Print "          COLUMN UNDER COMBINE AXIAL COMPRESSION A
ND BEND LOAD    "
    printer.Print "          Date: " + Format(Now, "ddd
dd") + "          |
    printer.Print "          =====
=====
    printer.Print ""
    printer.Print ""
    printer.Print "          ====="
    printer.Print "          Member Data"
    printer.Print "          ====="
    printer.Print ""
    If Fy = 2310 Then
        printer.Print "          Steel Type          : A 7          , ( Fy = 2310
.ksc.)"
    Else
        printer.Print "          Steel Type          : A 36          , ( Fy = 2520
.ksc.)"
    End If
    printer.Print "          Section Type          = " + cboType.Text
    If cboNewsection.Text = "" Then

```

DCOMPRES.FRM - 10

```

        printer.Print "      Section Size      = " + cboSection.Text
    Else
        printer.Print "      Section Size      = " + cboNewsection.Tex
t
    End If
    printer.Print "      Member Length      = " + txtL.Text + "( cm.)"
    printer.Print ""
    printer.Print "      Compression Force = " + txttforce.Text + "( k
g.)"
    printer.Print ""

    Select Case K
        Case 1
            printer.Print "      Type of Support    : Pin-Pin"
            printer.Print "      K                  = 1.0"
        Case .8
            printer.Print "      Type of Support    : Pin-Fix"
            printer.Print "      K                  = 0.8"
        Case 2
            printer.Print "      Type of Support    : Pin-Roller"
            printer.Print "      K                  = 2.0"
        Case .65
            printer.Print "      Type of Support    : Fix-Fix"
            printer.Print "      K                  = 0.65"
        Case 1.2
            printer.Print "      Type of Support    : Fix-Roller"
            printer.Print "      K                  = 1.2"
        Case 2.1
            printer.Print "      Type of Support    : Fix-Free"
            printer.Print "      K                  = 2.1"
    End Select
    printer.Print "      Allowable Slender = 200"
    printer.Print "      K*L/r              = " + txtSlender.Text
    printer.Print ""
    printer.Print "      Needed Area       = " + txtAw.Text + "(sq-cm.
)"
    printer.Print "      Section Area      = " + txtArea.Text + "(sq-c
m.)"
    printer.Print ""
    printer.Print "      Allowable Compression Stress = " + txtallFa.T
ext + "( ksc.)"
    printer.Print "      Actual Compression Stress = " + txtactFa.T
ext + "( ksc.)"
    printer.Print ""
    printer.EndDoc

End Sub

Sub btnQuit_Click ()
    Unload Compression
End Sub

Sub cboNewSection_Click ()
    Select Case cboType.Text
        Case "Wide Flange"
            Grid1.Row = cboNewsection.ListIndex

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น มิอนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 11

```

Grid1.Col = 0
Area = WF(CInt(Grid1.Text)).Area
txtArea.Text = Area
Ix = WF(CInt(Grid1.Text)).Ix
Iy = WF(CInt(Grid1.Text)).Iy
Grid1.Col = 2
txtSlender = Format(Grid1.Text, "0.00")
txtAllslen = 200
CheckSlender
Aw = C / Fa
txtAllslen.Text = 200#
txtSlender.Text = Format(K * L / ry, "0.00")
txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
txtallFa = Format(C / Area, "0.00")
txtactFa = Format(Fa, "0.00")
Case "H-Beam"
Grid1.Row = cboNewsection.ListIndex
Grid1.Col = 0
Area = HB(CInt(Grid1.Text)).Area
txtArea.Text = Area
Ix = HB(CInt(Grid1.Text)).Ix
Iy = HB(CInt(Grid1.Text)).Iy
Grid1.Col = 2
txtSlender = Format(Grid1.Text, "0.00")
txtAllslen = 200
CheckSlender
Aw = C / Fa
txtAllslen.Text = 200#
txtSlender.Text = Format(K * L / r, "0.00")
txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
txtallFa = Format(C / Area, "0.00")
txtactFa = Format(Fa, "0.00")
Case "I-Beam"
Grid1.Row = cboNewsection.ListIndex
Grid1.Col = 0
Area = IB(CInt(Grid1.Text)).Area
txtArea.Text = Area
Ix = IB(CInt(Grid1.Text)).Ix
Iy = IB(CInt(Grid1.Text)).Iy
Grid1.Col = 2
txtSlender = Format(Grid1.Text, "0.00")
txtAllslen = 200
CheckSlender
Aw = C / Fa
txtAllslen.Text = 200#
txtSlender.Text = Format(K * L / r, "0.00")
txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
txtallFa = Format(C / Area, "0.00")
txtactFa = Format(Fa, "0.00")

```

Case "Angle Equal Legs"

```

Grid1.Row = cboNewsection.ListIndex
Grid1.Col = 0
Area = AEQ(CInt(Grid1.Text)).Area
txtArea.Text = Area

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่... ไม่ควรนำข้อมูลไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 12

```

Ix = AEQ(CInt(Grid1.Text)).Ix
Iy = AEQ(CInt(Grid1.Text)).Iy
Grid1.Col = 2
txtSlender = Format(Grid1.Text, "0.00")
txtAllslen = 200
CheckSlender
Aw = C / Fa
txtAllslen.Text = 200#
txtSlender.Text = Format(K * L / r, "0.00")
txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
txtallFa = Format(C / Area, "0.00")
txtactFa = Format(Fa, "0.00")

```

## Case "Angle Unequal Legs"

```

Grid1.Row = cboNewsection.ListIndex
Grid1.Col = 0
Area = AUEQ(CInt(Grid1.Text)).Area
txtArea.Text = Area
Ix = AUEQ(CInt(Grid1.Text)).Ix
Iy = AUEQ(CInt(Grid1.Text)).Iy
Grid1.Col = 2
txtSlender = Format(Grid1.Text, "0.00")
txtAllslen = 200
CheckSlender
Aw = C / Fa
txtAllslen.Text = 200#
txtSlender.Text = Format(K * L / r, "0.00")
txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
txtallFa = Format(C / Area, "0.00")
txtactFa = Format(Fa, "0.00")

```

## Case "Chanel"

```

Grid1.Row = cboNewsection.ListIndex
Grid1.Col = 0
Area = CHN(CInt(Grid1.Text)).Area
txtArea.Text = Area
Ix = CHN(CInt(Grid1.Text)).Ix
Iy = CHN(CInt(Grid1.Text)).Iy
Grid1.Col = 2
txtSlender = Format(Grid1.Text, "0.00")
txtAllslen = 200
CheckSlender
Aw = C / Fa
txtAllslen.Text = 200#
txtSlender.Text = Format(K * L / r, "0.00")
txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
txtallFa = Format(C / Area, "0.00")
txtactFa = Format(Fa, "0.00")

```

## Case "Structure Tube"

```

Grid1.Row = cboNewsection.ListIndex
Grid1.Col = 0
Area = ST(CInt(Grid1.Text)).Area
txtArea.Text = Area
Ix = ST(CInt(Grid1.Text)).Ix

```

DCOMPRES.FRM - 13

```

Iy = ST(CInt(Grid1.Text)).Iy
Grid1.Col = 2
txtSlender = Format(Grid1.Text, "0.00")
txtAllslen = 200
CheckSlender
Aw = C / Fa
txtAllslen.Text = 200#
txtSlender.Text = Format(K * L / r, "0.00")
txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
txtallFa = Format(C / Area, "0.00")
txtactFa = Format(Fa, "0.00")

```

End Select

End Sub

```

Sub cboSection_Change ()
Select Case cboType.Text

```

Case "Wide Flange"

```

m = cboSection.ListIndex + 1
A = WF(m).A / 10
B = WF(m).B / 10
tw = WF(m).t1 / 10
tf = WF(m).t2 / 10
r = WF(m).r / 10
Area = WF(m).Area
w = WF(m).w
Ix = WF(m).Ix
Iy = WF(m).Iy

```

Case "H-Beam"

```

m = cboSection.ListIndex + 1
A = HB(m).A / 10
B = HB(m).B / 10
tw = HB(m).t1 / 10
tf = HB(m).t2 / 10
r = HB(m).r / 10
Area = HB(m).Area
w = HB(m).w
Ix = HB(m).Ix
Iy = HB(m).Iy

```

Case "I-Beam"

```

m = cboSection.ListIndex + 1
A = IB(m).A / 10
B = IB(m).B / 10
tw = IB(m).t1 / 10
tf = IB(m).t2 / 10
r1 = IB(m).r1 / 10
r2 = IB(m).r2 / 10
Area = IB(m).Area
w = IB(m).w
Ix = IB(m).Ix
Iy = IB(m).Iy

```

Case "Chanel"

```

m = cboSection.ListIndex + 1

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่จัดทำขึ้นโดยระบบอัตโนมัติ ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 14

```

A = CHN(m).A / 10
B = CHN(m).B / 10
tw = CHN(m).t1 / 10
tf = CHN(m).t2 / 10
r1 = CHN(m).r1 / 10
r2 = CHN(m).r2 / 10
Area = CHN(m).Area
w = CHN(m).w
Ix = CHN(m).Ix
Iy = CHN(m).Iy

```

## Case "Angle Equal Legs"

```

m = cboSection.ListIndex + 1
A = AEQ(m).A / 10
B = AEQ(m).B / 10
tw = AEQ(m).t / 10
tf = AEQ(m).t / 10
r1 = AEQ(m).r1 / 10
r2 = AEQ(m).r2 / 10
Area = AEQ(m).Area
w = AEQ(m).w
Ix = AEQ(m).Ix
Iy = AEQ(m).Iy

```

## Case "Angle Unequal Legs"

```

m = cboSection.ListIndex + 1
A = AUEQ(m).A / 10
B = AUEQ(m).B / 10
tw = AUEQ(m).t / 10
tf = AUEQ(m).t / 10
r1 = AUEQ(m).r1 / 10
r2 = AUEQ(m).r2 / 10
Area = AUEQ(m).Area
w = AUEQ(m).w
Ix = AUEQ(m).Ix
Iy = AUEQ(m).Iy

```

## Case "Pipe"

```

m = cboSection.ListIndex + 1
A = PIP(m).A / 10
B = PIP(m).A / 10
tw = PIP(m).t / 10
tf = PIP(m).t / 10
r = PIP(m).r / 10
Area = PIP(m).Area
w = PIP(m).w
Ix = PIP(m).i
Iy = PIP(m).i

```

## Case "Structure Tube"

```

m = cboSection.ListIndex + 1
A = ST(m).A / 10
B = ST(m).B / 10
tw = ST(m).t / 10
tf = ST(m).t / 10
r = ST(m).r / 10
Area = ST(m).Area
w = ST(m).w
Ix = ST(m).Ix
Iy = ST(m).Iy

```

DCOMPRES.FRM - 15

End Select

End Sub

Sub cboSection\_KeyPress (keyascii As Integer)

If keyascii = 13 Then

opt2310.SetFocus

End If

End Sub

Sub cboType\_Click ()

If cboType.Text = "Wide Flange" Then

inputWF

cboSection.Clear

For n = 1 To 81

cboSection.AddItem " WF " + Str(WF(n).A) + " x " + Str(WF(n).w)

Next n

cboSection.ListIndex = 0

ElseIf cboType.Text = "H-Beam" Then

inputHB

cboSection.Clear

For n = 1 To 62

cboSection.AddItem " H " + Str(HB(n).A) + " x " + Str(HB(n).w)

Next n

cboSection.ListIndex = 0

ElseIf cboType.Text = "I-Beam" Then

inputIB

cboSection.Clear

For n = 1 To 20

cboSection.AddItem " I " + Str(IB(n).A) + " x " + Str(IB(n).w)

Next n

cboSection.ListIndex = 0

ElseIf cboType.Text = "Chanel" Then

inputCHN

cboSection.Clear

For n = 1 To 16

cboSection.AddItem " C " + Str(CHN(n).A) + " x " + Str(CHN(n).B) + " x " + Str(CHN(n).t1)

Next n

cboSection.ListIndex = 0

ElseIf cboType.Text = "Angle Equal Legs" Then

inputAEQ

cboSection.Clear

For n = 1 To 40

cboSection.AddItem " L " + Str(AEQ(n).A) + " x " + Str(AEQ(n).B) + " x " + Str(AEQ(n).t)

Next n

cboSection.ListIndex = 0

ElseIf cboType.Text = "Angle Unequal Legs" Then

inputAUEQ

cboSection.Clear

For n = 1 To 20

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนลิขสิทธิ์ของกรมส่งเสริมการค้าระหว่างประเทศ กระทรวงพาณิชย์ ใช้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 16

```

        cboSection.AddItem " L " + Str(AUEQ(n).A) + " x " + Str
(AUEQ(n).B) + " x " + Str(AUEQ(n).t)
    Next n
    cboSection.ListIndex = 0
ElseIf cboType.Text = "Pipe" Then
    inputPIP
    cboSection.Clear
    For n = 1 To 61
        cboSection.AddItem " 0 " + Str(PIP(n).A)
    Next n
    cboSection.ListIndex = 0
ElseIf cboType.Text = "Structure Tube" Then
    inputST
    cboSection.Clear
    For n = 1 To 20
        cboSection.AddItem " D " + Str(ST(n).A) + " x " + Str(S
T(n).B)
    Next n
    cboSection.ListIndex = 0
End If
End Sub

Sub cboType_KeyPress (keyascii As Integer)
    If keyascii = 13 Then
        cboSection.SetFocus
    End If
End Sub

Sub Form_Load ()
    Compression.Top = 550
    Compression.Left = 0
    Compression.Height = 8450
    Compression.Width = 12000

    Fy = 2310
    K = 1

    cboType.AddItem "Wide Flange"
    cboType.AddItem "Angle Equal Legs"
    cboType.AddItem "Angle Unequal Legs"
    cboType.AddItem "H-Beam"
    cboType.AddItem "I-Beam"
    cboType.AddItem "Chanel"
    cboType.AddItem "Pipe"
    cboType.AddItem "Structure Tube"
    cboType.ListIndex = 0
End Sub

Sub opt2310_Click (Value As Integer)
    Fy = 2310
End Sub

Sub opt2310_KeyPress (keyascii As Integer)
    If keyascii = 13 Then
        txtL.SetFocus

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนลิขสิทธิ์ของสำนักงานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 17

End If

End Sub

Sub opt2520\_Click (Value As Integer)

Fy = 2520

End Sub

Sub opt2520\_KeyPress (keyascii As Integer)

If keyascii = 13 Then

txtL.SetFocus

End If

End Sub

Sub Option3D1\_Click (Value As Integer)

K = 1

End Sub

Sub Option3D1\_KeyPress (keyascii As Integer)

If keyascii = 13 Then

btnexecute.SetFocus

End If

End Sub

Sub Option3D2\_Click (Value As Integer)

K = .8

End Sub

Sub Option3D2\_KeyPress (keyascii As Integer)

If keyascii = 13 Then

btnexecute.SetFocus

End If

End Sub

Sub Option3D3\_Click (Value As Integer)

K = 2

End Sub

Sub Option3D3\_KeyPress (keyascii As Integer)

If keyascii = 13 Then

btnexecute.SetFocus

End If

End Sub

Sub Option3D4\_Click (Value As Integer)

K = .65

End Sub

Sub Option3D4\_KeyPress (keyascii As Integer)

If keyascii = 13 Then

btnexecute.SetFocus

End If

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 18

End Sub

Sub Option3D5\_Click (Value As Integer)

K = 1.2

End Sub

Sub Option3D5\_KeyPress (keyascii As Integer)

If keyascii = 13 Then

    btnexecute.SetFocus

End If

End Sub

Sub Option3D6\_Click (Value As Integer)

K = 2.1

End Sub

Sub Option3D6\_KeyPress (keyascii As Integer)

If keyascii = 13 Then

    btnexecute.SetFocus

End If

End Sub

Sub Option3D7\_KeyPress (keyascii As Integer)

If keyascii = 13 Then

    option3d1.SetFocus

End If

End Sub

Sub optSecondary\_KeyPress (keyascii As Integer)

If keyascii = 13 Then

    option3d1.SetFocus

End If

End Sub

Sub txtactFa\_Change ()

'If CSng(txtallFa.Text) >= .75 \* txtactFa.Text Then

'    txtallFa.ForeColor = RGB(0, 255, 255)

'Else

'    txtallFa.ForeColor = RGB(0, 0, 0)

'End If

End Sub

Sub txtAw\_Change ()

'If CSng(txtAw.Text) >= .75 \* txtArea.Text Then

'    txtAw.ForeColor = RGB(0, 255, 255)

'Else

'    txtAw.ForeColor = RGB(0, 0, 0)

'End If

End Sub เอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCOMPRES.FRM - 19

```
Sub txtL_KeyPress (keyascii As Integer)
  If keyascii = 13 Then
    txttforce.SetFocus
  End If

End Sub

Sub txtSlender_Change ()
  If CSng(txtSlender.Text) >= .75 * 200 Then
    txtSlender.ForeColor = RGB(0, 255, 255)
  Else
    txtSlender.ForeColor = RGB(0, 0, 0)
  End If

End Sub

Sub txtTForce_KeyPress (keyascii As Integer)
  If keyascii = 13 Then
    option3d7.SetFocus
  End If

End Sub
```



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 1

VERSION 2.00

Begin Form ContineousBeam

```

BackColor      =  &H00C0C0C0&
Caption        =  "Contineous Beam"
ClientHeight   =  8580
ClientLeft     =  105
ClientTop      =  1050
ClientWidth    =  12000
Height         =  8985
Left           =  45
LinkTopic      =  "Form1"
ScaleHeight    =  8580
ScaleWidth     =  12000
Top            =  705
Width          =  12120

```

Begin SSFrame fmeResult

```

Caption        =  "Result"
Font3D         =  0 'None
ForeColor      =  &H00000000&
Height        =  7815
Left           =  240
TabIndex       =  24
Top            =  0
Visible        =  0 'False
Width          =  11655

```

Begin Grid ContiBGrid

```

Cols           =  11
Height         =  495
HighLight      =  0 'False
Index          =  1
Left           =  600
ScrollBars     =  0 'None
TabIndex       =  68
Top            =  720
Width          =  10215

```

End

Begin SSCommand btnCancel

```

Caption        =  "&Cancel"
Font3D         =  0 'None
ForeColor      =  &H00000000&
Height        =  375
Left           =  10440
Picture        =  (none)
TabIndex       =  56
Top            =  6240
Width          =  975

```

End

Begin SSCommand btnPrint

```

Caption        =  "&Print"
Font3D         =  0 'None
ForeColor      =  &H00000000&
Height        =  375
Left           =  8280
Picture        =  (none)
TabIndex       =  55
Top            =  6720

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนไว้สำหรับการใช้งานการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 2

```

        Width          = 2055
    End
    Begin SSCommand btnExit
        Caption         = "&Quit"
        Font3D          = 0 'None'
        ForeColor       = &H00000000&
        Height          = 375
        Left            = 10440
        Picture         = (none)
        TabIndex        = 48
        Top            = 6720
        Width           = 975
    End
    Begin SSCommand btnOKClear
        Caption         = "&Design New section"
        Font3D          = 0 'None'
        ForeColor       = &H00000000&
        Height          = 375
        Left            = 8280
        Picture         = (none)
        TabIndex        = 47
        Top            = 6240
        Width           = 2055
    End
    Begin Label Label18
        BackColor       = &H00C0C0C0&
        Caption         = "Contineous Beam Data"
        Height          = 255
        Left            = 720
        TabIndex        = 69
        Top            = 360
        Width           = 4335
    End
    Begin Label labactFb
        Caption         = "LabShear"
        Height          = 255
        Left            = 2760
        TabIndex        = 64
        Top            = 6960
        Width           = 975
    End
    Begin Label Label17
        BackColor       = &H00C0C0C0&
        Caption         = "Actual Bending Stress"
        Height          = 255
        Left            = 240
        TabIndex        = 65
        Top            = 6960
        Width           = 5055
    End
    Begin Label labFb
        Caption         = "LabShear"
        Height          = 255
        Left            = 2760
        TabIndex        = 66
        Top            = 6600
    End

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสำหรับการใช้งาน การศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 3

```

Width          = 975
End
Begin Label Label16
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "Allowable Bending Stress" =
  Height        = 255
  Left          = 240
  TabIndex      = 67
  Top           = 6600
  Width         = 5055
End
Begin Label labnode
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "nod"
  Height        = 255
  Left          = 5160
  TabIndex      = 51
  Top           = 5640
  Width         = 375
End
Begin Label Label15
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "cm."
  Height        = 255
  Left          = 11160
  TabIndex      = 63
  Top           = 4320
  Width         = 375
End
Begin Label Label14
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "cm."
  Height        = 255
  Left          = 11160
  TabIndex      = 62
  Top           = 3960
  Width         = 375
End
Begin Label Label13
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "cm."
  Height        = 255
  Left          = 3840
  TabIndex      = 61
  Top           = 6240
  Width         = 375
End
Begin Label Label12
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  Caption       = "Shoring Spacing" =
  Height        = 255
  Left          = 240
  TabIndex      = 60
  Top           = 6240
  Width         = 2535

```

เอกสารนี้เป็น End การที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 4

```

Begin Label labShoringSpace
  Caption      = "Label12"
  Height       = 255
  Left         = 2760
  TabIndex     = 57
  Top          = 6240
  Width        = 975
End
Begin Label labMomentNode
  Caption      = "labMomentNode"
  Height       = 255
  Left         = 2760
  TabIndex     = 50
  Top          = 5640
  Width        = 975
End
Begin Label Label9
  BackColor    = &H00C0C0C0&
  Caption      = "Maximum Actual Moment"
  Height       = 255
  Left         = 240
  TabIndex     = 49
  Top          = 5640
  Width        = 4935
End
Begin Label Label8
  BackColor    = &H00C0C0C0&
  Caption      = "Type of steel"
  Height       = 255
  Left         = 240
  TabIndex     = 38
  Top          = 4320
  Width        = 1935
End
Begin Label labNodeMoment2
  BackColor    = &H00C0C0C0&
  Caption      = "Label11"
  Height       = 255
  Left         = 7440
  TabIndex     = 40
  Top          = 5280
  Width        = 255
End
Begin Label labNodeShear
  BackColor    = &H00C0C0C0&
  Caption      = "Label11"
  Height       = 255
  Left         = 5160
  TabIndex     = 41
  Top          = 4920
  Width        = 495
End
Begin Label labx0
  Height       = 255
  Left         = 4680
  TabIndex     = 45

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารตัวอย่างสำหรับการใช้งานในการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 5

Top = 5280  
Width = 615  
End



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

Begin Label labNodeMoment1
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  Caption        = "Label11"
  Height         = 255
  Left           = 6480
  TabIndex       = 46
  Top            = 5280
  Width          = 255
End
Begin Label labType
  Height         = 255
  Left           = 2520
  TabIndex       = 39
  Top            = 4320
  Width          = 2175
End
Begin Label Label7
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  Caption        = "Young Modulus (E) =
  Height         = 255
  Left           = 240
  TabIndex       = 37
  Top            = 3960
  Width          = 4335
End
Begin Label LabActShear
  Caption        = "Label12"
  Height         = 255
  Left           = 10080
  TabIndex       = 36
  Top            = 5160
  Width          = 975
End
Begin Label LabAllShear
  Caption        = "Label11"
  Height         = 255
  Left           = 10080
  TabIndex       = 35
  Top            = 4800
  Width          = 975
End
Begin Label LabAcDefct
  Caption        = "Label10"
  Height         = 255
  Left           = 10080
  TabIndex       = 34
  Top            = 4320
  Width          = 975
End
Begin Label LabAllDeFct
  Caption        = "Label9"
  Height         = 255
  Left           = 10080

```

DCONTINB.FRM - 6

```

    TabIndex      = 33
    Top           = 3960
    Width         = 975
End
Begin Label LabMomentEle
    Height        = 255
    Left          = 2760
    TabIndex      = 32
    Top           = 5280
    Width         = 975
End
Begin Label LabShear
    Caption       = "LabShear"
    Height        = 255
    Left          = 2760
    TabIndex      = 31
    Top           = 4920
    Width         = 975
End
Begin Label Label6
    - BackColor   = &H00C0C0C0&
    Caption       = "Actual Shear Stress" =
    Height        = 255
    Left          = 7920
    TabIndex      = 30
    Top           = 5160
    Width         = 3615
End
Begin Label Label5
    BackColor     = &H00C0C0C0&
    Caption       = "Allowable Shear Stress="
    Height        = 255
    Left          = 7920
    TabIndex      = 29
    Top           = 4800
    Width         = 3615
End
Begin Label Label4
    BackColor     = &H00C0C0C0&
    Caption       = "Actual Deflection" =
    Height        = 255
    Left          = 7920
    TabIndex      = 28
    Top           = 4320
    Width         = 2655
End
Begin Label Label3
    BackColor     = &H00C0C0C0&
    Caption       = "Allowable Deflection" =
    Height        = 255
    Left          = 7920
    TabIndex      = 27
    Top           = 3960
    Width         = 2535
End

```

End

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่จัดทำขึ้นเพื่อใช้ในการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 7

```

        BackColor      =   &H00C0C0C0&
        Caption        =   "Maximum Actual Moment"   =
        Height         =   255
        Left           =   240
        TabIndex       =   26
        Top            =   5280
        Width          =   7575
    End
    Begin Label Label1
        BackColor      =   &H00C0C0C0&
        Caption        =   "Maximum Actual Shear"     =
        Height         =   255
        Left           =   240
        TabIndex       =   25
        Top            =   4920
        Width          =   5055
    End
End
Begin SSFrame Frame3D6
    Alignment         =   1 'Right Justify
    Font3D            =   0 'None
    ForeColor         =   &H00000000&
    Height            =   615
    Left              =   9360
    TabIndex         =   58
    Top               =   2040
    Width            =   1935
    Begin SSCheck optShoring
        Caption        =   "Shoring"
        Font3D         =   0 'None
        Height         =   255
        Left           =   240
        TabIndex       =   59
        Top            =   240
        Value          =   -1 'True
        Width          =   1455
    End
End
Begin Grid FEMGrid
    FixedCols        =   0
    Height           =   615
    Left             =   240
    TabIndex         =   19
    Top              =   120
    Visible          =   0 'False
    Width            =   1335
End
Begin SSFrame Frame3D4
    Caption          =   "***Remark**"
    Font3D           =   0 'None
    ForeColor        =   &H00000000&
    Height           =   1695
    Left             =   6120
    TabIndex         =   52
    Top              =   120
    Width            =   3015

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้เพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 8

```

Begin Label Label11
  BackColor      =  &H00C0C0C0&
  Caption        =  "0 for Fixed Support      1 for Pin S
  Height         =  735
  Left           =  240
  TabIndex       =  54
  Top            =  720
  Width          =  2055
End
Begin Label Label10
  BackColor      =  &H00C0C0C0&
  Caption        =  "Support Input  :"
  Height         =  255
  Left           =  240
  TabIndex       =  53
  Top            =  360
  Width          =  1335
End
End
Begin SSFrame Frame3D5
  Alignment      =  1 'Right Justify
  Caption        =  "Select Steel Type"
  Font3D        =  0 'None
  ForeColor     =  &H00000000&
  Height        =  1215
  Left          =  6600
  TabIndex      =  42
  Top           =  2280
  Width         =  2535
Begin SSOption opt2520
  Caption       =  "A36 ( Fy=2520 )"
  Font3D        =  0 'None
  ForeColor     =  &H00000000&
  Height        =  375
  Left          =  240
  TabIndex      =  43
  TabStop       =  0 'False
  Top           =  720
  Width         =  1695
End
Begin SSOption opt2310
  Caption       =  "A7  ( Fy=2310 )"
  Font3D        =  0 'None
  ForeColor     =  &H00000000&
  Height        =  375
  Left          =  240
  TabIndex      =  44
  Top           =  360
  Value         =  -1 'True
  Width         =  1695
End
End
Begin SSFrame Frame3D3
  Alignment      =  1 'Right Justify
  Caption        =  "Select Steel Section"
  Font3D        =  0 'None

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารงานวิศวกรรมไว้สำหรับการใช้เท่านั้น เมื่ออนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 9

```

ForeColor      = &H00000000&
Height         = 1695
Left           = 9360
TabIndex       = 20
Top            = 120
Width          = 1935
Begin SSOption optIB
  Caption       = "I-Beam"
  Font3D        = 0 'None
  ForeColor     = &H00000000&
  Height        = 375
  Left          = 240
  TabIndex      = 23
  TabStop       = 0 'False
  Top           = 1080
  Width         = 1335
End
Begin SSOption optHB
  Caption       = "H-Beam"
  Font3D        = 0 'None
  ForeColor     = &H00000000&
  Height        = 375
  Left          = 240
  TabIndex      = 22
  TabStop       = 0 'False
  Top           = 720
  Width         = 1335
End
Begin SSOption optWF
  Caption       = "Wide Flange"
  Font3D        = 0 'None
  ForeColor     = &H00000000&
  Height        = 375
  Left          = 240
  TabIndex      = 21
  Top           = 360
  Value         = -1 'True
  Width         = 1575
End
End
Begin Grid ContiBGrid
  Cols          = 11
  Height        = 495
  HighLight     = 0 'False
  Index         = 0
  Left          = 240
  ScrollBars    = 2 'Vertical
  TabIndex      = 10
  Top           = 3720
  Width         = 10215
End
Begin SSSCommand btnExecute
  Caption       = "&Execute"
  Font3D        = 0 'None
  ForeColor     = &H00000000&
  Height        = 495

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 10

```

Left           = 9360
Picture        = (none)
TabIndex       = 18
Top            = 3000
Width          = 1935

```

End

Begin SSFrame Frame3D1

```

Alignment      = 1 'Right Justify
Caption        = "Beam Data"
Font3D         = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height         = 1815
Left           = 240
TabIndex       = 1
Top            = 120
Width          = 5655

```

Begin SSPanel Panel3D5

```

Alignment      = 4 'Right Justify - MIDDLE
BackColor      = &H00C0C0C0&
BevelOuter     = 0 'None
Caption        = "Number of Element ="
Font3D         = 1 'Raised w/light shading
ForeColor      = &H00000000&
Height         = 375
Left           = 1680
TabIndex       = 16
Top            = 360
Width          = 2055

```

End

Begin SSPanel Panel3D4

```

Alignment      = 1 'Left Justify - MIDDLE
BackColor      = &H00C0C0C0&
BevelOuter     = 0 'None
Caption        = "   EleNo.      Ele Length(m.)   1_Suppo
Font3D         = 1 'Raised w/light shading
ForeColor      = &H00000000&
Height         = 195
Left           = 360
TabIndex       = 15
Top            = 960
Width          = 4575

```

End

Begin SSPanel Panel3D2

```

BackColor      = &H00C0C0C0&
BevelOuter     = 1 'Inset
Caption        = "Panel3D2"
Font3D         = 1 'Raised w/light shading
ForeColor      = &H00000000&
Height         = 325
Left           = 3840
TabIndex       = 7
Top            = 360
Width          = 1050

```

Begin TextBox txtNoofEle

```

Height        = 300
Left          = 20

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่จัดทำขึ้นสำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 12

```

Begin SSPanel Panel3D6
  Alignment      = 1 'Left Justify - MIDDLE
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  BevelOuter    = 0 'None
  Caption       = " EleNo.           Uniform Load           Poi
  Font3D       = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor    = &H00000000&
  Height       = 195
  Left         = 360
  TabIndex    = 17
  Top         = 360
  Width       = 5535
End
Begin SSPanel Panel3D3
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  BevelOuter    = 1 'Inset
  Caption       = "Panel3D3"
  Font3D       = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor    = &H00000000&
  Height       = 325
  Left         = 360
  TabIndex    = 9
  Top         = 600
  Width       = 5550
Begin TextBox txta
  Height       = 300
  Left        = 4020
  TabIndex    = 14
  Top         = 20
  Width       = 1500
End
Begin TextBox txtLoadP
  Height       = 300
  Left        = 2520
  TabIndex    = 13
  Top         = 20
  Width       = 1500
End
Begin TextBox txtLoadU
  Height       = 300
  Left        = 1020
  TabIndex    = 12
  Top         = 20
  Width       = 1500
End
Begin TextBox txtEleNoforLoad
  Height       = 300
  Left        = 20
  TabIndex    = 11
  Top         = 20
  Width       = 1000
End
End
End
End
End

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 11

```

        TabIndex      = 0
        Top           = 20
        Width        = 1005
    End
End
Begin SSPanel Panel3D1
    BackColor      = &H00C0C0C0&
    BevelOuter     = 1 'Inset
    Caption        = "Panel3D1"
    Font3D         = 1 'Raised w/light shading
    ForeColor      = &H00000000&
    Height         = 325
    Left           = 360
    TabIndex       = 2
    Top            = 1200
    Width          = 4550
    Begin TextBox txtNode2
        Height      = 300
        Left        = 3520
        TabIndex    = 6
        Top         = 15
        Width       = 1005
    End
    Begin TextBox txtNode1
        Height      = 300
        Left        = 2520
        TabIndex    = 5
        Top         = 15
        Width       = 1005
    End
    Begin TextBox txtEleLen
        Height      = 300
        Left        = 1020
        TabIndex    = 4
        Top         = 15
        Width       = 1500
    End
    Begin TextBox txtEleNoforData
        Height      = 300
        Left        = 20
        TabIndex    = 3
        Top         = 20
        Width       = 1005
    End
End
End
Begin SSFrame Frame3D2
    Alignment      = 1 'Right Justify
    Caption        = "Load Data"
    Font3D         = 0 'None
    ForeColor      = &H00000000&
    Height         = 1095
    Left           = 240
    TabIndex       = 8
    Top            = 2400
    Width          = 6135

```

เอกสารนี้เป็นที่สงวนไว้สำหรับการใช้เพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 1

```

Dim Shearmax As Single
Dim MomentMax As Single
Dim NodeMoment1 As Integer
Dim NodeMoment2 As Integer
Dim X0 As Single
Dim Fy As Single
Dim Fb As Single
Dim DeflectionCheck As String
Dim MaxDef As Single
Dim ShearCheck As String
Dim fv_ As Single
Dim i As Integer
Dim ineed As Integer
Dim A As Single
Dim B As Single
Dim Area As Single
Dim tf As Single
Dim tw As Single
Dim w As Single
Dim Ix As Single
Dim Iy As Single
Dim it As Integer
Dim MomentNode As Single
Dim MomentEle As Single
Dim Lmax As Single
Dim ShoringSpace As Single
Dim Cb As Single
Dim stMoment As Single
Dim stShear As Single

Sub CheckDeflection ()
    DeflectionCheck = "pass"
    For i = 1 To ContiBGrid(0).Rows - 1
        ContiBGrid(0).Row = i
        ContiBGrid(0).Col = 1
        L = ContiBGrid(0).Text * 100
        ContiBGrid(0).Col = 6
        U = CSng(ContiBGrid(0).Text)
        ContiBGrid(0).Col = 7
        P = CSng(ContiBGrid(0).Text)
        ContiBGrid(0).Col = 8
        z = CSng(ContiBGrid(0).Text)
        If P <> 0 And U = 0 Then
            CdP = z / L * (1 - (z ^ 2 / L ^ 2)) ^ 1.5
            CdU = 0
        ElseIf P = 0 And U <> 0 Then
            CdP = 0
            CdU = 5 / 384
        ElseIf P <> 0 And U <> 0 Then
            CdP = z / L * (1 - (z ^ 2 / L ^ 2)) ^ 1.5
            CdU = 5 / 384
        End If
        Deflection = CdP * P * L ^ 3 / (2040000# * Ix) + CdU * U / 10
    0 * L ^ 4 / (2040000# * Ix)
    If Deflection < L / 360 Then
        If Deflection > MaxDef Then

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์และห้ามนำไปใช้โดยไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 2

```

                MaxDef = Deflection
                DefEle = i
            End If
            Check = "Pass"
        Else
            Check = "not Pass"
        End If
        If DeflectionCheck = "not Pass" And Check = "Pass" Then
            DeflectionCheck = "not Pass"
        Else
            DeflectionCheck = Check
        End If

    Next i
End Sub

```

```

Sub CheckShear ( )

```

```

    fv_ = Shearmax / (A * tw)
    If fv_ < .4 * Fy Then
        Check = "Pass"
    Else
        Check = "not Pass"
    End If
    If Check = "Pass" Then
        ShearCheck = "Pass"
    Else
        ShearCheck = "not Pass"
    End If

```

```

End Sub

```

```

Sub findFb ( )

```

```

    If optShoring.Value = -1 Then
        If B / (2 * tf) <= 437.7 / Sqr(Fy) Then
            Fb = .66 * Fy
        ElseIf B / (2 * tf) >= 796.5 / Sqr(Fy) Then
            Fb = .6 * Fy
        Else
            Fb = Fy * (.733 - .000167 * (B / 2 * tf) * Sqr(Fy))
        End If
    Else
        If L <= 637.2 * B / (Sqr(Fy)) Then
            If B / (2 * tf) <= 437.7 / Sqr(Fy) Then
                Fb = .66 * Fy
            ElseIf B / (2 * tf) >= 796.5 / Sqr(Fy) Then
                Fb = .6 * Fy
            Else
                Fb = Fy * (.733 - .000167 * (B / 2 * tf) * Sqr(Fy))
            End If
        Else

```

```

            FEMGrid.Row = FEMGrid.Rows - 6
            For i = 2 To FEMGrid.Cols - 2 Step 2
                FEMGrid.Col = i / 2
                M1 = FEMGrid.Text
                FEMGrid.Col = i

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์ของกรมส่งเสริมการค้าระหว่างประเทศ กระทรวงพาณิชย์ ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 3

```

M2 = FEMGrid.Text
If Abs(M1) > Abs(M2) Then
    Cb1 = 1.75 - 1.03 * (M2 / M1) + .3 * (M2 / M1) ^ 2
Else
    Cb1 = 1.75 - 1.03 * (M1 / M2) + .3 * (M1 / M2) ^ 2
End If
If Cb1 > 2.3 Then
    Cb1 = 2.3
End If
If Cb1 < Cb Then
    Cb = Cb1
End If
Next i
If L / (.26 * B) <= Sqr(7170000# * Cb / Fy) Then
    Fb = .6 * Fy
ElseIf L / (.26 * B) >= Sqr(35850000# * Cb / Fy) Then
    Fb = 11950000# * Cb / (L / (.26 * B)) ^ 2
Else
    Fb = ((2 / 3) - (Fy * (L / (.26 * B)) ^ 2 / (10756000
0# * Cb))) * Fy
End If
If Fb > .6 * Fy Then
    Fb = .6 * Fy
End If
End If
End If
End Sub

Sub btnCancel_Click ()
    fmeResult.Visible = 0
    txtNoofEle.SetFocus
    btnexecute.Enabled = 1
    FEMGrid.Cols = 1
    FEMGrid.Rows = 1
    FEMGrid.Cols = 2
    FEMGrid.Rows = 2

End Sub

Sub btnExecute_Click ()
    On Error GoTo chkErr
    btnexecute.Enabled = 0
    Cb = 2.3
    'INPUT FEM
    For i = 1 To ContiBGrid(0).Rows - 1
        ContiBGrid(0).Row = i
        ContiBGrid(0).Col = 4
        Sup1 = ContiBGrid(0).Text
        ContiBGrid(0).Col = 5
        Sup2 = ContiBGrid(0).Text
        ContiBGrid(0).Col = 1
        L = CSng(ContiBGrid(0).Text)
        ContiBGrid(0).Col = 6
        U = CSng(ContiBGrid(0).Text)

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่จัดทำขึ้นเพื่อใช้ในการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 4

```

ContiBGrid(0).Col = 7
P = CSng(ContiBGrid(0).Text)
ContiBGrid(0).Col = 8
A = CSng(ContiBGrid(0).Text)
If Sup1 = "Free" Or Sup2 = "Free" Then
    FEM1 = (-P * A) - (U * L ^ 2 / 2)
    FEM2 = (P * (L - A)) + (U * L ^ 2 / 2)
Else
    FEM1 = (-P * A * (L - A) ^ 2 / L ^ 2) - (U * L ^ 2 / 12)
    FEM2 = (P * A ^ 2 * (L - A) / L ^ 2) + U * L ^ 2 / 12
End If
ContiBGrid(0).Col = 9
ContiBGrid(0).Text = FEM1
ContiBGrid(0).Col = 10
ContiBGrid(0).Text = FEM2
'Find DF
FEMGrid.Row = 0
Next i
FEMGrid.Cols = (ContiBGrid(0).Rows) * 2
For i = 2 To FEMGrid.Cols - 4 Step 2
    ContiBGrid(0).Col = 1
    ContiBGrid(0).Row = i / 2
    L1 = CSng(ContiBGrid(0).Text)
    ContiBGrid(0).Row = ContiBGrid(0).Row + 1
    L2 = CSng(ContiBGrid(0).Text)
    FEMGrid.Col = i
    FEMGrid.Text = L2 / (L1 + L2)
    FEMGrid.Col = i + 1
    FEMGrid.Text = L1 / (L1 + L2)
Next i
ContiBGrid(0).Row = 1
ContiBGrid(0).Col = 4
If ContiBGrid(0).Text = "Fix" Or ContiBGrid(0).Text = "Pin" T
hen
    FEMGrid.Row = 0
    FEMGrid.Col = 1
    FEMGrid.Text = 1
Else
    FEMGrid.Row = 0
    FEMGrid.Col = 0
    FEMGrid.Text = 0
    FEMGrid.Col = 1
    FEMGrid.Text = 0
    FEMGrid.Col = 2
    FEMGrid.Text = 1
End If

ContiBGrid(0).Row = ContiBGrid(0).Rows - 1
ContiBGrid(0).Col = 5
If ContiBGrid(0).Text = "Fix" Or ContiBGrid(0).Text = "Pin" T
hen
    FEMGrid.Row = 0
    FEMGrid.Col = FEMGrid.Cols - 2
    FEMGrid.Text = 1
Else

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 5

```

FEMGrid.Row = 0
FEMGrid.Col = FEMGrid.Cols - 4
FEMGrid.Text = 1
FEMGrid.Col = FEMGrid.Cols - 3
FEMGrid.Text = 0
FEMGrid.Col = FEMGrid.Cols - 2
FEMGrid.Text = 0

```

```
End If
```

```
'Find Mn
```

```

FEMGrid.Row = 1
For i = 1 To ContiBGrid(0).Rows - 1
  ContiBGrid(0).Row = i
  ContiBGrid(0).Col = 9
  FEMGrid.Col = 2 * i - 1
  FEMGrid.Text = ContiBGrid(0).Text
  ContiBGrid(0).Col = 10
  FEMGrid.Col = 2 * i
  FEMGrid.Text = ContiBGrid(0).Text

```

```
Next i
```

```

ContiBGrid(0).Row = 1
ContiBGrid(0).Col = 4
If ContiBGrid(0).Text = "Free" Then
  FEMGrid.Col = 1
  FEMGrid.Text = 0
End If
ContiBGrid(0).Row = ContiBGrid(0).Rows - 1
ContiBGrid(0).Col = 5
If ContiBGrid(0).Text = "Free" Then
  FEMGrid.Col = FEMGrid.Cols - 2
  FEMGrid.Text = 0
End If

```

```

For X = 1 To 4
  FEMGrid.Rows = FEMGrid.Rows + 1
  FEMGrid.Col = 1
  FEM = -FEMGrid.Text
  FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 1
  FEMGrid.Text = FEM
  FEMGrid.Row = FEMGrid.Row - 1

```

```

For j = 1 To FEMGrid.Cols / 2 - 2
  FEMGrid.Col = 2 * j
  FEM1 = CSng(FEMGrid.Text)
  FEMGrid.Col = 2 * j + 1
  FEM2 = CSng(FEMGrid.Text)
  FEMGrid.Col = 2 * j
  FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 1
  FEMGrid.Text = -(FEM1 + FEM2)
  FEMGrid.Row = FEMGrid.Row - 1
  FEMGrid.Col = 2 * j + 1
  FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 1
  FEMGrid.Text = -(FEM1 + FEM2)
  FEMGrid.Row = FEMGrid.Row - 1

```

```
Next j
```

```
FEMGrid.Col = FEMGrid.Cols - 2
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่จัดทำขึ้นเพื่อการศึกษานี้เท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 6

```

FEM = -FEMGrid.Text
FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 1
FEMGrid.Text = FEM
FEMGrid.Rows = FEMGrid.Rows + 1

For j = 1 To FEMGrid.Cols - 2
    FEMGrid.Col = j
    n = FEMGrid.Row
    FEM = FEMGrid.Text
    FEMGrid.Row = 0
    DF = FEMGrid.Text
    FEMGrid.Row = n + 1
    FEMGrid.Text = CSng(FEM) * CSng(DF)
    FEMGrid.Row = FEMGrid.Row - 1
Next j
FEMGrid.Rows = FEMGrid.Rows + 1
FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 1
ContiBGrid(0).Row = 1
ContiBGrid(0).Col = 4
If ContiBGrid(0).Text = "Fix" Or ContiBGrid(0).Text = "Free"
Then
    FEMGrid.Col = 1
    FEMGrid.Text = 0
End If
ContiBGrid(0).Row = ContiBGrid(0).Rows - 1
ContiBGrid(0).Col = 5
If ContiBGrid(0).Text = "Fix" Or ContiBGrid(0).Text = "Free"
Then
    FEMGrid.Col = FEMGrid.Cols - 3
    FEMGrid.Text = 0
End If
For j = 1 To (FEMGrid.Cols - 2) / 2
    FEMGrid.Col = 2 * j - 1
    FEM = CSng(FEMGrid.Text)
    FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 1
    FEMGrid.Col = 2 * j
    FEMGrid.Text = FEM / 2
    FEMGrid.Row = FEMGrid.Row - 1
    FEM = CSng(FEMGrid.Text)
    FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 1
    FEMGrid.Col = 2 * j - 1
    FEMGrid.Text = FEM / 2
    FEMGrid.Row = FEMGrid.Row - 1
Next j
FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 1
Next X
For i = 1 To FEMGrid.Cols - 1
    FEMGrid.ColWidth(i) = 1000
Next i
FEMGrid.Rows = FEMGrid.Rows + 1
FEMGrid.Row = FEMGrid.Rows - 1
For i = 1 To FEMGrid.Cols - 1
    FEMGrid.Col = i
    FEMGrid.Text = 0
Next i

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่จัดทำขึ้นเพื่อใช้ในการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรรมใดทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 7

```

For j = 1 To FEMGrid.Cols - 2
    FEMGrid.Col = j
    FEMGrid.Row = 3 * i - 2
    Moment = CSng(FEMGrid.Text)
    FEMGrid.Row = FEMGrid.Rows - 1
    FEMGrid.Text = CSng(FEMGrid.Text) + Moment
    FEMGrid.Row = 3 * i
    Moment = CSng(FEMGrid.Text)
    FEMGrid.Row = FEMGrid.Rows - 1
    FEMGrid.Text = CSng(FEMGrid.Text) + Moment
Next j
Next i
FEMGrid.Rows = FEMGrid.Rows + 1
For i = 1 To (FEMGrid.Cols - 2) / 2
    FEMGrid.Col = 2 * i - 1
    Moment1 = CSng(FEMGrid.Text)
    FEMGrid.Col = 2 * i
    Moment2 = CSng(FEMGrid.Text)
    ContiBGrid(0).Row = i
    ContiBGrid(0).Col = 1
    L = CSng(ContiBGrid(0).Text)
    FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 1
    FEMGrid.Col = 2 * i - 1
    FEMGrid.Text = -(Moment1 + Moment2) / L
    FEMGrid.Col = 2 * i
    FEMGrid.Text = (Moment1 + Moment2) / L
    FEMGrid.Row = FEMGrid.Row - 1
Next i

FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 1
ContiBGrid(0).Row = 1
ContiBGrid(0).Col = 4
If ContiBGrid(0).Text = "Free" Then
    FEMGrid.Col = 1
    FEMGrid.Text = 0
    FEMGrid.Col = 2
    FEMGrid.Text = 0
End If
ContiBGrid(0).Row = ContiBGrid(0).Rows - 1
ContiBGrid(0).Col = 5
If ContiBGrid(0).Text = "Free" Then
    FEMGrid.Col = FEMGrid.Cols - 2
    FEMGrid.Text = 0
    FEMGrid.Col = FEMGrid.Cols - 3
    FEMGrid.Text = 0
End If
FEMGrid.Rows = FEMGrid.Rows + 1
FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 1
For i = 1 To ContiBGrid(0).Rows - 1
    ContiBGrid(0).Row = i
    ContiBGrid(0).Col = 1
    L = CSng(ContiBGrid(0).Text)
    ContiBGrid(0).Col = 6
    U = CSng(ContiBGrid(0).Text)
    ContiBGrid(0).Col = 7
    P = CSng(ContiBGrid(0).Text)

```

DCONTINB.FRM - 8

```

ContiBGrid(0).Col = 8
A = CSng(ContiBGrid(0).Text)
FEMGrid.Col = 2 * i - 1
FEMGrid.Text = U * L / 2 + P * (L - A) / L
FEMGrid.Col = 2 * i
FEMGrid.Text = U * L / 2 + P * A / L
Next i
ContiBGrid(0).Row = 1
ContiBGrid(0).Col = 4
If ContiBGrid(0).Text = "Free" Then
    ContiBGrid(0).Row = 1
    ContiBGrid(0).Col = 1
    L = CSng(ContiBGrid(0).Text)
    ContiBGrid(0).Col = 6
    U = CSng(ContiBGrid(0).Text)
    ContiBGrid(0).Col = 7
    P = CSng(ContiBGrid(0).Text)
    ContiBGrid(0).Col = 8
    A = CSng(ContiBGrid(0).Text)
    FEMGrid.Col = 1
    FEMGrid.Text = 0
    FEMGrid.Col = 2
    FEMGrid.Text = U * L + P
End If
ContiBGrid(0).Row = ContiBGrid(0).Rows - 1
ContiBGrid(0).Col = 5
If ContiBGrid(0).Text = "Free" Then
    ContiBGrid(0).Row = ContiBGrid(0).Rows - 1
    ContiBGrid(0).Col = 1
    L = CSng(ContiBGrid(0).Text)
    ContiBGrid(0).Col = 6
    U = CSng(ContiBGrid(0).Text)
    ContiBGrid(0).Col = 7
    P = CSng(ContiBGrid(0).Text)
    ContiBGrid(0).Col = 8
    A = CSng(ContiBGrid(0).Text)
    FEMGrid.Col = FEMGrid.Cols - 2
    FEMGrid.Text = 0
    FEMGrid.Col = FEMGrid.Cols - 3
    FEMGrid.Text = U * L + P
End If
FEMGrid.Rows = FEMGrid.Rows + 1
FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 1
'Shear
For i = 1 To FEMGrid.Cols - 2
    FEMGrid.Col = i
    FEMGrid.Row = FEMGrid.Row - 2
    Md = CSng(FEMGrid.Text)
    FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 1
    Mr = CSng(FEMGrid.Text)
    FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 1
    FEMGrid.Text = Mr + Md
Next i
FEMGrid.Rows = FEMGrid.Rows + 2
FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 1
For i = 1 To FEMGrid.Cols - 1

```

เอกสารนี้เป็นทรัพย์สินทางปัญญาของมหาวิทยาลัยเทคโนโลยีพระจอมเกล้าธนบุรี ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 9

```

FEMGrid.Col = i
FEMGrid.Text = 0
Next i
FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 1
For i = 1 To FEMGrid.Cols - 1
  FEMGrid.Col = i
  FEMGrid.Text = 0
Next i
FEMGrid.Row = FEMGrid.Row - 2
For i = 1 To (FEMGrid.Cols / 2) - 1
  FEMGrid.Col = i * 2 - 1
  r = CSng(FEMGrid.Text)
  ContiBGrid(0).Row = i
  ContiBGrid(0).Col = 1
  L = CSng(ContiBGrid(0).Text)
  ContiBGrid(0).Col = 6
  U = CSng(ContiBGrid(0).Text)
  ContiBGrid(0).Col = 7
  P = CSng(ContiBGrid(0).Text)
  ContiBGrid(0).Col = 8
  A = CSng(ContiBGrid(0).Text)

  If P = 0 Then
    For X = 0 To L + .001 Step .001
      V = Format(r - U * X, "0")
      If V < 2 And V > -2 Then
        X0 = X
        FEMGrid.Row = FEMGrid.Rows - 6
        M = CSng(FEMGrid.Text)
        Moment = M + r * X - U * X ^ 2 / 2
        FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 4
        FEMGrid.Text = Moment
        FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 1
        FEMGrid.Text = X0
        Moment = 0
      End If
    Next X
  ElseIf P <> 0 Then
    For X = 0 To A Step .001
      V = Format(r - U * X, "0.0")
      If V > -2 And V < 2 Then
        X0 = X
        FEMGrid.Row = FEMGrid.Rows - 6
        M = CSng(FEMGrid.Text)
        Moment = M + r * X - U * X ^ 2 / 2
        FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 4
        FEMGrid.Text = Moment
        FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 1
        FEMGrid.Text = X0
        Moment = 0
      End If
    Next X
  For X = A To L Step .001
    V = Format(r - U * X - P, "0.0")
    If V > -2 And V < 2 Then
      X0 = X

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับงานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 10

```

        FEMGrid.Row = FEMGrid.Rows - 6
        M = CSng(FEMGrid.Text)
        Moment = M + r * X - U * X ^ 2 / 2 - P * (X - A)
        FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 4
        FEMGrid.Text = Moment
        FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 1
        FEMGrid.Text = X0
        Moment = 0
    End If
Next X

End If
FEMGrid.Row = FEMGrid.Row - 2
Next i

For i = 1 To FEMGrid.Cols - 2
    FEMGrid.Col = i
    If FEMGrid.Text > Shearmax Then
        Shearmax = FEMGrid.Text
        NodeShear = CInt((i / 2) + .1) * 2 - 1
    End If
Next i
FEMGrid.Row = FEMGrid.Row + 1
Ux ContiBGrid(0).Row = 1
    L = CSng(ContiBGrid(0).Text)
    If L > Lmax Then
        Lmax = CSng(ContiBGrid(0).Text)
    End If

```

DCONTINB.FRM - 11

Next i

If optWF.Value = -1 Then



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

inputWF
it = 0
Do
    it = it + 1
    A = WF(it).A / 10
    B = WF(it).B / 10
    Area = WF(it).Area
    tf = WF(it).t2 / 10
    tw = WF(it).t1 / 10
    w = WF(it).w
    Ix = WF(it).Ix
    Iy = WF(it).Iy
    findFb
    CheckDeflection
    CheckShear
    Loop Until WF(it).Ix / (WF(it).A / 20) > Abs(MomentMax) * 100
/ Fb And DeflectionCheck = "Pass" And ShearCheck = "Pass" Or it = 81
    ineed = it
    fv1 = fv_
    Fb1 = Fb_
    fb_ = Abs(MomentMax) * 100 / (WF(it).Ix / (WF(it).A / 20)
)
Do
    it = it + 1
    A = WF(it).A / 10
    B = WF(it).B / 10
    Area = WF(it).Area
    tf = WF(it).t2 / 10
    tw = WF(it).t1 / 10
    w = WF(it).w
    Ix = WF(it).Ix
    Iy = WF(it).Iy
    findFb
    CheckDeflection
    CheckShear
    If WF(it).Ix / (WF(it).A / 20) > Abs(MomentMax) * 100 / F
b And DeflectionCheck = "Pass" And ShearCheck = "Pass" And (WF(it).Ar
ea) < (WF(ineed).Area) Then
        ineed = it
        fv1 = fv_
        Fb1 = Fb_
        fb_ = Abs(MomentMax) * 100 / (WF(it).Ix / (WF(it).A /
20))
    End If
    Loop Until it = 81
    A = WF(ineed).A / 10
    B = WF(ineed).B / 10
    tf = WF(ineed).t2 / 10
    tw = WF(ineed).t1 / 10
    w = WF(ineed).w
    Ix = WF(ineed).Ix
    Iy = WF(ineed).Iy
    stShear = A * tw * .4 * Fy

```

DCONTINB.FRM - 12

```

stMoment = (Ix / (A / 2)) / 100 * Fb1
shSp1 = 637.2 * B / Sqr(Fy)
shSp2 = 1406000 / (A / (tf * B)) * Fy
If optShoring.Value = -1 Then
    If shSp1 < shSp2 Then
        ShoringSpace = shSp1
    Else
        ShoringSpace = shSp2
    End If
End If
Debug.Print ineed
ElseIf optHB.Value = -1 Then
    inputHB
    it = 0
    Do
        it = it + 1
        A = HB(it).A / 10
        B = HB(it).B / 10
        Area = HB(it).Area
        tf = HB(it).t2 / 10
        tw = HB(it).t1 / 10
        w = HB(it).w
        Ix = HB(it).Ix
        Iy = HB(it).Iy
        findFb
        CheckDeflection
        CheckShear
        Loop Until HB(it).Ix / (HB(it).A / 20) > Abs(MomentMax) * 100
        / Fb And DeflectionCheck = "Pass" And ShearCheck = "Pass"
        ineed = it
        fv1 = fv_
        Fb1 = Fb_
        fb_ = Abs(MomentMax) * 100 / (HB(it).Ix / (HB(it).A / 20))
    Do
        it = it + 1
        A = HB(it).A / 10
        B = HB(it).B / 10
        Area = HB(it).Area
        tf = HB(it).t2 / 10
        tw = HB(it).t1 / 10
        w = HB(it).w
        Ix = HB(it).Ix
        Iy = HB(it).Iy
        findFb
        CheckDeflection
        CheckShear
        If HB(it).Ix / (HB(it).A / 20) > Abs(MomentMax) * 100 / F
        b And DeflectionCheck = "Pass" And ShearCheck = "Pass" And (HB(it).Ar
        ea) < (HB(ineed).Area) Then
            ineed = it
            fv1 = fv_
            Fb1 = Fb_
            fb_ = Abs(MomentMax) * 100 / (HB(it).Ix / (HB(it).A /
20))
    End If

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่จัดทำขึ้นเพื่อการเรียนการสอนเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 13

```

Loop Until it = 81
A = HB(ineed).A / 10
B = HB(ineed).B / 10
tf = HB(ineed).t2 / 10
tw = HB(ineed).t1 / 10
w = HB(ineed).w
Ix = HB(ineed).Ix
Iy = HB(ineed).Iy
stShear = A * tw * .4 * Fy
stMoment = (Ix / (A / 20)) / 100 * Fb1
If optShoring.Value = -1 Then
    shSp1 = 637.2 * B / Sqr(Fy)
    shSp2 = 1406000 / (A / (tf * B) * Fy)
    If shSp1 < shSp2 Then
        ShoringSpace = shSp1
    Else
        ShoringSpace = shSp2
    End If
End If
Debug.Print ineed

ElseIf optIB.Value = -1 Then
inputIB
it = 0
Do
    it = it + 1
    A = IB(it).A / 10
    B = IB(it).B / 10
    Area = IB(it).Area
    tf = IB(it).t2 / 10
    tw = IB(it).t1 / 10
    w = IB(it).w
    Ix = IB(it).Ix
    Iy = IB(it).Iy
    findFb
    CheckDeflection
    CheckShear
    Loop Until IB(it).Ix / (IB(it).A / 20) > Abs(MomentMax) * 100
/ Fb And DeflectionCheck = "Pass" And ShearCheck = "Pass"
    ineed = it
    fv1 = fv_
    Fb1 = Fb
    fb_ = Abs(MomentMax) * 100 / (IB(it).Ix / (IB(it).A / 20))
)
Do
    it = it + 1
    A = IB(it).A / 10
    B = IB(it).B / 10
    Area = IB(it).Area
    tf = IB(it).t2 / 10
    tw = IB(it).t1 / 10
    w = IB(it).w
    Ix = IB(it).Ix
    Iy = IB(it).Iy
    findFb
    CheckDeflection

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่จัดทำขึ้นเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 14

CheckShear

```
If IB(it).Ix / (IB(it).A / 20) > Abs(MomentMax) * 100 / F
b And DeflectionCheck = "Pass" And ShearCheck = "Pass" And (IB(it).Ar
ea) < (IB(ineed).Area) Then
```

```
ineed = it
```

```
fv1 = fv_
```

```
Fb1 = Fb
```

```
fb_ = Abs(MomentMax) * 100 / (IB(it).Ix / (IB(it).A /
```

20))

End If

```
Loop Until it = 81
```

```
A = IB(ineed).A / 10
```

```
B = IB(ineed).B / 10
```

```
tf = IB(ineed).t2 / 10
```

```
tw = IB(ineed).t1 / 10
```

```
w = IB(ineed).w
```

```
Ix = IB(ineed).Ix
```

```
Iy = IB(ineed).Iy
```

```
stShear = A * tw * .4 * Fy
```

```
stMoment = (Ix / (A / 20)) / 100 * Fb1
```

```
shSp1 = 637.2 * B / Sqr(Fy)
```

```
shSp2 = 1406000 / (A / (tf * B) * Fy)
```

```
If optShoring.Value = -1 Then
```

```
If shSp1 < shSp2 Then
```

```
ShoringSpace = shSp1
```

```
Else
```

```
ShoringSpace = shSp2
```

```
End If
```

```
End If
```

```
Debug.Print ineed
```

End If

```
ContiBGrid(1).Rows = ContiBGrid(0).Rows
```

```
ContiBGrid(1).Cols = ContiBGrid(0).Cols
```

```
ContiBGrid(1).Height = ContiBGrid(0).Height
```

```
ContiBGrid(1).Width = ContiBGrid(0).Width
```

```
For i = 0 To ContiBGrid(0).Rows - 1
```

```
For j = 0 To ContiBGrid(0).Cols - 1
```

```
ContiBGrid(0).Row = i
```

```
ContiBGrid(0).Col = j
```

```
ContiBGrid(1).Row = i
```

```
ContiBGrid(1).Col = j
```

```
ContiBGrid(1).Text = ContiBGrid(0).Text
```

```
Next j
```

```
Next i
```

```
fmeResult.Visible = 1
```

```
labType.Caption = " WF " + Str(A) + " x " + Str(w)
```

```
labShear.Caption = Format(Str(Shearmax), "0.00")
```

```
labNodeShear.Caption = Format(NodeShear, "0")
```

```
labMomentEle.Caption = Format(Str(MomentEle), "0.00")
```

```
labNodeMoment1.Caption = NodeMoment1 - 1
```

```
labNodeMoment2.Caption = NodeMoment2 - 1
```

```
labx0.Caption = Format(X0, "0.00")
```

```
labMomentNode.Caption = Format(Str(MomentNode), "0.00")
```

```
labNode.Caption = Node
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารของบริษัทฯ งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 15

```

labAllDeFct.Caption = Format(Lmax * 100 / 360, "0.00 e+00")
labAcDeFct.Caption = Format(MaxDef, "0.00 e+00")
labAllShear.Caption = Format(.4 * Fy, "0.00")
labActShear.Caption = Format(Shearmax / (A * tw), "0.00")
labFb.Caption = Format(Fb, "0.00")
labactFb.Caption = Format(fb_, "0.00")
If optShoring.Value = -1 Then
    label12.Visible = 1
    label13.Visible = 1
    labShoringSpace.Visible = 1
    labShoringSpace.Caption = Format(ShoringSpace, "0.00")
Else
    labShoringSpace.Visible = 0
    label12.Visible = 0
    label13.Visible = 0
End If

```

chkErr:

```

Select Case Err
Case 6
    MsgBox "this Section Type cannot support your Beam"
    fmeResult.Visible = 0
    txtNoofEle.SetFocus
    btnexecute.Enabled = 1
    FEMGrid.Cols = 1
    FEMGrid.Rows = 1
    FEMGrid.Cols = 2
    FEMGrid.Rows = 2
Case 9
    MsgBox "this Section Type cannot support your Beam"
    fmeResult.Visible = 0
    txtNoofEle.SetFocus
    btnexecute.Enabled = 1
    FEMGrid.Cols = 1
    FEMGrid.Rows = 1
    FEMGrid.Cols = 2
    FEMGrid.Rows = 2
Case 19
    MsgBox "this Section Type cannot support your Beam"
    fmeResult.Visible = 0
    txtNoofEle.SetFocus
    btnexecute.Enabled = 1
    FEMGrid.Cols = 1
    FEMGrid.Rows = 1
    FEMGrid.Cols = 2
    FEMGrid.Rows = 2
End Select
Exit Sub
End Sub

```

```

Sub btnExit_Click ()
Unload ContineousBeam
mainmenu.Show
End Sub

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 16

```

Sub btnOKClear_Click ()
  Unload ContineousBeam
  Load ContineousBeam
  ContineousBeam.Show
  btnexecute.Enabled = 1
End Sub

```

```

Sub btnPrint_Click ()
  printer.Print ""
  printer.Print ""
  printer.Print ""
  printer.Print "=====
=====
  printer.Print "          CIVIL ENGINEERING, FACULTY OF ENGI
NERRING"
  printer.Print "          KING MONGKUT ' S INSTITUTE OF TECHNOLOG
Y LADKRABANG"
  printer.Print "          AUTHORY : SUWANUT TANTANATRAKOOL & THACH
ON KAOSOMBOON"
  printer.Print "          CONTINEOUS BEAM DESIGN
  printer.Print "          Date: " + Format(Now, "ddd
dd")
  printer.Print "=====
=====
  printer.Print "Contineous Beam Data"
  printer.Print "=====
  printer.Print "
  printer.Print " | | | Node | Support |
  Applied Load | | | | |
  printer.Print " | Ele | Length |-----
-----|
  printer.Print " | | | 1 | 2 | 1 | 2 | Uni
form | Point | a |"
  printer.Print " | | (m.) | | | | (kg
./m.) | (kg.) | (m.) |"
  printer.Print "=====
=====
  For i = 1 To ContiBGrid(0).Rows - 1
    ContiBGrid(0).Row = i
    ContiBGrid(0).Col = 0
    Ele = ContiBGrid(0).Text
    ContiBGrid(0).Col = 1
    L = ContiBGrid(0).Text
    ContiBGrid(0).Col = 2
    Node1 = ContiBGrid(0).Text
    ContiBGrid(0).Col = 3
    Node2 = ContiBGrid(0).Text
    ContiBGrid(0).Col = 4
    Sup1 = ContiBGrid(0).Text

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการศึกษานี้ ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

U = ContiBGrid(0).Text
ContiBGrid(0).Col = 7
P1 = ContiBGrid(0).Text
ContiBGrid(0).Col = 8
A1 = ContiBGrid(0).Text
printer.Print " | " + Format(Ele, "@@") + " | " + Format
(L, "#####") + " | " + Format(Node1, "@@") + " | " + Format(Node2, "@
@") + " | " + Format(Sup1, "####") + " | " + Format(Sup2, "####") + "
| " + Format(U, "#####") + " | " + Format(P1, "#####") + "
| " + Format(A1, "####") + " |"
Next i
printer.Print " =====
=====
printer.Print ""
printer.Print ""
printer.Print " ====="
printer.Print " Summary"
printer.Print " ====="
printer.Print ""
printer.Print " Select Steel Section = " + labType.Caption
printer.Print " Young's Modulus = 2.04 E +06 "
printer.Print ""
printer.Print " Maximum Shear = " + Format(labShear.Capti
on, "#####") + " kg. at Node " + labNodeShear.Caption
printer.Print " Maximum Moment = " + Format(labMomentEle.C
aption, "#####") + " kg-m. at " + Format(labx0.Caption, "####")
+ " m. from Node " + labNodeMoment1.Caption + " to " + labNodeMoment
2.Caption
printer.Print " Maximum Moment = " + Format(labMomentNode.
Caption, "#####") + " kg-m. at Node " + labNode.Caption
printer.Print ""
printer.Print " Allowable Bending Stress = " + labFb.Capti
on + " ksc."
printer.Print " Actual Bending Stress = " + labactFb.Ca
ption + "ksc."
printer.Print ""
printer.Print " Allowable Displacement = " + labAllDeFct.C
aption + " cm."
printer.Print " Actual Displacment = " + labAcDeFct.Ca
ption + " cm."
printer.Print ""
printer.Print " Allowable Shear Stress = " + labAllShear.C
aption + " kg."
printer.Print " Actual Shear Stress = " + labActShear.C
aption + " kg."
printer.Print ""
printer.Print ""
'printer.Print " Graphic"
'printer.Print ""
'printer.Print ""
'L = 0
'For i = 1 To ContiBGrid(0).Rows - 1
' ContiBGrid(0).Row = i

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 18

```
'      ContiBGrid(0).Col = 1  
'      L = L + ContiBGrid(0).Text  
'Next i
```



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

'printer.Scale (0, -1.5 * L)-(1.5 * L, 0)
printer.EndDoc
End Sub

Sub Form_Load ()
ContineousBeam.Top = 550
ContineousBeam.Left = 0
ContineousBeam.Height = 8450
ContineousBeam.Width = 12000

Fy = 2310
ContiBGrid(0).ColWidth(0) = 750
ContiBGrid(0).ColWidth(1) = 750
ContiBGrid(0).ColWidth(2) = 750
ContiBGrid(0).ColWidth(3) = 750
ContiBGrid(1).ColWidth(0) = 750
ContiBGrid(1).ColWidth(1) = 750
ContiBGrid(1).ColWidth(2) = 750
ContiBGrid(1).ColWidth(3) = 750

For i = 4 To ContiBGrid(0).Cols - 1
    ContiBGrid(0).ColWidth(i) = 1000
    ContiBGrid(1).ColWidth(i) = 1000
Next i
ContiBGrid(0).Row = 0
ContiBGrid(0).Col = 0
ContiBGrid(0).Text = "Ele"
ContiBGrid(0).Col = 1
ContiBGrid(0).Text = "Length"
ContiBGrid(0).Col = 2
ContiBGrid(0).Text = "Node1"
ContiBGrid(0).Col = 3
ContiBGrid(0).Text = "Node2"
ContiBGrid(0).Col = 4
ContiBGrid(0).Text = "sup1"
ContiBGrid(0).Col = 5
ContiBGrid(0).Text = "sup2"
ContiBGrid(0).Col = 6
ContiBGrid(0).Text = "U-Load"
ContiBGrid(0).Col = 7
ContiBGrid(0).Text = "P-load"
ContiBGrid(0).Col = 8
ContiBGrid(0).Text = "a"
ContiBGrid(0).Col = 9
ContiBGrid(0).Text = "FEM1"
ContiBGrid(0).Col = 10
ContiBGrid(0).Text = "FEM2"

End Sub

Sub opt2310_Click (Value As Integer)
Fy = 2310
End Sub

```

DCONTINB.FRM - 19

```
Sub opt2520_Click (Value As Integer)
    Fy = 2520
```

```
End Sub
```

```
Sub optShoring_Click (Value As Integer)
    optShoring.SetFocus
```

```
End Sub
```

```
Sub txta_KeyPress (keyascii As Integer)
    If keyascii = 13 Then
```

```
        If txta.Text = "" Then
            txta.Text = 0
```

```
        Else
```

```
            ContiBGrid(0).Row = txtEleNoForLoad.Text
```

```
            ContiBGrid(0).Col = 1
```

```
            If CSng(txta.Text) > CSng(ContiBGrid(0).Text) Then
```

```
                txta.Text = ContiBGrid(0).Text
```

```
            End If
```

```
        End If
```

```
        txta.Text = Format(txta.Text, "0.00")
```

```
        If txtEleNoForLoad.Text = "" Then
```

```
            MsgBox "insert EleNo please"
```

```
            txtEleNoForLoad.SetFocus
```

```
        ElseIf txtLoadU.Text = "" Then
```

```
            txtLoadU.Text = 0
```

```
        ElseIf txtLoadP.Text = "" Then
```

```
            txtLoadP.Text = 0
```

```
        End If
```

```
        Check = MsgBox("Data Are Correct", 4 + 32)
```

```
        If Check = 6 Then
```

```
            ContiBGrid(0).Row = txtEleNoForLoad.Text
```

```
            ContiBGrid(0).Col = 6
```

```
            ContiBGrid(0).Text = txtLoadU.Text
```

```
            ContiBGrid(0).Col = 7
```

```
            ContiBGrid(0).Text = txtLoadP.Text
```

```
            ContiBGrid(0).Col = 8
```

```
            ContiBGrid(0).Text = txta.Text
```

```
            txtEleNoForLoad.Text = ""
```

```
            txtLoadU.Text = ""
```

```
            txtLoadP.Text = ""
```

```
            txta.Text = ""
```

```
            txtEleNoForLoad.SetFocus
```

```
            If ContiBGrid(0).Row = ContiBGrid(0).Rows - 1 Then
```

```
                btnexecute.SetFocus
```

```
            End If
```

```
        ElseIf Check = 7 Then
```

```
            txtEleNoForLoad.SetFocus
```

```
        End If
```

```
    End If
```

```
End Sub
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 20

```

Sub txtEleLen_KeyPress (keyascii As Integer)
  If keyascii = -13 Then
    txtEleLen.Text = Format(txtEleLen.Text, "0.00")
    ContiBGrid(0).Row = txtEleNofordata.Text
    If ContiBGrid(0).Text = "" Then
      txtNode2.SetFocus
    Else
      txtNode1.SetFocus
    End If
  End If
End Sub

Sub txtEleLen_LostFocus ()
  txtEleLen.Text = Format(txtEleLen.Text, "0.00")
End Sub

Sub txtEleNofordata_KeyPress (keyascii As Integer)
  If keyascii = 13 Then
    If txtEleNofordata.Text = "0" Then
      If ContiBGrid(0).Row = ContiBGrid(0).Rows Then
        txtEleNofordata.SetFocus
      ElseIf ContiBGrid(0).Row <> ContiBGrid(0).Rows Then
        txtEleNofordata.Text = ""
      End If
    Else
      txtEleLen.SetFocus
    End If
  End If
End Sub

Sub txtEleNofordata_LostFocus ()
  If txtEleNofordata.Text > txtNoofEle.Text Then
    MsgBox ("Only " + Str(txtNoofEle.Text) + " Element")
    txtEleNofordata.Text = ""
  ElseIf txtEleNofordata.Text = "0" Then
    txtEleNofordata.SetFocus
  End If
End Sub

Sub txtEleNofordata_KeyPress (keyascii As Integer)
  If keyascii = 13 Then
    If txtEleNofordata.Text = "0" Then
      If ContiBGrid(0).Row > ContiBGrid(0).Rows Then
        txtEleNofordata.Text = ""
      Else
        txtEleNofordata.SetFocus
      End If
    ElseIf txtEleNofordata.Text > txtNoofEle.Text Then
      MsgBox " There are " + txtNoofEle.Text + " Elements on Yo
ur Structure !"
      txtEleNofordata.SetFocus
      txtEleNofordata.Text = ""
    Else
      txtLoadU.SetFocus
    End If
  End If
End Sub

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 21

End Sub

```
Sub txtEleNoforLoad_LostFocus ()
  If txtEleNoforLoad.Text > txtNoofEle.Text Then
    MsgBox ("Only " + Str(txtNoofEle.Text) + " Element")
    txtEleNofordata.Text = ""
  End If
End Sub
```

```
Sub txtLoadP_KeyPress (keyascii As Integer)
  If keyascii = 13 Then
    If txtLoadP.Text = "" Then
      txtLoadP.Text = 0
    End If
    txtLoadP.Text = Format(txtLoadP.Text, "0.00E+00")
    txta.SetFocus
  End If
End Sub
```

```
Sub txtLoadP_LostFocus ()
  If txtLoadP.Text = "" Then
    txtLoadP.Text = "0"
  End If
  'txtLoadP.Text = Format(txtLoadP.Text, "0.00 E+00")
End Sub
```

```
Sub txtLoadU_KeyPress (keyascii As Integer)
  If keyascii = 13 Then
    txtLoadU.Text = Format(txtLoadU.Text, "0.00E+00")
    txtLoadP.SetFocus
  End If
End Sub
```

```
Sub txtNode1_Change ()
  If txtNode1.Text = "0" Then
    txtNode1.Text = "0"
  ElseIf txtNode1.Text = "1" Then
    txtNode1.Text = "1"
  ElseIf txtNode1.Text = "2" Then
    txtNode1.Text = "2"
  ElseIf txtNode1.Text = "Fix" Then
    txtNode1.Text = "Fix"
  ElseIf txtNode1.Text = "Free" Then
    txtNode1.Text = "Free"
  ElseIf txtNode1.Text = "Pin" Then
    txtNode1.Text = "Pin"
  Else
    txtNode1.Text = ""
  End If
End Sub
```

```
Sub txtNode1_KeyPress (keyascii As Integer)
  If keyascii = 13 Then
    If txtNode1.Text = "" Then
      MsgBox "insert Data "
      txtNode1.Text = ""
    End If
  End If
End Sub
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

ElseIf txtNode1.Text = "0" Then
    txtNode1.Text = "Fix"
    txtNode2.SetFocus
ElseIf txtNode1.Text = "1" Then
    txtNode1.Text = "Pin"
    txtNode2.SetFocus
ElseIf txtNode1.Text = "2" Then
    txtNode1.Text = "Free"
    txtNode2.SetFocus
ElseIf txtNode1.Text = "Fix" Then
    txtNode1.Text = "Fix"
    txtNode2.SetFocus
ElseIf txtNode1.Text = "Pin" Then
    txtNode1.Text = "Pin"
    txtNode2.SetFocus
ElseIf txtNode1.Text = "Free" Then
    txtNode1.Text = "Free"
    txtNode2.SetFocus

Else
    txtNode1.Text = ""
    MsgBox "insert Data "
End If
End If
End Sub

Sub txtNode1_LostFocus ()
    If txtNode1.Text = "" Then
        MsgBox "insert Data "
        txtNode1.Text = ""
    ElseIf txtNode1.Text = "0" Then
        txtNode1.Text = "Fix"
    ElseIf txtNode1.Text = "1" Then
        txtNode1.Text = "Pin"
    ElseIf txtNode1.Text = "2" Then
        txtNode1.Text = "Free"
    ElseIf txtNode1.Text = "Fix" Then
        txtNode1.Text = "Fix"
    ElseIf txtNode1.Text = "Pin" Then
        txtNode1.Text = "Pin"
    ElseIf txtNode1.Text = "Free" Then
        txtNode1.Text = "Free"
    Else
        txtNode1.Text = ""
        MsgBox "insert Data "
    End If
End Sub

Sub txtNode2_Change ()
    If txtNode2.Text = "0" Then
        txtNode2.Text = "0"
    ElseIf txtNode2.Text = "1" Then
        txtNode2.Text = "1"
    ElseIf txtNode2.Text = "2" Then
        txtNode2.Text = "2"
    ElseIf txtNode2.Text = "Fix" Then

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 23

```

    txtNode2.Text = "Fix"
ElseIf txtNode2.Text = "Free" Then
    txtNode2.Text = "Free"
ElseIf txtNode2.Text = "Pin" Then
    txtNode2.Text = "Pin"
Else
    txtNode2.Text = ""
End If
End Sub

Sub txtNode2_KeyPress (keyascii As Integer)
If keyascii = 13 Then
    If txtEleNofordata.Text = "" Then
        MsgBox "insert NodeNo please"
        txtEleNofordata.SetFocus
    ElseIf txtNode1.Text = "" Then
        MsgBox "insert 1_support please"
        txtNode1.SetFocus
    ElseIf txtEleLen.Text = "" Then
        MsgBox "insert Element Length please"
        txtEleLen.SetFocus
    Else
        ContiBGrid(0).Col = 6
        ContiBGrid(0).Row = CInt(txtEleNofordata.Text)
        If ContiBGrid(0).Text = "" Then
            ContiBGrid(0).Col = 6
            ContiBGrid(0).Text = "0.00"
            ContiBGrid(0).Col = 7
            ContiBGrid(0).Text = "0.00"
            ContiBGrid(0).Col = 8
            ContiBGrid(0).Text = "0.00"
        End If
        If txtNode2.Text = "0" Then
            txtNode2.Text = "Fix"
        ElseIf txtNode2.Text = "1" Then
            txtNode2.Text = "Pin"
        ElseIf txtNode2.Text = "2" Then
            txtNode2.Text = "Free"
        ElseIf txtNode1.Text = "Fix" Then
            txtNode2.Text = "Fix"
        ElseIf txtNode1.Text = "Pin" Then
            txtNode2.Text = "Pin"
        ElseIf txtNode1.Text = "Free" Then
            txtNode2.Text = "Free"
        End If
        Check = MsgBox("Data Are Correct", 4 + 32)
        If Check = 6 Then
            ContiBGrid(0).Row = txtEleNofordata.Text
            ContiBGrid(0).Col = 1
            ContiBGrid(0).Text = txtEleLen
            ContiBGrid(0).Col = 2
            ContiBGrid(0).Text = txtEleNofordata.Text - 1
            ContiBGrid(0).Col = 3
            ContiBGrid(0).Text = txtEleNofordata.Text
            ContiBGrid(0).Col = 4
            ContiBGrid(0).Text = txtNode1.Text

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 24

```

    If ContiBGrid(0).Row > 0 Then
        ContiBGrid(0).Row = ContiBGrid(0).Row - 1
        ContiBGrid(0).Col = 5
        If ContiBGrid(0).Text <> "" And ContiBGrid(0).Tex
t <> "sup1" Then
            ContiBGrid(0).Text = txtNode1.Text
        End If
        ContiBGrid(0).Row = ContiBGrid(0).Row + 1
    End If
    ContiBGrid(0).Col = 5
    ContiBGrid(0).Text = txtNode2.Text
    If ContiBGrid(0).Row < ContiBGrid(0).Rows - 1 Then
        ContiBGrid(0).Row = ContiBGrid(0).Row + 1
        ContiBGrid(0).Col = 4
        If ContiBGrid(0).Text <> "" Then
            ContiBGrid(0).Text = txtNode2.Text
        End If
        ContiBGrid(0).Row = ContiBGrid(0).Row - 1
    End If
    txtEleNofordata.Text = txtEleNofordata.Text + 1
    If txtEleNofordata.Text > Cint(txtNoofEle.Text) Then
        txtEleNofordata.Text = ""
        txtNode1.Text = ""
    End If
    txtEleLen.Text = ""
    If ContiBGrid(0).Row = 1 Then
        txtNode1.Text = txtNode2.Text
    ElseIf ContiBGrid(0).Row > 1 And ContiBGrid(0).Row <
ContiBGrid(0).Rows - 1 Then
        ContiBGrid(0).Col = 5
        txtNode1.Text = ContiBGrid(0).Text
    End If
    txtNode2.Text = ""
    If ContiBGrid(0).Row = ContiBGrid(0).Rows - 1 Then
        txtEleNoforLoad.SetFocus
    Else
        txtEleLen.SetFocus
    End If
    If ContiBGrid(0).Row >= 1 Then
        txtNode1.TabStop = 0
    End If
    ElseIf Check = 7 Then
        txtEleNofordata.SetFocus
    End If
End If
End If
End Sub

Sub txtNode2_LostFocus ()
    If txtNode2.Text = "0" Then
        txtNode2.Text = "Fix"
    ElseIf txtNode2.Text = "1" Then
        txtNode2.Text = "Pin"
    ElseIf txtNode2.Text = "2" Then
        txtNode2.Text = "Free"
    End If
End Sub

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 25

```

Else
    txtNode2.Text = ""
End If
End Sub

Sub txtNoofEle_KeyPress (keyascii As Integer)

    If keyascii = 13 Then
        txtEleNofordata.Text = 1
        txtEleLen.SetFocus
        If txtNoofEle.Text = "" Or txtNoofEle.Text = "0" Then
            MsgBox "Impossible"
            txtNoofEle.SetFocus
        ElseIf Cint(txtNoofEle.Text) = 1 Then
            MsgBox "It's not Contineous Beam"
            txtNoofEle.SetFocus
        Else

            TotalEle = txtNoofEle.Text
            If txtNoofEle.Text < 5 Then
                ContiBGrid(0).Rows = txtNoofEle.Text + 1
                ContiBGrid(0).Height = (ContiBGrid(0).RowHeight(0) +
15) * ContiBGrid(0).Rows
                ContiBGrid(0).ScrollBars = 0
            Else
                ContiBGrid(0).Rows = txtNoofEle.Text + 1
                ContiBGrid(0).Height = (ContiBGrid(0).RowHeight(0) +
15) * 5
                ContiBGrid(0).Width = 10300
            End If

            For i = 1 To TotalEle
                ContiBGrid(0).Row = i
                ContiBGrid(0).Col = 0
                ContiBGrid(0).Text = i
            Next i

            ContiBGrid(0).Row = 0
            ContiBGrid(0).Col = 0
            ContiBGrid(0).Text = "Ele"
            ContiBGrid(0).Col = 1
            ContiBGrid(0).Text = "Length"
            ContiBGrid(0).Col = 2
            ContiBGrid(0).Text = "Node1"
            ContiBGrid(0).Col = 3
            ContiBGrid(0).Text = "Node2"
            ContiBGrid(0).Col = 4
            ContiBGrid(0).Text = "sup1"
            ContiBGrid(0).Col = 5
            ContiBGrid(0).Text = "sup1"
            ContiBGrid(0).Col = 6
            ContiBGrid(0).Text = "ULoad"
            ContiBGrid(0).Col = 7
            ContiBGrid(0).Text = "Pload"
            ContiBGrid(0).Col = 8
            ContiBGrid(0).Text = "a"

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DCONTINB.FRM - 26

```
For i = 1 To TotalEle
    ContiBGrid(0).Row = i
    ContiBGrid(0).Col = 0
    ContiBGrid(0).Text = i
Next i
```

```
ContiBGrid(0).Row = 1
```

```
End If
```

```
End If
```

```
End Sub
```



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



DMAIN.FRM - 2

```

BevelOuter      = 0  'None
BevelWidth     = 2
Caption        = "Time"
Font3D         = 1  'Raised w/light shading
ForeColor      = &H00C0C0C0&
Height        = 255
Left          = 840
TabIndex      = 15
Top           = 3360
Width         = 1095

```

End

Begin SSPanel Panel3D12

```

BackColor      = &H00C0C0C0&
BevelOuter     = 1  'Inset
BevelWidth     = 2
Caption        = "Panel3D1"
Font3D         = 1  'Raised w/light shading
ForeColor      = &H00C0C0C0&
Height        = 440
Left          = 2280
TabIndex      = 14
Top           = 3240
Width         = 2850

```

Begin TextBox Text4

```

FontBold       = -1  'True
FontItalic     = 0   'False
FontName       = "MS Sans Serif"
FontSize       = 9.75
FontStrikethru = 0   'False
FontUnderline  = 0   'False
Height        = 405
Left          = 20
TabIndex      = 4
Top           = 20
Width         = 2800

```

End

End

Begin SSPanel Panel3D13

```

Alignment      = 4  'Right Justify - MIDDLE
BackColor      = &H00C0C0C0&
BevelOuter     = 0  'None
BevelWidth     = 2
Caption        = "Date"
Font3D         = 1  'Raised w/light shading
ForeColor      = &H00C0C0C0&
Height        = 255
Left          = 840
TabIndex      = 13
Top           = 2520
Width         = 1095

```

End

Begin SSPanel Panel3D14

```

BackColor      = &H00C0C0C0&
BevelOuter     = 1  'Inset
BevelWidth     = 2
Caption        = "Panel3D1"

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์การใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DMAIN.FRM - 3

```

Font3D          = 1 'Raised w/light shading
ForeColor       = &H00C0C0C0&
Height         = 440
Left           = 2280
TabIndex       = 12
Top            = 2400
Width          = 2850
Begin TextBox Text3
  FontBold      = -1 'True
  FontItalic    = 0 'False
  FontName      = "MS Sans Serif"
  FontSize      = 9.75
  FontStrikethru = 0 'False
  FontUnderline = 0 'False
  Height        = 405
  Left          = 20
  MaxLength     = 10
  TabIndex      = 3
  Top           = 20
  Width         = 2800
End
End
Begin SSPanel Panel3D15
  Alignment     = 4 'Right Justify - MIDDLE
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  BevelOuter    = 0 'None
  BevelWidth    = 2
  Caption       = "Engineer"
  Font3D        = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor     = &H00C0C0C0&
  Height        = 255
  Left          = 840
  TabIndex      = 11
  Top           = 1680
  Width         = 1095
End
Begin SSPanel Panel3D16
  Alignment     = 4 'Right Justify - MIDDLE
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  BevelOuter    = 0 'None
  BevelWidth    = 2
  Caption       = "Project Name"
  Font3D        = 1 'Raised w/light shading
  ForeColor     = &H00C0C0C0&
  Height        = 255
  Left          = 360
  TabIndex      = 10
  Top           = 840
  Width         = 1575
End
Begin SSPanel Panel3D17
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  BevelOuter    = 1 'Inset
  BevelWidth    = 2
  Caption       = "Panel3D1"
  Font3D        = 1 'Raised w/light shading

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์การใช้งานเพื่อการศึกษาระดับปริญญาตรีและบัณฑิตวิทยาลัย

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DMAIN.FRM - 4

```

ForeColor      =  &H00C0C0C0&
Height         =  440
Left           =  2280
TabIndex       =  9
Top            =  1560
Width          =  2850
Begin TextBox Text2
  FontBold      =  -1  'True
  FontItalic    =  0   'False
  FontName      =  "MS Sans Serif"
  FontSize      =  9.75
  FontStrikethru =  0   'False
  FontUnderline =  0   'False
  Height        =  405
  Left          =  15
  MaxLength     =  23
  TabIndex      =  2
  Top           =  0
  Width         =  2800
End
End
Begin SSPanel Panel3D18
  BackColor     =  &H00C0C0C0&
  BevelOuter    =  1   'Inset
  BevelWidth    =  2
  Caption       =  "Panel3D1"
  Font3D        =  1   'Raised w/light shading
  ForeColor     =  &H00C0C0C0&
  Height        =  440
  Left          =  2280
  TabIndex      =  8
  Top           =  720
  Width         =  2850
Begin TextBox Text1
  FontBold      =  -1  'True
  FontItalic    =  0   'False
  FontName      =  "MS Sans Serif"
  FontSize      =  9.75
  FontStrikethru =  0   'False
  FontUnderline =  0   'False
  Height        =  405
  Left          =  0
  MaxLength     =  23
  TabIndex      =  1
  Top           =  15
  Width         =  2800
End
End
Begin SSCommand btnOK
  Caption       =  "&OK"
  Font3D        =  0   'None
  ForeColor     =  &H00000000&
  Height        =  495
  Left          =  4680
  Picture       =  (none)
  TabIndex      =  5

```

DMAIN.FRM - 5

```

        Top           = 3960
        Width        = 1095
    End
End
End
Begin Menu mnuFile
    Caption          = "&File"
    Begin Menu mnuOpen
        Caption      = "&Open"
        Enabled      = 0 'False'
    End
    Begin Menu mnuSave
        Caption      = "&Save"
        Enabled      = 0 'False'
    End
    Begin Menu mnuQuit
        Caption      = "&Quit"
    End
End
Begin Menu mnuOpr
    Caption          = "&Operation"
    Begin Menu mnuColumn
        Caption      = "&Column"
        Begin Menu mnuCombineAxial
            Caption  = "Combine &Axial Compression && Bend L"
        End
        Begin Menu mnuCombineSection
            Caption  = "Combine &Section"
        End
    End
    Begin Menu mnuBeam
        Caption      = "&Beam"
        Begin Menu mnuSimBeam
            Caption  = "&Simple Beam"
        End
        Begin Menu mnuContBeam
            Caption  = "&Contineous Beam"
        End
    End
    Begin Menu mnuTension
        Caption      = "&Tension"
    End
    Begin Menu mnuCompression
        Caption      = "&Compression"
    End
End
End
End

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DMAIN.FRM - 1

Sub mnuCompAna\_Click ()

```

'   checkmnu = 0
'   opr = "CompAna"
'
'       section.optPlt.Visible = 0
'       section.Picture1.Visible = 0
'       section.Picture2.Visible = 1
'       section.Picture3.Visible = 0
'       section.Picture4.Visible = 0
'       section.Picture5.Visible = 0
'       section.Picture6.Visible = 0
'       section.Picture7.Visible = 0
'       section.Picture8.Visible = 0
'       section.Picture9.Visible = 0
'       section.optWF.Value = 1
'       section.FmeSTJ.Visible = 1
'       section.FmeCforce.Visible = 1
'       section.FmeSSS.Visible = 0
'       section.Panel3D4.Visible = 1
'       section.Panel3D11.Visible = 1
'       section.Panel3D7.Visible = 1
'       section.Panel3D14.Visible = 1
'       section.btnOKC.Visible = 1
'       section.btnCHANGE.C.Visible = 1
'       section.btnCANCEL.C.Visible = 1
'
'   Load section
'   section.Show

```

End Sub

Sub mnuNew\_Click ()

Load Mainmenu

```

panelPROJ.Visible = 1
text3.Text = Date
text4.Text = Time
Mainmenu.Show

```

End Sub

Sub btnOK\_Click ()

```

proj = text1.Text
eng = text2.Text
If proj = "" Or eng = "" Then
    MsgBox "Please insert your data please"
Else
    panelPROJ.Visible = 0
End If

```

End Sub

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DMAIN.FRM - 2

```
Sub Form_Load ()
  Mainmenu.Height = 9025
  Mainmenu.Width = 12025
```

```
  Mainmenu.Top = 0
  Mainmenu.Left = 0
```

End Sub

```
Sub mnuCombineAxial_Click ()
  mnuOpen.Enabled = 1
  mnuSave.Enabled = 1
  operation = "Combine Axial"
  Unload CombineAxial
  Load CombineAxial
  CombineAxial.Show
```

End Sub

```
Sub mnuCombineSection_Click ()
  mnuOpen.Enabled = 1
  mnuSave.Enabled = 1
  operation = "Combine Section"
  Unload CombSec
  Load CombSec
  CombSec.Show
```

End Sub

```
Sub mnuCompression_Click ()
  mnuOpen.Enabled = 1
  mnuSave.Enabled = 1
  operation = "Compression"
  Unload Compression
  Load Compression
  Compression.Show
```

End Sub

```
Sub mnuContBeam_Click ()
  mnuOpen.Enabled = 1
  mnuSave.Enabled = 1
  operation = "Contineous Beam"
  Unload ContineousBeam
  Load ContineousBeam
  ContineousBeam.Show
```

End Sub

```
Sub mnuOpen_Click ()
  Load frmOpen
  frmOpen.Show
```

End Sub

```
Sub mnuOpr_Click ()
  Mainmenu.Height = 615
  Mainmenu.Width = 12025
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DMAIN.FRM - 3

```
Mainmenu.Top = 0
Mainmenu.Left = 0
```

End Sub

```
Sub mnuQuit_Click ()
Check = MsgBox("Are you sure , You want to Quit !", 48 + 4)
If Check = 6 Then
Unload Back
Unload Mainmenu
Unload CombSec
Unload ContineousBeam
Unload CombineAxial
Unload Compression
Unload Tension
Unload Beam
End If
End Sub
```

```
Sub mnuSave_Click ()
Select Case operation
Case "Simple Beam"
Beamopt2310Value = Beam.opt2310.Value
Beamopt2520Value = Beam.opt2520.Value
BeamoptWFValue = Beam.optWF.Value
BeamoptHBValue = Beam.optHB.Value
BeamoptIBValue = Beam.optIB.Value
BeamcboSteellistIndex = Beam.cboSteel.ListIndex
BeamtxtLText = Beam.txtL.Text
BeamtxtaText = Beam.txta.Text
BeamtxtbText = Beam.txtb.Text
BeamtxtwText = Beam.txtw.Text
BeamChkShoringValue = Beam.ChkShoring.Value
BeamtxtShoringText = Beam.txtShoring.Text
BeamPic1 = Beam.PicUload1.Visible
BeamPic2 = Beam.PicUload2.Visible
BeamPic3 = Beam.picUload3.Visible
BeamPic4 = Beam.picUload4.Visible
BeamPic5 = Beam.picUload5.Visible
BeamPic6 = Beam.picUload6.Visible
BeamPic7 = Beam.picUload7.Visible
BeamPic8 = Beam.picUload8.Visible
BeamPic9 = Beam.picUload9.Visible
BeamPic10 = Beam.picUload10.Visible
BeamPic11 = Beam.picUload11.Visible
BeamPic12 = Beam.picUload12.Visible
Case "Combine Axial"
CombAxoptWFValue = CombineAxial.optWF.Value
CombAxoptHBValue = CombineAxial.optHB.Value
CombAxoptIBValue = CombineAxial.optIB.Value
CombAxopt2310Value = CombineAxial.opt2310.Value
CombAxopt2520Value = CombineAxial.opt2520.Value
CombAxcboSteellistindex = CombineAxial.cboSteel.ListIndex
CombAxtxtLtext = CombineAxial.txtL.Text
CombAxoptSideswayValue = CombineAxial.optSidesway.Value
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์ไว้เพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้เผยแพร่โดยไม่ขออนุญาต  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DMAIN.FRM - 4

```
CombAxoptNoSideswayValue = CombineAxial.OptNoSidesway.Val
```

ue

```
CombAxoptEtcValue = CombineAxial.optEtc.Value
CombAxtxtPtext = CombineAxial.txtP.Text
CombAxtxtPxtext = CombineAxial.txtPx.Text
CombAxtxttext = CombineAxial.txtex.Text
CombAxtxtPytext = CombineAxial.txtPy.Text
CombAxtxteytext = CombineAxial.txtey.Text
CombAxtxtMxtext = CombineAxial.txtMx.Text
CombAxtxtMytext = CombineAxial.TxtMy.Text
CombAxtxtPsxtext = CombineAxial.txtPsx.Text
CombAxttdxtext = CombineAxial.Txtdx.Text
CombAxtxtPsytext = CombineAxial.txtPsy.Text
CombAxttdytext = CombineAxial.txtdy.Text
CombAxtxtUxtext = CombineAxial.txtUx.Text
CombAxtxtUytext = CombineAxial.txtUy.Text
CombAxoptPin_PinValue = CombineAxial.optPin_Pin.Value
CombAxoptFix_FixValue = CombineAxial.optFix_Fix.Value
CombAxoptFix_PinValue = CombineAxial.optFix_Pin.Value
CombAxoptFix_FreeValue = CombineAxial.optFix_Free.Value
CombAxoptFix_RollerValue = CombineAxial.optFix_Roller.Val
```

ue

```
CombAxoptPin_RollerValue = CombineAxial.optPin_Roller.Val
```

ue

```
CombAxoptPrimaryValue = CombineAxial.optPrimary.Value
CombAxoptSecondaryValue = CombineAxial.optSecondary.Value
```

Case "Combine Section"

```
CombSectxtTotalSecText = CombSec.txtTotalSec.Text
CombSecGrid1Rows = CombSec.Grid1.Rows
CombSecGrid1cols = CombSec.Grid1.Cols
For i = 0 To CombSecGrid1Rows - 1
  For j = 0 To CombSecGrid1cols - 1
    CombSec.Grid1.Row = i
    CombSec.Grid1.Col = j
    CombSecGrid1(i, j) = CombSec.Grid1.Text
  Next j
Next i
CombSecGrid2Rows = CombSec.Grid2.Rows
CombSecGrid2cols = CombSec.Grid2.Cols
For i = 0 To CombSecGrid2Rows - 1
  For j = 0 To CombSecGrid2cols - 1
    CombSec.Grid2.Row = i
    CombSec.Grid2.Col = j
    CombSecGrid2(i, j) = CombSec.Grid2.Text
  Next j
Next i
CombSecGrid3Rows = CombSec.Grid3.Rows
CombSecGrid3cols = CombSec.Grid3.Cols
For i = 0 To CombSecGrid3Rows - 1
  For j = 0 To CombSecGrid3cols - 1
    CombSec.Grid3.Row = i
    CombSec.Grid3.Col = j
    CombSecGrid3(i, j) = CombSec.Grid3.Text
  Next j
Next i
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่ Next i สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DMAIN.FRM - 5

```

CombSecGrid4Rows = CombSec.Grid4.Rows
CombSecGrid4cols = CombSec.Grid4.Cols
For i = 0 To CombSecGrid4Rows - 1
  For j = 0 To CombSecGrid4cols - 1
    CombSec.Grid4.Row = i
    CombSec.Grid4.Col = j
    CombSecGrid4(i, j) = CombSec.Grid4.Text
  Next j
Next i

```

```

CombSectxtLText = CombSec.txtL.Text
CombSectxtPText = CombSec.txtP.Text
CombSectxtSbText = CombSec.txtSb.Text
CombSecopt2310Value = CombSec.opt2310.Value
CombSecopt2520Value = CombSec.opt2520.Value
CombSecoptPin_PinValue = CombSec.optPin_Pin.Value
CombSecoptFix_FixValue = CombSec.optFix_Fix.Value
CombSecoptFix_PinValue = CombSec.optFix_Pin.Value
CombSecoptFix_FreeValue = CombSec.optFix_Free.Value
CombSecoptFix_RollerValue = CombSec.optFix_Roller.Value
CombSecoptPin_RollerValue = CombSec.optPin_Roller.Value
CombSecChkTiePlateValue = CombSec.chkTiePlate.Value
CombSecChkLacingValue = CombSec.chkLacing.Value
CombSeccboBoltlistindex = CombSec.cboBolt.ListIndex

```

Case "Contineous Beam"

```

Text
ContineousBeamtxtNoofEleText = ContineousBeam.txtNoofEle.

ContineousBeamoptWFValue = ContineousBeam.optWF.Value
ContineousBeamoptHBValue = ContineousBeam.optHB.Value
ContineousBeamoptIBValue = ContineousBeam.optIB.Value
ContineousBeamopt2310Value = ContineousBeam.opt2310.Value
ContineousBeamopt2520Value = ContineousBeam.opt2520.Value
ContineousBeamoptShoringValue = ContineousBeam.optShoring

.Value
ContineousBeamContiBGrid0rows = ContineousBeam.ContiBGrid
(0).Rows
ContineousBeamContiBGrid0cols = ContineousBeam.ContiBGrid
(0).Cols

For i = 0 To ContineousBeamContiBGrid0rows - 1
  For j = 0 To ContineousBeamContiBGrid0cols - 1
    ContineousBeam.ContiBGrid(0).Row = i
    ContineousBeam.ContiBGrid(0).Col = j
    ContineousBeamContiBGrid0(i, j) = ContineousBeam.
ContiBGrid(0).Text
  Next j
Next i

```

Case "Tension"

```

TensioncboTypeListindex = Tension.cboType.ListIndex
TensioncboSectionListindex = Tension.cboSection.ListIndex
Tensionopt2310Value = Tension.opt2310.Value
Tensionopt2520Value = Tension.opt2520.Value
TensiontxtLText = Tension.txtL.Text
TensiontxtTForceText = Tension.txtTForce.Text

```

Case "Compression"

```

CompResioncboTypeListindex = Compression.cboType.ListInd

```

DMAIN.FRM - 6

```

ex
    ComPressioncboSectionListindex = Compression.cboSection.L
istIndex
    CompressionoptSecondaryValue = Compression.optSecondary.V
alue
    ComPressionopt2310Value = Compression.opt2310.Value
    ComPressionopt2520Value = Compression.opt2520.Value
    ComPressiontxtLText = Compression.txtL.Text
    ComPressiontxtTForceText = Compression.txtTForce.Text
    Compressionoption3d1Value = Compression.Option3D1.Value
    Compressionoption3d2Value = Compression.Option3D2.Value
    Compressionoption3d3Value = Compression.Option3D3.Value
    Compressionoption3d4Value = Compression.Option3D4.Value
    Compressionoption3d5Value = Compression.Option3D5.Value
    Compressionoption3d6Value = Compression.Option3D6.Value

    End Select
    Load frmSave
    frmSave.Show
End Sub

Sub mnuSimBeam_Click ()
    mnuOpen.Enabled = 1
    mnuSave.Enabled = 1
    operation = "Simple Beam"
    Unload Beam
    Load Beam
    Beam.Show
End Sub

Sub mnuTension_Click ()
    mnuOpen.Enabled = 1
    mnuSave.Enabled = 1
    operation = "Tension"
    Unload Tension
    Load Tension
    Tension.Show
End Sub

```

DTENSION.FRM - 1

VERSION 2.00

Begin Form Tension

```

BackColor = &H00C0C0C0&
Caption = "Tension "
ClientHeight = 8250
ClientLeft = 735
ClientTop = 1305
ClientWidth = 11895
Height = 8655
Left = 675
LinkTopic = "Form1"
ScaleHeight = 8250
ScaleWidth = 11895
Top = 960
Width = 12015

```

Begin SSFrame fmeResult

```

Caption = "Result"
Font3D = 0 'None
ForeColor = &H00000000&
Height = 3615
Left = 240
TabIndex = 49
Top = 3360
Visible = 0 'False
Width = 11535

```

Begin SSCommand btnPrint

```

Caption = "&Print"
Font3D = 0 'None
Height = 375
Left = 6480
Picture = (none)
TabIndex = 9
Top = 2760
Width = 2055

```

End

Begin SSCommand btnQuit

```

Caption = "&Quit"
Font3D = 0 'None
Height = 375
Left = 9000
Picture = (none)
TabIndex = 10
Top = 2760
Width = 2055

```

End

Begin SSCommand btnNew

```

Caption = "&Analysis New Section"
Font3D = 0 'None
Height = 375
Left = 3960
Picture = (none)
TabIndex = 8
Top = 2760
Width = 2055

```

End

Begin TextBox txtBn

DTENSION.FRM - 2

```

Height          = 285
Left            = 240
TabIndex       = 75
Text           = "Text1"
Top            = 720
Visible        = 0 'False
Width          = 210
End
Begin TextBox txtb
Height          = 285
Left            = 240
TabIndex       = 74
Text           = "Text1"
Top            = 720
Visible        = 0 'False
Width          = 210
End
Begin SSPanel Panel3D28
BackColor       = &H00C0C0C0&
BevelOuter     = 0 'None
BevelWidth     = 2
Caption        = "ksc."
Font3D         = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height        = 375
Left          = 10800
TabIndex      = 73
Top           = 960
Width        = 375
End
Begin SSPanel Panel3D25
BackColor       = &H00C0C0C0&
BevelOuter     = 0 'None
BevelWidth     = 2
Caption        = "ksc."
Font3D         = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height        = 375
Left          = 10800
TabIndex      = 72
Top           = 480
Width        = 375
End
Begin SSPanel Panel3D24
BackColor       = &H00C0C0C0&
BevelOuter     = 0 'None
BevelWidth     = 2
Caption        = "sq-cm."
Font3D         = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height        = 375
Left          = 6120
TabIndex      = 71
Top           = 960
Width        = 495

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 3

```

Begin SSPanel Panel3D23
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  BevelOuter     = 0 'None
  BevelWidth     = 2
  Caption        = "sq-cm."
  Font3D         = 0 'None
  ForeColor      = &H00000000&
  Height        = 375
  Left           = 6120
  TabIndex       = 70
  Top            = 480
  Width          = 495
End
Begin SSPanel Panel3D20
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  BevelOuter     = 0 'None
  BevelWidth     = 2
  Caption        = "Actual Tension Stress ="
  Font3D         = 0 'None
  ForeColor      = &H00000000&
  Height        = 375
  Left           = 6960
  TabIndex       = 69
  Top            = 960
  Width          = 2535
End
Begin SSPanel Panel3D19
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  BevelOuter     = 0 'None
  BevelWidth     = 2
  Caption        = "Allowable Tension Stress ="
  Font3D         = 0 'None
  ForeColor      = &H00000000&
  Height        = 375
  Left           = 6840
  TabIndex       = 68
  Top            = 480
  Width          = 2535
End
Begin SSPanel Panel3D18
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  BevelOuter     = 0 'None
  BevelWidth     = 2
  Caption        = "Actual KL/r ="
  Font3D         = 0 'None
  ForeColor      = &H00000000&
  Height        = 375
  Left           = 3360
  TabIndex       = 67
  Top            = 1920
  Width          = 1455
End
Begin SSPanel Panel3D17
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  BevelOuter     = 0 'None
  BevelWidth     = 2

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารลิขสิทธิ์สำหรับภาควิชาฯ เพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 4

```

Caption      = "Allowable KL/r ="
Font3D      = 0 'None
ForeColor    = &H00000000&
Height      = 375
Left        = 3240
TabIndex    = 66
Top         = 1440
Width       = 1575

```

End

Begin SSPanel Panel3D7

```

BackColor    = &H00C0C0C0&
BevelOuter   = 0 'None
BevelWidth   = 2
Caption      = "Section Area ="
Font3D      = 0 'None
ForeColor    = &H00000000&
Height      = 375
Left        = 3480
TabIndex    = 65
Top         = 960
Width       = 1335

```

End

Begin SSPanel Panel3D6

```

BackColor    = &H00C0C0C0&
BevelOuter   = 0 'None
BevelWidth   = 2
Caption      = "Needed Area ="
Font3D      = 0 'None
ForeColor    = &H00000000&
Height      = 375
Left        = 3480
TabIndex    = 64
Top         = 480
Width       = 1335

```

End

Begin SSPanel Panel3D16

```

BackColor    = &H00C0C0C0&
BevelOuter   = 1 'Inset
Caption      = "Panel3D2"
Font3D      = 0 'None
ForeColor    = &H00000000&
Height      = 320
Left        = 9600
TabIndex    = 62
Top         = 480
Width       = 1050

```

Begin TextBox txtAn

```

Height      = 285
Left        = 20
TabIndex    = 63
TabStop     = 0 'False
Top         = 20
Width       = 1000

```

End

End

Begin SSPanel Panel3D15

เอกสารนี้เป็นเอกสารลิขสิทธิ์ของมหาวิทยาลัยเทคโนโลยีพระจอมเกล้าธนบุรี เพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 5

```

BackColor      = &H00C0C0C0&
BevelOuter     = 1 'Inset
Caption        = "Panel3D2"
Font3D        = 0 'None
ForeColor      = &H00000000&
Height        = 320
Left          = 9600
TabIndex      = 60
Top           = 960
Width         = 1050
Begin TextBox txtA
    Height      = 285
    Left        = 20
    TabIndex    = 61
    TabStop     = 0 'False
    Top         = 20
    Width       = 1000
End
End
Begin SSPanel Panel3D12
    BackColor   = &H00C0C0C0&
    BevelOuter  = 1 'Inset
    Caption     = "Panel3D2"
    Font3D     = 0 'None
    ForeColor   = &H00000000&
    Height     = 320
    Left       = 4920
    TabIndex   = 57
    Top        = 1440
    Width      = 1050
    Begin TextBox txtAllSlen
        Height   = 285
        Left     = 20
        TabIndex = 58
        TabStop  = 0 'False
        Top      = 20
        Width    = 1000
    End
End
Begin SSPanel Panel3D11
    BackColor   = &H00C0C0C0&
    BevelOuter  = 1 'Inset
    Caption     = "Panel3D2"
    Font3D     = 0 'None
    ForeColor   = &H00000000&
    Height     = 320
    Left       = 4920
    TabIndex   = 55
    Top        = 1920
    Width      = 1050
    Begin TextBox txtSlender
        Height   = 285
        Left     = 20
        TabIndex = 56
        TabStop  = 0 'False
        Top      = 20

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่เผยแพร่สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 6

```

        Width           = 1000
    End
End
Begin SSPanel Panel3D10
    BackColor          = &H00C0C0C0&
    BevelOuter         = 1 'Inset
    Caption            = "Panel3D2"
    Font3D             = 0 'None
    ForeColor          = &H00000000&
    Height             = 320
    Left               = 4920
    TabIndex           = 53
    Top                = 480
    Width              = 1050
    Begin TextBox txtAw
        Height          = 285
        Left            = 20
        TabIndex        = 54
        TabStop         = 0 'False
        Top             = 20
        Width           = 1000
    End
End
Begin SSPanel Panel3D9
    BackColor          = &H00C0C0C0&
    BevelOuter         = 1 'Inset
    Caption            = "Panel3D2"
    Font3D             = 0 'None
    ForeColor          = &H00000000&
    Height             = 320
    Left               = 4920
    TabIndex           = 51
    Top                = 960
    Width              = 1050
    Begin TextBox txtArea
        Height          = 285
        Left            = 20
        TabIndex        = 52
        TabStop         = 0 'False
        Top             = 20
        Width           = 1000
    End
End
Begin SSPanel Panel3D8
    BackColor          = &H00C0C0C0&
    BevelOuter         = 1 'Inset
    Caption            = "Panel3D1"
    Font3D             = 0 'None
    ForeColor          = &H00000000&
    Height             = 325
    Left               = 240
    TabIndex           = 50
    Top                = 360
    Width              = 3025
    Begin ComboBox cboNewSection
        Height          = 300

```

DTENSION.FRM - 7

```

Left           = 20
Style         = 2 'Dropdown List
TabIndex      = 7

```

```

Top           = 20
Width        = 3000

```

End

End

End

Begin Grid Grid1

```

Cols          = 3
Height       = 2895
Left         = 8760
TabIndex     = 48
Top          = 5040
Visible      = 0 'False
Width        = 1455

```

End

Begin SSPanel Panelg

```

BackColor     = &H00C0C0C0&
BevelOuter   = 1 'Inset
Caption       = "Panel3D2"
Font3D       = 0 'None
ForeColor     = &H00000000&
Height       = 320
Left         = 5160
TabIndex     = 45
Top          = 3840
Visible      = 0 'False
Width        = 1050

```

Begin TextBox txtg

```

Height       = 285
Left         = 20
TabIndex     = 15
Top          = 20
Width        = 1000

```

End

End

Begin SSPanel Panels

```

BackColor     = &H00C0C0C0&
BevelOuter   = 1 'Inset
Caption       = "Panel3D2"
Font3D       = 0 'None
ForeColor     = &H00000000&
Height       = 320
Left         = 5160
TabIndex     = 44
Top          = 3360
Visible      = 0 'False
Width        = 1050

```

Begin TextBox txts

```

Height       = 285
Left         = 20
TabIndex     = 14
Top          = 20
Width        = 1000

```

DTENSION.FRM - 8

End

End

Begin SSCommand btnExecute

```

Caption      = "&Execute"
Font3D      = 0 'None
Height      = 495
Left        = 7320
Picture     = (none)
TabIndex    = 6
Top         = 2640
Width       = 1215

```

End

Begin SSFrame fmeBolt

```

Caption      = "Joint Operation Data"
Font3D      = 00 'None
ForeColor    = &H00000000&
Height      = 2415
Left        = 6840
TabIndex    = 28
Top         = 1200
Visible     = 0 'False
Width       = 4695

```

Begin SSPanel Panel3D5

```

BackColor    = &H00C0C0C0&
BevelOuter  = 1 'Inset
Caption      = "Panel3D2"
Font3D      = 0 'None
ForeColor    = &H00000000&
Height      = 320
Left        = 3000
TabIndex    = 59
Top         = 480
Width       = 1050

```

Begin TextBox txtBoltDia

```

Height      = 285
Left        = 20
TabIndex    = 16
Top         = 20
Width       = 1000

```

End

End

Begin SSPanel PanelNoofBolt3

```

BackColor    = &H00C0C0C0&
BevelOuter  = 1 'Inset
Caption      = "Panel3D2"
Font3D      = 0 'None
ForeColor    = &H00000000&
Height      = 320
Left        = 3000
TabIndex    = 35
Top         = 1920
Width       = 1050

```

Begin TextBox txtNoofBolt3

```

Height      = 285
Left        = 20
TabIndex    = 19

```

DTENSION.FRM - 9

```

        Top           = 20
        Width         = 1000
    End
End
Begin SSPanel PanelNoofBolt2
    BackColor        = &H00C0C0C0&
    BevelOuter       = 1 'Inset
    Caption          = "Panel3D2"
    Font3D           = 0 'None
    ForeColor        = &H00000000&
    Height           = 320
    Left             = 3000
    TabIndex         = 34
    Top              = 1440
    Width            = 1050
    Begin TextBox TxtNoofBolt2
        Height        = 285
        Left          = 20
        TabIndex      = 18
        Top           = 20
        Width         = 1000
    End
End
Begin SSPanel PanelNoofBolt1
    BackColor        = &H00C0C0C0&
    BevelOuter       = 1 'Inset
    Caption          = "Panel3D2"
    Font3D           = 0 'None
    ForeColor        = &H00000000&
    Height           = 320
    Left             = 3000
    TabIndex         = 33
    Top              = 960
    Width            = 1050
    Begin TextBox txtNoofBolt1
        Height        = 285
        Left          = 20
        TabIndex      = 17
        Top           = 20
        Width         = 1000
    End
End
Begin Label labShortSide
    BackColor        = &H00C0C0C0&
    Caption          = "No. of Bolt on Shorter side"
    Height           = 255
    Left             = 360
    TabIndex         = 36
    Top              = 960
    Visible          = 0 'False
    Width            = 2655
End
Begin Label labLongside
    BackColor        = &H00C0C0C0&
    Caption          = "No. of Bolt on longer side"
    Height           = 255

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนไว้สำหรับการใช้งานทางการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 10

```

Left           = 360
TabIndex      = 37
Top           = 1440
Visible       = 0 'False
Width         = 2535

```

End

Begin Label labShortLeg

```

BackColor     = &H00C0C0C0&
Caption       = "No. of Bolt on Shorter leg
Height        = 255
Left          = 360
TabIndex      = 38
Top           = 960
Visible       = 0 'False
Width         = 2295

```

End

Begin Label labLongLeg

```

BackColor     = &H00C0C0C0&
Caption       = "No. of Bolt on longer leg
Height        = 255
Left          = 360
TabIndex      = 39
Top           = 1440
Visible       = 0 'False
Width         = 2415

```

End

Begin Label labBottomFlange

```

BackColor     = &H00C0C0C0&
Caption       = "No. of Bolt on bottom flange
Height        = 255
Left          = 360
TabIndex      = 32
Top           = 1920
Visible       = 0 'False
Width         = 2535

```

End

Begin Label labtopflange

```

BackColor     = &H00C0C0C0&
Caption       = "No. of Bolt on top flange
Height        = 300
Left          = 360
TabIndex      = 31
Top           = 1440
Visible       = 0 'False
Width         = 2175

```

End

Begin Label labweb

```

BackColor     = &H00C0C0C0&
Caption       = "No. of Bolt on web
Height        = 255
Left          = 360
TabIndex      = 30
Top           = 960
Visible       = 0 'False
Width         = 1695

```

End

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 11

```

Begin Label Label4
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  Caption        = "Bolt Diameter"
  Height         = 255
  Left           = 360
  TabIndex       = 29
  Top            = 480
  Width          = 4215

```

```
End
```

```
End
```

```

Begin SSOption optBolt
  Caption        = "Bolt"
  Font3D         = 0 'None'
  Height         = 255
  Left           = 5760
  TabIndex       = 13
  TabStop        = 0 'False'
  Top            = 2760
  Visible        = 0 'False'
  Width          = 855

```

```
End
```

```

Begin SSOption optWeld
  Caption        = "Weld"
  Font3D         = 0 'None'
  Height         = 255
  Left           = 5760
  TabIndex       = 12
  Top            = 2400
  Value          = -1 'True'
  Visible        = 0 'False'
  Width          = 855

```

```
End
```

```

Begin SSFrame fmeSelectSection
  Caption        = "Select Section "
  Font3D         = 0 'None'
  ForeColor      = &H00000000&
  Height         = 855
  Left           = 240
  TabIndex       = 25
  Top            = 120
  Width          = 9375

```

```

Begin SSPanel Panel3D4
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  BevelOuter     = 1 'Inset'
  Caption        = "Panel3D1"
  Font3D         = 0 'None'
  ForeColor      = &H00000000&
  Height         = 325
  Left           = 1680
  TabIndex       = 27
  Top            = 360
  Width          = 2025

```

```

Begin ComboBox cboType
  Height         = 300
  Left           = 15
  Style          = 2 'Dropdown List'

```

DTENSION.FRM - 12

```

    TabIndex      = 0
    Top           = 20
    Width        = 2000

```

End

End

Begin SSPanel Panel3D1

```

    BackColor      = &H00C0C0C0&
    BevelOuter     = 1 'Inset
    Caption        = "Panel3D1"
    Font3D         = 0 'None
    ForeColor      = &H00000000&
    Height         = 325
    Left           = 5880
    TabIndex       = 26
    Top            = 360
    Width          = 3025

```

Begin ComboBox cboSection

```

    Height         = 300
    Left           = 20
    Style          = 2 'Dropdown List
    TabIndex       = 1
    Top            = 20
    Width          = 3000

```

End

End

Begin Label Label9

```

    BackColor      = &H00C0C0C0&
    Caption        = "Section Size ="
    Height         = 255
    Left           = 4440
    TabIndex       = 41
    Top            = 360
    Width          = 1335

```

End

Begin Label Label8

```

    BackColor      = &H00C0C0C0&
    Caption        = "Section Type"
    Height         = 255
    Left           = 240
    TabIndex       = 40
    Top            = 360
    Width          = 1335

```

End

End

Begin SSPanel Panel3D3

```

    BackColor      = &H00C0C0C0&
    BevelOuter     = 1 'Inset
    Caption        = "Panel3D2"
    Font3D         = 0 'None
    ForeColor      = &H00000000&
    Height         = 320
    Left           = 1800
    TabIndex       = 23
    Top            = 2760

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 13

```

Width           = 1050
Begin TextBox txtTForce
  Height        = 285
  Left          = 20
  TabIndex      = 5
  Top           = 20
  Width         = 1000
End
End
Begin SPanel Panel3D2
  BackColor     = &H00C0C0C0&
  BevelOuter    = 1 'Inset
  Caption       = "Panel3D2"
  Font3D        = 0 'None
  ForeColor     = &H00000000&
  Height        = 320

```



```

Left           = 1800
TabIndex      = 21
Top           = 2280
Width         = 1050
Begin TextBox txtL
  Height      = 285
  Left       = 20
  TabIndex   = 4
  Top        = 20
  Width      = 1000
End
End
Begin SSFrame Frame3D2
Caption       = "Steel Type"
Font3D       = 0 'None
ForeColor    = &H00000000&
Height       = 735
Left         = 240
TabIndex     = 11
Top          = 1200
Width        = 5655
Begin SSOption opt2520
Caption      = "A36 ( Fy=2520 )"
Font3D      = 0 'None
Height      = 255
Left        = 3000
TabIndex    = 3
TabStop     = 0 'False
Top         = 360
Width       = 1695
End
Begin SSOption opt2310
Caption      = "A7 ( Fy=2310 )"
Font3D      = 0 'None
Height      = 255
Left        = 240
TabIndex    = 2
Top         = 360
Value       = -1 'True
Width       = 1935

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 14

```

End
End
Begin Label Label10
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  Caption        = / "mm."
  Height         = 255
  Left           = 6360
  TabIndex       = 47
  Top            = 3960
  Visible        = 0 'False
  Width          = 375
End
Begin Label Label7
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  Caption        = "mm."
  Height         = 255
  Left           = 6360
  TabIndex       = 46
  Top            = 3480
  Visible        = 0 'False
  Width          = 375
End
Begin Label labg
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  Caption        = "Gage Length ="
  Height         = 255
  Left           = 3720
  TabIndex       = 43
  Top            = 3960
  Visible        = 0 'False
  Width          = 1335
End
Begin Label labs
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  Caption        = "Pitch Length ="
  Height         = 255
  Left           = 3720
  TabIndex       = 42
  Top            = 3480
  Visible        = 0 'False
  Width          = 1335
End
Begin Label Label3
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  Caption        = "Select Joint Operation"
  Height         = 255
  Left           = 3600
  TabIndex       = 24
  Top            = 2400
  Visible        = 0 'False
  Width          = 2055
End
Begin Label Label2
  BackColor      = &H00C0C0C0&
  Caption        = "Tension Force =
  Height         = 255
  Left           = 3600
  TabIndex       = 23
  Top            = 2400
  Visible        = 0 'False
  Width          = 2055

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้เพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 15

Left = 240  
 TabIndex = 22  
 Top = 2880  
 Width = 3255

End

Begin Label Label1

BackColor = &H00C0C0C0&  
 Caption = "Member Lenght = cm."  
 Height = 255  
 Left = 240  
 TabIndex = 20  
 Top = 2400  
 Width = 3375

End

End



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 1

```

Dim Fy As Integer
Dim Ft As Single
Dim m As Single
Dim A As Single
Dim B As Single
Dim tw As Single
Dim tf As Single
Dim rx As Single
Dim ry As Single
Dim r As Single
Dim Area As Single
Dim w As Single
Dim Ix As Single
Dim Iy As Single
Dim slender As String
Dim Msg As String
Dim An As Single
Dim Bn As Single
Dim BoltDia As Single

Sub CheckAnBn ()
    If 2 * BoltDia > 1.2 * tw Then
        edge = 2 * BoltDia
    Else
        edge = 1.2 * tw
    End If
    If edge < 1.5 Then
        edge = 1.5
    End If
    If txtNoofBolt3.Text <> 0 Then
        If g < 3 * BoltDia Then
            An = ((txtNoofBolt1.Text - 1) * BoltDia * 3) + 2 * ed
ge
        Else
            An = ((txtNoofBolt1.Text - 1) * g * 3) + 2 * edge
        End If
        If txtNoofBolt2.Text > txtNoofBolt3.Text Then
            If g < 3 * BoltDia Then
                Bn = ((txtNoofBolt2.Text - 1) * BoltDia * 3) + 4
* edge
            Else
                Bn = ((txtNoofBolt2.Text - 1) * g * 3) + 4 * edge
            End If
        Else
            If g < 3 * BoltDia Then
                Bn = ((txtNoofBolt3.Text - 1) * BoltDia * 3) + 4
* edge
            Else
                Bn = ((txtNoofBolt3.Text - 1) * g * 3) + 4 * edge
            End If
        End If
    ElseIf txtNoofBolt3.Text = 0 Then
        If g < 3 * BoltDia Then
            An = ((txtNoofBolt1.Text - 1) * BoltDia * 3) + 2 * ed
ge
        Else
            An = ((txtNoofBolt1.Text - 1) * g * 3) + 2 * edge
        End If
    End Sub

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 2

```

        An = ((txtNoofBolt1.Text - 1) * g * 3) + 2 * edge
    End If
    If txtNoofBolt2.Text > txtNoofBolt3.Text Then
        If g < 3 * BoltDia Then
            Bn = ((txtNoofBolt2.Text - 1) * BoltDia * 3) + 2
* edge
            Else
                Bn = ((txtNoofBolt2.Text - 1) * g * 3) + 2 * edge
            End If
        Else
            If g < 3 * BoltDia Then
                Bn = ((txtNoofBolt3.Text - 1) * BoltDia * 3) + 2
* edge
            Else
                Bn = ((txtNoofBolt3.Text - 1) * g * 3) + 2 * edge
            End If
        End If
    End If
End Sub

```

End Sub

```

Sub CheckTSlender ()
    rx = Sqr(Ix / Area)
    ry = Sqr(Iy / Area)
    If rx > ry Then
        r = ry
    Else
        r = rx
    End If
    If L / r <= 240 Then
        slender = "Pass"
    Else
        slender = "not Pass"
    End If
End Sub

```

```

Sub optAnalysis_Click (Value As Integer)
    fmeSelectSection.Width = 9255
    cboSection.Enabled = 1
End Sub

```

```

Sub optDesign_Click (Value As Integer)
    fmeSelectSection.Width = 4095
    cboSection.Enabled = 0
End Sub

```

```

Sub Option3D1_Click (Value As Integer)
    Fy = 2310
End Sub

```

```

Sub btnExecute_Click ()
    On Error GoTo CheckError
    Select Case cboType.Text
        Case "Wide Flange"
            m = cboSection.ListIndex + 1
            A = WF(m).A / 10

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 3

$$B = WF(m).B / 1$$

$$tw = WF(m).t1 /$$

$$tf = WF(m).t2 /$$



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

r = WF(m).r / 10
Area = WF(m).Area
w = WF(m).w
Ix = WF(m).Ix
Iy = WF(m).Iy
Case "H-Beam"
m = cbosection.ListIndex + 1
A = HB(m).A / 10
B = HB(m).B / 10
tw = HB(m).t1 / 10
tf = HB(m).t2 / 10
r = HB(m).r / 10
Area = HB(m).Area
w = HB(m).w
Ix = HB(m).Ix
Iy = HB(m).Iy
Case "I-Beam"
m = cbosection.ListIndex + 1
A = IB(m).A / 10
B = IB(m).B / 10
tw = IB(m).t1 / 10
tf = IB(m).t2 / 10
r1 = IB(m).r1 / 10
r2 = IB(m).r2 / 10
Area = IB(m).Area
w = IB(m).w
Ix = IB(m).Ix
Iy = IB(m).Iy
Case "Chanel"
m = cbosection.ListIndex + 1
A = CHN(m).A / 10
B = CHN(m).B / 10
tw = CHN(m).t1 / 10
tf = CHN(m).t2 / 10
r1 = CHN(m).r1 / 10
r2 = CHN(m).r2 / 10
Area = CHN(m).Area
w = CHN(m).w
Ix = CHN(m).Ix
Iy = CHN(m).Iy
Case "Angle Equal Legs"
m = cbosection.ListIndex + 1
A = AEQ(m).A / 10
B = AEQ(m).B / 10
tw = AEQ(m).t / 10
tf = AEQ(m).t / 10
r1 = AEQ(m).r1 / 10
r2 = AEQ(m).r2 / 10
Area = AEQ(m).Area
w = AEQ(m).w
Ix = AEQ(m).Ix
Iy = AEQ(m).Iy
Case "Angle Unequal Legs"

```

DTENSION.FRM - 4

```

m = cbosection.ListIndex + 1
A = AUEQ(m).A / 10
B = AUEQ(m).B / 10
tw = AUEQ(m).t / 10
tf = AUEQ(m).t / 10
r1 = AUEQ(m).r1 / 10
r2 = AUEQ(m).r2 / 10
Area = AUEQ(m).Area
w = AUEQ(m).w
Ix = AUEQ(m).Ix
Iy = AUEQ(m).Iy
Case "Pipe"
m = cbosection.ListIndex + 1
A = PIP(m).A / 10
B = PIP(m).A / 10
tw = PIP(m).t / 10
tf = PIP(m).t / 10
r = PIP(m).r / 10
Area = PIP(m).Area
w = PIP(m).w
Ix = PIP(m).i
Iy = PIP(m).i
Case "Structure Tube"
m = cbosection.ListIndex + 1
A = ST(m).A / 10
B = ST(m).B / 10
tw = ST(m).t / 10
tf = ST(m).t / 10
r = ST(m).r / 10
Area = ST(m).Area
w = ST(m).w
Ix = ST(m).Ix
Iy = ST(m).Iy
End Select

t = txtTforce.Text
L = txtL.Text
If txtBoltDia.Text = "" Then
    txtBoltDia.Text = 0
End If
If txtNoofBolt1.Text = "" Then
    txtNoofBolt1.Text = 0
End If
If txtNoofBolt2.Text = "" Then
    txtNoofBolt2.Text = 0
End If
If txtNoofBolt3.Text = "" Then
    txtNoofBolt3.Text = 0
End If
If txttg.Text = "" Then
    txttg.Text = 1.5 * txtBoltDia.Text
End If
If txtts.Text = "" Then
    txtts.Text = 0
End If

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 5

```

If optweld.Value = -1 Then
  Select Case cboType.Text
    Case "Wide Flange"
      Ft = .6 * Fy
      Anet = Area
      Ast = .85 * Area
      Aw = t / Ft
      If Anet > Aw And Anet > Aw Then
        CheckTSlender
        If slender = "Pass" Then
          Ta = Anet * Ft
          txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
          txtArea.Text = Area
          txtAllslen.Text = Format(240, "0.00")
          txtSlender.Text = Format(L * 100 / r, "0.
00")
          txtAn.Text = Format(Ft, "0.00")
          txtA.Text = Format(txtTforce.Text / .85 /
txtArea.Text, "0.00")
        Else
          Design New Section For This Condition"
          Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
          End If
        Else
          Chr(13) + Chr(10) + "Section Area Cannot Recieve Tension" +
Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"
          Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
          End If
          If Check = 6 Then
            Grid1.Rows = 1
            For i = 1 To 81
              Area = WF(i).Area
              Ix = WF(i).Ix
              Iy = WF(i).Iy
              Anet = Area
              Ast = .85 * Area
              Aw = t / Ft
              If Anet > Aw And Ast > Aw Then
                CheckTSlender
                If slender = "Pass" Then
                  Ta = Anet * Ft
                  Grid1.Rows = Grid1.Rows + 1
                  Grid1.Row = Grid1.Rows - 2
                  Grid1.Col = 0
                  Grid1.Text = i
                  Grid1.Col = 1
                  Grid1.Text = Ta
                  Grid1.Col = 2
                  Grid1.Text = L * 100 / r
                End If
              End If
            End If
          End If

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้ Next i ารศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 6

```

cboNewsection.Clear
For i = 0 To Grid1.Rows - 2
    Grid1.Row = i
    Grid1.Col = 0
    cboNewsection.AddItem " WF " + " x "
+ Str(WF(Grid1.Text).A) + " x " + Str(WF(Grid1.Text).w)
Next i
cboNewsection.ListIndex = 0
txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
End If

Case "H-Beam"
    Ft = .6 * Fy
    Anet = Area
    Ast = .85 * Area
    Aw = t / Ft
    If Anet > Aw And Ast > Aw Then
        CheckTSlender
        If slender = "Pass" Then
            Ta = Anet * Ft
            txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
            txtArea.Text = Area
            txtAllslen.Text = Format(240, "0.00")
            txtSlender.Text = Format(L * 100 / r, "0.
00")
        Else
            Msg = "KL/r>240" + Chr(13) + Chr(10) + "D
esign New Section For This Condition"
            Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
            End If
        Else
            Msg = "Section Area Cannot Recieve Tension" +
Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"
            Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
            End If
        If Check = 6 Then
            Grid1.Rows = 1
            For i = 1 To 62
                Area = HB(i).Area
                Ix = HB(i).Ix
                Iy = HB(i).Iy
                Anet = Area
                Ast = .85 * Area
                Aw = t / Ft
                If Anet > Aw And Ast > Aw Then
                    CheckTSlender
                    If slender = "Pass" Then
                        Ta = Anet * Ft
                        Grid1.Rows = Grid1.Rows + 1
                        Grid1.Row = Grid1.Rows - 2
                        Grid1.Col = 0
                        Grid1.Text = i
                        Grid1.Col = 1
                        Grid1.Text = Ta
                        Grid1.Col = 2
                        Grid1.Text = L * 100 / r

```

DTENSION.FRM - 7

```

End If
End If
Next i
cboNewsection.Clear
For i = 0 To Grid1.Rows - 2
Grid1.Row = i
Grid1.Col = 0
cboNewsection.AddItem " H " + " x " +
Str(HB(Grid1.Text).A) + " x " + Str(HB(Grid1.Text).w)
Next i
cboNewsection.ListIndex = 0
txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
End If
Case "I=Beam"
Ft = .6 * Fy
Anet = Area
Ast = .85 * Area
Aw = t / Ft
If Anet > Aw And Ast > Aw Then
CheckTSlender
If slender = "Pass" Then
Ta = Anet * Ft
txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
txtArea.Text = Area
txtAllslen.Text = Format(240, "0.00")
txtSlender.Text = Format(L * 100 / r, "0.
00")
Else
Msg = "KL/r>240" + Chr(13) + Chr(10) + "D
esign New Section For This Condition"
Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
End If
Else
Msg = "Section Area Cannot Recieve Tension" +
Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"
Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
End If
If Check = 6 Then
Grid1.Rows = 1
For i = 1 To 20
Area = IB(i).Area
Ix = IB(i).Ix
Iy = IB(i).Iy
Anet = Area
Ast = .85 * Area
Aw = t / Ft
If Anet > Aw And Ast > Aw Then
CheckTSlender
If slender = "Pass" Then
Ta = Anet * Ft
Grid1.Rows = Grid1.Rows + 1
Grid1.Row = Grid1.Rows - 2
Grid1.Col = 0
Grid1.Text = i
Grid1.Col = 1

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น มิอนุญาตให้ท่านไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 8

```

Grid1.Text = Ta
Grid1.Col = 2
Grid1.Text = L * 100 / r

```

```

End If

```

```

End If

```

```

Next i

```

```

cboNewsection.Clear

```

```

For i = 0 To Grid1.Rows - 2

```

```

    Grid1.Row = i

```

```

    Grid1.Col = 0

```

```

    cboNewsection.AddItem " I " + " x " +

```

```

    Str(IB(Grid1.Text).A) + " x " + Str(IB(Grid1.Text).w)

```

```

    Next i

```

```

    cboNewsection.ListIndex = 0

```

```

    txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")

```

```

End If

```

```

Case "Angle Equal Legs"

```

```

    Ft = .6 * Fy

```

```

    Anet = Area

```

```

    Ast = .85 * Area

```

```

    Aw = t / Ft

```

```

    If Anet > Aw And Ast > Aw Then

```

```

        CheckTSlender

```

```

        If slender = "Pass" Then

```

```

            Ta = Anet * Ft

```

```

            txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")

```

```

            txtArea.Text = Area

```

```

            txtAllslen.Text = Format(240, "0.00")

```

```

            txtSlender.Text = Format(L * 100 / r, "0.

```

```

00")

```

```

        Else

```

```

            Msg = "KL/r>240" + Chr(13) + Chr(10) + "D

```

```
esign New Section For This Condition"

```

```

            Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))

```

```

        End If

```

```

    Else

```

```

        Msg = "Section Area Cannot Recieve Tension" +

```

```

        Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"

```

```

        Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))

```

```

    End If

```

```

    If Check = 6 Then

```

```

        Grid1.Rows = 1

```

```

        For i = 1 To 40

```

```

            Area = AEQ(i).Area

```

```

            Ix = AEQ(i).Ix

```

```

            Iy = AEQ(i).Iy

```

```

            Anet = Area

```

```

            Ast = .85 * Area

```

```

            Aw = t / Ft

```

```

            If Anet > Aw And Ast > Aw Then

```

```

                CheckTSlender

```

```

                If slender = "Pass" Then

```

```

                    Ta = Anet * Ft

```

```

                    Grid1.Rows = Grid1.Rows + 1

```

```

                    Grid1.Row = Grid1.Rows - 2

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น มิใช่ผู้จัดทำเห็นชอบโดยบริษัทด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 9

```

Grid1.Col = 0
Grid1.Text = i
Grid1.Col = 1
Grid1.Text = Ta
Grid1.Col = 2
Grid1.Text = L * 100 / r

```

```

End If

```

```

End If

```

```

Next i

```

```

cboNewsection.Clear

```

```

For i = 0 To Grid1.Rows - 2

```

```

Grid1.Row = i

```

```

Grid1.Col = 0

```

```

cboNewsection.AddItem " L " + " x " +

```

```

Str(AEQ(Grid1.Text).A) + " x " + Str(AEQ(Grid1.Text).B) + " x " + Str
r(AEQ(Grid1.Text).t)

```

```

Next i

```

```

cboNewsection.ListIndex = 0

```

```

txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")

```

```

End If

```

```

Case "Angle Unequal Legs"

```

```

Ft = .6 * Fy

```

```

Anet = Area

```

```

Ast = .85 * Area

```

```

Aw = t / Ft

```

```

If Anet > Aw And Ast > Aw Then

```

```

CheckTSlender

```

```

If slender = "Pass" Then

```

```

Ta = Anet * Ft

```

```

txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")

```

```

txtArea.Text = Area

```

```

txtAllslen.Text = Format(240, "0.00")

```

```

txtSlender.Text = Format(L * 100 / r; "0.

```

```

00")

```

```

Else

```

```

Msg = "KL/r>240" + Chr(13) + Chr(10) + "D
esign New Section For This Condition"

```

```

Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))

```

```

End If

```

```

Else

```

```

Msg = "Section Area Cannot Recieve Tension" +
Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"

```

```

Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))

```

```

End If

```

```

If Check = 6 Then

```

```

Grid1.Rows = 1

```

```

For i = 1 To 20

```

```

Area = AUEQ(i).Area

```

```

Ix = AUEQ(i).Ix

```

```

Iy = AUEQ(i).Iy

```

```

Anet = Area

```

```

Ast = .85 * Area

```

```

Aw = t / Ft

```

```

If Anet > Aw And Ast > Aw Then

```

```

CheckTSlender

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาค้นคว้าเท่านั้น มิใช่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 10

```

If slender = "Pass" Then
    Ta = Anet * Ft
    Grid1.Rows = Grid1.Rows + 1
    Grid1.Row = Grid1.Rows - 2
    Grid1.Col = 0
    Grid1.Text = i
    Grid1.Col = 1
    Grid1.Text = Ta
    Grid1.Col = 2
    Grid1.Text = L * 100 / r

    End If
End If
Next i
cboNewsection.Clear
For i = 0 To Grid1.Rows - 2
    Grid1.Row = i
    Grid1.Col = 0
    cboNewsection.AddItem " L " + " x " +
Str(AUEQ(Grid1.Text).A) + " x " + Str(AUEQ(Grid1.Text).B) + " x " +
Str(AUEQ(Grid1.Text).t)
    Next i
    cboNewsection.ListIndex = 0
    txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
End If
Case "Chanel"
    Ft = .6 * Fy
    Anet = Area
    Ast = .85 * Area
    Aw = t / Ft
    If Anet > Aw And Ast > Aw Then
        CheckTSlender
        If slender = "Pass" Then
            Ta = Anet * Ft
            txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
            txtArea.Text = Area
            txtAllslen.Text = Format(240, "0.00")
            txtSlender.Text = Format(L * 100 / r, "0.
00")
        Else
            Msg = "KL/r>240" + Chr(13) + Chr(10) + "D
esign New Section For This Condition"
            Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
        End If
    Else
        Msg = "Section Area Cannot Recieve Tension" +
Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"
        Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
    End If
    If Check = 6 Then
        Grid1.Rows = 1
        For i = 1 To 16
            Area = CHN(i).Area
            Ix = CHN(i).Ix
            Iy = CHN(i).Iy
            Anet = Area

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 11

```

Ast = .85 * Area
Aw = t / Ft
If Anet > Aw And Ast > Aw Then
  CheckTSlender
  If slender = "Pass" Then
    Ta = Anet * Ft
    Grid1.Rows = Grid1.Rows + 1
    Grid1.Row = Grid1.Rows - 2
    Grid1.Col = 0
    Grid1.Text = i
    Grid1.Col = 1
    Grid1.Text = Ta
    Grid1.Col = 2
    Grid1.Text = L * 100 / r
  End If
End If
Next i
cboNewsection.Clear
For i = 0 To Grid1.Rows - 2
  Grid1.Row = i
  Grid1.Col = 0
  cboNewsection.AddItem " C " + " x " +
Str(CHN(Grid1.Text).A) + " x " + Str(CHN(Grid1.Text).B) + " x " + St
r(CHN(Grid1.Text).w)
Next i
cboNewsection.ListIndex = 0
txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
End If
Case "Structure Tube"
  Ft = .6 * Fy
  Anet = Area
  Ast = .85 * Area
  Aw = t / Ft
  If Anet > Aw And Ast > Aw Then
    CheckTSlender
    If slender = "Pass" Then
      Ta = Anet * Ft
      txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
      txtArea.Text = Area
      txtAllslen.Text = Format(240, "0.00")
      txtSlender.Text = Format(L * 100 / r, "0.
00")
    Else
      Msg = "KL/r>240" + Chr(13) + Chr(10) + "D
esign New Section For This Condition"
      Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
      End If
    Else
      Msg = "Section Area Cannot Recieve Tension" +
Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"
      Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
      End If
    If Check = 6 Then
      Grid1.Rows = 1
      For i = 1 To 20

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 12

```

Area = ST(i).Area
Ix = ST(i).Ix
Iy = ST(i).Iy
Anet = Area
Ast = .85 * Area
Aw = t / Ft
If Anet > Aw And Ast > Aw Then
    CheckTSlender
    If slender = "Pass" Then
        Ta = Anet * Ft
        Grid1.Rows = Grid1.Rows + 1
        Grid1.Row = Grid1.Rows - 2
        Grid1.Col = 0
        Grid1.Text = i
        Grid1.Col = 1
        Grid1.Text = Ta
        Grid1.Col = 2
        Grid1.Text = L * 100 / r
    End If
End If
Next i
cboNewsection.Clear
For i = 0 To Grid1.Rows - 2
    Grid1.Row = i
    Grid1.Col = 0
    cboNewsection.AddItem " D " + " x " +
Str(ST(Grid1.Text).A) + " x " + Str(ST(Grid1.Text).B)
Next i
cboNewsection.ListIndex = 0
txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
End If

Case "Pipe"
Ft = .6 * Fy
Anet = Area
Ast = .85 * Area
Aw = t / Ft
If Anet > Aw And Ast > Aw Then
    CheckTSlender
    If slender = "Pass" Then
        Ta = Anet * Ft
        txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
        txtArea.Text = Area
        txtAllslen.Text = Format(240, "0.00")
        txtSlender.Text = Format(L * 100 / r, "0.
00")
    Else
        Msg = "KL/r>240" + Chr(13) + Chr(10) + "D
esign New Section For This Condition"
        Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
    End If
Else
    Msg = "Section Area Connot Recieve Tension" +
Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"
    Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับกรใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น กรุณาอย่าเผยแพร่ไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 13

```

End If
  If Check = 6 Then
    Grid1.Rows = 1
    For i = 1 To 61
      Area = PIP(i).Area
      Ix = PIP(i).i
      Iy = PIP(i).i
      Anet = Area
      Ast = .85 * Area
      Aw = t / Ft
      If Anet > Aw And Ast > Aw Then
        CheckTSlender
        If slender = "Pass" Then
          Ta = Anet * Ft
          Grid1.Rows = Grid1.Rows + 1
          Grid1.Row = Grid1.Rows - 2
          Grid1.Col = 0
          Grid1.Text = i
          Grid1.Col = 1
          Grid1.Text = Ta
          Grid1.Col = 2
          Grid1.Text = L * 100 / r
        End If
      End If
    Next i
    cboNewsection.Clear
    For i = 0 To Grid1.Rows - 2
      Grid1.Row = i
      Grid1.Col = 0
      cboNewsection.AddItem " 0 " + Str(PIP
(Grid1.Text).A)
    Next i
    cboNewsection.ListIndex = 0
    txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
  End If

```

```

End Select

```

```

'=====
=====
'=====
=====

```

```

  ElseIf optBolt.Value = -1 Then

```

```

    BoltDia = txtBoltDia.Text / 10

```

```

    g = txtg.Text / 10

```

```

    s = txts.Text / 10

```

```

  Select Case cboType.Text

```

```

    Case "Wide Flange"

```

```

      Ft = .6 * Fy

```

```

      If txts.Text = 0 Then

```

```

        Anet = Area - (txtNoofBolt1.Text * (BoltDia +
        .3) * tw) - (txtNoofBolt2.Text * (BoltDia + .3) * tf) - (txtNoofBolt
        3.Text * (BoltDia + .3) * tf)

```

```

      ElseIf txts.Text <> 0 Then

```

```

        Anet = Area - (Int(txtNoofBolt1.Text - 1) / 2
        ) * tw - (Int(txtNoofBolt2.Text - 1) / 2) * tf - (Int(txtNoofBolt3.Te

```

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 14

xt - 1) / 2) \* tf0

End If  
CheckAnBn

Ast = .85 \* Area

Aw = t / Ft

If Anet > Aw And Ast > Aw Then

    If A > An And B > Bn Then

        CheckTSlender

        If slender = "Pass" Then

            Ta = Anet \* Ft

            txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")

            txtArea.Text = Area

            txtAllslen.Text = Format(240, "0.00")

            txtSlender.Text = Format(L \* 100 / r,

"0.00")

        Else

            Msg = "KL/r>240" + Chr(13) + Chr(10)

+ "Design New Section For This Condition"

            Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))

        End If

    Else

        Msg = "Too many Bolt for this Section" +

Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"

        Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))

    End If

Else

    Msg = "Section Area Cannot Recieve Tension" +

Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"

    Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))

End If

    If Check = 6 Then

        Grid1.Rows = 1

        For i = 1 To 81

            Area = WF(i).Area

            A = WF(i).A / 10

            B = WF(i).B / 10

            Ix = WF(i).Ix

            Iy = WF(i).Iy

            Anet = Area

            Ast = .85 \* Area

            Aw = t / Ft

            If Anet > Aw And Ast > Aw Then

                If A > An And B > Bn Then

                    CheckTSlender

                    If slender = "Pass" Then

                        Ta = Anet \* Ft

                        Grid1.Rows = Grid1.Rows +

Grid1.Row = Grid1.Rows -

Grid1.Col = 0

Grid1.Text = i

Grid1.Col = 1

Grid1.Text = Ta

1

2

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่ควรนำเอกสารนี้ไปใช้  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 15

```

Grid1.Col = 2
Grid1.Text = L * 100 / r
End If
End If
End If
Next i
cboNewsection.Clear
For i = 0 To Grid1.Rows - 2
Grid1.Row = i
Grid1.Col = 0
cboNewsection.AddItem " WF " + Str(WF
(Grid1.Text).A) + " x " + Str(WF(Grid1.Text).w)
Next i
cboNewsection.ListIndex = 0
txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
End If
Case "H-Beam"
Ft = .6 * Fy
If txts.Text = 0 Then
Anet = Area - (txtNoofBolt1.Text * (BoltDia +
.3) * tw) - (txtNoofBolt2.Text * (BoltDia + .3) * tf) - (txtNoofBolt
3.Text * (BoltDia + .3) * tf)
ElseIf txts.Text <> 0 Then
Anet = Area - (Int(txtNoofBolt1.Text - 1) / 2
) * tw - (Int(txtNoofBolt2.Text - 1) / 2) * tf - (Int(txtNoofBolt3.Te
xt - 1) / 2) * tf0
End If
CheckAnBn
Ast = .85 * Area
Aw = t / Ft
If Anet > Aw And Ast > Aw Then
If A > An And B > Bn Then
CheckTSlender
If slender = "Pass" Then
Ta = Anet * Ft
txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
txtArea.Text = Area
txtAllslen.Text = Format(240, "0.00")
txtSlender.Text = Format(L * 100 / r,
"0.00")
Else
Msg = "KL/r>240" + Chr(13) + Chr(10)
+ "Design New Section For This Condition"
Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
End If
Else
Msg = "Too many Bolt for this Section" +
Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"
Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
End If
Else
Msg = "Section Area Cannot Recieve Tension" +
Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"
Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
End If

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 16

```

If Check = 6 Then
  Grid1.Rows = 1
  For i = 1 To 81
    Area = HB(i).Area
    A = HB(i).A / 10
    B = HB(i).B / 10
    Ix = HB(i).Ix
    Iy = HB(i).Iy
    Anet = Area
    Ast = .85 * Area
    Aw = t / Ft
    If Anet > Aw And Ast > Aw Then
      If A > An And B > Bn Then
        CheckTSlender
        If slender = "Pass" Then
          Ta = Anet * Ft
          Grid1.Rows = Grid1.Rows +
1
2
          Grid1.Row = Grid1.Rows -
          Grid1.Col = 0
          Grid1.Text = i
          Grid1.Col = 1
          Grid1.Text = Ta
          Grid1.Col = 2
          Grid1.Text = L * 100 / r
        End If
      End If
    End If
  Next i
  cboNewsection.Clear
  For i = 0 To Grid1.Rows - 2
    Grid1.Row = i
    Grid1.Col = 0
    cboNewsection.AddItem " HB " + Str(HB
(Grid1.Text).A) + " x " + Str(HB(Grid1.Text).w)
  Next i
  cboNewsection.ListIndex = 0
  txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
End If

```

```

Case "I-Beam"
  Ft = .6 * Fy
  If txts.Text = 0 Then
    Anet = Area - (txtNoofBolt1.Text * (BoltDia +
.3) * tw) - (txtNoofBolt2.Text * (BoltDia + .3) * tf) - (txtNoofBolt
3.Text * (BoltDia + .3) * tf)
  ElseIf txts.Text <> 0 Then
    Anet = Area - (Int(txtNoofBolt1.Text - 1) / 2
) * tw - (Int(txtNoofBolt2.Text - 1) / 2) * tf - (Int(txtNoofBolt3.Te
xt - 1) / 2) * tf0
  End If
  CheckAnBn

```

Ast = .85 \* Area

Aw = t / Ft

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับใช้ในการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 17

```

If Anet > Aw And Ast > Aw Then
  If A > An And B > Bn Then
    CheckTSlender
    If slender = "Pass" Then
      Ta = Anet * Ft
      txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
      txtArea.Text = Area
      txtAllslen.Text = Format(240, "0.00")
      txtSlender.Text = Format(L * 100 / r,
"0.00")
    Else
      Msg = "KL/r>240" + Chr(13) + Chr(10)
+ "Design New Section For This Condition"
      Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
      End If
    Else
      Msg = "Too many Bolt for this Section" +
Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"
      Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
      End If
    Else
      Msg = "Section Area Cannot Recieve Tension" +
Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"
      Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
      End If
      If Check = 6 Then
        Grid1.Rows = 1
        For i = 1 To 20
          Area = IB(i).Area
          A = IB(i).A / 10
          B = IB(i).B / 10
          Ix = IB(i).Ix
          Iy = IB(i).Iy
          Anet = Area
          Ast = .85 * Area
          Aw = t / Ft
          If Anet > Aw And Ast > Aw Then
            If A > An And B > Bn Then
              CheckTSlender
              If slender = "Pass" Then
                Ta = Anet * Ft
                Grid1.Rows = Grid1.Rows +
1
                Grid1.Row = Grid1.Rows -
2
                Grid1.Col = 0
                Grid1.Text = i
                Grid1.Col = 1
                Grid1.Text = Ta
                Grid1.Col = 2
                Grid1.Text = L * 100 / r
              End If
            End If
          End If
        Next i
        cboNewsection.Clear

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้ภายในองค์กรสืบเนื่องมาจา้งานไปอนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 18

```

        For i = 0 To Grid1.Rows - 2
            Grid1.Row = i
            Grid1.Col = 0
            cboNewsection.AddItem " I " + Str(1B(
Grid1.Text).A) + " x " + Str(1B(Grid1.Text).w)
            Next i
            cboNewsection.ListIndex = 0
            txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
        End If

        Case "Angle Equal Legs"
            Ft = .6 * Fy
            If txts.Text = 0 Then
                Anet = Area - (txtNoofBolt1.Text * (BoltDia +
.3) * tw) - (txtNoofBolt2.Text * (BoltDia + .3) * tf) - (txtNoofBolt
3.Text * (BoltDia + .3) * tf)
            ElseIf txts.Text <> 0 Then
                Anet = Area - (Int(txtNoofBolt1.Text - 1) / 2
) * tw - (Int(txtNoofBolt2.Text - 1) / 2) * tf - (Int(txtNoofBolt3.Te
xt - 1) / 2) * tf0
            End If
            CheckAnBn
            Ast = .85 * Area
            Aw = t / Ft
            If Anet > Aw And Ast > Aw Then
                If A > An And B > Bn Then
                    CheckTSlender
                    If slender = "Pass" Then
                        Ta = Anet * Ft
                        txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
                        txtArea.Text = Area
                        txtAllslen.Text = Format(240, "0.00")
                        txtSlender.Text = Format(L * 100./ r,
"0.00")
                    Else
                        Msg = "KL/r>240" + Chr(13) + Chr(10)
+ "Design New Section For This Condition"
                        Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
                        End If
                    Else
                        Msg = "Too many Bolt for this Section" +
Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"
                        Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
                        End If
                    Else
                        Msg = "Section Area Cannot Recieve Tension" +
Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"
                        Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
                        End If
                    If Check = 6 Then
                        Grid1.Rows = 1
                        For i = 1 To 40
                            Area = AEQ(i).Area
                            A = AEQ(i).A / 10
                            B = AEQ(i).B / 10

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเท่านั้น ไม่ควรนำข้อมูลไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 19

```

Ix = AEQ(i).Ix
Iy = AEQ(i).Iy
Anet = Area
Ast = .85 * Area
Aw = t / Ft
If Anet > Aw And Ast > Aw Then
  If A > An And B > Bn Then
    CheckTSlender
    If slender = "Pass" Then
      Ta = Anet * Ft
      Grid1.Rows = Grid1.Rows +
1
      Grid1.Row = Grid1.Rows -
2
      Grid1.Col = 0
      Grid1.Text = i
      Grid1.Col = 1
      Grid1.Text = Ta
      Grid1.Col = 2
      Grid1.Text = L * 100 / r
    End If
  End If
End If
Next i
cboNewsection.Clear
For i = 0 To Grid1.Rows - 2
  Grid1.Row = i
  Grid1.Col = 0
  cboNewsection.AddItem " L " + Str(AEQ
(Grid1.Text).A) + " x " + Str(AEQ(Grid1.Text).B) + " x " + Str(AEQ(Gr
id1.Text).t)
  Next i
  cboNewsection.ListIndex = 0
  txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
End If
Case "Angle Unequal Legs"
  Ft = .6 * Fy
  If txts.Text = 0 Then
    Anet = Area - (txtNoofBolt1.Text * (BoltDia +
.3) * tw) - (txtNoofBolt2.Text * (BoltDia + .3) * tf) - (txtNoofBolt
3.Text * (BoltDia + .3) * tf)
  ElseIf txts.Text <> 0 Then
    Anet = Area - (Int(txtNoofBolt1.Text - 1) / 2
) * tw - (Int(txtNoofBolt2.Text - 1) / 2) * tf - (Int(txtNoofBolt3.Te
xt - 1) / 2) * tf0
  End If
  CheckAnBn

  Ast = .85 * Area
  Aw = t / Ft
  If Anet > Aw And Ast > Aw Then
    If A > An And B > Bn Then
      CheckTSlender
      If slender = "Pass" Then
        Ta = Anet * Ft
        txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานภายในเท่านั้น (Confidential) ขอสงวนสิทธิ์ในข้อมูล  
 ไม่ว่าการณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 20

```

txtArea.Text = Area
txtAllslen.Text = Format(240, "0.00")
txtSlender.Text = Format(L * 100 / r,
"0.00")
Else
Msg = "KL/r>240" + Chr(13) + Chr(10)
+ "Design New Section For This Condition"
Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
End If
Else
Msg = "Too many Bolt for this Section" +
Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"
Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
End If
Else
Msg = "Section Area Cannot Recieve Tension" +
Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"
Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
End If
If Check = 6 Then
Grid1.Rows = 1
For i = 1 To 20
Area = AUEQ(i).Area
A = AUEQ(i).A / 10
B = AUEQ(i).B / 10
Ix = AUEQ(i).Ix
Iy = AUEQ(i).Iy
Anet = Area
Ast = .85 * Area
Aw = t / Ft
If Anet > Aw And Ast > Aw Then
If A > An And B > Bn Then
CheckTSlender
If slender = "Pass" Then
Ta = Anet * Ft
Grid1.Rows = Grid1.Rows +
1
Grid1.Row = Grid1.Rows -
2
Grid1.Col = 0
Grid1.Text = i
Grid1.Col = 1
Grid1.Text = Ta
Grid1.Col = 2
Grid1.Text = L * 100 / r
End If
End If
End If
Next i
cboNewsection.Clear
For i = 0 To Grid1.Rows - 2
Grid1.Row = i
Grid1.Col = 0
cboNewsection.AddItem " L " + Str(AUE
Q(Grid1.Text).A) + " x " + Str(AUEQ(Grid1.Text).B) + " x " + Str(AUEQ
เอ(Grid1.Text).t)

```

งานไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่นุญาติให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 21

```

Next i
  cboNewsection.ListIndex = 0
  txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
End If
Case "Chanel"
  Ft = .6 * Fy
  If txts.Text = 0 Then
    Anet = Area - (txtNoofBolt1.Text * (BoltDia +
    .3) * tw) - (txtNoofBolt2.Text * (BoltDia + .3) * tf) - (txtNoofBolt
    3.Text * (BoltDia + .3) * tf)
  ElseIf txts.Text <> 0 Then
    Anet = Area - (Int(txtNoofBolt1.Text - 1) / 2
    ) * tw - (Int(txtNoofBolt2.Text - 1) / 2) * tf - (Int(txtNoofBolt3.Te
    xt - 1) / 2) * tf0
  End If
  CheckAnBn

  Ast = .85 * Area
  Aw = t / Ft
  If Anet > Aw And Ast > Aw Then
    If A > An And B > Bn Then
      CheckTSlender
      If slender = "Pass" Then
        Ta = Anet * Ft
        txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
        txtArea.Text = Area
        txtAllslen.Text = Format(240, "0.00")
        txtSlender.Text = Format(L * 100 / r,
"0.00")
      Else
        Msg = "KL/r>240" + Chr(13) + Chr(10)
+ "Design New Section For This Condition"
        Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
        End If
      Else
        Msg = "Too many Bolt for this Section" +
Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"
        Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
        End If
      Else
        Msg = "Section Area Cannot Recieve Tension" +
Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"
        Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
        End If
      If Check = 6 Then
        Grid1.Rows = 1
        For i = 1 To 20
          Area = CHN(i).Area
          A = CHN(i).A / 10
          B = CHN(i).B / 10
          Ix = CHN(i).Ix
          Iy = CHN(i).Iy
          Anet = Area
          Ast = .85 * Area
          Aw = t / Ft
          If Anet > Aw And Ast > Aw Then

```

DTENSION.FRM - 22

```

If A > An And B > Bn Then
  CheckTSlender
  If slender = "Pass" Then
    Ta = Anet * Ft
    Grid1.Rows = Grid1.Rows +
1
    Grid1.Row = Grid1.Rows -
2
    Grid1.Col = 0
    Grid1.Text = i
    Grid1.Col = 1
    Grid1.Text = Ta
    Grid1.Col = 2
    Grid1.Text = L * 100 / r
  End If
End If
End If
End If
Next i
cboNewsection.Clear
For i = 0 To Grid1.Rows - 2
  Grid1.Row = i
  Grid1.Col = 0
  cboNewsection.AddItem " C " + Str(CHN
(Grid1.Text).A) + " x " + Str(CHN(Grid1.Text).B) + " x " + Str(CHN(Gr
id1.Text).w)
  Next i
  cboNewsection.ListIndex = 0
  txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
  End If
  Case "Structure Tube"
    Ft = .6 * Fy
    If txts.Text = 0 Then
      Anet = Area - (txtNoofBolt1.Text * (BoltDia +
.3) * tw) - (txtNoofBolt2.Text * (BoltDia + .3) * tf) - (txtNoofBolt
3.Text * (BoltDia + .3) * tf)
    ElseIf txts.Text <> 0 Then
      Anet = Area - (Int(txtNoofBolt1.Text - 1) / 2
) * tw - (Int(txtNoofBolt2.Text - 1) / 2) * tf - (Int(txtNoofBolt3.Te
xt - 1) / 2) * tf0
    End If
  CheckAnBn

  Ast = .85 * Area
  Aw = t / Ft
  If Anet > Aw And Ast > Aw Then
    If A > An And B > Bn Then
      CheckTSlender
      If slender = "Pass" Then
        Ta = Anet * Ft
        txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
        txtArea.Text = Area
        txtAllslen.Text = Format(240, "0.00")
        txtSlender.Text = Format(L * 100 / r,
"0.00")
      Else
        Msg = "KL/r>240" + Chr(13) + Chr(10)

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น มิอนุญาตให้เผยแพร่ไปยังหน่วยงานการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 23

```

+ "Design New Section For This Condition"
    Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
    End If
Else
    Msg = "Too many Bolt for this Section" +
Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"
    Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
    End If
Else
    Msg = "Section Area Cannot Recieve Tension" +
Chr(13) + Chr(10) + "Design New Section For This Condition"
    Check = (MsgBox(Msg, 32 + 4))
    End If
    If Check = 6 Then
        Grid1.Rows = 1
        For i = 1 To 20
            Area = ST(i).Area
            A = ST(i).A / 10
            B = ST(i).B / 10
            Ix = ST(i).Ix
            Iy = ST(i).Iy
            Anet = Area
            Ast = .85 * Area
            Aw = t / Ft
            If Anet > Aw And Ast > Aw Then
                If A > An And B > Bn Then
                    CheckTSlender
                    If slender = "Pass" Then
                        Ta = Anet * Ft
                        Grid1.Rows = Grid1.Rows +
1
2
                        Grid1.Row = Grid1.Rows -
                        Grid1.Col = 0
                        Grid1.Text = .i
                        Grid1.Col = 1
                        Grid1.Text = Ta
                        Grid1.Col = 2
                        Grid1.Text = L * 100 / r
                    End If
                End If
            End If
        Next i
        cboNewsection.Clear
        For i = 0 To Grid1.Rows - 2
            Grid1.Row = i
            Grid1.Col = 0
            cboNewsection.AddItem " D " + Str(ST(
Grid1.Text).A) + " x " + Str(ST(Grid1.Text).B) + " x " + Str(ST(Grid1
.Text).w)

            Next i
            cboNewsection.ListIndex = 0
            txtAw.Text = Format(Aw, "0.00")
        End If
    End Select

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารเพื่อการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 24

```
End If
fmeResult.Visible = 1
```

CheckError:

```
Select Case Err
Case 380
```

```
MsgBox "No Section Area for This Condition"
Unload Tension
Load Tension
Tension.Show
```

```
End Select
```

```
Exit Sub
```

```
End Sub
```

```
Sub btnNew_Click ()
```

```
Unload Tension
Load Tension
Tension.Show
```

```
End Sub
```

```
Sub btnPrint_Click ()
```

```
printer.Print ""
printer.Print ""
printer.Print ""
printer.Print ""
```

```
printer.Print "
=====
printer.Print "
NERRING "
```

```
printer.Print "
Y LADKRABANG "
```

```
printer.Print "
ON KAOSOMBOON"
```

```
printer.Print "
ND BEND LOAD "
```

```
printer.Print "
dd") + "
```

```
printer.Print "
=====
```

```
printer.Print ""
```

```
printer.Print ""
```

```
printer.Print "
printer.Print "
printer.Print "
printer.Print "
printer.Print ""
```

```
printer.Print ""
```

```
printer.Print ""
```

```
printer.Print ""
```

```
printer.Print "
printer.Print "
printer.Print "
printer.Print "
printer.Print ""
```

```
printer.Print ""
```

```
printer.Print ""
```

```
printer.Print ""
```

```
printer.Print ""
```

```
printer.Print ""
```

```
printer.Print ""
```

```
printer.Print ""
```

```
printer.Print ""
```

```
printer.Print ""
```

```
printer.Print ""
```

```
printer.Print ""
```

```
printer.Print ""
```

```
printer.Print ""
```

```
printer.Print ""
```

```
printer.Print ""
```

```
printer.Print ""
```

```
CIVIL ENGINEERING, FACULTY OF ENGI
KING MONGKUT ' S INSTITUTE OF TECHNOLOG
AUTHORY : SUWANUT TANTANATRAKOOL & THACH
COLUMN UNDER COMBINE AXIAL COMPRESSION A
Date: " + Format(Now, "ddD
|"
```

```
=====
Member Data"
=====
```

```
printer.Print " Steel Type : A 7 , ( Fy = 2310
```

```
ksc.)"
```

```
Else
```

```
printer.Print " Steel Type : A 36 , ( Fy = 2520
```

```
ksc.)"
```

```
End If
```

```
printer.Print " Section Type = " + cboType.Text
```

```
If cboNewsection.Text = "" Then
```

```
printer.Print " Section Size = " + cbosection.Text
```

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 25

```

Else
    printer.Print "      Section Size      = " + cboNew
t
End If
printer.Print "      Member Length    = " + txtL.Text
printer.Print ""
printer.Print "      Tension Force     = " + txtTforce.
g.)"
printer.Print ""
printer.Print "      Allowable Slender = 240"
printer.Print "      L/r               = " + Format(L / r
printer.Print ""
printer.Print "      Needed Area      = " + txtAw.Text
)"
printer.Print "      Section Area     = " + txtArea.Te
m.)"
printer.Print ""
printer.Print "      Allowable Tension Stress = " + txt
( ksc.)"
printer.Print "      Actual Tension Stress = " + txt
ksc.)"
printer.Print ""
printer.EndDoc

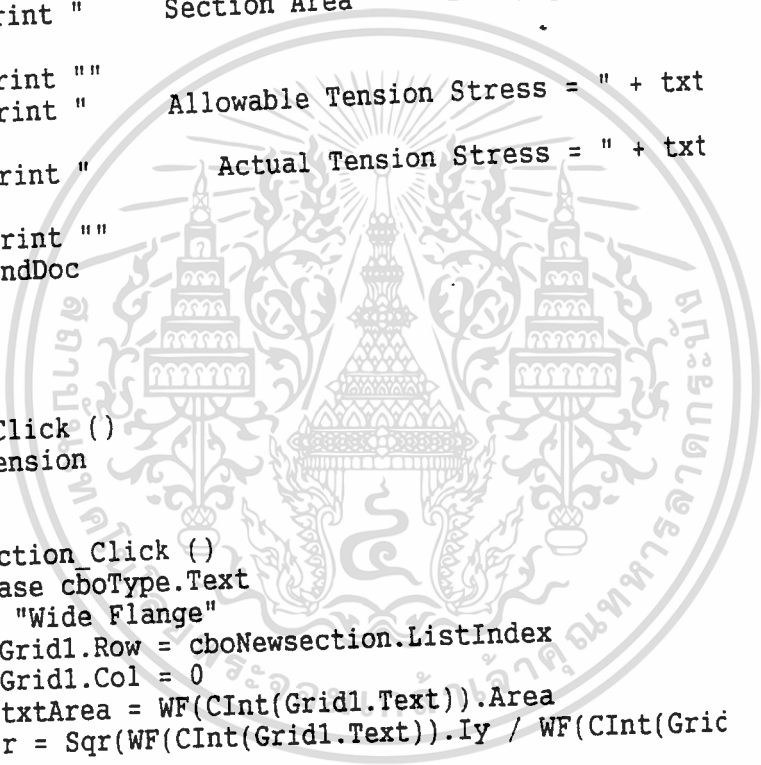
End Sub

Sub btnQuit_Click ()
    Unload Tension
End Sub

Sub cboNewSection_Click ()
    Select Case cboType.Text
        Case "Wide Flange"
            Grid1.Row = cboNewsection.ListIndex
            Grid1.Col = 0
            txtArea = WF(CInt(Grid1.Text)).Area
            r = Sqr(WF(CInt(Grid1.Text)).Iy / WF(CInt(Grid
ea)
            Grid1.Col = 2
            txtSlender = Format(Grid1.Text, "0.00")
            txtAllslen = 240
            txtAn.Text = Format(Ft, "0.00")
            txtA.Text = Format(txtTforce.Text / .85 / txtA
0.00")

        Case "H-Beam"
            Grid1.Row = cboNewsection.ListIndex
            Grid1.Col = 0
            txtArea = HB(CInt(Grid1.Text)).Area
            r = Sqr(HB(CInt(Grid1.Text)).Iy / HB(CInt(Grid
ea)
            Grid1.Col = 2
            txtSlender = Format(Grid1.Text, "0.00")
            txtAllslen = 240

```



DTENSION.FRM - 26

```
txtAn.Text = Format(Ft, "0.00")
txtA.Text = Format(txtTforce.Text / .85 / txtArea.Text, "
```

0.00")

Case "I-Beam"

Grid1.Row = cboNewsection.ListIndex

Grid1.Col = 0

txtArea = IB(CInt(Grid1.Text)).Area

r = Sqr(IB(CInt(Grid1.Text)).Iy / IB(CInt(Grid1.Text)).Ar

ea)

Grid1.Col = 2

txtSlender = Format(Grid1.Text, "0.00")

txtAllslen = 240

txtAn.Text = Format(Ft, "0.00")

txtA.Text = Format(txtTforce.Text / .85 / txtArea.Text, "

0.00")

Case "Angle Equal Legs"

Grid1.Row = cboNewsection.ListIndex

Grid1.Col = 0

txtArea = AEQ(CInt(Grid1.Text)).Area

r = Sqr(AEQ(CInt(Grid1.Text)).Iy / AEQ(CInt(Grid1.Text)).

Area)

Grid1.Col = 2

txtSlender = Format(Grid1.Text, "0.00")

txtAllslen = 240

txtAn.Text = Format(Ft, "0.00")

txtA.Text = Format(txtTforce.Text / .85 / txtArea.Text, "

0.00")

Case "Angle Unequal Legs"

Grid1.Row = cboNewsection.ListIndex

Grid1.Col = 0

txtArea = AUEQ(CInt(Grid1.Text)).Area

r = Sqr(AUEQ(CInt(Grid1.Text)).Iy / AUEQ(CInt(Grid1.Text)

):Area)

Grid1.Col = 2

txtSlender = Format(Grid1.Text, "0.00")

txtAllslen = 240

txtAn.Text = Format(Ft, "0.00")

txtA.Text = Format(txtTforce.Text / .85 / txtArea.Text, "

0.00")

Case "Chanel"

Grid1.Row = cboNewsection.ListIndex

Grid1.Col = 0

txtArea = CHN(CInt(Grid1.Text)).Area

r = Sqr(CHN(CInt(Grid1.Text)).Iy / CHN(CInt(Grid1.Text)).

Area)

Grid1.Col = 2

txtSlender = Format(Grid1.Text, "0.00")

txtAllslen = 240

txtAn.Text = Format(Ft, "0.00")

txtA.Text = Format(txtTforce.Text / .85 / txtArea.Text, "

0.00")

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์ไว้สำหรับใช้ภายในเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 27

```

Case "Structure Tube"
  Grid1.Row = cboNewsection.ListIndex
  Grid1.Col = 0
  txtArea = ST(CInt(Grid1.Text)).Area
  r = Sqr(ST(CInt(Grid1.Text)).Iy / ST(CInt(Grid1.Text)).Ar
ea)

  Grid1.Col = 2
  txtSlender = Format(Grid1.Text, "0.00")
  txtAllslen = 240
  txtAn.Text = Format(Ft, "0.00")
  txtA.Text = Format(txtTforce.Text / .85 / txtArea.Text, "
0.00")

```

```
End Select
```

```
End Sub
```

```
Sub cboSection_Click ()
```

```
  Select Case cboType.Text
```

```
Case "Wide Flange"
```

```
  m = cbosection.ListIndex + 1
  A = WF(m).A / 10
  B = WF(m).B / 10
  tw = WF(m).t1 / 10
  tf = WF(m).t2 / 10
  r = WF(m).r / 10
  Area = WF(m).Area
  w = WF(m).w
  Ix = WF(m).Ix
  Iy = WF(m).Iy
```

```
Case "H-Beam"
```

```
  m = cbosection.ListIndex + 1
  A = HB(m).A / 10
  B = HB(m).B / 10
  tw = HB(m).t1 / 10
  tf = HB(m).t2 / 10
  r = HB(m).r / 10
  Area = HB(m).Area
  w = HB(m).w
  Ix = HB(m).Ix
  Iy = HB(m).Iy
```

```
Case "I-Beam"
```

```
  m = cbosection.ListIndex + 1
  A = IB(m).A / 10
  B = IB(m).B / 10
  tw = IB(m).t1 / 10
  tf = IB(m).t2 / 10
  r1 = IB(m).r1 / 10
  r2 = IB(m).r2 / 10
  Area = IB(m).Area
  w = IB(m).w
  Ix = IB(m).Ix
  Iy = IB(m).Iy
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารลิขสิทธิ์ของมหาวิทยาลัยเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง ห้ามการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 28

## Case "Chanel"

```

m = cbosection.ListIndex + 1
A = CHN(m).A / 10
B = CHN(m).B / 10
tw = CHN(m).t1 / 10
tf = CHN(m).t2 / 10
r1 = CHN(m).r1 / 10
r2 = CHN(m).r2 / 10
Area = CHN(m).Area
w = CHN(m).w
Ix = CHN(m).Ix
Iy = CHN(m).Iy

```

## Case "Angle Equal Legs"

```

m = cbosection.ListIndex + 1
A = AEQ(m).A / 10
B = AEQ(m).B / 10
tw = AEQ(m).t / 10
tf = AEQ(m).t / 10
r1 = AEQ(m).r1 / 10
r2 = AEQ(m).r2 / 10
Area = AEQ(m).Area
w = AEQ(m).w
Ix = AEQ(m).Ix
Iy = AEQ(m).Iy

```

## Case "Angle Unequal Legs"

```

m = cbosection.ListIndex + 1
A = AUEQ(m).A / 10
B = AUEQ(m).B / 10
tw = AUEQ(m).t / 10
tf = AUEQ(m).t / 10
r1 = AUEQ(m).r1 / 10
r2 = AUEQ(m).r2 / 10
Area = AUEQ(m).Area
w = AUEQ(m).w
Ix = AUEQ(m).Ix
Iy = AUEQ(m).Iy

```

## Case "Pipe"

```

m = cbosection.ListIndex + 1
A = PIP(m).A / 10
B = PIP(m).A / 10
tw = PIP(m).t / 10
tf = PIP(m).t / 10
r = PIP(m).r / 10
Area = PIP(m).Area
w = PIP(m).w
Ix = PIP(m).i
Iy = PIP(m).i

```

## Case "Structure Tube"

```

m = cbosection.ListIndex + 1
A = ST(m).A / 10
B = ST(m).B / 10
tw = ST(m).t / 10
tf = ST(m).t / 10
r = ST(m).r / 10
Area = ST(m).Area
w = ST(m).w

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 29

```

Ix = ST(m).Ix
Iy = ST(m).Iy
End Select

```

End Sub

```

Sub cboSection_KeyPress (keyascii As Integer)
If keyascii = 13 Then
    opt2310.SetFocus
End If

```

End Sub

```

Sub cboType_Click ()
1   If cboType.Text = "Wide Flange" Then
    inputWF
    cboSection.Clear
    For n = 1 To 81
        cboSection.AddItem " WF " + Str(WF(n).A) + " x " + Str(
WF(n).w)
    Next n
    cboSection.ListIndex = 00
    PanelNoofBolt1.Visible = 1
    PanelNoofBolt2.Visible = 1
    PanelNoofBolt3.Visible = 1
    labweb.Visible = 1
    labTopFlange.Visible = 1
    labBottomFlange.Visible = 1
    labLongLeg.Visible = 0
    labShortLeg.Visible = 0
    labLongSide.Visible = 0
    labShortSide.Visible = 0
    ElseIf cboType.Text = "H-Beam" Then
        inputHB
        cboSection.Clear
        For n = 1 To 62
            cboSection.AddItem " H " + Str(HB(n).A) + " x " + Str(H
B(n).w)
        Next n
        cboSection.ListIndex = 0
        PanelNoofBolt1.Visible = 1
        PanelNoofBolt2.Visible = 1
        PanelNoofBolt3.Visible = 1
        labweb.Visible = 1
        labTopFlange.Visible = 1
        labBottomFlange.Visible = 1
        labLongLeg.Visible = 0
        labShortLeg.Visible = 0
        labLongSide.Visible = 0
        labShortSide.Visible = 0
        ElseIf cboType.Text = "I-Beam" Then
            inputIB
            cboSection.Clear
            For n = 1 To 20
                cboSection.AddItem " I " + Str(IB(n).A) + " x " + Str(I
B(n).w)
            Next n
            cboSection.ListIndex = 0
            PanelNoofBolt1.Visible = 1
            PanelNoofBolt2.Visible = 1
            PanelNoofBolt3.Visible = 1
            labweb.Visible = 1
            labTopFlange.Visible = 1
            labBottomFlange.Visible = 1
            labLongLeg.Visible = 0
            labShortLeg.Visible = 0
            labLongSide.Visible = 0
            labShortSide.Visible = 0

```

เอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 30

```

Next n
  cbosection.ListIndex = 0
  PanelNoofBolt1.Visible = 1
  PanelNoofBolt2.Visible = 1
  PanelNoofBolt3.Visible = 1
  labweb.Visible = 1
  labTopFlange.Visible = 1
  labBottomFlange.Visible = 1
  labLongLeg.Visible = 0
  labShortLeg.Visible = 0
  labLongSide.Visible = 0
  labShortSide.Visible = 0
ElseIf cboType.Text = "Chanel" Then
  inputCHN
  cbosection.Clear
  For n = 1 To 16
    cbosection.AddItem " C " + Str(CHN(n).A) + " x " + Str(
CHN(n).B) + " x " + Str(CHN(n).t1)
  Next n
  cbosection.ListIndex = 0
  PanelNoofBolt1.Visible = 0
  PanelNoofBolt2.Visible = 1
  PanelNoofBolt3.Visible = 1
  labweb.Visible = 0
  labTopFlange.Visible = 1
  labBottomFlange.Visible = 1
  labLongLeg.Visible = 0
  labShortLeg.Visible = 0
  labLongSide.Visible = 0
  labShortSide.Visible = 0
ElseIf cboType.Text = "Angle Equal Legs" Then
  inputAEQ
  cbosection.Clear
  For n = 1 To 40
    cbosection.AddItem " L " + Str(AEQ(n).A) + " x " + Str(
. AEQ(n).B) + " x " + Str(AEQ(n).t)
  Next n
  cbosection.ListIndex = 0
  PanelNoofBolt1.Visible = 1
  PanelNoofBolt2.Visible = 1
  PanelNoofBolt3.Visible = 0
  labweb.Visible = 0
  labTopFlange.Visible = 0
  labBottomFlange.Visible = 0
  labLongLeg.Visible = 1
  labShortLeg.Visible = 1
  labLongSide.Visible = 0
  labShortSide.Visible = 0

```

```

ElseIf cboType.Text = "Angle Unequal Legs" Then

```

```

  inputAUEQ

```

```

  cbosection.Clear

```

```

  For n = 1 To 20

```

```

    cbosection.AddItem " L " + Str(AUEQ(n).A) + " x " + Str
(AUEQ(n).B) + " x " + Str(AUEQ(n).t)

```

```

  Next n

```

เอกสารนี้เป็นสงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTENSION.FRM - 31

```

        cbosection.ListIndex = 0
        PanelNoofBolt1.Visible = 1
        PanelNoofBolt2.Visible = 1
        PanelNoofBolt3.Visible = 0
        labweb.Visible = 0
        labTopFlange.Visible = 0
        labBottomFlange.Visible = 0
        labLongLeg.Visible = 1
        labShortLeg.Visible = 1
        labLongSide.Visible = 0
        labShortSide.Visible = 0
    ElseIf cboType.Text = "Pipe" Then
        inputPIP
        cbosection.Clear
        For n = 1 To 61
            cbosection.AddItem " 0 " + Str(PIP(n).A)
        Next n
        cbosection.ListIndex = 0
        PanelNoofBolt1.Visible = 1
        PanelNoofBolt2.Visible = 0
        PanelNoofBolt3.Visible = 0
        labweb.Visible = 0
        labTopFlange.Visible = 0
        labBottomFlange.Visible = 0
        labLongLeg.Visible = 0
        labShortLeg.Visible = 0
        labLongSide.Visible = 0
        labShortSide.Visible = 0
    ElseIf cboType.Text = "Structure Tube" Then
        inputST
        cbosection.Clear
        For n = 1 To 20
            cbosection.AddItem " D " + Str(ST(n).A) + " x " + Str(S
T(n).B)
        Next n
        cbosection.ListIndex = 0
        PanelNoofBolt1.Visible = 1
        PanelNoofBolt2.Visible = 1
        PanelNoofBolt3.Visible = 0
        labweb.Visible = 0
        labTopFlange.Visible = 0
        labBottomFlange.Visible = 0
        labLongLeg.Visible = 0
        labShortLeg.Visible = 0
        labLongSide.Visible = 1
        labShortSide.Visible = 1
    End If
End Sub

Sub cboType_KeyPress (keyascii As Integer)
    If keyascii = 13 Then
        cbosection.SetFocus
    End If
End Sub

```

```
Sub Form_Load ()
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## DTENSION.FRM - 32

```
Tension.Top = 550
Tension.Left = 0
Tension.Height = 8450
Tension.Width = 12000
```

```
Fy = 2310
```

```
cboType.AddItem "Wide Flange"
cboType.AddItem "Angle Equal Legs"
cboType.AddItem "Angle Unequal Legs"
cboType.AddItem "H-Beam"
cboType.AddItem "I-Beam"
cboType.AddItem "Chanel"
cboType.AddItem "Pipe"
cboType.AddItem "Structure Tube"
cboType.ListIndex = 0
```

```
End Sub
```

```
Sub opt2310_Click (Value As Integer)
    Fy = 2310
```

```
End Sub
```

```
Sub opt2310_KeyPress (keyascii As Integer)
    If keyascii = 13 Then
        txtL.SetFocus
    End If
```

```
End Sub
```

```
Sub opt2520_Click (Value As Integer)
    Fy = 2520
```

```
End Sub
```

```
Sub opt2520_KeyPress (keyascii As Integer)
    If keyascii = 13 Then
        txtL.SetFocus
    End If
```

```
End Sub
```

```
Sub optBolt_Click (Value As Integer)
    fmeBolt.Visible = 1
    labs.Visible = 1
    labg.Visible = 1
    Panels.Visible = 1
    Panelg.Visible = 1
    label7.Visible = 1
    label10.Visible = 1
```

```
End Sub
```

```
Sub optWELD_Click (Value As Integer)
    fmeBolt.Visible = 0
    labs.Visible = 0
    labg.Visible = 0
    Panels.Visible = 0
```

DTENSION.FRM - 33

```
Panelg.Visible = 0
label7.Visible = 0
label10.Visible = 0
```

End Sub

```
Sub txtL_KeyPress (keyascii As Integer)
If keyascii = 13 Then
    txtTforce.SetFocus
End If
```

End Sub

```
Sub txtTForce_Change ()
If keyascii = 13 Then
    btnExecute.SetFocus
End If
```

End Sub



DTITLE.FRM - 1

VERSION 2.00

Begin Form Title1

```

BackColor      = &H00C0C0C0&
BorderStyle    = 0 'None
Caption        = "Form1"
ClientHeight   = 5625
ClientLeft     = 1965
ClientTop      = 1530
ClientWidth    = 7905
Height         = 6030
Left           = 1905
LinkTopic      = "Form1"
ScaleHeight    = 5625
ScaleWidth     = 7905
Top            = 1185
Width          = 8025

```

Begin Timer Timer1

```

Interval      = 1
Left          = 1800
Top           = 1920

```

End

Begin SSFrame Frame3D1

```

Font3D        = 0 'None
ForeColor     = &H00000000&
Height        = 5535
Left          = 120
TabIndex      = 1
Top           = 0
Width         = 7695

```

Begin SSPanel Panel3D1

```

Alignment     = 4 'Right Justify - MIDDLE
BackColor     = &H00C0C0C0&
BevelInner    = 2 'Raised
BevelOuter    = 1 'Inset
Font3D        = 0 'None
FontBold      = -1 'True
FontItalic    = 0 'False
FontName      = "AngsanaUPC"
FontSize      = 9.75
FontStrikethru = 0 'False
FontUnderline = 0 'False
ForeColor     = &H00000000&
Height        = 5175
Left          = 120
TabIndex      = 2
Top           = 240
Width         = 7455

```

Begin SSPanel Panel3D3

```

BevelOuter    = 0 'None
Caption       = "CHAOKHUNTHAHARN LADKRABANG"
Font3D        = 3 'Inset w/light shading
FontBold      = -1 'True
FontItalic    = 0 'False
FontName      = "Arial"
FontSize      = 8.25
FontStrikethru = 0 'False

```

DTITLE.FRM - 2

```

FontUnderline = 0 'False
Height        = 1575
Left          = 120
TabIndex      = 3
Top           = 1560
Width         = 7215

```

End

Begin SSPanel Panel3D2

```

BevelOuter    = 0 'None
Caption       = "KING MONGKUT'S INSTITUTE OF TECH
Font3D        = 3 'Inset w/light shading
FontBold      = -1 'True
FontItalic    = 0 'False
FontName      = "Arial"
FontSize      = 8.25
FontStrikethru = 0 'False
FontUnderline = 0 'False
Height        = 1575
Left          = 120
TabIndex      = 0
Top           = 240
Width         = 7215

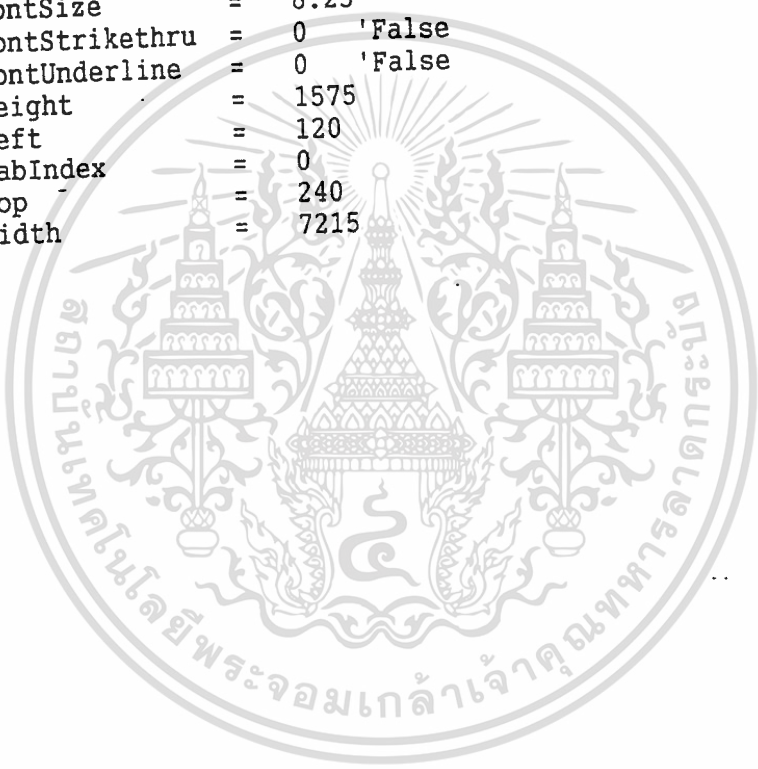
```

End

End

End

End



DTITLE.FRM - 1

Dim o As Single

```

Sub btnOK_Click ()
    Timer1.Enabled = 0
    Load MainMenu
    MainMenu.Show
End Sub

Sub Form_Load ()
    Panel3d2.FontSize = 5
End Sub

Sub Timer1_Timer ()
    If o < 20 Then
        o = o + 1
        Panel3d2.FontSize = 8.5 + o * .25
        Panel3d3.FontSize = 8.5 + o * .25
    ElseIf o >= 20 And o < 40 Then
        o = o + 1
    ElseIf o = 40 Then
        Panel3d2.FontSize = 8.5
        Panel3d2.Caption = "Present"
        Panel3d3.Caption = ""
        o = o + 1
    ElseIf o > 40 And o < 60 Then
        o = o + 1
        Panel3d2.FontSize = 8.5 + (o - 40) * .5
    ElseIf o >= 60 And o < 80 Then
        o = o + 1
    Else
        Timer1.Enabled = 0
        Unload Title1
        Load Title2
        Title2.Show
    End If
End Sub

```

DTITLE2.FRM - 1

VERSION 2.00

Begin Form Title2

```

BackColor = &H00C0C0C0&
BorderStyle = 0 'None
Caption = "About"
ClientHeight = 6600
ClientLeft = 780
ClientTop = 1575
ClientWidth = 10560
Height = 7005
Left = 720
LinkTopic = "Form2"
ScaleHeight = 6600
ScaleWidth = 10560
Top = 1230
Width = 10680

```

Begin SSFrame Frame3D1

```

Font3D = 0 'None
ForeColor = &H00000000&
Height = 6495
Left = 120
TabIndex = 0
Top = 0
Width = 10335

```

Begin SSPanel Panel3D1

```

Alignment = 4 'Right Justify - MIDDLE
BackColor = &H00C0C0C0&
BevelInner = 2 'Raised
BevelOuter = 1 'Inset
Font3D = 3 'Inset w/light shading
FontBold = -1 'True
FontItalic = 0 'False
FontName = "AngsanaUPC"
FontSize = 9.75
FontStrikethru = 0 'False
FontUnderline = 0 'False
ForeColor = &H00000000&
Height = 5895
Index = 1
Left = 360
TabIndex = 1
Top = 360
Width = 9615

```

Begin SSPanel Panel3D2

```

BevelOuter = 0 'None
Caption = "KING MONGKUT'S INSTITUTE OF TECHNOLO
Font3D = 3 'Inset w/light shading
Height = 375
Index = 1
Left = 240
TabIndex = 11
Top = 1560
Width = 9135

```

End

Begin PictureBox Picture1

```

BackColor = &H00C0C0C0&

```

DTITLE2.FRM - 2

```

BorderStyle      = 0 'None
Height           = 1215
Left             = 4200
ScaleHeight     = 1215
ScaleWidth      = 1335
TabIndex        = 14
Top             = 240
Width           = 1335
End
Begin SSPanel Panel3D11
  BevelOuter     = 0 'None
  Caption        = "ã"
  Font3D         = 3 'Inset w/light shading
  FontBold       = -1 'True
  FontItalic     = 0 'False
  FontName       = "Symbol"
  FontSize       = 12
  FontStrikethru = 0 'False
  FontUnderline  = 0 'False
  Height         = 375
  Index          = 2
  Left           = 5880
  TabIndex       = 13
  Top            = 2640
  Width          = 375
End
Begin SSPanel Panel3D11
  BevelOuter     = 0 'None
  Caption        = "35104504"
  Font3D         = 3 'Inset w/light shading
  Height         = 255
  Index          = 0
  Left           = 6720
  TabIndex       = 12
  Top            = 4200
  Width          = 1335
End
Begin SSPanel Panel3D3
  BevelOuter     = 0 'None
  Caption        = "FACULTY OF ENGINEERING"
  Font3D         = 3 'Inset w/light shading
  Height         = 375
  Index          = 1
  Left           = 240
  TabIndex       = 10
  Top            = 1920
  Width          = 9135
End
Begin SSPanel Panel3D4
  BevelOuter     = 0 'None
  Caption        = "CIVIL ENGINEERING DEPARTMENT"
  Font3D         = 3 'Inset w/light shading
  Height         = 375
  Index          = 1
  Left           = 240
  TabIndex       = 9

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารทรัพย์สินทางปัญญาของมหาวิทยาลัยเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง ไม่อนุญาติให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTITLE2.FRM - 3

```

Top           = 2280
Width        = 9135
End
Begin SSPanel Panel3D5
  BevelOuter  = 0 'None
  Caption     = "LSTEEL"
  Font3D     = 3 'Inset w/light shading
  FontBold   = -1 'True
  FontItalic  = 0 'False
  FontName   = "MS Sans Serif"
  FontSize   = 24
  FontStrikethru = 0 'False
  FontUnderline = 0 'False
  Height     = 525
  Index      = 1
  Left       = 120
  TabIndex   = 8
  Top        = 2760
  Width     = 9375
End
Begin SSPanel Panel3D6
  Alignment  = 1 'Left Justify - MIDDLE
  BevelOuter = 0 'None
  Caption    = "THACHON KAOSOMBOON"
  Font3D    = 3 'Inset w/light shading
  Height    = 375
  Index     = 1
  Left      = 3480
  TabIndex  = 7
  Top       = 4440
  Width    = 2535
End
Begin SSPanel Panel3D7
  BevelOuter  = 0 'None
  Caption     = "PROGRAMER : SUWANAT TANATANATRAKOO"
  Font3D     = 3 'Inset w/light shading
  Height     = 255
  Index      = 1
  Left       = 240
  TabIndex   = 6
  Top        = 4200
  Width     = 9135
End
Begin SSPanel Panel3D8
  BevelOuter  = 0 'None
  Caption     = "ADVISOR : MR. WIBOOL WUTTHIYAN"
  Font3D     = 3 'Inset w/light shading
  Height     = 375
  Index      = 1
  Left       = 1560
  TabIndex   = 5
  Top        = 4800
  Width     = 6255
End
Begin SSCommand btnOK
  Caption    = "&OK"

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่ลิขสิทธิ์สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DTITLE2.FRM - 4

```

Font3D      = 0 'None
Height     = 375
Left       = 3840
Picture    = (none)
TabIndex   = 4
Top       = 5280
Width     = 1815

```

End

Begin SSPaanel Panel3D9

```

BevelOuter = 0 'None
Caption    = "VERSION 1.01 , FEBRUARY 96 - MAY 96"
Font3D     = 3 'Inset w/light shading
Height    = 375
Index     = 1
Left     = 120
TabIndex = 3
Top     = 3240
Width  = 8895

```

End

Begin SSPanel Panel3D11

```

BevelOuter = 0 'None
Caption    = "35104164"
Font3D     = 3 'Inset w/light shading
Height    = 375
Index     = 1
Left     = 6720
TabIndex = 2
Top     = 4440
Width  = 1335

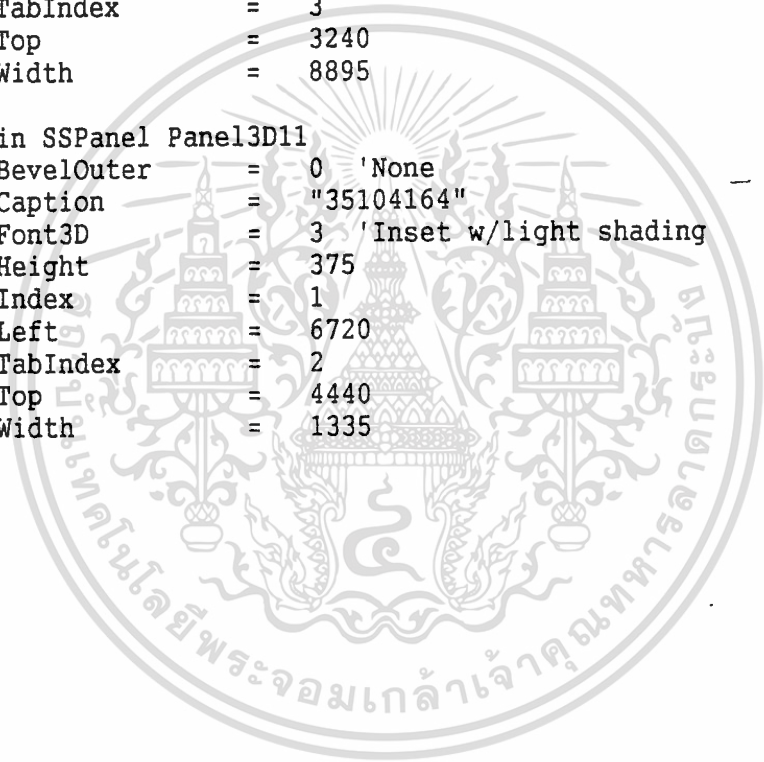
```

End

End

End

End



DTITLE2.FRM - 1

```
Sub btnOK_Click ()  
  Unload Title2  
  Load mainmenu  
  mainmenu.Show  
  Load Back  
  Back.Show
```

End Sub

```
Sub Form_Load ()  
  Title2.Top = (Screen.Height - Title2.Height) / 2  
  Title2.Left = (Screen.Width - Title2.Width) / 2  
End Sub
```



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่นุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

FRMOPEN.FRM - 1

VERSION 2.00

Begin Form frmOpen

```

Caption      = "Open"
ClientHeight = 4140
ClientLeft   = 1755
ClientTop    = 2655
ClientWidth  = 7635
Height       = 4545
Left         = 1695
LinkTopic    = "Form1"
MaxButton    = 0  'False
MinButton    = 0  'False
ScaleHeight  = 4140
ScaleWidth   = 7635
Top          = 2310
Width        = 7755

```

Begin SSCommand cmdCancel

```

BevelWidth   = 4
Caption      = "&Cancel"
Font3D       = 0  'None
ForeColor    = &H00000000&
Height       = 510
Left         = 6210
Picture      = (none)
TabIndex     = 12
Top          = 990
Width        = 1230

```

End

Begin SSCommand cmdOK

```

BevelWidth   = 4
Caption      = "&OK"
Font3D       = 0  'None
ForeColor    = &H00000000&
Height       = 510
Left         = 6210
Picture      = (none)
TabIndex     = 11
Top          = 225
Width        = 1230

```

End

Begin SSPanel Panel3D1

```

BevelOuter   = 0  'None
BevelWidth   = 2
BorderWidth  = 2
Caption      = "Panel3D1"
Font3D       = 1  'Raised w/light shading
ForeColor    = &H00FF80FF&
Height       = 4110
Left         = 0
TabIndex     = 6
Top          = 0
Width        = 7620

```

Begin TextBox Text1

```

Height       = 375
Left         = 225

```

```

TabIndex     = 0

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารตัวอย่าง ไม่สามารถนำไปใช้เพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

FRMOPEN.FRM - 2

```

Text           = " "
Top            = 630
Width         = 2775
End
Begin FileListBox File1
Height        = 1785
Left          = 225
TabIndex     = 10
Top           = 1125
Width        = 2775
End
Begin DirListBox Dir1
Height        = 1830
Left          = 3375
TabIndex     = 9
Top           = 1125
Width        = 2775
End
Begin DriveListBox Drive1
Height        = 315
Left          = 3345
TabIndex     = 8
Top           = 3630
Width        = 2775
End
Begin ComboBox cmbListType
Height        = 300
Left          = 225
TabIndex     = 7
Text         = "cmbListType"
Top           = 3630
Width        = 2775
End
Begin Label Label1
BackColor    = &H00C0C0C0&
Caption      = "File &Name:"
Height       = 255
Left         = 225
TabIndex    = 1
Top          = 270
Width       = 1095
End
Begin Label Label2
BackColor    = &H00C0C0C0&
Caption      = "List Files of &Type:"
Height       = 255
Left         = 225
TabIndex    = 2
Top          = 3270
Width       = 1695
End
Begin Label Label3
BackColor    = &H00C0C0C0&
Caption      = "&Directories:"
Height       = 255
Left         = 3345

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับกรใช้เพื่อการศึกษเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

FRMOPEN.FRM - 3

```

        TabIndex      = 3
        Top           = 270
        Width        = 1215
    End
    Begin Label Label4
        BackColor     = &H00C0C0C0&
        Caption       = "Label4"
        Height        = 255
        Left          = 3345
        TabIndex      = 4
        Top           = 630
        Width        = 2775
    End
    Begin Label Label5
        BackColor     = &H00C0C0C0&
        Caption       = "Dri&yes:"
        Height        = 255
        Left          = 3345
        TabIndex      = 5
        Top           = 3270
        Width        = 1215
    End
End
End
End

```



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

FRMOPEN.FRM - 1

```
Sub cmbListType_Change ()
```

```
    File1.Pattern = cmbListType
```

```
End Sub
```

```
Sub cmbListType_Click ()
```

```
    cmbListType_Change
```

```
End Sub
```

```
Sub cmdCancel_Click ()
```

```
    Unload Frmopen
```

```
End Sub
```

```
Sub cmdOK_Click ()
```

```
    OpenCheck% = 1
```

```
    Open Path$ + File$ For Input As #1
```

```
    OpenData
```

```
    Close #1
```

```
    OpenFile
```

```
    Unload Frmopen
```

```
End Sub
```

```
Sub Dir1_Change ()
```

```
    File1.Path = Dir1.Path
```

```
    If Len(Dir1.Path) > 3 Then
```

```
        Label4.Caption = Dir1.Path + "\" + File1.Pattern
        Path$ = Dir1.Path + "\"
```

```
    Else
```

```
        Label4.Caption = Dir1.Path + File1.Pattern
        Path$ = Dir1.Path
```

```
    End If
```

```
    If File1.FileName <> "" Then
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์ของมหาวิทยาลัยเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง การศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

FRMOPEN.FRM - 2

```
text1.Text = File1.FileName
```

```
Else
```

```
text1.Text = File1.Pattern
```

```
End If
```

```
End Sub
```

```
Sub Drive1_Change ()
```

```
Dim Msg As String
```

```
On Error Resume Next
```

```
Screen.MousePointer = 11
```

```
Dir1.Path = Drive1.Drive
```

```
Screen.MousePointer = 0
```

```
- If Err Then
```

```
Msg = "Error " & Err & ": " & Error$ & "."
```

```
MsgBox Msg, 48, "Drive/Directory Error"
```

```
Drive1.Drive = Dir1.Path
```

```
End If
```

```
End Sub
```

```
Sub File1_Click ()
```

```
text1.Text = File1
```

```
End Sub
```

```
Sub File1_DblClick ()
```

```
cmdOK_Click
```

```
End Sub
```

```
Sub Form_Load ()
```

```
Drive1.Drive = CurDir$
```

```
Dir1.Path = CurDir$
```

```
File1.Path = CurDir$
```

```
If File1.FileName <> "" Then
```

```
text1.Text = File1.FileName
```

```
Else
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

FRMOPEN.FRM - 3

```
text1.Text = File1.Pattern
```

```
End If
```

```
Label4.Caption = Dir1.Path
```

```
Select Case operation
```

```
Case "Simple Beam"
```

```
text1.Text = "*.SBA"
```

```
cmbListType.Text = "*.SBA"
```

```
cmbListType.AddItem "*.SBA"
```

```
cmbListType.AddItem "*.*"
```

```
File1.Pattern = "*.SBA"
```

```
Case "Contineous Beam"
```

```
text1.Text = "*.CBA"
```

```
cmbListType.Text = "*.CBA"
```

```
cmbListType.AddItem "*.CBA"
```

```
cmbListType.AddItem "*.*"
```

```
File1.Pattern = "*.CBA"
```

```
Case "Combine Section"
```

```
text1.Text = "*.CSA"
```

```
cmbListType.Text = "*.CSA"
```

```
cmbListType.AddItem "*.CSA"
```

```
cmbListType.AddItem "*.*"
```

```
File1.Pattern = "*.CSA"
```

```
Case "Combine Axial"
```

```
text1.Text = "*.CAB"
```

```
cmbListType.Text = "*.CAB"
```

```
cmbListType.AddItem "*.CAB"
```

```
cmbListType.AddItem "*.*"
```

```
File1.Pattern = "*.CAB"
```

```
Case "Tension"
```

```
text1.Text = "*.TSA"
```

```
cmbListType.Text = "*.TSA"
```

```
cmbListType.AddItem "*.TSA"
```

```
cmbListType.AddItem "*.*"
```

```
File1.Pattern = "*.TSA"
```

```
Case "Compression"
```

```
text1.Text = "*.CPA"
```

```
cmbListType.Text = "*.CPA"
```

```
cmbListType.AddItem "*.CPA"
```

```
cmbListType.AddItem "*.*"
```

```
File1.Pattern = "*.CPA"
```

```
End Select
```

```
End Sub
```

```
Sub Form_LostFocus ()
```

```
Unload Frmopen
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่นอนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```
FRMOPEN.FRM - 4
```

```
End Sub
```

```
Sub Text1_Change ()
```

```
File$ = text1.Text
```

```
End Sub
```



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่นอนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

FRMSAVE.FRM - 1

VERSION 2.00

Begin Form frmSave

```

Caption      = "Save File As"
ClientHeight = 4110
ClientLeft   = 1785
ClientTop    = 2265
ClientWidth  = 7620
Height       = 4515
Left         = 1725
LinkTopic    = "Form1"
MaxButton    = 0 'False
MinButton    = 0 'False
ScaleHeight  = 4110
ScaleWidth   = 7620
Top          = 1920
Width        = 7740

```

Begin SSCommand cmdCancel

```

BevelWidth   = 4
Caption       = "&Cancel"
Font3D       = 0 'None
ForeColor     = &H00000000&
Height       = 510
Left         = 6120
Picture       = (none)
TabIndex     = 12
Top          = 765
Width        = 1230

```

End

Begin SSCommand cmdOK

```

BevelWidth   = 4
Caption       = "&OK"
Font3D       = 0 'None
ForeColor     = &H00000000&
Height       = 510
Left         = 6120
Picture       = (none)
TabIndex     = 11
Top          = 180
Width        = 1230

```

End

Begin SSPanel Panel3D1

```

BevelOuter   = 0 'None
BevelWidth   = 2
BorderWidth  = 2
Caption       = "Panel3D1"
Font3D       = 1 'Raised w/light shading
ForeColor     = &H00FF80FF&
Height       = 4110
Left         = 0
TabIndex     = 6
Top          = 0
Width        = 7620

```

Begin DriveListBox Drive1

```

Height       = 315
Left         = 3285
TabIndex     = 10

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารตัวอย่างสำหรับใช้ในการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

FRMSAVE.FRM - 2

```

        Top           = 3600
        Width        = 2775
    End
    Begin DirListBox Dir1
        Height       = 1830
        Left         = 3240
        TabIndex     = 9
        Top          = 1080
        Width        = 2775
    End
    Begin FileListBox File1
        Height       = 1785
        Left         = 180
        TabIndex     = 8
        Top          = 1080
        Width        = 2775
    End
    Begin TextBox Text1
        Height       = 375
        Left         = 180
        TabIndex     = 0
        Text         = " "
        Top          = 600
        Width        = 2775
    End
    Begin ComboBox cmbListType
        Height       = 300
        Left         = 180
        TabIndex     = 7
        Text         = "cmbListType"
        Top          = 3600
        Width        = 2775
    End
    Begin Label Label5
        BackColor    = &H00C0C0C0&
        Caption      = "Dri&ves:"
        Height       = 255
        Left         = 3285
        TabIndex     = 1
        Top          = 3150
        Width        = 1215
    End
    Begin Label Label4
        BackColor    = &H00C0C0C0&
        Caption      = "Label4"
        Height       = 255
        Left         = 3195
        TabIndex     = 2
        Top          = 720
        Width        = 2775
    End
    Begin Label Label3
        BackColor    = &H00C0C0C0&
        Caption      = "&Directories:"
        Height       = 255
        Left         = 3195

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารงานวิจัยที่จัดทำขึ้นเพื่อใช้ในการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

FRMSAVE.FRM - 1

```
Sub cmbListType_Change ()
    File1.Pattern = cmbListType
End Sub
```

```
Sub cmbListType_Click ()
    cmbListType_Change
End Sub
```

```
Sub cmdCancel_Click ()
```

```
    Unload FrmSave
```

```
End Sub
```

```
Sub cmdOK_Click ()
```

```
    MousePointer = 11
```

```
    Unload FrmSave -
```

```
    Open Path$ + File$ For Output As #1
```

```
    SaveData
```

```
    Close #1
```

```
    Message$ = "Ready. File was save."
```

```
    Options% = MB_OK
```

```
    Response% = MsgBox(Message$, Options%, "Save File")
```

```
    Unload FrmSave
```

```
End Sub
```

```
Sub Dir1_Change ()
```

```
    File1.Path = Dir1.Path
```

```
    If Len(Dir1.Path) > 3 Then
```

```
        Label4.Caption = Dir1.Path + "\" + File1.Pattern
```

```
        Path$ = Dir1.Path + "\"
```

```
    Else
```

```
        Label4.Caption = Dir1.Path + File1.Pattern
```

```
        Path$ = Dir1.Path
```

```
    End If
```

```
    If File1.FileName <> "" Then
```

```
        text1.Text = File1.FileName
```

```
    Else
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

FRMSAVE.FRM - 2

```

If File$ <> "" Then
    text1.Text = File$
Else
    text1.Text = File1.Pattern
End If

```

End If

End Sub

Sub Drive1\_Change ()

Dim Msg As String

On Error Resume Next

```

Screen.MousePointer = 11
Dir1.Path = Drive1.Drive
Screen.MousePointer = 0

```

If Err Then

```

Msg = "Error " & Err & ": " & Error$ & "."
MsgBox Msg, 48, "Drive/Directory Error"
Drive1.Drive = Dir1.Path

```

End If

End Sub

Sub File1\_Click ()

text1.Text = File1

End Sub

Sub Form\_Load ()

Drive1.Drive = CurDir\$

If Path\$ <> "" Then

Label4.Caption = Path\$

Else

```

Dir1.Path = CurDir$
File1.Path = CurDir$
Label4.Caption = Dir1.Path

```

FRMSAVE.FRM - 3

```

    TabIndex      = 3
    Top           = 315
    Width        = 1215
End
Begin Label Label2
    BackColor     = &H00C0C0C0&
    Caption       = "List Files of &Type:"
    Height        = 255
    Left          = 180
    TabIndex      = 4
    Top           = 3150
    Width         = 1695

```

```

End
Begin Label Label1
    BackColor     = &H00C0C0C0&
    Caption       = "File &Name:"
    Height        = 255
    Left          = 225
    TabIndex      = 5
    Top           = 270
    Width         = 1095

```

```

End

```

```

End

```

```

End

```



FRMSAVE.FRM - 3.

End If

If File1.FileName <> "" Then

text1.Text = File1.FileName

Else

If File\$ <> "" Then

text1.Text = File\$

Else

text1.Text = File1.Pattern

End If

End If

Select Case operation

Case "Simple Beam"

text1.Text = "\*.SBA"

cmbListType.Text = "\*.SBA"

cmbListType.AddItem "\*.SBA"

cmbListType.AddItem " \*.\*"

File1.Pattern = "\*.SBA"

Case "Contineous Beam"

text1.Text = "\*.CBA"

cmbListType.Text = "\*.CBA"

cmbListType.AddItem "\*.CBA"

cmbListType.AddItem " \*.\*"

File1.Pattern = "\*.CBA"

Case "Combine Section"

text1.Text = "\*.CSA"

cmbListType.Text = "\*.CSA"

cmbListType.AddItem "\*.CSA"

cmbListType.AddItem " \*.\*"

File1.Pattern = "\*.CSA"

Case "Combine Axial"

text1.Text = "\*.CAB"

cmbListType.Text = "\*.CAB"

cmbListType.AddItem "\*.CAB"

cmbListType.AddItem " \*.\*"

File1.Pattern = "\*.CAB"

Case "Tension"

text1.Text = "\*.TSA"

cmbListType.Text = "\*.TSA"

cmbListType.AddItem "\*.TSA"

cmbListType.AddItem " \*.\*"

File1.Pattern = "\*.TSA"

Case "Compression"

text1.Text = "\*.CPA"

cmbListType.Text = "\*.CPA"

cmbListType.AddItem "\*.CPA"

เอกสารนี้เป็นเอกสารลิขสิทธิ์ของกรมส่งเสริมการค้าระหว่างประเทศ กระทรวงพาณิชย์ ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

FRMSAVE.FRM - 4

```
cmbListType.AddItem "*.*"
File1.Pattern = "*.CPA"
End Select
```

End Sub

Sub Text1\_Change ()

```
File$ = text1.Text
```

End Sub



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 1

Option Explicit

'Declare Variable

Dim i As Integer

Dim j As Integer

Global path As String

Global file As String

Global operation As String

Global Fy As Single

Global e As Single

'Beam

Global picUloadNo As Integer

Global Beamopt2310Value As Integer

Global Beamopt2520Value As Integer

Global BeamoptWFValue As Integer

Global BeamoptHBValue As Integer

Global BeamoptIBValue As Integer

Global BeamchoSteelListIndex As Integer

Global BeamtxtLText As String

Global BeamtxtaText As String

Global BeamtxtbText As String

Global BeamtxtwText As String

Global BeamChkShoringValue As Integer

Global BeamtxtShoringText As String

Global BeamPic1 As Integer

Global BeamPic2 As Integer

Global BeamPic3 As Integer

Global BeamPic4 As Integer

Global BeamPic5 As Integer

Global BeamPic6 As Integer

Global BeamPic7 As Integer

Global BeamPic8 As Integer

Global BeamPic9 As Integer

Global BeamPic10 As Integer

Global BeamPic11 As Integer

Global BeamPic12 As Integer

'Combine Axial

Global totalSec As Integer

Global CombAxoptWFValue As Integer

Global CombAxoptHBValue As Integer

Global CombAxoptIBValue As Integer

Global CombAxopt2310Value As Integer

Global CombAxopt2520Value As Integer

Global CombAxcboSteelListIndex As Integer

Global CombAxtxtLText As String

Global CombAxoptSideswayValue As Integer

Global CombAxoptNoSideswayValue As Integer

Global CombAxoptEtcValue As Integer

Global CombAxTxtPText As String

Global CombAxtxtPxText As String

Global CombAxtxtexText As String

Global CombAxtxtPyText As String

Global CombAxtxteyText As String

Global CombAxtxtMxText As String

Global CombAxTxtMyText As String

Global CombAxtxtPsxText As String

Global CombAxTtxtdxText As String

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## DUI.BAS - 2

```

Global CombAxtxtPsyText As String
Global CombAxttxtdyText As String
Global CombAxtxtUxText As String
Global CombAxtxtUyText As String
Global CombAxoPtPin_PinValue As Integer
Global CombAxoPtFix_FixValue As Integer
Global CombAxoPtFix_PinValue As Integer
Global CombAxoPtFix_FreeValue As Integer
Global CombAxoPtFix_RollerValue As Integer
Global CombAxoPtPin_RollerValue As Integer
Global CombAxoPtPrimaryValue As Integer
Global CombAxoPtSecondaryValue As Integer
'Combine Axial
Global CombSectxtTotalSecText As String
Global CombSecGrid1Rows As Integer
Global CombSecGrid1cols As Integer
Global CombSecGrid1(50, 5) As String
Global CombSecGrid2Rows As Integer
Global CombSecGrid2cols As Integer
Global CombSecGrid2(50, 5) As String
Global CombSecGrid3Rows As Integer
Global CombSecGrid3cols As Integer
Global CombSecGrid3(50, 5) As String
Global CombSecGrid4Rows As Integer
Global CombSecGrid4cols As Integer
Global CombSecGrid4(50, 5) As String
Global CombSectxtLText As String
Global CombSectxtPText As String
Global CombSectxtSbText As String
Global CombSecopt2310Value As String
Global CombSecopt2520Value As String
Global CombSecoptPin_PinValue As Integer
Global CombSecoptFix_FixValue As Integer
Global CombSecoptFix_PinValue As Integer
Global CombSecoptFix_FreeValue As Integer
Global CombSecoptFix_RollerValue As Integer
Global CombSecoptPin_RollerValue As Integer
Global CombSecchkTiePlateValue As Integer
Global CombSecchkLacingValue As Integer
Global CombSeccboBoltListIndex As Integer
'Contineous Beam
Global ContineousBeamtxtNoofEletext As String
Global ContineousBeamoptWFValue As Integer
Global ContineousBeamoptHBValue As Integer
Global ContineousBeamoptIBValue As Integer
Global ContineousBeamopt2310Value As Integer
Global ContineousBeamopt2520Value As Integer
Global ContineousBeamoptShoringValue As Integer
Global ContineousBeamContiBGrid0rows As Integer
Global ContineousBeamContiBGrid0cols As Integer
Global ContineousBeamContiBGrid0(50, 11) As String
'Tension
Global TensioncboTypeListIndex As Integer
Global TensioncboSectionListIndex As Integer
Global Tensionopt2310Value As Integer
Global Tensionopt2520Value As Integer

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารลิขสิทธิ์ของมหาวิทยาลัยเทคโนโลยีพระจอมเกล้าธนบุรี ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 3

```
Global TensiontxtLText As String
Global TensiontxtTForceText As String
'Compression
Global CompressioncboTypeListIndex As Integer
Global CompressioncboSectionListIndex As Integer
Global CompressionoptSecondaryValue As Integer
Global Compressionopt2310Value As Integer
Global Compressionopt2520Value As Integer
Global TensiontxtLText As String
Global TensiontxtTForceText As String
Global Compressionoption3d1Value As Integer
Global Compressionoption3d2Value As Integer
Global Compressionoption3d3Value As Integer
Global Compressionoption3d4Value As Integer
Global Compressionoption3d5Value As Integer
Global Compressionoption3d6Value As Integer
```

'DECLARE Steel Section Infomation

```
Type Wideflange
  Area As Single
  A As Integer
  B As Integer
  t1 As Single
  t2 As Single
  w As Single
  r As Single
  Ix As Single
  Iy As Single
```

End Type

```
Global Wf(82) As Wideflange
```

```
Type EqualAngle
  Area As Single
  A As Single
  B As Single
  w As Single
  t As Integer
  r1 As Single
  r2 As Single
  Cx As Single
  Cy As Single
  Ix As Single
  Iy As Single
  g As Integer
```

End Type

```
Global AEQ(40) As EqualAngle
```

```
Type UnequalAngle
  Area As Single
  A As Integer
  B As Integer
```

DUI.BAS - 4

w As Single  
 t As Integer  
 r1 As Single  
 r2 As Single  
 Cx As Single  
 Cy As Single  
 Ix As Single  
 Iy As Single  
 g As Integer  
 g1 As Integer  
 g2 As Integer

End Type

Global AUEQ(20) As UnequalAngle

Type H\_Beam

Area As Single  
 A As Integer  
 B As Integer  
 w As Single  
 t1 As Single  
 t2 As Single  
 r As Single  
 Ix As Single  
 Iy As Single

End Type

Global Hb(62) As H\_Beam

Type I\_Beam

Area As Single  
 A As Integer  
 B As Integer  
 w As Single  
 t1 As Single  
 t2 As Single  
 r1 As Single  
 r2 As Single  
 Ix As Single  
 Iy As Single

End Type

Global IB(20) As I\_Beam

Type Channel

Area As Single  
 A As Integer  
 B As Integer  
 t1 As Single  
 t2 As Single  
 r1 As Single  
 r2 As Single  
 w As Single



- 7

DUI.BAS - 5

Ix As Single  
Iy As Single

End Type  
Global CHN(16) As Channel

Type Structure  
Area As Single  
A As Integer  
B As Integer  
t As Single  
w As Single  
r As Single  
Ix As Single  
Iy As Single

End Type  
Global ST(20) As Structure

Type Pipe  
A As Single  
w As Single  
t As Single  
r As Single  
i As Single  
Area As Single

End Type  
Global pip(61) As Pipe

Sub inputAEQ ( )

AEQ(1).A = 25  
AEQ(2).A = 30  
AEQ(3).A = 40  
AEQ(4).A = 40  
AEQ(5).A = 45  
AEQ(6).A = 45  
AEQ(7).A = 50  
AEQ(8).A = 50  
AEQ(9).A = 50  
AEQ(10).A = 60  
AEQ(11).A = 60  
AEQ(12).A = 65  
AEQ(13).A = 65  
AEQ(14).A = 65  
AEQ(15).A = 70  
AEQ(16).A = 75  
AEQ(17).A = 75  
AEQ(18).A = 75  
AEQ(19).A = 80  
AEQ(20).A = 90  
AEQ(21).A = 90  
AEQ(22).A = 90  
AEQ(23).A = 90  
AEQ(24).A = 100  
AEQ(25).A = 100



## DUI.BAS - 6

AEQ(26).A = 100  
 AEQ(27).A = 120  
 AEQ(28).A = 130  
 AEQ(29).A = 130  
 AEQ(30).A = 130  
 AEQ(31).A = 150  
 AEQ(32).A = 150  
 AEQ(33).A = 150  
 AEQ(34).A = 175  
 AEQ(35).A = 175  
 AEQ(36).A = 200  
 AEQ(37).A = 200  
 AEQ(38).A = 200  
 AEQ(39).A = 250  
 AEQ(40).A = 250

AEQ(1).B = 25  
 AEQ(2).B = 30  
 AEQ(3).B = 40  
 AEQ(4).B = 40  
 AEQ(5).B = 45  
 AEQ(6).B = 45  
 AEQ(7).B = 50  
 AEQ(8).B = 50  
 AEQ(9).B = 50  
 AEQ(10).B = 60  
 AEQ(11).B = 60  
 AEQ(12).B = 65  
 AEQ(13).B = 65  
 AEQ(14).B = 65  
 AEQ(15).B = 70  
 AEQ(16).B = 75  
 AEQ(17).B = 75  
 AEQ(18).B = 75  
 AEQ(19).B = 80  
 AEQ(20).B = 90  
 AEQ(21).B = 90  
 AEQ(22).B = 90  
 AEQ(23).B = 90  
 AEQ(24).B = 100  
 AEQ(25).B = 100  
 AEQ(26).B = 100  
 AEQ(27).B = 120  
 AEQ(28).B = 130  
 AEQ(29).B = 130  
 AEQ(30).B = 130  
 AEQ(31).B = 150  
 AEQ(32).B = 150  
 AEQ(33).B = 150  
 AEQ(34).B = 175  
 AEQ(35).B = 175  
 AEQ(36).B = 200  
 AEQ(37).B = 200  
 AEQ(38).B = 200  
 AEQ(39).B = 250  
 AEQ(40).B = 250



DUI.BAS - 7

AEQ(1).t = 3  
 AEQ(2).t = 3  
 AEQ(3).t = 3  
 AEQ(4).t = 5  
 AEQ(5).t = 4  
 AEQ(6).t = 5  
 AEQ(7).t = 4  
 AEQ(8).t = 5  
 AEQ(9).t = 6  
 AEQ(10).t = 4  
 AEQ(11).t = 5  
 AEQ(12).t = 5  
 AEQ(13).t = 6  
 AEQ(14).t = 8  
 AEQ(15).t = 6  
 AEQ(16).t = 6  
 AEQ(17).t = 9  
 AEQ(18).t = 12  
 AEQ(19).t = 6  
 AEQ(20).t = 6  
 AEQ(21).t = 7  
 AEQ(22).t = 10  
 AEQ(23).t = 13  
 AEQ(24).t = 7  
 AEQ(25).t = 10  
 AEQ(26).t = 13  
 AEQ(27).t = 8  
 AEQ(28).t = 9  
 AEQ(29).t = 12  
 AEQ(30).t = 15  
 AEQ(31).t = 12  
 AEQ(32).t = 15  
 AEQ(33).t = 19  
 AEQ(34).t = 12  
 AEQ(35).t = 15  
 AEQ(36).t = 15  
 AEQ(37).t = 20  
 AEQ(38).t = 25  
 AEQ(39).t = 25  
 AEQ(40).t = 35

AEQ(1).r1 = 4  
 AEQ(2).r1 = 4  
 AEQ(3).r1 = 4.5  
 AEQ(4).r1 = 4.5  
 AEQ(5).r1 = 6.5  
 AEQ(6).r1 = 6.5  
 AEQ(7).r1 = 6.5  
 AEQ(8).r1 = 6.5  
 AEQ(9).r1 = 6.5  
 AEQ(10).r1 = 6.5  
 AEQ(11).r1 = 6.5  
 AEQ(12).r1 = 8.5  
 AEQ(13).r1 = 8.5  
 AEQ(14).r1 = 8.5



DUI.BAS - 8

AEQ(15).r1 = 8.5  
 AEQ(16).r1 = 8.5  
 AEQ(17).r1 = 8.5  
 AEQ(18).r1 = 8.5  
 AEQ(19).r1 = 8.5  
 AEQ(20).r1 = 10  
 AEQ(21).r1 = 10  
 AEQ(22).r1 = 10  
 AEQ(23).r1 = 10  
 AEQ(24).r1 = 10  
 AEQ(25).r1 = 10  
 AEQ(26).r1 = 10  
 AEQ(27).r1 = 12  
 AEQ(28).r1 = 12  
 AEQ(29).r1 = 12  
 AEQ(30).r1 = 12  
 AEQ(31).r1 = 14  
 AEQ(32).r1 = 14  
 AEQ(33).r1 = 14  
 AEQ(34).r1 = 15  
 AEQ(35).r1 = 15  
 AEQ(36).r1 = 17  
 AEQ(37).r1 = 17  
 AEQ(38).r1 = 17  
 AEQ(39).r1 = 24  
 AEQ(40).r1 = 24

AEQ(1).r2 = 2  
 AEQ(2).r2 = 2  
 AEQ(3).r2 = 2  
 AEQ(4).r2 = 3  
 AEQ(5).r2 = 3  
 AEQ(6).r2 = 3  
 AEQ(7).r2 = 3  
 AEQ(8).r2 = 3  
 AEQ(9).r2 = 4.5  
 AEQ(10).r2 = 3  
 AEQ(11).r2 = 3  
 AEQ(12).r2 = 3  
 AEQ(13).r2 = 4  
 AEQ(14).r2 = 6  
 AEQ(15).r2 = 4  
 AEQ(16).r2 = 4  
 AEQ(17).r2 = 6  
 AEQ(18).r2 = 6  
 AEQ(19).r2 = 4  
 AEQ(20).r2 = 5  
 AEQ(21).r2 = 5  
 AEQ(22).r2 = 7  
 AEQ(23).r2 = 7  
 AEQ(24).r2 = 5  
 AEQ(25).r2 = 7  
 AEQ(26).r2 = 7  
 AEQ(27).r2 = 5  
 AEQ(28).r2 = 6  
 AEQ(29).r2 = 8.5



เอกสารนี้เป็นทรัพย์สินของสำนักงานวิทยุประจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 9

AEQ(30).r2 = 8.5  
 AEQ(31).r2 = 7  
 AEQ(32).r2 = 10  
 AEQ(33).r2 = 10  
 AEQ(34).r2 = 11  
 AEQ(35).r2 = 11  
 AEQ(36).r2 = 12  
 AEQ(37).r2 = 12  
 AEQ(38).r2 = 12  
 AEQ(39).r2 = 12  
 AEQ(40).r2 = 18

AEQ(1).Area = 1.427  
 AEQ(2).Area = 1.727  
 AEQ(3).Area = 2.336  
 AEQ(4).Area = 3.755  
 AEQ(5).Area = 3.492  
 AEQ(6).Area = 4.302  
 AEQ(7).Area = 3.892  
 AEQ(8).Area = 4.802  
 AEQ(9).Area = 5.644  
 AEQ(10).Area = 4.692  
 AEQ(11).Area = 5.802  
 AEQ(12).Area = 6.367  
 AEQ(13).Area = 7.527  
 AEQ(14).Area = 9.761  
 AEQ(15).Area = 8.127  
 AEQ(16).Area = 8.727  
 AEQ(17).Area = 12.69  
 AEQ(18).Area = 16.56  
 AEQ(19).Area = 9.327  
 AEQ(20).Area = 10.56  
 AEQ(21).Area = 12.22  
 AEQ(22).Area = 17  
 AEQ(23).Area = 21.71  
 AEQ(24).Area = 13.62  
 AEQ(25).Area = 19  
 AEQ(26).Area = 24.31  
 AEQ(27).Area = 18.76  
 AEQ(28).Area = 22.74  
 AEQ(29).Area = 29.76  
 AEQ(30).Area = 36.75  
 AEQ(31).Area = 34.77  
 AEQ(32).Area = 42.74  
 AEQ(33).Area = 53.38  
 AEQ(34).Area = 40.52  
 AEQ(35).Area = 50.21  
 AEQ(36).Area = 57.75  
 AEQ(37).Area = 76  
 AEQ(38).Area = 93.75  
 AEQ(39).Area = 119.4  
 AEQ(40).Area = 162.6

AEQ(1).w = 1.12

AEQ(2).w = 1.36

AEQ(3).w = 1.83



เอกสารนี้ได้รับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## DUI.BAS - 10

AEQ(4).w = 2.95  
 AEQ(5).w = 2.74  
 AEQ(6).w = 3.38  
 AEQ(7).w = 3.06  
 AEQ(8).w = 3.77  
 AEQ(9).w = 4.43  
 AEQ(10).w = 3.68  
 AEQ(11).w = 4.55  
 AEQ(12).w = 5  
 AEQ(13).w = 5.91  
 AEQ(14).w = 7.66  
 AEQ(15).w = 6.38  
 AEQ(16).w = 6.85  
 AEQ(17).w = 9.96  
 AEQ(18).w = 13  
 AEQ(19).w = 7.32  
 AEQ(20).w = 8.28  
 AEQ(21).w = 9.59  
 AEQ(22).w = 13.3  
 AEQ(23).w = 17  
 AEQ(24).w = 10.7  
 AEQ(25).w = 14.9  
 AEQ(26).w = 19.1  
 AEQ(27).w = 14.7  
 AEQ(28).w = 17.9  
 AEQ(29).w = 23.4  
 AEQ(30).w = 28.8  
 AEQ(31).w = 27.3  
 AEQ(32).w = 33.6  
 AEQ(33).w = 41.9  
 AEQ(34).w = 31.8  
 AEQ(35).w = 39.4  
 AEQ(36).w = 45.3  
 AEQ(37).w = 59.7  
 AEQ(38).w = 73.6  
 AEQ(39).w = 93.7  
 AEQ(40).w = 128

AEQ(1).Cx = .719  
 AEQ(2).Cx = .844  
 AEQ(3).Cx = 1.09  
 AEQ(4).Cx = 1.17  
 AEQ(5).Cx = 1.24  
 AEQ(6).Cx = 1.28  
 AEQ(7).Cx = 1.37  
 AEQ(8).Cx = 1.41  
 AEQ(9).Cx = 1.44  
 AEQ(10).Cx = 1.61  
 AEQ(11).Cx = 1.66  
 AEQ(12).Cx = 1.77  
 AEQ(13).Cx = 1.81  
 AEQ(14).Cx = 1.88  
 AEQ(15).Cx = 1.93  
 AEQ(16).Cx = 2.06  
 AEQ(17).Cx = 2.17  
 AEQ(18).Cx = 2.29



## DUI.BAS - 11

AEQ(19).Cx = 2.18  
 AEQ(20).Cx = 2.42  
 AEQ(21).Cx = 2.46  
 AEQ(22).Cx = 2.57  
 AEQ(23).Cx = 2.69  
 AEQ(24).Cx = 2.71  
 AEQ(25).Cx = 2.82  
 AEQ(26).Cx = 2.94  
 AEQ(27).Cx = 3.24  
 AEQ(28).Cx = 3.53  
 AEQ(29).Cx = 3.64  
 AEQ(30).Cx = 3.76  
 AEQ(31).Cx = 4.14  
 AEQ(32).Cx = 4.24  
 AEQ(33).Cx = 4.4  
 AEQ(34).Cx = 4.73  
 AEQ(35).Cx = 4.85  
 AEQ(36).Cx = 5.46  
 AEQ(37).Cx = 5.67  
 AEQ(38).Cx = 5.86  
 AEQ(39).Cx = 7.1  
 AEQ(40).Cx = 7.45

AEQ(1).Cy = .719  
 AEQ(2).Cy = .844  
 AEQ(3).Cy = 1.09  
 AEQ(4).Cy = 1.17  
 AEQ(5).Cy = 1.24  
 AEQ(6).Cy = 1.28  
 AEQ(7).Cy = 1.37  
 AEQ(8).Cy = 1.41  
 AEQ(9).Cy = 1.44  
 AEQ(10).Cy = 1.61  
 AEQ(11).Cy = 1.66  
 AEQ(12).Cy = 1.77  
 AEQ(13).Cy = 1.81  
 AEQ(14).Cy = 1.88  
 AEQ(15).Cy = 1.93  
 AEQ(16).Cy = 2.06  
 AEQ(17).Cy = 2.17  
 AEQ(18).Cy = 2.29  
 AEQ(19).Cy = 2.18  
 AEQ(20).Cy = 2.42  
 AEQ(21).Cy = 2.46  
 AEQ(22).Cy = 2.57  
 AEQ(23).Cy = 2.69  
 AEQ(24).Cy = 2.71  
 AEQ(25).Cy = 2.82  
 AEQ(26).Cy = 2.94  
 AEQ(27).Cy = 3.24  
 AEQ(28).Cy = 3.53  
 AEQ(29).Cy = 3.64  
 AEQ(30).Cy = 3.76  
 AEQ(31).Cy = 4.14  
 AEQ(32).Cy = 4.24  
 AEQ(33).Cy = 4.4



เอกสารนี้เป็นทรัพย์สินของสำนักงานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 12

AEQ(34).Cy = 4.73  
 AEQ(35).Cy = 4.85  
 AEQ(36).Cy = 5.46  
 AEQ(37).Cy = 5.67  
 AEQ(38).Cy = 5.86  
 AEQ(39).Cy = 7.1  
 AEQ(40).Cy = 7.45

AEQ(1).Ix = .797  
 AEQ(2).Ix = 1.42  
 AEQ(3).Ix = 3.53  
 AEQ(4).Ix = 5.42  
 AEQ(5).Ix = 6.5  
 AEQ(6).Ix = 7.91  
 AEQ(7).Ix = 9.06  
 AEQ(8).Ix = 11.1  
 AEQ(9).Ix = 12.6  
 AEQ(10).Ix = 16  
 AEQ(11).Ix = 19.6  
 AEQ(12).Ix = 25.3  
 AEQ(13).Ix = 29.4  
 AEQ(14).Ix = 36.8  
 AEQ(15).Ix = 37.1  
 AEQ(16).Ix = 46.1  
 AEQ(17).Ix = 64.4  
 AEQ(18).Ix = 81.9  
 AEQ(19).Ix = 56.4  
 AEQ(20).Ix = 80.7  
 AEQ(21).Ix = 93  
 AEQ(22).Ix = 125  
 AEQ(23).Ix = 156  
 AEQ(24).Ix = 129  
 AEQ(25).Ix = 175  
 AEQ(26).Ix = 220  
 AEQ(27).Ix = 258  
 AEQ(28).Ix = 366  
 AEQ(29).Ix = 467  
 AEQ(30).Ix = 568  
 AEQ(31).Ix = 740  
 AEQ(32).Ix = 888  
 AEQ(33).Ix = 1090  
 AEQ(34).Ix = 1170  
 AEQ(35).Ix = 1440  
 AEQ(36).Ix = 2180  
 AEQ(37).Ix = 2820  
 AEQ(38).Ix = 3420  
 AEQ(39).Ix = 6950  
 AEQ(40).Ix = 9110

AEQ(1).Iy = .797  
 AEQ(2).Iy = 1.42  
 AEQ(3).Iy = 3.53  
 AEQ(4).Iy = 5.42  
 AEQ(5).Iy = 6.5



DUI.BAS - 13

AEQ(6).Iy = 7.91

AEQ(7).Iy = 9.06

AEQ(8).Iy = 11.1



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

AEQ(9).Iy = 12.6  
 AEQ(10).Iy = 16  
 AEQ(11).Iy = 19.6  
 AEQ(12).Iy = 25.3  
 AEQ(13).Iy = 29.4  
 AEQ(14).Iy = 36.8  
 AEQ(15).Iy = 37.1  
 AEQ(16).Iy = 46.1  
 AEQ(17).Iy = 64.4  
 AEQ(18).Iy = 81.9  
 AEQ(19).Iy = 56.4  
 AEQ(20).Iy = 80.7  
 AEQ(21).Iy = 93  
 AEQ(22).Iy = 125  
 AEQ(23).Iy = 156  
 AEQ(24).Iy = 129  
 AEQ(25).Iy = 175  
 AEQ(26).Iy = 220  
 AEQ(27).Iy = 258  
 AEQ(28).Iy = 366  
 AEQ(29).Iy = 467  
 AEQ(30).Iy = 568  
 AEQ(31).Iy = 740  
 AEQ(32).Iy = 888  
 AEQ(33).Iy = 1090  
 AEQ(34).Iy = 1170  
 AEQ(35).Iy = 1440  
 AEQ(36).Iy = 2180  
 AEQ(37).Iy = 2820  
 AEQ(38).Iy = 3420  
 AEQ(39).Iy = 6950  
 AEQ(40).Iy = 9110

AEQ(1).g = 16  
 AEQ(2).g = 19  
 AEQ(3).g = 22  
 AEQ(4).g = 22  
 AEQ(5).g = 25  
 AEQ(6).g = 25  
 AEQ(7).g = 28  
 AEQ(8).g = 28  
 AEQ(9).g = 28  
 AEQ(10).g = 40  
 AEQ(11).g = 40  
 AEQ(12).g = 40  
 AEQ(13).g = 40  
 AEQ(14).g = 40  
 AEQ(15).g = 40  
 AEQ(16).g = 43  
 AEQ(17).g = 43  
 AEQ(18).g = 43  
 AEQ(19).g = 45  
 AEQ(20).g = 50



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 14

AEQ(21).g = 50  
 AEQ(22).g = 50  
 AEQ(23).g = 50  
 AEQ(24).g = 62.5  
 AEQ(25).g = 62.5  
 AEQ(26).g = 62.5  
 AEQ(27).g = 70  
 AEQ(28).g = 75  
 AEQ(29).g = 75  
 AEQ(30).g = 75  
 AEQ(31).g = 87.5  
 AEQ(32).g = 87.5  
 AEQ(33).g = 87.5  
 AEQ(34).g = 100  
 AEQ(35).g = 100  
 AEQ(36).g = 112.5  
 AEQ(37).g = 112.5  
 AEQ(38).g = 112.5  
 AEQ(39).g = 127.5  
 AEQ(40).g = 127.5

End Sub

Sub inputAUEQ ( )

AUEQ(1).A = 90  
 AUEQ(2).A = 90  
 AUEQ(3).A = 90  
 AUEQ(4).A = 100  
 AUEQ(5).A = 100  
 AUEQ(6).A = 100  
 AUEQ(7).A = 125  
 AUEQ(8).A = 125  
 AUEQ(9).A = 125  
 AUEQ(10).A = 125  
 AUEQ(11).A = 125  
 AUEQ(12).A = 125  
 AUEQ(13).A = 125  
 AUEQ(14).A = 125  
 AUEQ(15).A = 150  
 AUEQ(16).A = 150  
 AUEQ(17).A = 150  
 AUEQ(18).A = 150  
 AUEQ(19).A = 150  
 AUEQ(20).A = 150

AUEQ(1).B = 75  
 AUEQ(2).B = 75  
 AUEQ(3).B = 75  
 AUEQ(4).B = 75  
 AUEQ(5).B = 75  
 AUEQ(6).B = 75  
 AUEQ(7).B = 75  
 AUEQ(8).B = 75  
 AUEQ(9).B = 75  
 AUEQ(10).B = 75

เอกสารนี้เป็นทรัพย์สินของมหาวิทยาลัยเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง  
 ไม่ควรเผยแพร่ให้ผู้อื่นโดยไม่ได้รับอนุญาต หากมีข้อผิดพลาดประการใดขออภัยเป็นอย่างสูง  
 และไม่รับผิดชอบต่อการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## DUI.BAS - 15

AUEQ(11).B = 90  
 AUEQ(12).B = 90  
 AUEQ(13).B = 90  
 AUEQ(14).B = 90  
 AUEQ(15).B = 90  
 AUEQ(16).B = 90  
 AUEQ(17).B = 90  
 AUEQ(18).B = 100  
 AUEQ(19).B = 100  
 AUEQ(20).B = 100

AUEQ(1).t = 6  
 AUEQ(2).t = 9  
 AUEQ(3).t = 12  
 AUEQ(4).t = 7  
 AUEQ(5).t = 10  
 AUEQ(6).t = 13  
 AUEQ(7).t = 7  
 AUEQ(8).t = 9  
 AUEQ(9).t = 10  
 AUEQ(10).t = 13  
 AUEQ(11).t = 7  
 AUEQ(12).t = 9  
 AUEQ(13).t = 10  
 AUEQ(14).t = 13  
 AUEQ(15).t = 9  
 AUEQ(16).t = 12  
 AUEQ(17).t = 15  
 AUEQ(18).t = 9  
 AUEQ(19).t = 12  
 AUEQ(20).t = 15

AUEQ(1).r1 = 8.5  
 AUEQ(2).r1 = 8.5  
 AUEQ(3).r1 = 8.5  
 AUEQ(4).r1 = 10  
 AUEQ(5).r1 = 10  
 AUEQ(6).r1 = 10  
 AUEQ(7).r1 = 10  
 AUEQ(8).r1 = 10  
 AUEQ(9).r1 = 10  
 AUEQ(10).r1 = 10  
 AUEQ(11).r1 = 10  
 AUEQ(12).r1 = 10  
 AUEQ(13).r1 = 10  
 AUEQ(14).r1 = 10  
 AUEQ(15).r1 = 12  
 AUEQ(16).r1 = 12  
 AUEQ(17).r1 = 12  
 AUEQ(18).r1 = 12  
 AUEQ(19).r1 = 12  
 AUEQ(20).r1 = 12

AUEQ(1).r2 = 4  
 AUEQ(2).r2 = 6  
 AUEQ(3).r2 = 6

เอกสารฉบับนี้จัดทำขึ้นไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 16

AUEQ(4).r2 = 5  
 AUEQ(5).r2 = 7  
 AUEQ(6).r2 = 7  
 AUEQ(7).r2 = 5  
 AUEQ(8).r2 = 7  
 AUEQ(9).r2 = 7  
 AUEQ(10).r2 = 7  
 AUEQ(11).r2 = 5  
 AUEQ(12).r2 = 7  
 AUEQ(13).r2 = 7  
 AUEQ(14).r2 = 7  
 AUEQ(15).r2 = 6  
 AUEQ(16).r2 = 8.5  
 AUEQ(17).r2 = 8.5  
 AUEQ(18).r2 = 6  
 AUEQ(19).r2 = 8.5  
 AUEQ(20).r2 = 8.5

AUEQ(1).Area = 9.627  
 AUEQ(2).Area = 14.04  
 AUEQ(3).Area = 18.36  
 AUEQ(4).Area = 11.87  
 AUEQ(5).Area = 16.5  
 AUEQ(6).Area = 21.06  
 AUEQ(7).Area = 13.62  
 AUEQ(8).Area = 17.19  
 AUEQ(9).Area = 19  
 AUEQ(10).Area = 24.31  
 AUEQ(11).Area = 14.67  
 AUEQ(12).Area = 18.54  
 AUEQ(13).Area = 20.5  
 AUEQ(14).Area = 26.26  
 AUEQ(15).Area = 20.94  
 AUEQ(16).Area = 27.36  
 AUEQ(17).Area = 33.75  
 AUEQ(18).Area = 21.84  
 AUEQ(19).Area = 28.56  
 AUEQ(20).Area = 35.25

AUEQ(1).w = 7.56  
 AUEQ(2).w = 11  
 AUEQ(3).w = 14.4  
 AUEQ(4).w = 9.32  
 AUEQ(5).w = 13  
 AUEQ(6).w = 16.5  
 AUEQ(7).w = 10.7  
 AUEQ(8).w = 13.5  
 AUEQ(9).w = 14.9  
 AUEQ(10).w = 19.1  
 AUEQ(11).w = 11.5  
 AUEQ(12).w = 14.6  
 AUEQ(13).w = 16.1  
 AUEQ(14).w = 20.6  
 AUEQ(15).w = 16.4  
 AUEQ(16).w = 21.5  
 AUEQ(17).w = 26.5

เอกสารนี้เป็นลิขสิทธิ์ของสำนักงานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## DUI.BAS - 17

AUEQ(18).w = 17.1  
 AUEQ(19).w = 22.4  
 AUEQ(20).w = 27.7

AUEQ(1).Cx = 2.64  
 AUEQ(2).Cx = 2.75  
 AUEQ(3).Cx = 2.87  
 AUEQ(4).Cx = 3.06  
 AUEQ(5).Cx = 3.18  
 AUEQ(6).Cx = 3.3  
 AUEQ(7).Cx = 4.1  
 AUEQ(8).Cx = 4.18  
 AUEQ(9).Cx = 4.23  
 AUEQ(10).Cx = 4.35  
 AUEQ(11).Cx = 3.84  
 AUEQ(12).Cx = 3.91  
 AUEQ(13).Cx = 3.95  
 AUEQ(14).Cx = 4.08  
 AUEQ(15).Cx = 4.96  
 AUEQ(16).Cx = 5.07  
 AUEQ(17).Cx = 5.2  
 AUEQ(18).Cx = 4.77  
 AUEQ(19).Cx = 4.88  
 AUEQ(20).Cx = 5.01

AUEQ(1).Cy = 1.9  
 AUEQ(2).Cy = 2.01  
 AUEQ(3).Cy = 2.12  
 AUEQ(4).Cy = 1.84  
 AUEQ(5).Cy = 1.94  
 AUEQ(6).Cy = 2.06  
 AUEQ(7).Cy = 1.64  
 AUEQ(8).Cy = 1.71  
 AUEQ(9).Cy = 1.75  
 AUEQ(10).Cy = 1.87  
 AUEQ(11).Cy = 2.11  
 AUEQ(12).Cy = 2.18  
 AUEQ(13).Cy = 2.22  
 AUEQ(14).Cy = 2.34  
 AUEQ(15).Cy = 2  
 AUEQ(16).Cy = 2.1  
 AUEQ(17).Cy = 2.22  
 AUEQ(18).Cy = 2.32  
 AUEQ(19).Cy = 2.41  
 AUEQ(20).Cy = 2.53

AUEQ(1).Ix = 76.9  
 AUEQ(2).Ix = 109  
 AUEQ(3).Ix = 139  
 AUEQ(4).Ix = 113  
 AUEQ(5).Ix = 159  
 AUEQ(6).Ix = 199  
 AUEQ(7).Ix = 219  
 AUEQ(8).Ix = 271  
 AUEQ(9).Ix = 298  
 AUEQ(10).Ix = 376



DUI.BAS - 18

AUEQ(11).Ix = 233  
 AUEQ(12).Ix = 289  
 AUEQ(13).Ix = 318  
 AUEQ(14).Ix = 401  
 AUEQ(15).Ix = 484  
 AUEQ(16).Ix = 619  
 AUEQ(17).Ix = 753  
 AUEQ(18).Ix = 502  
 AUEQ(19).Ix = 642  
 AUEQ(20).Ix = 781

AUEQ(1).Iy = 48.6  
 AUEQ(2).Iy = 68.1  
 AUEQ(3).Iy = 86.8  
 AUEQ(4).Iy = 57  
 AUEQ(5).Iy = 76.1  
 AUEQ(6).Iy = 94.8  
 AUEQ(7).Iy = 60.4  
 AUEQ(8).Iy = 73.7  
 AUEQ(9).Iy = 80.9  
 AUEQ(10).Iy = 101  
 AUEQ(11).Iy = 102  
 AUEQ(12).Iy = 126  
 AUEQ(13).Iy = 138  
 AUEQ(14).Iy = 165  
 AUEQ(15).Iy = 133  
 AUEQ(16).Iy = 168  
 AUEQ(17).Iy = 202  
 AUEQ(18).Iy = 179  
 AUEQ(19).Iy = 229  
 AUEQ(20).Iy = 276

AUEQ(1).g = 43  
 AUEQ(2).g = 43  
 AUEQ(3).g = 43  
 AUEQ(4).g = 43  
 AUEQ(5).g = 43  
 AUEQ(6).g = 43  
 AUEQ(7).g = 50  
 AUEQ(8).g = 50  
 AUEQ(9).g = 50  
 AUEQ(10).g = 50  
 AUEQ(11).g = 62.5  
 AUEQ(12).g = 62.5  
 AUEQ(13).g = 62.5

AUEQ(1).g1 = 0  
 AUEQ(2).g1 = 0  
 AUEQ(3).g1 = 0  
 AUEQ(4).g1 = 50  
 AUEQ(5).g1 = 50  
 AUEQ(6).g1 = 50  
 AUEQ(7).g1 = 50  
 AUEQ(8).g1 = 50  
 AUEQ(9).g1 = 56  
 AUEQ(10).g1 = 56

เอกสารนี้เป็นลิขสิทธิ์สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 19

AUEQ(11).g1 = 56  
 AUEQ(12).g1 = 56  
 AUEQ(13).g1 = 56

AUEQ(1).g2 = 0  
 AUEQ(2).g2 = 0  
 AUEQ(3).g2 = 0  
 AUEQ(4).g2 = 43  
 AUEQ(5).g2 = 43  
 AUEQ(6).g2 = 43  
 AUEQ(7).g2 = 43  
 AUEQ(8).g2 = 43  
 AUEQ(9).g2 = 43  
 AUEQ(10).g2 = 62.5  
 AUEQ(11).g2 = 62.5  
 AUEQ(12).g2 = 62.5  
 AUEQ(13).g2 = 62.5

End Sub

Sub inputCHN ( )

CHN(1).A = 75  
 CHN(2).A = 100  
 CHN(3).A = 125  
 CHN(4).A = 150  
 CHN(5).A = 150  
 CHN(6).A = 180  
 CHN(7).A = 200  
 CHN(8).A = 200  
 CHN(9).A = 250  
 CHN(10).A = 250  
 CHN(11).A = 300  
 CHN(12).A = 300  
 CHN(13).A = 300  
 CHN(14).A = 380  
 CHN(15).A = 380  
 CHN(16).A = 380

CHN(1).B = 40  
 CHN(2).B = 50  
 CHN(3).B = 65  
 CHN(4).B = 75  
 CHN(5).B = 75  
 CHN(6).B = 75  
 CHN(7).B = 80  
 CHN(8).B = 90  
 CHN(9).B = 90  
 CHN(10).B = 90  
 CHN(11).B = 90  
 CHN(12).B = 90  
 CHN(13).B = 90  
 CHN(14).B = 100  
 CHN(15).B = 100  
 CHN(16).B = 100



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## DUI.BAS - 20

CHN(1).t1 = 5  
 CHN(2).t1 = 5  
 CHN(3).t1 = 6  
 CHN(4).t1 = 6.5  
 CHN(5).t1 = 9  
 CHN(6).t1 = 7  
 CHN(7).t1 = 7.5  
 CHN(8).t1 = 8  
 CHN(9).t1 = 9  
 CHN(10).t1 = 11  
 CHN(11).t1 = 9  
 CHN(12).t1 = 10  
 CHN(13).t1 = 12  
 CHN(14).t1 = 10.5  
 CHN(15).t1 = 13  
 CHN(16).t1 = 13

CHN(1).t2 = 7  
 CHN(2).t2 = 7.5  
 CHN(3).t2 = 8  
 CHN(4).t2 = 10  
 CHN(5).t2 = 12.5  
 CHN(6).t2 = 10.5  
 CHN(7).t2 = 11  
 CHN(8).t2 = 13.5  
 CHN(9).t2 = 13  
 CHN(10).t2 = 14.5  
 CHN(11).t2 = 13  
 CHN(12).t2 = 15.5  
 CHN(13).t2 = 16  
 CHN(14).t2 = 16  
 CHN(15).t2 = 16.5  
 CHN(16).t2 = 20

CHN(1).r1 = 8  
 CHN(2).r1 = 8  
 CHN(3).r1 = 8  
 CHN(4).r1 = 10  
 CHN(5).r1 = 15  
 CHN(6).r1 = 11  
 CHN(7).r1 = 12  
 CHN(8).r1 = 14  
 CHN(9).r1 = 14  
 CHN(10).r1 = 17  
 CHN(11).r1 = 14  
 CHN(12).r1 = 19  
 CHN(13).r1 = 19  
 CHN(14).r1 = 18  
 CHN(15).r1 = 18  
 CHN(16).r1 = 24

CHN(1).r2 = 4  
 CHN(2).r2 = 4  
 CHN(3).r2 = 4  
 CHN(4).r2 = 5

CHN(5).r2 = 7.5

เอกสารที่แนบมาไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 21

CHN(6).r2 = 5.5  
 CHN(7).r2 = 6  
 CHN(8).r2 = 7  
 CHN(9).r2 = 7  
 CHN(10).r2 = 8.5  
 CHN(11).r2 = 7  
 CHN(12).r2 = 9.5  
 CHN(13).r2 = 9.5  
 CHN(14).r2 = 9  
 CHN(15).r2 = 9  
 CHN(16).r2 = 12

CHN(1).Area = 8.818  
 CHN(2).Area = 11.92  
 CHN(3).Area = 17.11  
 CHN(4).Area = 23.71  
 CHN(5).Area = 30.59  
 CHN(6).Area = 27.2  
 CHN(7).Area = 31.33  
 CHN(8).Area = 38.65  
 CHN(9).Area = 44.07  
 CHN(10).Area = 51.17  
 CHN(11).Area = 48.57  
 CHN(12).Area = 55.74  
 CHN(13).Area = 61.9  
 CHN(14).Area = 69.39  
 CHN(15).Area = 78.96  
 CHN(16).Area = 85.71

CHN(1).w = 6.92  
 CHN(2).w = 9.36  
 CHN(3).w = 13.4  
 CHN(4).w = 18.6  
 CHN(5).w = 24  
 CHN(6).w = 21.4  
 CHN(7).w = 24.6  
 CHN(8).w = 30.3  
 CHN(9).w = 34.6  
 CHN(10).w = 40.2  
 CHN(11).w = 38.1  
 CHN(12).w = 43.8  
 CHN(13).w = 48.6  
 CHN(14).w = 54.5  
 CHN(15).w = 62  
 CHN(16).w = 67.3

CHN(1).Ix = 75.3  
 CHN(2).Ix = 188  
 CHN(3).Ix = 424  
 CHN(4).Ix = 861  
 CHN(5).Ix = 1050  
 CHN(6).Ix = 1380  
 CHN(7).Ix = 1950  
 CHN(8).Ix = 2490  
 CHN(9).Ix = 4180  
 CHN(10).Ix = 4680

DUI.BAS - 22

CHN(11).Ix = 6440  
 CHN(12).Ix = 7410  
 CHN(13).Ix = 7870  
 CHN(14).Ix = 14500  
 CHN(15).Ix = 15600  
 CHN(16).Ix = 17600

CHN(1).Iy = 12.2  
 CHN(2).Iy = 26  
 CHN(3).Iy = 61.8  
 CHN(4).Iy = 117  
 CHN(5).Iy = 147  
 CHN(6).Iy = 131  
 CHN(7).Iy = 168  
 CHN(8).Iy = 277  
 CHN(9).Iy = 294  
 CHN(10).Iy = 329  
 CHN(11).Iy = 309  
 CHN(12).Iy = 360  
 CHN(13).Iy = 379  
 CHN(14).Iy = 535  
 CHN(15).Iy = 565  
 CHN(16).Iy = 655

End Sub

Sub inputHB ( )

Hb(1).A = 100  
 Hb(2).A = 100  
 Hb(3).A = 125  
 Hb(4).A = 125  
 Hb(5).A = 148  
 Hb(6).A = 150  
 Hb(7).A = 150  
 Hb(8).A = 175  
 Hb(9).A = 175  
 Hb(10).A = 194  
 Hb(11).A = 198  
 Hb(12).A = 200  
 Hb(13).A = 200  
 Hb(14).A = 200  
 Hb(15).A = 244  
 Hb(16).A = 248  
 Hb(17).A = 250  
 Hb(18).A = 250  
 Hb(19).A = 250  
 Hb(20).A = 294  
 Hb(21).A = 294  
 Hb(22).A = 298  
 Hb(23).A = 300  
 Hb(24).A = 300  
 Hb(25).A = 300  
 Hb(26).A = 340



## DUI.BAS - 23

Hb(27).A	=	344
Hb(28).A	=	346
Hb(29).A	=	350
Hb(30).A	=	350
Hb(31).A	=	388
Hb(32).A	=	390
Hb(33).A	=	394
Hb(34).A	=	396
Hb(35).A	=	400
Hb(36).A	=	400
Hb(37).A	=	400
Hb(38).A	=	414
Hb(39).A	=	428
Hb(40).A	=	440
Hb(41).A	=	446
Hb(42).A	=	450
Hb(43).A	=	458
Hb(44).A	=	482
Hb(45).A	=	488
Hb(46).A	=	496
Hb(47).A	=	498
Hb(48).A	=	500
Hb(49).A	=	506
Hb(50).A	=	582
Hb(51).A	=	588
Hb(52).A	=	594
Hb(53).A	=	596
Hb(54).A	=	600
Hb(55).A	=	606
Hb(56).A	=	692
Hb(57).A	=	700
Hb(58).A	=	792
Hb(59).A	=	800
Hb(60).A	=	890
Hb(61).A	=	900
Hb(62).A	=	912

Hb(1).B	=	50
Hb(2).B	=	100
Hb(3).B	=	60
Hb(4).B	=	125
Hb(5).B	=	100
Hb(6).B	=	75
Hb(7).B	=	150
Hb(8).B	=	90
Hb(9).B	=	175
Hb(10).B	=	150
Hb(11).B	=	99
Hb(12).B	=	100
Hb(13).B	=	200
Hb(14).B	=	204
Hb(15).B	=	175
Hb(16).B	=	124
Hb(17).B	=	125
Hb(18).B	=	250
Hb(19).B	=	255



เอกสารนี้เป็นทรัพย์สินของหอสมุดแห่งชาติ หอสมุดแห่งชาติขอสงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## DUI.BAS - 24

Hb(20).B	=	200
Hb(21).B	=	302
Hb(22).B	=	149
Hb(23).B	=	150
Hb(24).B	=	300
Hb(25).B	=	305
Hb(26).B	=	250
Hb(27).B	=	348
Hb(28).B	=	174
Hb(29).B	=	175
Hb(30).B	=	350
Hb(31).B	=	402
Hb(32).B	=	300
Hb(33).B	=	398
Hb(34).B	=	199
Hb(35).B	=	200
Hb(36).B	=	400
Hb(37).B	=	408
Hb(38).B	=	405
Hb(39).B	=	407
Hb(40).B	=	300
Hb(41).B	=	199
Hb(42).B	=	200
Hb(43).B	=	417
Hb(44).B	=	300
Hb(45).B	=	300
Hb(46).B	=	199
Hb(47).B	=	432
Hb(48).B	=	200
Hb(49).B	=	201
Hb(50).B	=	300
Hb(51).B	=	300
Hb(52).B	=	302
Hb(53).B	=	199
Hb(54).B	=	200
Hb(55).B	=	201
Hb(56).B	=	300
Hb(57).B	=	300
Hb(58).B	=	300
Hb(59).B	=	300
Hb(60).B	=	299
Hb(61).B	=	300
Hb(62).B	=	302

Hb(1).t1	=	5
Hb(2).t1	=	6
Hb(3).t1	=	6
Hb(4).t1	=	6.5
Hb(5).t1	=	6
Hb(6).t1	=	5
Hb(7).t1	=	7
Hb(8).t1	=	5
Hb(9).t1	=	7.5
Hb(10).t1	=	6
Hb(11).t1	=	4.5
Hb(12).t1	=	5.5



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 25

Hb(13).t1 = 8  
 Hb(14).t1 = 12  
 Hb(15).t1 = 7  
 Hb(16).t1 = 5  
 Hb(17).t1 = 6  
 Hb(18).t1 = 9  
 Hb(19).t1 = 14  
 Hb(20).t1 = 8  
 Hb(21).t1 = 12  
 Hb(22).t1 = 5.5  
 Hb(23).t1 = 6.5  
 Hb(24).t1 = 10  
 Hb(25).t1 = 15  
 Hb(26).t1 = 9  
 Hb(27).t1 = 10  
 Hb(28).t1 = 6  
 Hb(29).t1 = 7  
 Hb(30).t1 = 12  
 Hb(31).t1 = 15  
 Hb(32).t1 = 10  
 Hb(33).t1 = 11  
 Hb(34).t1 = 7  
 Hb(35).t1 = 8  
 Hb(36).t1 = 13  
 Hb(37).t1 = 21  
 Hb(38).t1 = 18  
 Hb(39).t1 = 20  
 Hb(40).t1 = 11  
 Hb(41).t1 = 8  
 Hb(42).t1 = 9  
 Hb(43).t1 = 30  
 Hb(44).t1 = 11  
 Hb(45).t1 = 11  
 Hb(46).t1 = 9  
 Hb(47).t1 = 45  
 Hb(48).t1 = 10  
 Hb(49).t1 = 11  
 Hb(50).t1 = 12  
 Hb(51).t1 = 12  
 Hb(52).t1 = 14  
 Hb(53).t1 = 10  
 Hb(54).t1 = 11  
 Hb(55).t1 = 12  
 Hb(56).t1 = 13  
 Hbb(57).t1 = 13  
 Hb(58).t1 = 14  
 Hb(59).t1 = 14  
 Hb(60).t1 = 15  
 Hb(61).t1 = 16  
 Hb(62).t1 = 18

Hb(1).t2 = 7  
 Hb(2).t2 = 8  
 Hb(3).t2 = 8  
 Hb(4).t2 = 9  
 Hb(5).t2 = 9

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



## DUI.BAS - 26

Hb(6).t2 = 7
Hb(7).t2 = 10
Hb(8).t2 = 8
Hb(9).t2 = 11
Hb(10).t2 = 9
Hb(11).t2 = 7
Hb(12).t2 = 8
Hb(13).t2 = 12
Hb(14).t2 = 12
Hb(15).t2 = 11
Hb(16).t2 = 8
Hb(17).t2 = 9
Hb(18).t2 = 14
Hb(19).t2 = 14
Hb(20).t2 = 12
Hb(21).t2 = 12
Hb(22).t2 = 8
Hb(23).t2 = 9
Hb(24).t2 = 15
Hb(25).t2 = 15
Hb(26).t2 = 14
Hb(27).t2 = 16
Hb(28).t2 = 9
Hb(29).t2 = 11
Hb(30).t2 = 19
Hb(31).t2 = 15
Hb(32).t2 = 16
Hb(33).t2 = 18
Hb(34).t2 = 11
Hb(35).t2 = 13
Hb(36).t2 = 21
Hb(37).t2 = 21
Hb(38).t2 = 28
Hb(39).t2 = 35
Hb(40).t2 = 18
Hb(41).t2 = 12
Hb(42).t2 = 14
Hb(43).t2 = 50
Hb(44).t2 = 15
Hb(45).t2 = 18
Hb(46).t2 = 14
Hb(47).t2 = 70
Hb(48).t2 = 16
Hb(49).t2 = 19
Hb(50).t2 = 17
Hb(51).t2 = 20
Hb(52).t2 = 23
Hb(53).t2 = 15
Hb(54).t2 = 17
Hb(55).t2 = 20
Hb(56).t2 = 20
Hb(57).t2 = 24
Hb(58).t2 = 22
Hb(59).t2 = 26
Hb(60).t2 = 23
Hb(61).t2 = 28



DUI.BAS - 27

Hb(62).t2 = 34

Hb(1).r = 8

Hb(2).r = 10

Hb(3).r = 9

Hb(4).r = 10

Hb(5).r = 11

Hb(6).r = 8

Hb(7).r = 11

Hb(8).r = 9

Hb(9).r = 12

Hb(10).r = 13

Hb(11).r = 11

Hb(12).r = 11

Hb(13).r = 13

Hb(14).r = 13

Hb(15).r = 16

Hb(16).r = 12

Hb(17).r = 12

Hb(18).r = 16

Hb(19).r = 16

Hb(20).r = 18

Hb(21).r = 18

Hb(22).r = 13

Hb(23).r = 13

Hb(24).r = 18

Hb(25).r = 18

Hb(26).r = 20

Hb(27).r = 20

Hb(28).r = 14

Hb(29).r = 14

Hb(30).r = 20

Hb(31).r = 22

Hb(32).r = 22

Hb(33).r = 22

Hb(34).r = 16

Hb(35).r = 16

Hb(36).r = 22

Hb(37).r = 22

Hb(38).r = 22

Hb(39).r = 22

Hb(40).r = 24

Hb(41).r = 18

Hb(42).r = 18

Hb(43).r = 22

Hb(44).r = 26

Hb(45).r = 26

Hb(46).r = 20

Hb(47).r = 22

Hb(48).r = 20

Hb(49).r = 20

Hb(50).r = 28

Hb(51).r = 28

Hb(52).r = 28

Hb(53).r = 22

Hb(54).r = 22



เอ Hb(54).r = 22 ที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 28

Hb(55).r = 22  
 Hb(56).r = 28  
 Hb(57).r = 28  
 Hb(58).r = 28  
 Hb(59).r = 28  
 Hb(60).r = 28  
 Hb(61).r = 28  
 Hb(62).r = 28

Hb(1).Area = 11.85  
 Hb(2).Area = 21.9  
 Hb(3).Area = 16.84  
 Hb(4).Area = 30.31  
 Hb(5).Area = 26.84  
 Hb(6).Area = 17.85  
 Hb(7).Area = 40.14  
 Hb(8).Area = 23.04  
 Hb(9).Area = 51.21  
 Hb(10).Area = 39.01  
 Hb(11).Area = 23.18  
 Hb(12).Area = 27.16  
 Hb(13).Area = 63.53  
 Hb(14).Area = 71.53  
 Hb(15).Area = 56.24  
 Hb(16).Area = 32.68  
 Hb(17).Area = 37.66  
 Hb(18).Area = 92.18  
 Hb(19).Area = 104.7  
 Hb(20).Area = 72.38  
 Hb(21).Area = 107.7  
 Hb(22).Area = 40.8  
 Hb(23).Area = 46.78  
 Hb(24).Area = 119.8  
 Hb(25).Area = 134.8  
 Hb(26).Area = 101.5  
 Hb(27).Area = 146  
 Hb(28).Area = 52.68  
 Hb(29).Area = 36.14  
 Hb(30).Area = 173.9  
 Hb(31).Area = 178.5  
 Hb(32).Area = 136  
 Hb(33).Area = 186.8  
 Hb(34).Area = 72.61  
 Hb(35).Area = 84.12  
 Hb(36).Area = 218.7  
 Hb(37).Area = 250.7  
 Hb(38).Area = 295.4  
 Hb(39).Area = 360.7  
 Hb(40).Area = 157.4  
 Hb(41).Area = 84.3  
 Hb(42).Area = 96.76  
 Hb(43).Area = 528.6  
 Hb(44).Area = 145.5  
 Hb(45).Area = 163.5  
 Hb(46).Area = 101.3  
 Hb(47).Area = 770.1



เอกสารนี้เป็นทรัพย์สินของกรมพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง ไม่ควรนำออกนอกพื้นที่ หรือเผยแพร่โดยไม่ได้รับอนุญาต การนำออกโดยไม่ได้รับอนุญาตจะถือว่าผิดกฎหมาย

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 29

Hb(48).Area = 114.2  
 Hb(49).Area = 131.3  
 Hb(50).Area = 174.5  
 Hb(51).Area = 192.5  
 Hb(52).Area = 222.4  
 Hb(53).Area = 120.5  
 Hb(54).Area = 134.4  
 Hb(55).Area = 152.5  
 Hb(56).Area = 211.5  
 Hb(57).Area = 235.5  
 Hb(58).Area = 243.4  
 Hb(59).Area = 267.4  
 Hb(60).Area = 270.9  
 Hb(61).Area = 309.8  
 Hb(62).Area = 364

Hb(1).w = 9.3  
 Hb(2).w = 17.2  
 Hb(3).w = 13.2  
 Hb(4).w = 23.8  
 Hb(5).w = 21.1  
 Hb(6).w = 14  
 Hb(7).w = 31.5  
 Hb(8).w = 18.1  
 Hb(9).w = 40.2  
 Hb(10).w = 30.6  
 Hb(11).w = 18.2  
 Hb(12).w = 21.3  
 Hb(13).w = 49.9  
 Hb(14).w = 56.2  
 Hb(15).w = 44.1  
 Hb(16).w = 25.7  
 Hb(17).w = 29.6  
 Hb(18).w = 72.4  
 Hb(19).w = 82.2  
 Hb(20).w = 56.8  
 Hb(21).w = 84.5  
 Hb(22).w = 32  
 Hb(23).w = 36.7  
 Hb(24).w = 94  
 Hb(25).w = 106  
 Hb(26).w = 79.7  
 Hb(27).w = 115  
 Hb(28).w = 41.4  
 Hb(29).w = 49.6  
 Hb(30).w = 137  
 Hb(31).w = 140  
 Hb(32).w = 107  
 Hb(33).w = 147  
 Hb(34).w = 56.6  
 Hb(35).w = 66  
 Hb(36).w = 172  
 Hb(37).w = 197  
 Hb(38).w = 232  
 Hb(39).w = 283  
 Hb(40).w = 124



## DUI.BAS - 30

Hb(41).w = 66.2  
 Hb(42).w = 76  
 Hb(43).w = 415  
 Hb(44).w = 114  
 Hb(45).w = 128  
 Hb(46).w = 79.5  
 Hb(47).w = 605  
 Hb(48).w = 98.6  
 Hb(49).w = 103  
 Hb(50).w = 137  
 Hb(51).w = 151  
 Hb(52).w = 175  
 Hb(53).w = 94.6  
 Hb(54).w = 106  
 Hb(55).w = 120  
 Hb(56).w = 166  
 Hb(57).w = 185  
 Hb(58).w = 191  
 Hb(59).w = 210  
 Hb(60).w = 213  
 Hb(61).w = 243  
 Hb(62).w = 286

Hb(1).Ix = 187  
 Hb(2).Ix = 383  
 Hb(3).Ix = 413  
 Hb(4).Ix = 847  
 Hb(5).Ix = 1020  
 Hb(6).Ix = 666  
 Hb(7).Ix = 1640  
 Hb(8).Ix = 1210  
 Hb(9).Ix = 2880  
 Hb(10).Ix = 2690  
 Hb(11).Ix = 1580  
 Hb(12).Ix = 1840  
 Hb(13).Ix = 4720  
 Hb(14).Ix = 4980  
 Hb(15).Ix = 61120  
 Hb(16).Ix = 3540  
 Hb(17).Ix = 4050  
 Hb(18).Ix = 10800  
 Hb(19).Ix = 11500  
 Hb(20).Ix = 11300  
 Hb(21).Ix = 16900  
 Hb(22).Ix = 6320  
 Hb(23).Ix = 7210  
 Hb(24).Ix = 20400  
 Hb(25).Ix = 21500  
 Hb(26).Ix = 21700  
 Hb(27).Ix = 33300  
 Hb(28).Ix = 11100  
 Hb(29).Ix = 13600  
 Hb(30).Ix = 40300  
 Hb(31).Ix = 49000  
 Hb(32).Ix = 38700  
 Hb(33).Ix = 56100



DUI.BAS - 31

Hb(34).Ix = 20000  
 Hb(35).Ix = 23700  
 Hb(36).Ix = 66600  
 Hb(37).Ix = 70900  
 Hb(38).Ix = 92800  
 Hb(39).Ix = 119000  
 Hb(40).Ix = 56100  
 Hb(41).Ix = 28700  
 Hb(42).Ix = 33500  
 Hb(43).Ix = 187000  
 Hb(44).Ix = 60400  
 Hb(45).Ix = 71000  
 Hb(46).Ix = 41900  
 Hb(47).Ix = 298000  
 Hb(48).Ix = 47800  
 Hb(49).Ix = 56500  
 Hb(50).Ix = 103000  
 Hb(51).Ix = 118000  
 Hb(52).Ix = 137000  
 Hb(53).Ix = 68700  
 Hb(54).Ix = 77600  
 Hb(55).Ix = 90400  
 Hb(56).Ix = 172000  
 Hb(57).Ix = 201000  
 Hb(58).Ix = 254000  
 Hb(59).Ix = 292000  
 Hb(60).Ix = 345000  
 Hb(61).Ix = 411000  
 Hb(62).Ix = 498000

Hb(1).Iy = 14.8  
 Hb(2).Iy = 134  
 Hb(3).Iy = 29.2  
 Hb(4).Iy = 292  
 Hb(5).Iy = 151  
 Hb(6).Iy = 49.5  
 Hb(7).Iy = 563  
 Hb(8).Iy = 97.5  
 Hb(9).Iy = 984  
 Hb(10).Iy = 507  
 Hb(11).Iy = 114  
 Hb(12).Iy = 134  
 Hb(13).Iy = 1600  
 Hb(14).Iy = 1700  
 Hb(15).Iy = 984  
 Hb(16).Iy = 255  
 Hb(17).Iy = 294  
 Hb(18).Iy = 3650  
 Hb(19).Iy = 3880  
 Hb(20).Iy = 1600  
 Hb(21).Iy = 5520  
 Hb(22).Iy = 442  
 Hb(23).Iy = 508  
 Hb(24).Iy = 6750  
 Hb(25).Iy = 7100  
 Hb(26).Iy = 3650

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่าการณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 32

Hb(27).Iy = 11200  
 Hb(28).Iy = 792  
 Hb(29).Iy = 984  
 Hb(30).Iy = 13600  
 Hb(31).Iy = 16300  
 Hb(32).Iy = 7210  
 Hb(33).Iy = 18900  
 Hb(34).Iy = 1450  
 Hb(35).Iy = 1740  
 Hb(36).Iy = 22400  
 Hb(37).Iy = 23800  
 Hb(38).Iy = 31000  
 Hb(39).Iy = 39400  
 Hb(40).Iy = 8110  
 Hb(41).Iy = 1580  
 Hb(42).Iy = 1870  
 Hb(43).Iy = 60500  
 Hb(44).Iy = 6760  
 Hb(45).Iy = 8110  
 Hb(46).Iy = 1840  
 Hb(47).Iy = 94400  
 Hb(48).Iy = 2140  
 Hb(49).Iy = 2580  
 Hb(50).Iy = 7670  
 Hb(51).Iy = 9020  
 Hb(52).Iy = 10600  
 Hb(53).Iy = 1980  
 Hb(54).Iy = 2280  
 Hb(55).Iy = 2720  
 Hb(56).Iy = 9020  
 Hb(57).Iy = 10800  
 Hb(58).Iy = 9930  
 Hb(59).Iy = 11700  
 Hb(60).Iy = 10300  
 Hb(61).Iy = 12600  
 Hb(62).Iy = 15700

End Sub

Sub inputIB ()

IB(1).A = 100  
 IB(2).A = 125  
 IB(3).A = 150  
 IB(4).A = 150  
 IB(5).A = 180  
 IB(6).A = 200  
 IB(7).A = 200  
 IB(8).A = 250  
 IB(9).A = 250  
 IB(10).A = 300  
 IB(11).A = 300  
 IB(12).A = 300  
 IB(13).A = 350  
 IB(14).A = 350  
 IB(15).A = 400



## DUI.BAS - 33

IB(16).A = 400  
 IB(17).A = 450  
 IB(18).A = 450  
 IB(19).A = 600  
 IB(20).A = 600

IB(1).B = 75  
 IB(2).B = 75  
 IB(3).B = 75  
 IB(4).B = 125  
 IB(5).B = 100  
 IB(6).B = 100  
 IB(7).B = 150  
 IB(8).B = 125  
 IB(9).B = 125  
 IB(10).B = 150  
 IB(11).B = 150  
 IB(12).B = 150  
 IB(13).B = 150  
 IB(14).B = 150  
 IB(15).B = 150  
 IB(16).B = 160  
 IB(17).B = 175  
 IB(18).B = 175  
 IB(19).B = 190  
 IB(20).B = 190

IB(1).t1 = 5  
 IB(2).t1 = 5.5  
 IB(3).t1 = 5.5  
 IB(4).t1 = 8.5  
 IB(5).t1 = 6  
 IB(6).t1 = 7  
 IB(7).t1 = 9  
 IB(8).t1 = 7.5  
 IB(9).t1 = 10  
 IB(10).t1 = 8  
 IB(11).t1 = 10  
 IB(12).t1 = 11.5  
 IB(13).t1 = 9  
 IB(14).t1 = 12  
 IB(15).t1 = 10  
 IB(16).t1 = 12.5  
 IB(17).t1 = 11  
 IB(18).t1 = 13  
 IB(19).t1 = 13  
 IB(20).t1 = 16

IB(1).t2 = 8  
 IB(2).t2 = 9.5  
 IB(3).t2 = 9.5  
 IB(4).t2 = 14  
 IB(5).t2 = 10  
 IB(6).t2 = 10

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 34

IB(7).t2 = 16  
 IB(8).t2 = 12.5  
 IB(9).t2 = 19  
 IB(10).t2 = 13  
 IB(11).t2 = 18.5  
 IB(12).t2 = 22  
 IB(13).t2 = 15  
 IB(14).t2 = 24  
 IB(15).t2 = 18  
 IB(16).t2 = 20  
 IB(17).t2 = 20  
 IB(18).t2 = 26  
 IB(19).t2 = 25  
 IB(20).t2 = 35

IB(1).r1 = 7  
 IB(2).r1 = 9  
 IB(3).r1 = 9  
 IB(4).r1 = 13  
 IB(5).r1 = 10  
 IB(6).r1 = 10  
 IB(7).r1 = 15  
 IB(8).r1 = 12  
 IB(9).r1 = 21  
 IB(10).r1 = 12  
 IB(11).r1 = 19  
 IB(12).r1 = 23  
 IB(13).r1 = 13  
 IB(14).r1 = 25  
 IB(15).r1 = 17  
 IB(16).r1 = 27  
 IB(17).r1 = 19  
 IB(18).r1 = 27  
 IB(19).r1 = 25  
 IB(20).r1 = 38

IB(1).r2 = 3.5  
 IB(2).r2 = 4.5  
 IB(3).r2 = 4.5  
 IB(4).r2 = 6.5  
 IB(5).r2 = 5  
 IB(6).r2 = 5  
 IB(7).r2 = 7.5  
 IB(8).r2 = 6  
 IB(9).r2 = 10.5  
 IB(10).r2 = 6  
 IB(11).r2 = 9.5  
 IB(12).r2 = 11.5  
 IB(13).r2 = 6.5  
 IB(14).r2 = 12.5  
 IB(15).r2 = 8.5  
 IB(16).r2 = 13.5  
 IB(17).r2 = 9.5  
 IB(18).r2 = 13.5  
 IB(19).r2 = 12.5  
 IB(20).r2 = 19



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## DUI.BAS - 35

IB(1).Area = 16.43  
 IB(2).Area = 20.45  
 IB(3).Area = 21.83  
 IB(4).Area = 46.15  
 IB(5).Area = 30.06  
 IB(6).Area = 33.06  
 IB(7).Area = 64.16  
 IB(8).Area = 48.79  
 IB(9).Area = 70.73  
 IB(10).Area = 61.58  
 IB(11).Area = 83.47  
 IB(12).Area = 97.88  
 IB(13).Area = 74.58  
 IB(14).Area = 111.1  
 IB(15).Area = 91.73  
 IB(16).Area = 122.1  
 IB(17).Area = 116.8  
 IB(18).Area = 146.1  
 IB(19).Area = 169.4  
 IB(20).Area = 224.5

IB(1).w = 12.9  
 IB(2).w = 16.1  
 IB(3).w = 17.1  
 IB(4).w = 36.2  
 IB(5).w = 23.6  
 IB(6).w = 26  
 IB(7).w = 50.4  
 IB(8).w = 38.3  
 IB(9).w = 55.5  
 IB(10).w = 48.3  
 IB(11).w = 65.5  
 IB(12).w = 76.8  
 IB(13).w = 58.5  
 IB(14).w = 87.2  
 IB(15).w = 72  
 IB(16).w = 95.8  
 IB(17).w = 91.7  
 IB(18).w = 115  
 IB(19).w = 133  
 IB(20).w = 176

IB(1).Ix = 281  
 IB(2).Ix = 538  
 IB(3).Ix = 819  
 IB(4).Ix = 1760  
 IB(5).Ix = 1670  
 IB(6).Ix = 2170  
 IB(7).Ix = 4460  
 IB(8).Ix = 5180  
 IB(9).Ix = 7310  
 IB(10).Ix = 9480  
 IB(11).Ix = 12700  
 IB(12).Ix = 14700

เอกสารนี้เป็นเอกสารลิขสิทธิ์ของมหาวิทยาลัยเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง

ไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 36

IB(13).Ix = 15200  
 IB(14).Ix = 22400  
 IB(15).Ix = 24100  
 IB(16).Ix = 31700  
 IB(17).Ix = 39200  
 IB(18).Ix = 48800  
 IB(19).Ix = 98400  
 IB(20).Ix = 130000

IB(1).Iy = 47.3  
 IB(2).Iy = 57.5  
 IB(3).Iy = 57.5  
 IB(4).Iy = 385  
 IB(5).Iy = 138  
 IB(6).Iy = 138  
 IB(7).Iy = 753  
 IB(8).Iy = 337  
 IB(9).Iy = 538  
 IB(10).Iy = 588  
 IB(11).Iy = 886  
 IB(12).Iy = 1080  
 IB(13).Iy = 702  
 IB(14).Iy = 1180  
 IB(15).Iy = 864  
 IB(16).Iy = 1240  
 IB(17).Iy = 1510  
 IB(18).Iy = 2020  
 IB(19).Iy = 2460  
 IB(20).Iy = 3540

End Sub

Sub inputPIP ( )

pip(1).A = 21.7  
 pip(2).A = 27.2  
 pip(3).A = 27.2  
 pip(4).A = 34  
 pip(5).A = 42.7  
 pip(6).A = 42.7  
 pip(7).A = 48.6  
 pip(8).A = 48.6  
 pip(9).A = 48.6  
 pip(10).A = 60.5  
 pip(11).A = 60.5  
 pip(12).A = 60.5  
 pip(13).A = 76.3  
 pip(14).A = 76.3  
 pip(15).A = 76.3  
 pip(16).A = 89.1  
 pip(17).A = 89.1  
 pip(18).A = 89.1  
 pip(19).A = 101.6  
 pip(20).A = 101.6

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 37

pip(21).A = 101.6  
 pip(22).A = 114.3  
 pip(23).A = 114.3  
 pip(24).A = 114.3  
 pip(25).A = 114.3  
 pip(26).A = 139.8  
 pip(27).A = 139.8  
 pip(28).A = 139.8  
 pip(29).A = 139.8  
 pip(30).A = 165.2  
 pip(31).A = 165.2  
 pip(32).A = 165.2  
 pip(33).A = 165.2  
 pip(34).A = 190.7  
 pip(35).A = 190.7  
 pip(36).A = 190.7  
 pip(37).A = 190.7  
 pip(38).A = 216.3  
 pip(39).A = 216.3  
 pip(40).A = 216.3  
 pip(41).A = 216.3  
 pip(42).A = 267.4  
 pip(43).A = 267.4  
 pip(44).A = 267.4  
 pip(45).A = 267.4  
 pip(46).A = 318.5  
 pip(47).A = 318.5  
 pip(48).A = 318.5  
 pip(49).A = 318.5  
 pip(50).A = 355.6  
 pip(51).A = 355.6  
 pip(52).A = 355.6  
 pip(53).A = 355.6  
 pip(54).A = 406.4  
 pip(55).A = 406.4  
 pip(56).A = 406.4  
 pip(57).A = 406.4  
 pip(58).A = 457.2  
 pip(59).A = 457.2  
 pip(60).A = 457.2  
 pip(61).A = 457.2

pip(1).t = 2  
 pip(2).t = 2  
 pip(3).t = 2.3  
 pip(4).t = 2.3  
 pip(5).t = 2.3  
 pip(6).t = 2.8  
 pip(7).t = 2.3  
 pip(8).t = 2.8  
 pip(9).t = 3.2  
 pip(10).t = 2.3  
 pip(11).t = 3.2  
 pip(12).t = 4  
 pip(13).t = 2.8  
 pip(14).t = 3.2



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 38

pip(15).t = 4  
 pip(16).t = 2.8  
 pip(17).t = 3.2  
 pip(18).t = 4  
 pip(19).t = 3.2  
 pip(20).t = 4  
 pip(21).t = 5  
 pip(22).t = 3.2  
 pip(23).t = 3.6  
 pip(24).t = 4.5  
 pip(25).t = 5.6  
 pip(26).t = 3.6  
 pip(27).t = 4  
 pip(28).t = 4.5  
 pip(29).t = 6  
 pip(30).t = 4.5  
 pip(31).t = 5  
 pip(32).t = 6  
 pip(33).t = 7  
 pip(34).t = 4.5  
 pip(35).t = 5  
 pip(36).t = 6  
 pip(37).t = 7  
 pip(38).t = 4.5  
 pip(39).t = 6  
 pip(40).t = 7  
 pip(41).t = 8  
 pip(42).t = 6  
 pip(43).t = 7  
 pip(44).t = 8  
 pip(45).t = 9  
 pip(46).t = 6  
 pip(47).t = 7  
 pip(48).t = 8  
 pip(49).t = 9  
 pip(50).t = 6.3  
 pip(51).t = 8  
 pip(52).t = 9  
 pip(53).t = 12  
 pip(54).t = 9  
 pip(55).t = 12  
 pip(56).t = 16  
 pip(57).t = 19  
 pip(58).t = 9  
 pip(59).t = 12  
 pip(60).t = 16  
 pip(61).t = 19

pip(1).w = .972  
 pip(2).w = 1.24  
 pip(3).w = 1.41  
 pip(4).w = 1.81  
 pip(5).w = 2.29  
 pip(6).w = 2.76  
 pip(7).w = 2.63

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 39

pip(8).w = 3.16  
 pip(9).w = 3.58  
 pip(10).w = 3.3  
 pip(11).w = 4.52  
 pip(12).w = 5.57  
 pip(13).w = 5.08  
 pip(14).w = 5.77  
 pip(15).w = 7.13  
 pip(16).w = 5.96  
 pip(17).w = 6.78  
 pip(18).w = 8.39  
 pip(19).w = 7.76  
 pip(20).w = 9.63  
 pip(21).w = 11.9  
 pip(22).w = 8.77  
 pip(23).w = 9.83  
 pip(24).w = 12.2  
 pip(25).w = 15  
 pip(26).w = 12.1  
 pip(27).w = 13.4  
 pip(28).w = 15  
 pip(29).w = 19.8  
 pip(30).w = 17.8  
 pip(31).w = 19.8  
 pip(32).w = 23.6  
 pip(33).w = 27.3  
 pip(34).w = 20.7  
 pip(35).w = 22.9  
 pip(36).w = 27.3  
 pip(37).w = 31.7  
 pip(38).w = 23.5  
 pip(39).w = 31.1  
 pip(40).w = 36.1  
 pip(41).w = 41.1  
 pip(42).w = 38.7  
 pip(43).w = 45  
 pip(44).w = 51.2  
 pip(45).w = 57.4  
 pip(46).w = 46.2  
 pip(47).w = 53.8  
 pip(48).w = 61.3  
 pip(49).w = 68.7  
 pip(50).w = 54.3  
 pip(51).w = 68.6  
 pip(52).w = 76.9  
 pip(53).w = 102  
 pip(54).w = 88.2  
 pip(55).w = 117  
 pip(56).w = 154  
 pip(57).w = 182  
 pip(58).w = 99.5  
 pip(59).w = 132  
 pip(60).w = 174  
 pip(61).w = 205

pip(1).Area = 1.238

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



DUI.BAS - 40

pip(2).Area = 1.583  
 pip(3).Area = 1.799  
 pip(4).Area = 2.291  
 pip(5).Area = 2.919  
 pip(6).Area = 3.51  
 pip(7).Area = 3.345  
 pip(8).Area = 4.029  
 pip(9).Area = 4.564  
 pip(10).Area = 4.205  
 pip(11).Area = 5.76  
 pip(12).Area = 7.1  
 pip(13).Area = 6.465  
 pip(14).Area = 7.349  
 pip(15).Area = 9.085  
 pip(16).Area = 7.591  
 pip(17).Area = 8.636  
 pip(18).Area = 10.69  
 pip(19).Area = 9.892  
 pip(20).Area = 12.26  
 pip(21).Area = 15.17  
 pip(22).Area = 11.17  
 pip(23).Area = 12.52  
 pip(24).Area = 15.52  
 pip(25).Area = 19.12  
 pip(26).Area = 15.4  
 pip(27).Area = 17.07  
 pip(28).Area = 19.13  
 pip(29).Area = 25.22  
 pip(30).Area = 22.72  
 pip(31).Area = 25.16  
 pip(32).Area = 30.01  
 pip(33).Area = 34.79  
 pip(34).Area = 26.32  
 pip(35).Area = 29.17  
 pip(36).Area = 34.82  
 pip(37).Area = 40.4  
 pip(38).Area = 29.94  
 pip(39).Area = 39.61  
 pip(40).Area = 46.03  
 pip(41).Area = 52.35  
 pip(42).Area = 49.27  
 pip(43).Area = 57.27  
 pip(44).Area = 65.19  
 pip(45).Area = 73.06  
 pip(46).Area = 58.91  
 pip(47).Area = 68.5  
 pip(48).Area = 78.04  
 pip(49).Area = 87.51  
 pip(50).Area = 69.13  
 pip(51).Area = 87.36  
 pip(52).Area = 98  
 pip(53).Area = 129.5  
 pip(54).Area = 112.4  
 pip(55).Area = 148.7  
 pip(56).Area = 196.2  
 pip(57).Area = 231.2



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

Wf(77).t1 = 14

Wf(78).t1 = 16

Wf(79).t1 = 15

Wf(80).t1 = 16

Wf(81).t1 = 18

Wf(1).t2 = 8

Wf(2).t2 = 7

Wf(3).t2 = 9

Wf(4).t2 = 8

Wf(5).t2 = 9

Wf(6).t2 = 10

Wf(7).t2 = 7

Wf(8).t2 = 8

Wf(9).t2 = 11



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 51

Wf(10).t2 = 8

Wf(11).t2 = 9

Wf(12).t2 = 7

Wf(13).t2 = 12

Wf(14).t2 = 12

Wf(15).t2 = 8

Wf(16).t2 = 16

Wf(17).t2 = 11

Wf(18).t2 = 11

Wf(19).t2 = 13

Wf(20).t2 = 8

Wf(21).t2 = 14

Wf(22).t2 = 14

Wf(23).t2 = 9

Wf(24).t2 = 12

Wf(25).t2 = 12

Wf(26).t2 = 14

Wf(27).t2 = 14

Wf(28).t2 = 8

Wf(29).t2 = 15

Wf(30).t2 = 15

Wf(31).t2 = 9

Wf(32).t2 = 17

Wf(33).t2 = 12

Wf(34).t2 = 13

Wf(35).t2 = 14

Wf(36).t2 = 16

Wf(37).t2 = 16

Wf(38).t2 = 9

Wf(39).t2 = 19

Wf(40).t2 = 19

Wf(41).t2 = 11

Wf(42).t2 = 22

Wf(43).t2 = 14

Wf(44).t2 = 15



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่จัดทำขึ้นไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

โดยไม่ได้รับอนุญาตจากห้องสมุดให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

Wf(45).t2 = 16  
 Wf(46).t2 = 18  
 Wf(47).t2 = 18  
 Wf(48).t2 = 11  
 Wf(49).t2 = 21  
 Wf(50).t2 = 21  
 Wf(51).t2 = 13  
 Wf(52).t2 = 24  
 Wf(53).t2 = 28  
 Wf(54).t2 = 35  
 Wf(55).t2 = 15  
 Wf(56).t2 = 18  
 Wf(57).t2 = 12  
 Wf(58).t2 = 14  
 Wf(59).t2 = 50  
 Wf(60).t2 = 15  
 Wf(61).t2 = 17  
 Wf(62).t2 = 14  
 Wf(63).t2 = 70  
 Wf(64).t2 = 16  
 Wf(65).t2 = 19



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 52

Wf(66).t2 = 17

Wf(67).t2 = 20

Wf(68).t2 = 23

Wf(69).t2 = 15

Wf(70).t2 = 17

Wf(71).t2 = 20

Wf(72).t2 = 23

Wf(73).t2 = 20

Wf(74).t2 = 21

Wf(75).t2 = 28

Wf(76).t2 = 22

Wf(77).t2 = 26

Wf(78).t2 = 30

Wf(79).t2 = 23

Wf(80).t2 = 28

Wf(81).t2 = 34

Wf(1).r = 10

Wf(2).r = 8

Wf(3).r = 10

Wf(4).r = 9

Wf(5).r = 11

Wf(6).r = 11

Wf(7).r = 8

Wf(8).r = 12

Wf(9).r = 12

Wf(10).r = 9

Wf(11).r = 13

Wf(12).r = 11

Wf(13).r = 13

Wf(14).r = 13

Wf(15).r = 11

Wf(16).r = 13

เอกสาร WF(17).r = 16 งานไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ WF(18).r = 16 ทั้ทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

Wf(19).r = 16



Wf(20).r = 12

Wf(21).r = 16

Wf(22).r = 16

Wf(23).r = 12

Wf(24).r = 18

Wf(25).r = 18

Wf(26).r = 18

Wf(27).r = 18

Wf(28).r = 13

Wf(29).r = 18

Wf(30).r = 18

Wf(31).r = 13

Wf(32).r = 18

Wf(33).r = 20

Wf(34).r = 20

Wf(35).r = 20

Wf(36).r = 20

Wf(37).r = 20

Wf(38).r = 14

Wf(39).r = 20



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 53

Wf(40).r = 20  
 Wf(41).r = 14  
 Wf(42).r = 20  
 Wf(43).r = 22  
 Wf(44).r = 22  
 Wf(45).r = 22  
 Wf(46).r = 22  
 Wf(47).r = 22  
 Wf(48).r = 16  
 Wf(49).r = 22  
 Wf(50).r = 22  
 Wf(51).r = 16  
 Wf(52).r = 22  
 Wf(53).r = 22  
 Wf(54).r = 22  
 Wf(55).r = 24  
 Wf(56).r = 24  
 Wf(57).r = 18  
 Wf(58).r = 18  
 Wf(59).r = 22  
 Wf(60).r = 26  
 Wf(61).r = 26  
 Wf(62).r = 20  
 Wf(63).r = 22  
 Wf(64).r = 20  
 Wf(65).r = 20  
 Wf(66).r = 28  
 Wf(67).r = 28  
 Wf(68).r = 28  
 Wf(69).r = 22  
 Wf(70).r = 22  
 Wf(71).r = 22  
 Wf(72).r = 22  
 Wf(73).r = 28  
 Wf(74).r = 28  
 Wf(75).r = 28



เอกสารนี้ถูกสร้างขึ้นไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่สามารถที่จะนำเอกสารนี้ไปใช้ซ้ำหรือทำซ้ำโดยไม่ได้รับอนุญาตจากผู้จัดทำ และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

Wf(76).r = 28

Wf(77).r = 28

Wf(78).r = 28

Wf(79).r = 28

Wf(80).r = 28

Wf(81).r = 28

Wf(1).Area = 21.9

Wf(2).Area = 11.85

Wf(3).Area = 30.31

Wf(4).Area = 16.84

Wf(5).Area = 26.84

Wf(6).Area = 40.14

Wf(7).Area = 17.85

Wf(8).Area = 29.65

Wf(9).Area = 51.21

Wf(10).Area = 23.04

Wf(11).Area = 39.01

Wf(12).Area = 23.18

Wf(13).Area = 71.53



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 54

Wf(14).Area = 63.53  
 Wf(15).Area = 27.16  
 Wf(16).Area = 83.69  
 Wf(17).Area = 82.06  
 Wf(18).Area = 56.24  
 Wf(19).Area = 84.7  
 Wf(20).Area = 32.68  
 Wf(21).Area = 104.7  
 Wf(22).Area = 92.18  
 Wf(23).Area = 37.66  
 Wf(24).Area = 107.7  
 Wf(25).Area = 72.38  
 Wf(26).Area = 110.8  
 Wf(27).Area = 83.36  
 Wf(28).Area = 40.8  
 Wf(29).Area = 134.8  
 Wf(30).Area = 119.8  
 Wf(31).Area = 46.78  
 Wf(32).Area = 134.8  
 Wf(33).Area = 88.15  
 Wf(34).Area = 135.3  
 Wf(35).Area = 101.5  
 Wf(36).Area = 166.6  
 Wf(37).Area = 146  
 Wf(38).Area = 52.68  
 Wf(39).Area = 195.4  
 Wf(40).Area = 173.9  
 Wf(41).Area = 63.14  
 Wf(42).Area = 202  
 Wf(43).Area = 120.1  
 Wf(44).Area = 178.5  
 Wf(45).Area = 136  
 Wf(46).Area = 214.4  
 Wf(47).Area = 186.8  
 Wf(48).Area = 72.16  
 Wf(49).Area = 250.7



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่ให้บริการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

โดยไม่ได้รับอนุญาตให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

Wf(50).Area = 218.7

Wf(51).Area = 84.12

Wf(52).Area = 254.9

Wf(53).Area = 295.4

Wf(54).Area = 360.7

Wf(55).Area = 135

Wf(56).Area = 157.4

Wf(57).Area = 84.3

Wf(58).Area = 96.46

Wf(59).Area = 528.6

Wf(60).Area = 145.5

Wf(61).Area = 163.5

Wf(62).Area = 101.3

Wf(63).Area = 770.1

Wf(64).Area = 114.2

Wf(65).Area = 131.3

Wf(66).Area = 174.5

Wf(67).Area = 192.5

Wf(68).Area = 222.4

Wf(69).Area = 120.5



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 55

Wf(70).Area = 134.4

Wf(71).Area = 152.5

Wf(72).Area = 107.4

Wf(73).Area = 211.5

Wf(74).Area = 235.5

Wf(75).Area = 273.6

Wf(76).Area = 243.4

Wf(77).Area = 267.4

Wf(78).Area = 307.6

Wf(79).Area = 270.9

Wf(80).Area = 309.8

Wf(81).Area = 364

Wf(1).Ix = 383

Wf(2).Ix = 187

Wf(3).Ix = 847

Wf(4).Ix = 413

Wf(5).Ix = 1020

Wf(6).Ix = 1640

Wf(7).Ix = 666

Wf(8).Ix = 1530

Wf(9).Ix = 2880

Wf(10).Ix = 1210

Wf(11).Ix = 2690

Wf(12).Ix = 1580

Wf(13).Ix = 4980

Wf(14).Ix = 4720

Wf(15).Ix = 1840

Wf(16).Ix = 6530

Wf(17).Ix = 8790

Wf(18).Ix = 6120

Wf(19).Ix = 9930

Wf(20).Ix = 3540

Wf(21).Ix = 11500

Wf(22).Ix = 10800

Wf(23).Ix = 4050

Wf(24).Ix = 16900  
 Wf(25).Ix = 11300  
 Wf(26).Ix = 18800  
 Wf(27).Ix = 13300  
 Wf(28).Ix = 6320  
 Wf(29).Ix = 21500  
 Wf(30).Ix = 20400  
 Wf(31).Ix = 7210  
 Wf(32).Ix = 23400  
 Wf(33).Ix = 18500  
 Wf(34).Ix = 28200  
 Wf(35).Ix = 21700  
 Wf(36).Ix = 35300  
 Wf(37).Ix = 33300  
 Wf(38).Ix = 11100  
 Wf(39).Ix = 42800  
 Wf(40).Ix = 40300  
 Wf(41).Ix = 13600  
 Wf(42).Ix = 47600  
 Wf(43).Ix = 33700



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 56

Wf(44).Ix = 49000  
 Wf(45).Ix = 38700  
 Wf(46).Ix = 59700  
 Wf(47).Ix = 56100  
 Wf(48).Ix = 20000  
 Wf(49).Ix = 70900  
 Wf(50).Ix = 66600  
 Wf(51).Ix = 23700  
 Wf(52).Ix = 78000  
 Wf(53).Ix = 92800  
 Wf(54).Ix = 119000  
 Wf(55).Ix = 46800  
 Wf(56).Ix = 56100  
 Wf(57).Ix = 28700  
 Wf(58).Ix = 33500  
 Wf(59).Ix = 187000  
 Wf(60).Ix = 60400  
 Wf(61).Ix = 71000  
 Wf(62).Ix = 41900  
 Wf(63).Ix = 298000  
 Wf(64).Ix = 47800  
 Wf(65).Ix = 56500  
 Wf(66).Ix = 103000  
 Wf(67).Ix = 118000  
 Wf(68).Ix = 137000  
 Wf(69).Ix = 68700  
 Wf(70).Ix = 77600  
 Wf(71).Ix = 90400  
 Wf(72).Ix = 103000  
 Wf(73).Ix = 172000  
 Wf(74).Ix = 201000  
 Wf(75).Ix = 237000  
 Wf(76).Ix = 254000  
 Wf(77).Ix = 292000  
 Wf(78).Ix = 339000  
 Wf(79).Ix = 345000



Wf(80).Ix = 411000

Wf(81).Ix = 498000

Wf(1).Iy = 134

Wf(2).Iy = 14.8

Wf(3).Iy = 293

Wf(4).Iy = 29.2

Wf(5).Iy = 151

Wf(6).Iy = 563

Wf(7).Iy = 49.5

Wf(8).Iy = 261

Wf(9).Iy = 984

Wf(10).Iy = 97.5

Wf(11).Iy = 507

Wf(12).Iy = 114

Wf(13).Iy = 1700

Wf(14).Iy = 1600

Wf(15).Iy = 134

Wf(16).Iy = 22100

Wf(17).Iy = 2940



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 57

Wf(18).Iy = 984  
 Wf(19).Iy = 3350  
 Wf(20).Iy = 255  
 Wf(21).Iy = 3880  
 Wf(22).Iy = 3650  
 Wf(23).Iy = 294  
 Wf(24).Iy = 5520  
 Wf(25).Iy = 1600  
 Wf(26).Iy = 6240  
 Wf(27).Iy = 1900  
 Wf(28).Iy = 442  
 Wf(29).Iy = 7100  
 Wf(30).Iy = 6750  
 Wf(31).Iy = 508  
 Wf(32).Iy = 7730  
 Wf(33).Iy = 3090  
 Wf(34).Iy = 9380  
 Wf(35).Iy = 3650  
 Wf(36).Iy = 11800  
 Wf(37).Iy = 11200  
 Wf(38).Iy = 792  
 Wf(39).Iy = 14400  
 Wf(40).Iy = 13600  
 Wf(41).Iy = 984  
 Wf(42).Iy = 16000  
 Wf(43).Iy = 6240  
 Wf(44).Iy = 16300  
 Wf(45).Iy = 7210  
 Wf(46).Iy = 20000  
 Wf(47).Iy = 18900  
 Wf(48).Iy = 1450  
 Wf(49).Iy = 23800  
 Wf(50).Iy = 22400  
 Wf(51).Iy = 17400  
 Wf(52).Iy = 26200  
 Wf(53).Iy = 31000



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่มอบไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไปแล้วทันทีที่  
 ห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

Wf(54).Iy = 39400

Wf(55).Iy = 6690

Wf(56).Iy = 8110

Wf(57).Iy = 1580

Wf(58).Iy = 1870

Wf(59).Iy = 60500

Wf(60).Iy = 6760

Wf(61).Iy = 8110

Wf(62).Iy = 1840

Wf(63).Iy = 94400

Wf(64).Iy = 2140

Wf(65).Iy = 2580

Wf(66).Iy = 7670

Wf(67).Iy = 9020

Wf(68).Iy = 10600

Wf(69).Iy = 1980

Wf(70).Iy = 2280

Wf(71).Iy = 2720

Wf(72).Iy = 3180

Wf(73).Iy = 9020



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

DUI.BAS - 58

Wf(74).Iy = 10800

Wf(75).Iy = 12900

Wf(76).Iy = 9930

Wf(77).Iy = 11700

Wf(78).Iy = 13800

Wf(79).Iy = 10300

Wf(80).Iy = 12600

Wf(81).Iy = 15700

End Sub

Sub main ()

Load Title1

Title1.Show

End Sub

Sub OpenData ()

Select Case operation

Case "Simple Beam"

Input #1, Beamopt2310Value

Input #1, Beamopt2520Value

Input #1, BeamoptWFValue

Input #1, BeamoptHBValue

Input #1, BeamoptIBValue

Input #1, BeamcboSteelListIndex

Input #1, BeamtxtLText

Input #1, BeamtxtaText

Input #1, BeamtxtbText

Input #1, BeamtxtwText

Input #1, BeamtxtShoringText

Input #1, picUloadNo

Input #1, BeamChkShoringValue

Input #1, BeamPic1

Input #1, BeamPic2

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

Input #1, BeamPic3  
Input #1, BeamPic4  
Input #1, BeamPic5  
Input #1, BeamPic6  
Input #1, BeamPic7  
Input #1, BeamPic8  
Input #1, BeamPic9  
Input #1, BeamPic10  
Input #1, BeamPic11  
Input #1, BeamPic12

Case "Combine Axial"

Input #1, CombAxoptWFValue  
Input #1, CombAxOptHBValue  
Input #1, CombAxOptIBValue  
Input #1, CombAxopt2310Value  
Input #1, CombAxopt2520Value  
Input #1, CombAxcboSteelListIndex  
Input #1, CombAxtxtLText  
Input #1, CombAxoptSideswayValue  
Input #1, CombAxoptNoSideswayValue

```

Input #1, CombAxoptEtcValue
Input #1, CombAxTxtPText
Input #1, CombAxtxtPxText
Input #1, CombAxtxtexText
Input #1, CombAxtxtPyText
Input #1, CombAxtxteyText
Input #1, CombAxtxtMxText
Input #1, CombAxTxtMyText
Input #1, CombAxtxtPsxText
Input #1, CombAxTtxtdxText
Input #1, CombAxtxtPsyText
Input #1, CombAxtxtDyText
Input #1, CombAxtxtUxText
Input #1, CombAxtxtUyText
Input #1, CombAxoptPin_PinValue
Input #1, CombAxoptFix_FixValue
Input #1, CombAxoptFix_PinValue
Input #1, CombAxoptFix_FreeValue
Input #1, CombAxoptFix_RollerValue
Input #1, CombAxoptPin_RollerValue
Input #1, CombAxoptPrimaryValue
Input #1, CombAxoptSecondaryValue

```

Case "Combine Section"

```

Input #1, totalSec
Input #1, CombSectxtTotalSecText
Input #1, CombSecGrid1Rows
Input #1, CombSecGrid1cols
For i = 0 To CombSecGrid1Rows - 1
  For j = 0 To CombSecGrid1cols - 1
    Input #1, CombSecGrid1(i, j)
  Next j
Next i
Input #1, CombSecGrid2Rows
Input #1, CombSecGrid2cols
For i = 0 To CombSecGrid2Rows - 1
  For j = 0 To CombSecGrid2cols - 1

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนลิขสิทธิ์ของมหาวิทยาลัยเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น สำหรับการใช้งานตั้งแต่ 1 ถึง 10 ครั้งของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

For j = 0 To CombSecGrid2cols - 1

```

```

        Input #1, CombSecGrid2(i, j)
    Next j
Next i
Input #1, CombSecGrid3Rows
Input #1, CombSecGrid3cols
For i = 0 To CombSecGrid3Rows - 1
    For j = 0 To CombSecGrid3cols - 1
        Input #1, CombSecGrid3(i, j)
    Next j
Next i
Input #1, CombSecGrid4Rows
Input #1, CombSecGrid4cols
For i = 0 To CombSecGrid4Rows - 1
    For j = 0 To CombSecGrid4cols - 1
        Input #1, CombSecGrid4(i, j)
    Next j
Next i
Input #1, CombSectxtLText
Input #1, CombSectxtPText
Input #1, CombSectxtSbText

```

DUI.BAS - 60

```

Input #1, CombSecopt2310Value
Input #1, CombSecopt2520Value
Input #1, CombSecoptPin_PinValue
Input #1, CombSecoptFix_FixValue
Input #1, CombSecoptFix_PinValue
Input #1, CombSecoptFix_FreeValue
Input #1, CombSecoptFix_RollerValue
Input #1, CombSecoptPin_RollerValue
Input #1, CombSecchkTiePlateValue
Input #1, CombSecchkLacingValue
Input #1, CombSeccboBoltListIndex
Case "Contineous Beam"
Input #1, ContineousBeamtxtNoofEletext
Input #1, ContineousBeamoptWFValue
Input #1, ContineousBeamoptHBValue
Input #1, ContineousBeamoptIBValue
Input #1, ContineousBeamopt2310Value
Input #1, ContineousBeamopt2520Value
Input #1, ContineousBeamoptShoringValue
Input #1, ContineousBeamContiBGrid0rows
Input #1, ContineousBeamContiBGrid0cols
For i = 0 To ContineousBeamContiBGrid0rows - 1
    For j = 0 To ContineousBeamContiBGrid0cols - 1
        Input #1, ContineousBeamContiBGrid0(i, j)
    Next j
Next i
Case "Tension"
Input #1, TensioncboTypeListIndex
Input #1, TensioncboSectionListIndex
Input #1, Tensionopt2310Value
Input #1, Tensionopt2520Value
Input #1, TensiontxtLText
Input #1, TensiontxtTForceText
Case "Compression"
Input #1, CompressioncboTypeListIndex
Input #1, CompressioncboSectionListIndex

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่รวมไว้สำหรับใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น ผู้ใช้ต้องแปลงเนื้อหา และต่ออ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

Input #1, CompressionoptSecondaryValue
Input #1, Compressionopt2310Value
Input #1, Compressionopt2520Value
Input #1, CompressiontxtLText
Input #1, CompressiontxtTForceText
Input #1, Compressionoption3d1Value
Input #1, Compressionoption3d2Value
Input #1, Compressionoption3d3Value
Input #1, Compressionoption3d4Value
Input #1, Compressionoption3d5Value
Input #1, Compressionoption3d6Value

```

```
End Select
```

```
End Sub
```

```
Sub OpenFile ()
```

```
  Select Case operation
```

```
    Case "Simple Beam"
```

```
      Beam.opt2310.Value = Beamopt2310Value
```

```
      Beam.opt2520.Value = Beamopt2520Value
```

```

Beam.optWF.Value = BeamoptWFValue
Beam.optHB.Value = BeamoptHBValue
Beam.optIB.Value = BeamoptIBValue
Beam.cboSteel.ListIndex = BeamcboSteelListIndex
Beam.txtL.Text = BeamtxtLText
Beam.txta.Text = BeamtxtaText
Beam.txtb.Text = BeamtxtbText
Beam.txtw.Text = BeamtxtwText
Beam.txtShoring.Text = BeamtxtShoringText
Beam.ChkShoring.Value = BeamChkShoringValue
Beam.PicUload1.Visible = BeamPic1
    Beam.PicUload2.Visible = BeamPic2
Beam.picUload3.Visible = BeamPic3
Beam.picUload4.Visible = BeamPic4
Beam.picUload5.Visible = BeamPic5
Beam.picUload6.Visible = BeamPic6
Beam.picUload7.Visible = BeamPic7
Beam.picUload8.Visible = BeamPic8
Beam.picUload9.Visible = BeamPic9
Beam.picUload10.Visible = BeamPic10
Beam.picUload11.Visible = BeamPic11
Beam.picUload12.Visible = BeamPic12

```

Case "Combine Axial"

```

CombineAxial.optWF.Value = CombAxoptWFValue
CombineAxial.optHB.Value = CombAxOptHBValue
CombineAxial.optIB.Value = CombAxOptIBValue
CombineAxial.opt2310.Value = CombAxopt2310Value
CombineAxial.opt2520.Value = CombAxopt2520Value
CombineAxial.cboSteel.ListIndex = CombAxcboSteelListIndex
CombineAxial.txtL.Text = CombAxtxtLText
CombineAxial.optSidesway.Value = CombAxoptSideswayValue
CombineAxial.OptNoSidesway.Value = CombAxOptNoSideswayVal

```

ue

```
CombineAxial.optEtc.Value = CombAxoptEtcValue
```

```
CombineAxial.txtP.Text = CombAxTxtPText
```

```
CombineAxial.txtPx.Text = CombAxtxtPxText
```

CombineAxial.txtex.Text = CombAxtxtexText  
 CombineAxial.txtPy.Text = CombAxtxtPyText  
 CombineAxial.txtEy.Text = CombAxtxtEyText  
 CombineAxial.txtMx.Text = CombAxtxtMxText  
 CombineAxial.TxtMy.Text = CombAxTxtMyText  
 CombineAxial.txtPsx.Text = CombAxtxtPsxText  
 CombineAxial.Txtdx.Text = CombAxTtxtdxText  
 CombineAxial.txtPsy.Text = CombAxtxtPsyText  
 CombineAxial.txtDy.Text = CombAxtxtDyText  
 CombineAxial.txtUx.Text = CombAxtxtUxText  
 CombineAxial.txtUy.Text = CombAxtxtUyText  
 CombineAxial.optPin\_Pin.Value = CombAxoptPin\_PinValue  
 CombineAxial.optFix\_Fix.Value = CombAxoptFix\_FixValue  
 CombineAxial.optFix\_Pin.Value = CombAxoptFix\_PinValue  
 CombineAxial.optFix\_Free.Value = CombAxoptFix\_FreeValue  
 CombineAxial.optFix\_Roller.Value = CombAxoptFix\_RollerVal  
 CombineAxial.optPin\_Roller.Value = CombAxoptPin\_RollerVal  
 CombineAxial.optPrimary.Value = CombAxoptPrimaryValue

ue

ue

DUI.BAS - 62

```
CombineAxial.optSecondary.Value = CombAoptSecondaryValue
```

```
Case "Combine Section"
```

```
CombSec.txtTotalSec.Text = CombSectxtTotalSecText
```

```
CombSec.Grid1.Rows = CombSecGrid1Rows
```

```
CombSec.Grid1.Cols = CombSecGrid1cols
```

```
For i = 0 To CombSec.Grid1.Rows - 1
```

```
    For j = 0 To CombSec.Grid1.Cols - 1
```

```
        CombSec.Grid1.Row = i
```

```
        CombSec.Grid1.Col = j
```

```
        CombSec.Grid1.Text = CombSecGrid1(i, j)
```

```
    Next j
```

```
Next i
```

```
CombSec.Grid2.Rows = CombSecGrid2Rows
```

```
CombSec.Grid2.Cols = CombSecGrid2cols
```

```
For i = 0 To CombSec.Grid2.Rows - 1
```

```
    For j = 0 To CombSec.Grid2.Cols - 1
```

```
        CombSec.Grid2.Row = i
```

```
        CombSec.Grid2.Col = j
```

```
        CombSec.Grid2.Text = CombSecGrid2(i, j)
```

```
    Next j
```

```
Next i
```

```
CombSec.Grid3.Rows = CombSecGrid3Rows
```

```
CombSec.Grid3.Cols = CombSecGrid3cols
```

```
For i = 0 To CombSec.Grid3.Rows - 1
```

```
    For j = 0 To CombSec.Grid3.Cols - 1
```

```
        CombSec.Grid3.Row = i
```

```
        CombSec.Grid3.Col = j
```

```
        CombSec.Grid3.Text = CombSecGrid3(i, j)
```

```
    Next j
```

```
Next i
```

```
CombSec.Grid4.Rows = CombSecGrid4Rows
```

```
CombSec.Grid4.Cols = CombSecGrid4cols
```

```
For i = 0 To CombSec.Grid4.Rows - 1
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

For j = 0 To CombSec.Grid4.Cols - 1
    CombSec.Grid4.Row = i
    CombSec.Grid4.Col = j
    CombSec.Grid4.Text = CombSecGrid4(i, j)
Next j
Next i
CombSec.txtL.Text = CombSectxtLText
CombSec.txtP.Text = CombSectxtPText
CombSec.txtSb.Text = CombSectxtSbText
CombSec.opt2310.Value = CombSecopt2310Value
CombSec.opt2520.Value = CombSecopt2520Value
CombSec.optPin_Pin.Value = CombSecoptPin_PinValue
CombSec.optFix_Fix.Value = CombSecoptFix_FixValue
CombSec.optFix_Pin.Value = CombSecoptFix_PinValue
CombSec.optFix_Free.Value = CombSecoptFix_FreeValue
CombSec.optFix_Roller.Value = CombSecoptFix_RollerValue
CombSec.optPin_Roller.Value = CombSecoptPin_RollerValue
CombSec.chkTiePlate.Value = CombSecchkTiePlateValue
CombSec.chkLacing.Value = CombSecchkLacingValue
CombSec.cboBolt.ListIndex = CombSeccboBoltListIndex

```

DUI.BAS - 63

```

CombSec.Panel3D13.Visible = 1
If CombSec.Grid1.Rows <= 5 Then
    CombSec.Grid1.Height = (CombSec.Grid1.RowHeight(0) +
22) * CombSecGrid1Rows
    CombSec.Grid1.Width = 7605
    CombSec.Grid1.ScrollBars = 0
    CombSec.Panel3D13.Width = 7815
    CombSec.Panel3D13.Height = CombSec.Grid1.Height + 220
Else
    CombSec.Grid1.Height = (CombSec.Grid1.RowHeight(0) +
22) * 5
    CombSec.Grid1.Width = 7845
    CombSec.Grid1.ScrollBars = 1
    CombSec.Panel3D13.Height = CombSec.Grid1.Height + 220
    CombSec.Panel3D13.Width = 8055
End If
Case "Contineous Beam"
ContineousBeam.txtNoofEle.Text = ContineousBeamtxtNoofEle
text
ContineousBeam.optWF.Value = ContineousBeamoptWFValue
ContineousBeam.optHB.Value = ContineousBeamoptHBValue
ContineousBeam.optIB.Value = ContineousBeamoptIBValue
ContineousBeam.opt2310.Value = ContineousBeamopt2310Value
ContineousBeam.opt2520.Value = ContineousBeamopt2520Value
ContineousBeam.optShoring.Value = ContineousBeamoptShorin
gValue
ContineousBeam.ContiBGrid(0).Rows = ContineousBeamContiBG
rid0rows
ContineousBeam.ContiBGrid(0).Cols = ContineousBeamContiBG
rid0cols
For i = 0 To ContineousBeam.ContiBGrid(0).Rows - 1
    For j = 0 To ContineousBeam.ContiBGrid(0).Cols - 1
        ContineousBeam.ContiBGrid(0).Row = i
        ContineousBeam.ContiBGrid(0).Col = j
        ContineousBeam.ContiBGrid(0).Text = ContineousBea
mContiBGrid0(i, j)

```

```

Next j
Next i
If ContineousBeam.txtNoofEle.Text < 5 Then
    ContineousBeam.ContiBGrid(0).Rows = ContineousBeam.tx
tNoofEle.Text + 1
    ContineousBeam.ContiBGrid(0).Height = (ContineousBeam
.ContiBGrid(0).RowHeight(0) + 15) * ContineousBeam.ContiBGrid(0).Rows
    ContineousBeam.ContiBGrid(0).ScrollBars = 0
Else
    ContineousBeam.ContiBGrid(0).Rows = ContineousBeam.tx
tNoofEle.Text + 1
    ContineousBeam.ContiBGrid(0).Height = (ContineousBeam
.ContiBGrid(0).RowHeight(0) + 15) * 5
    ContineousBeam.ContiBGrid(0).Width = 10300
End If
Case "Tension"
    Tension.cboType.ListIndex = TensioncboTypeListIndex
    Tension.cboSection.ListIndex = TensioncboSectionListIndex
    Tension.opt2310.Value = Tensionopt2310Value
    Tension.opt2520.Value = Tensionopt2520Value

```

DUI.BAS - 64

Tension.txtL.Text = TensiontxtLText

Tension.txtTForce.Text = TensiontxtTForceText

Case "Compression"

Compression.cboType.ListIndex = CompressioncboTypeListInd

ex

Compression.cboSection.ListIndex = CompressioncboSectionL

istIndex

Compression.opt2310.Value = Compressionopt2310Value

Compression.opt2520.Value = Compressionopt2520Value

Compression.optSecondary.Value = CompressionoptSecondaryV

alue

Compression.txtL.Text = CompressiontxtLText

Compression.txtTForce.Text = CompressiontxtTForceText -

Compression.Option3D1.Value = Compressionoption3d1Value

Compression.Option3D2.Value = Compressionoption3d2Value

Compression.Option3D3.Value = Compressionoption3d3Value

Compression.Option3D4.Value = Compressionoption3d4Value

Compression.Option3D5.Value = Compressionoption3d5Value

Compression.Option3D6.Value = Compressionoption3d6Value

End Select

End Sub

Sub SaveData ()

Select Case operation

Case "Simple Beam"

Write #1, Beamopt2310Value

Write #1, Beamopt2520Value

Write #1, BeamoptWFValue

Write #1, BeamoptHBValue

Write #1, BeamoptIBValue

Write #1, BeamcboSteellistIndex

Write #1, BeamtxtLText

Write #1, BeamtxtaText

```
Write #1, BeamtxtbText
Write #1, BeamtxtwText
Write #1, BeamtxtShoringText
Write #1, picUloadNo
Write #1, BeamChkShoringValue
Write #1, BeamPic1
Write #1, BeamPic2
Write #1, BeamPic3
Write #1, BeamPic4
Write #1, BeamPic5
Write #1, BeamPic6
Write #1, BeamPic7
Write #1, BeamPic8
Write #1, BeamPic9
Write #1, BeamPic10
Write #1, BeamPic11
Write #1, BeamPic12
Case "Combine Axial"
Write #1, CombAxoptWFValue
Write #1, CombAxOptHBValue
```

DUI.BAS - 65

```

Write #1, CombAxOptIBValue
Write #1, CombAxopt2310Value
Write #1, CombAxopt2520Value
Write #1, CombAxchoSteelListIndex
Write #1, CombAxtxtLText
Write #1, CombAxoptSideswayValue
Write #1, CombAxOptNoSideswayValue
Write #1, CombAxoptEtcValue
Write #1, CombAxTxtPText
Write #1, CombAxtxtPxText
Write #1, CombAxtxtexText
Write #1, CombAxtxtPyText
Write #1, CombAxtxteyText
Write #1, CombAxtxtMxText
Write #1, CombAxTxtMyText
Write #1, CombAxtxtPsxText
Write #1, CombAxTtxtdxText
Write #1, CombAxtxtPsyText
Write #1, CombAxttxtdyText
Write #1, CombAxtxtUxText
Write #1, CombAxtxtUyText
Write #1, CombAxoptPin_PinValue
Write #1, CombAxoptFix_FixValue
Write #1, CombAxoptFix_PinValue
Write #1, CombAxoptFix_FreeValue
Write #1, CombAxoptFix_RollerValue
Write #1, CombAxoptPin_RollerValue
Write #1, CombAxoptPrimaryValue
Write #1, CombAxoptSecondaryValue
Case "Combine Section"
Write #1, totalSec
Write #1, CombSectxtTotalSecText
Write #1, CombSecGridlRows
Write #1, CombSecGridlcols
For i = 0 To CombSecGridlRows - 1
    For j = 0 To CombSecGridlcols - 1

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่รวบรวมไว้สำหรับการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น

For i = 0 To CombSecGridlRows - 1

For j = 0 To CombSecGridlcols - 1

```

        Write #1, CombSecGrid1(i, j)
    Next j
Next i
Write #1, CombSecGrid2Rows
Write #1, CombSecGrid2cols
For i = 0 To CombSecGrid2Rows - 1
    For j = 0 To CombSecGrid2cols - 1
        Write #1, CombSecGrid2(i, j)
    Next j
Next i
Write #1, CombSecGrid3Rows
Write #1, CombSecGrid3cols
For i = 0 To CombSecGrid3Rows - 1
    For j = 0 To CombSecGrid3cols - 1
        Write #1, CombSecGrid3(i, j)
    Next j
Next i
Write #1, CombSecGrid4Rows
Write #1, CombSecGrid4cols
For i = 0 To CombSecGrid4Rows - 1

```

```

    For j = 0 To CombSecGrid4cols - 1
        Write #1, CombSecGrid4(i, j)
    Next j
Next i
Write #1, CombSectxtLText
Write #1, CombSectxtPText
Write #1, CombSectxtSbText
Write #1, CombSecopt2310Value
Write #1, CombSecopt2520Value
Write #1, CombSecoptPin_PinValue
Write #1, CombSecoptFix_FixValue
Write #1, CombSecoptFix_PinValue
Write #1, CombSecoptFix_FreeValue
Write #1, CombSecoptFix_RollerValue
Write #1, CombSecoptPin_RollerValue
Write #1, CombSecchkTiePlateValue
Write #1, CombSecchkLacingValue
Write #1, CombSecchoBoltListIndex
Case "Contineous Beam"
    Write #1, ContineousBeamtxtNoofEletext
    Write #1, ContineousBeamoptWFValue
    Write #1, ContineousBeamoptHBValue
    Write #1, ContineousBeamoptIBValue
    Write #1, ContineousBeamopt2310Value
    Write #1, ContineousBeamopt2520Value
    Write #1, ContineousBeamoptShoringValue
    Write #1, ContineousBeamContiBGrid0rows
    Write #1, ContineousBeamContiBGrid0cols
    For i = 0 To ContineousBeamContiBGrid0rows - 1
        For j = 0 To ContineousBeamContiBGrid0cols - 1
            Write #1, ContineousBeamContiBGrid0(i, j)
        Next j
    Next i
Case "Tension"
    Write #1, TensioncboTypeListIndex
    Write #1, TensioncboSectionListIndex

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

Write #1, Tensionopt2310Value

Write #1, Tensionopt2520Value

Write #1, TensiontxtLText

Write #1, TensiontxtTForceText

Case "Compression"

Write #1, CompressioncboTypeListIndex

Write #1, CompressioncboSectionListIndex

Write #1, CompressionoptSecondaryValue

Write #1, Compressionopt2310Value

Write #1, Compressionopt2520Value

Write #1, CompressiontxtLText

Write #1, CompressiontxtTForceText

Write #1, Compressionoption3d1Value

Write #1, Compressionoption3d2Value

Write #1, Compressionoption3d3Value

Write #1, Compressionoption3d4Value

Write #1, Compressionoption3d5Value

Write #1, Compressionoption3d6Value

End Select

End Sub



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้