

รายงานการวิจัย

เรื่อง

การใช้โปรแกรมคอมพิวเตอร์
ในการหาค่าลึงรับน้ำหนักบรรทุก และการทรุดตัว
ของฐานรากบนเสาเข็มเดี่ยว

โดย... นาย นฤทธิ สุวรรตเอนมรกุล
ภาควิชา เทคโนโลยีการก่อสร้าง
คณะวิศวกรรมศาสตร์
สถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง

อ.ที่ปรึกษา อ.ดร. ศรีกริช หิรัญมาศ

วันที่ 20 เมษายน 2533



หน้าอนุมัติ

ภาควิชาเทคโนโลยีการก่อสร้าง คณะวิศวกรรมศาสตร์ สถาบันเทคโนโลยีพระ
จอมเกล้า เจ้าคุณทหารลาดกระบัง อนุมัติให้นับรายงานฉบับนี้เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษา
ตามหลักสูตรปริญญา วิศวกรรมศาสตรบัณฑิต สาขาวิศวกรรมการก่อสร้าง

(อ.สุรัตน์ หวังเจริญ)

หัวหน้าภาควิชาเทคโนโลยีการก่อสร้าง

กรรมการวัดผล

(อ.ดร.ศรีกรีช หิรัญมาศ)

(อ.สุพจน์ ครีนิล)

(อ.คิปปิยะ จานสุวรรณ)

(อ.เกษม อมันตกุล)

(อ.อานวย ปานิชกุลวงศ์)

(ผศ.ศิริวัฒน์ ไชยชนะ)

กิติกรรมประกาศ

การที่รายงานการวิจัยฉบับนี้สามารถสำเร็จลงได้นั้น เกิดจากความช่วยเหลือจากบุคคลหลายท่าน ผู้จัดทำจึงขอนำนามของท่านเหล่านั้นมาประกาศ ณ. ที่นี้ เพื่อเป็นการขอบพระคุณ และระลึกถึงตลอดไป

1. ดร.ศรีกรีช หิรัญยศ

2. อ.สุพจน์ ศรีนิล

และ อาจารย์ ภาควิชาเทคโนโลยีการก่อสร้าง คณะวิศวกรรมศาสตร์ สถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้า ลาดกระบัง ทุกท่าน



ตำนาน

งานฉลองของธุรกิจการก่อสร้างในปัจจุบัน ได้พัฒนาก้าวหน้าไปอย่างรวดเร็ว โดยมี การนำเอาเทคโนโลยีและวิทยาการสมัยใหม่เข้ามาประยุกต์ใช้กับการก่อสร้างอย่างมาก หมาย เพื่อให้ได้มาซึ่งงานที่มีคุณภาพ ประหยัด และใช้เวลารวดเร็วในการทำงาน

ในประเทศไทยโครงการก่อสร้างจนเวลานี้ก็มีอยู่อย่างมากมายเช่นกัน แต่ละ โครงการก็มีทั้งโครงการขนาดใหญ่ ขนาดกลาง และขนาดเล็ก ดังนั้นบริษัทที่ทำการออกแบบ และรับเหมาก่อสร้าง จึงต้องหาวิธีในการออกแบบและการก่อสร้างที่ทันสมัยอยู่ตลอด เพื่อนำมาครองรับกับงานที่เพิ่มสูงขึ้นและมีความยุ่งยากจนการทำมากขึ้น ดังจะเห็นได้จาก การนำเอาอุปกรณ์คอมพิวเตอร์ การนำเอาระบบการบริหารงานที่มีประสิทธิภาพ การวิจัย อุปกรณ์การก่อสร้างชนิดใหม่ๆ มาประยุกต์ใช้

จะเห็นว่าตัวคอมพิวเตอร์ก็เป็นอุปกรณ์ชิ้นหนึ่งที่สามารถนำมาประยุกต์ใช้เกิดประโยชน์ กับการก่อสร้างได้อย่างมากมาย อาทิเช่น นำมาใช้ในการออกแบบ ทั้งทางด้านสถาปัตย กรรม ด้านวิศวกรรม นำมาใช้ในการวางแผนงาน ควบคุมการทำงาน ควบคุมระบบการ เงิน และอื่นๆ ดังนั้นจึงจัดได้ว่าคอมพิวเตอร์เป็นอุปกรณ์ที่สำคัญที่จะมีส่วนทำให้การพัฒนางน วงการนี้ก้าวไปข้างหน้า

งานงานวิจัยที่ผู้จัดทำได้ทำขึ้นฉบับนี้ เป็นงานวิจัยที่ของอาศัยคอมพิวเตอร์เป็นหลัก ภายจะนำคอมพิวเตอร์มาคำนวณหากำลังรับน้ำหนัก และการทรุดตัวที่จะเกิดขึ้นกับ ฐานราก ชนิดฐานรากบนเสาเข็มเดี่ยว ภายข้อมูลที่จะต้องกรณทำให้เครื่องรับรู้ที่ประกอบด้วยข้อมูล ของดินและข้อมูลของเสาเข็มที่เลือกใช้ ภายข้อมูลดินนั้นก็จะได้จากการเจาะสำรวจและ การทดลองในห้องแล็บ ส่วนเสาเข็มที่เลือกใช้แล้วแต่ผู้เลือกจะใช้ว่าต้องการใช้เสาประเภท ขนาด เท่าใด ฉะนั้นจึงหวังว่างานวิจัยฉบับนี้จะก่อให้เกิดประโยชน์ไม่มากนักก็ด้วย กับผู้ที่ได้นำไปใช้ และผู้จัดทำก็ไม่ขอสงวนสิทธิหากมีผู้ใดจะทำการพัฒนาและนำมาเผยแพร่ต่อไป หากมีข้อผิดพลาดประการใด ก็ต้องขออภัยไว้ ณ. ที่นี้ด้วย

บุทศรี สุจริตต์อมรกุล

ผู้จัดทำ

เมษายน 2533

สารบัญ

เรื่อง	หน้า
หน้าอนุมัติ.....	ก
กิติกรรมประกาศ.....	ข
คำนำ.....	ค
จุดมุ่งหมายและขอบเขต.....	1
บทนำ.....	2
ฐานราก.....	4
การเลือกชนิดของฐานราก.....	4
ชนิดของฐานราก.....	6
ข้อดีและข้อเสียของเสาเข็มจำแนกตามวิธีการผลิต.....	10
กำลังรับน้ำหนักของเสาเข็ม.....	13
พฤติกรรมของเสาเข็มเดี่ยว.....	13
การวิบัติแบบต่างๆของเสาเข็ม.....	14
การวิเคราะห์กำลังรับน้ำหนักและการทรุดตัว.....	19
การใช้โปรแกรม.....	29
ตัวโปรแกรม UNIT WIN.....	37
ตัวโปรแกรม UNIT SCREEN.....	42
ตัวโปรแกรม SINPILE.....	43
ผลการดำเนินการโปรแกรม SINPILE.....	63
ENTER SQIL DATA.....	64
CALCULATE THE RESULT.....	68
การดำเนินการสำหรับ FRICTION PILE.....	70
การดำเนินการสำหรับ PILE ON STIFF CLAY.....	77
การดำเนินการสำหรับ PILE ON SAND.....	84
รูปและตารางประกอบ.....	91
หนังสืออ้างอิง.....	100

จุดมุ่งหมาย และขอบเขต

ในการทำงานชิ้นนี้ขึ้นมา มีแนวทางในการหาข้อมูลโดยพยายามให้สนองต่อจุดประสงค์ที่ไต่ตั้งไว้แต่แรก ซึ่งเสนอต่ออาจารย์ที่ปรึกษาไว้ เมื่องานเสร็จสมบูรณ์ออกมา จึงสามารถนำไปใช้เพื่อสนองวัตถุประสงค์นั้น ๆ ได้อย่างใกล้เคียง หรือสมบูรณ์ที่สุด

จุดประสงค์ของงานคือ

๑. เพื่อนำกำลังรับน้ำหนักของเสาเข็มเดี่ยวที่ไต่กับฐานราก ใช้เข็ม (Pile Foundation)
๒. เพื่อหาการทรุดตัวของเสาเข็มเดี่ยวที่ไต่กับฐานรากใช้เข็ม (Pile Foundation)

โดยการ ไต่มาซึ่งค่าต่าง ๆ ตามวัตถุประสงค์นั้น ผู้ใช้จะต้องมีข้อมูลเกี่ยวกับลักษณะของดิน ในบริเวณที่จะตอกเข็ม และข้อมูลเกี่ยวกับเข็มที่จะพิจารณาใช้ โดยข้อมูลเกี่ยวกับลักษณะของดิน ในบริเวณที่จะตอกเข็ม และข้อมูลเกี่ยวกับเข็มที่จะพิจารณาใช้ โดยข้อมูลเกี่ยวกับสภาพดินนั้น อาจจะได้มาจาก การทำการสำรวจโดยทางราชการในบริเวณต่าง ๆ แล้วนำมาแก้ไข หรืออาจจะจ้างบริษัทที่ทำการทดสอบ มาทำการสำรวจดินในบริเวณนั้นโดยเฉพาะเลยก็ได้ ทั้งนี้ขึ้นอยู่กับความต้องการของผู้ออกแบบว่าต้องการความละเอียดของข้อมูลอยู่ในระดับใด เมื่อได้ข้อมูลทั้ง ๒ ชนิด มาแล้วก็ทำการกรอกเข้าสู่โปรแกรม ตามขั้นตอนการทำงานของโปรแกรม เมื่อโปรแกรมคำนวณการจนถึงขั้นสุดท้าย ก็จะไต่มาซึ่งกำลังรับน้ำหนัก และการทรุดตัวของเสาเข็มโดยประมาณโดยสูตร และระบบที่ใช้ในการคำนวณ จะนำมากล่าวถึงและอธิบายในส่วนต่าง ๆ ต่อไป

บทนำ

ในปัจจุบันนี้ การก่อสร้างในประเทศไทยได้ขยายตัวสูงขึ้นอย่างมากมาย ดังนั้น จึงมีการนำเทคโนโลยีที่ทันสมัยต่าง ๆ เข้ามาใช้เพื่อให้สอดคล้องกับการทำงานในปัจจุบัน เพื่อให้ได้มาซึ่งผลงานที่สมบูรณ์ ทำได้ง่าย และรวดเร็วยิ่งขึ้น โดยการประยุกต์เทคโนโลยีต่าง ๆ เข้าไปใช้นี้จะเข้าไปใช้กับทุกส่วน ตั้งแต่เริ่มจนกระทั่งจบการทำงานโดยสิ้น ๆ หนึ่งที่เกิดจากความทันสมัยของเทคโนโลยี และเข้ามามีบทบาทกับธุรกิจการทำงานแทบทุกประเภทในเวลา นี้ รวมทั้งธุรกิจการก่อสร้างด้วย ซึ่งจะมีประโยชน์ทำให้สามารถทำงานได้อย่างถูกต้อง รวดเร็ว และเป็นระบบระเบียบมากขึ้นก็คือ คอมพิวเตอร์ โดยประโยชน์ของคอมพิวเตอร์ต่อธุรกิจ การก่อสร้างนี้ มีอยู่หลายอย่าง ยกตัวอย่างเช่น ใ้คำนวณออกแบบทางสถาปัตยกรรม ออกแบบ โครงสร้างทางวิศวกรรม ควบคุมระยะเวลาการทำงาน การเงิน เป็นต้น

จากการเล็งเห็นความสำคัญ และประโยชน์ที่มีมากมายของคอมพิวเตอร์ ผู้เขียน จึงเลือกที่จะใช้คอมพิวเตอร์มาใช้ประกอบในการนำเสนอโครงการพิเศษ (Special Project) ตามหลักสูตรของคณะวิศวกรรมศาสตร์ สถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง โดยมุ่งเน้นไปที่ การเขียนโปรแกรมคอมพิวเตอร์ เพื่อให้คำนวณเกี่ยวกับกำลังรับน้ำหนัก และการหาค่าโดยประมาณ ของเสาเข็มเดี่ยว (Single Pile) สำหรับฐานรากที่ใช้ เเข็ม (Pile Foundation) ซึ่งจะใช้กับโครงสร้างที่ไม่ใหญ่มาก และรับน้ำหนักไม่สูงนัก

ผลที่จะได้จากการดำเนินการของโปรแกรมนี้ จะเป็นค่าโดยประมาณอย่างคร่าว ๆ โดยสูตรและทฤษฎีต่าง ๆ ที่นำมาใช้นี้ ก็นำสูตรที่ใช้กันทั่ว ๆ ไป และทฤษฎีที่ใ้มีการค้นคว้า ไว้ ซึ่งได้รับการยอมรับในความถูกต้อง รวมไปถึงจากความเข้าใจของผู้เขียนในการแก้ไข ปัญหาต่าง ๆ ซึ่งใ้ปรึกษากับท่านผู้รู้ มาอย่างถี่ถ้วนแล้ว

ดังนั้นการสนองความต้องการของโปรแกรมคอมพิวเตอร์ ชุดนี้ คอผู้ใ้จะช่วยให้ สามารถทราบกำลังรับน้ำหนักของเสาเข็มและการหาค่าที่ จะเกิดขึ้นเพื่อนำไปใช้ในการตัดสินใจ

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ใจเลือกขนาด และชนิดของเสาเข็ม ให้เหมาะสมกับกำลังรับน้ำหนักที่เสาเข็มนั้นจะรองรับ
จากโครงสร้างส่วนบนของสิ่งก่อสร้างต่าง ๆ ต่อไป



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ฐานราก

ในการก่อสร้าง อาคาร โรงงาน หรือสิ่งก่อสร้างต่าง ๆ ซึ่งมีอยู่อย่างมากมาย ในปัจจุบันทุกสิ่งทุกอย่างจะต้องถ่ายเทน้ำหนักลงสู่พื้นโลกทั้งสิ้น ทั้งนี้จึงจะต้องมีกรรมวิธีที่จะทำให้พื้นโลกนั้นสามารถรับน้ำหนักที่จะถ่ายลงมาได้ การใช้ฐานรากก็เป็นกรรมวิธีที่จะให้ดินสามารถรับน้ำหนักจากโครงสร้างส่วนบนได้ตามอัตราที่คงการ แล้วไม่ส่งผลให้เกิดการทรุด เลื่อนตัว ดินกว่าค่าที่กำหนดขึ้นจะก่อให้เกิดความเสียหายต่อโครงสร้างได้ ดังนั้นจะสรุปคำว่าความ และลักษณะของฐานรากได้ว่า

ฐานราก คือสิ่งที่รองรับน้ำหนักบรรทุก แล้วถ่ายน้ำหนักลงไปยังชั้นดิน ชั้นหินที่อยู่ใต้ฐานราก น้ำหนักบรรทุกนี้ ได้แก่ น้ำหนักของโครงสร้างอาคาร และน้ำหนักจร ซึ่งรวมถึงแรงลมหรือพายุด้วย ฐานรากต้องมีความแข็งแรงและสามารถถ่ายน้ำหนักลงไปยังดินได้ ฐานรากได้โดยปลอดภัย ไม่เกิดการเสียหายทรุดตัว เอียง หรือเกิดการแตกร้าวขึ้นแก่องค์อาคารนั้น ๆ อย่างไรก็ดี เมื่อฐานรากรับน้ำหนักขยับเกิดการทรุดตัว การทรุดตัวลงทั้งหมดของโครงสร้างอาคาร ถ้าไม่มากเกินไปก็จะไม่เกิดอันตราย หรือความเสียหายการทรุดตัวของโครงสร้างบางส่วน อาจจะทำให้ส่วนโครงสร้างเสียรูป พื้นผนังแตกร้าวและอาจจะเกิดอันตรายคือชีวิต และทรัพย์สิน ก่อนการออกแบบก่อสร้างฐานราก เพื่อให้เกิดความแน่ใจในการใช้ข้อมูลคำนวณออกแบบ และเป็นแนวให้เลือกใช้ชนิด และออกแบบโครงสร้างฐานรากได้ถูกต้องเหมาะสม สำหรับอาคารธรรมดาที่มีน้ำหนักบรรทุกไม่มากนัก อาจใช้การศึกษาเปรียบเทียบกับการก่อสร้างที่เคยทำในสภาพของดินที่มีลักษณะคล้ายคลึงกันถ้าเป็นอาคารขนาดใหญ่สูงมากขึ้น ควรทำการสำรวจ วิเคราะห์ และวิจัยหากำลัง และความสามารถในการรับน้ำหนักของดิน

การ เลือกชนิดของฐานราก

ในการ เลือกใช้ฐานรากชนิดใดที่จะให้เหมาะกับสภาพของดินในสนาม และให้ทำได้ง่ายประหยัด และถูกต้องสมบูรณ์ตามเงื่อนไขของการก่อสร้างนั้น จะต้องพิจารณาตัวประ-

ประกอบสำคัญตามรายการต่อไปนี้

๑. สภาพดินฐานราก
๒. ข้อจำกัดโดยโครงสร้างเหนือดิน
๓. ข้อจำกัดจากสิ่งแวดล้อม
๔. เงื่อนไขและค่าก่อสร้าง

โดยสภาพของดินฐานราก คือเป็นปัจจัยชั้นพื้นฐานที่สุดที่จะคงค้ำจนถึง กังนั้
จึงได้มีการกำหนด รูปแบบของฐานราก แบบมาตรฐานที่เหมาะสมกับสภาพดิน ลักษณะต่าง ๆ
ไว้ดังต่อไปนี้

ก. เมื่อดินฐานรากที่รับแรงขารไ้กันั้น ในดินนิวบน หรืออยู่ลึก ๒-๓ เมตร
จากนิวบน เช่น ดินในบางพื้นที่ทางภาคเหนือ และภาคตะวันออกเฉียงเหนือ ของประเทศไทย
ในกรณีเช่นนี้ ควรใช้ฐานแผ่ แล้วอาจจะัดฉมรอบกัวยั้เพิ่ม เพื่อป้องกันอันหุรายแม่ในกรณีที่น่า
เกิดเขาะ

ข. เมื่อดิน ฐานรากที่รับแรงขารไ้กันั้น อยู่ใต้วินิน ประมาณ ๑๐ เมตร
ในกรณีนี้ กัวยั้ปรับปรุงดินโดย การตอกเข็ม หรือใช้ฐานลอย โดยเสาเข็มที่ไ้กัควรวั้เข็ม
คอนกรัทหรือเข็มไม้ และถ้าไ้กัเข็มเหล็กหรือเข็มคอนกรัทหลั้ในนี้ ในกรณีของเข็มสั้นจะไม
เป็นการประหัยกั

ค. เมื่อดินที่รับแรงขารไ้กันั้นอยู่ใต้วินิน ประมาณ ๒๐ เมตร ในกรณี
นี้ กัองแล้วแก่การทฤกัที่จะขมให้มิได้ ถ้าขมให้มิการทฤกัตัวอาจจะไ้กัเข็มคอนกรัทหรือเข็ม
ไม้ เป็นลักษณะของเข็มเสียดทาน (Friction Pile) แต่ถ้าไมขมให้มิการทฤกัตัว
หรือขมให้มิได้เล็กนั้อย ก็จะใช้เสาเข็มที่มีความยาวมากพอ ที่จะวางอยู่บนชั้นดินขาร โดยอาจ
จะเป็น เข็ม คสล. เข็มคอนกรัทคัยั้กัแรง เข็มเหล็ก หรือเสาเข็มหลั้ในนี้ แต่ถ้ามิหึนบนอยู่
ระหว่างชั้นดินคัวยั้ ควรใช้ฐานรากปลัอง (caisson) จะกัดีกว่า

ง. เมื่อดินที่รับแรงขารไ้กันั้น อยู่ใต้วินินประมาณ ๓๐ เมตร มักใช้ฐาน

รากปล่องแบบเปิด เข็มเหล็ก หรือเข็มเหล็กในที่ตั้งถ้าความดันบรรยากาศ ในบริเวณที่ลงไปทำงานต่ำกว่า ๓ กก./ตร.ซม. ก็อาจใช้ฐานรากปล่องแบบอัดลม (Pneumatic caisson)

จ. เมื่อคืนที่รับแรงธารไอน้ำ อยู่ที่ผิวดินเกินกว่า ๔๐ เมตร ในกรณีเช่นนี้ เข็มเหล็ก และเข็มท่อในที่ตั้ง จะใช้เปรียบกว่าอย่างอื่น

ข้อจำกัดโดยโครงสร้างเหนือดิน ตามรายการในข้อที่ ๒ เป็นปัจจัยที่จะก่อตรวจสอบสภาพหน้าดินบรทุก (ขนาด , การแจกแจง , ทิศทาง ฯลฯ) ลักษณะเชิงผลลัพท์ของโครงสร้างเหนือดิน ความสำคัญของโครงสร้าง และหน้าที่ความยากในการบำรุงรักษา และวัสดุที่ใช้ในการก่อสร้าง ฯลฯ

ในการดำเนินการมีบางกรณีสภาพแวดล้อม ตามรายการที่ ๓ ไม่เอื้ออำนวยให้ใ้ทำงานที่สอดคล้องกับสภาพที่สมมุติในการออกแบบได้ แม้จะเลือกใช้ชนิดฐานรากที่เหมาะสม ตามที่ต้องการและออกแบบได้ อย่างเพียงพอในแง่ที่เกี่ยวกับสภาพดิน และข้อจำกัดของโครงสร้างก็ตาม แต่เมื่อทำการก่อสร้าง ในเมืองที่ชุมชนหนาแน่น บ่อยครั้งที่ระเบียบวิธีการก่อสร้างจะถูกจำกัด เนื่องจากเป็นการรบกวนต่อสาธารณชน ดังนั้นจึงต้องพิจารณาถึงสภาพแวดล้อม ประกอบการพิจารณาเลือกใช้ฐานรากที่เหมาะสมด้วย

ดังนั้น วิศวกรผู้ออกแบบ จะต้องใช้วิจารณญาณ ประกอบกับความรู้ความสามารถที่ตนมีอยู่ พิจารณาออกแบบฐานราก ให้ได้ฐานรากที่มีความมั่นคงแข็งแรง และสามารถรองรับต่อวัตถุประสงค์ต่าง ๆ อย่างสมบูรณ์

ชนิดของฐานราก

ฐานรากมีหลายประเภท อาจจำแนกได้เป็นแบบตื้น (Shallow Foundation) และฐานรากแบบลึก (Deep Foundation) ฐานรากแบบตื้น หมายถึง ฐานรากที่มี

ความลึกต่ำกว่าระดับดินเท่ากับ หรือน้อยกว่าส่วนกว้างของฐานราก ส่วนฐานรากแบบลึก หมายถึง ฐานรากที่มีความลึกต่ำกว่าระดับดิน เท่ากับ หรือมากกว่าส่วนกว้างของฐานราก อย่างไรก็ตามก็อาจแบ่งฐานรากตามลักษณะความสำคัญ ได้เป็น ๓ ประเภท คือ

๑. ฐานรากแบบแท่งค่อม (Pier Foundation) เป็นฐานรากขนาดโค และทำลึกลงทั้งแท่ง จนนั่งบนชั้นดิน ที่มีความแข็งแรงมาก พร้อมกับรับน้ำหนักได้

๒. ฐานรากแผ่ (Spread Foundation) จะมีพื้นที่ฐานรากแผ่กว้างพอไว้ดิน สามารถรับน้ำหนักบรรทุกได้โดยปลอดภัย จัดเป็นฐานรากประเภทดินโดยฐานแผ่ทำหน้าที่กระจายน้ำหนักบรรทุกจากเสา หรือลงไปยังชั้นดิน ข้างล่างนั้นจะรับได้ ปกติฐานรากแผ่จะตั้งอยู่บนชั้นดินดาน หรือชั้นกรวด ถ้าตั้งอยู่บนชั้นดินปนทรายก็ควรจะมีค่า มากกว่า ๘๐ หรือเป็นดินเหนียวที่มีค่า มากกว่า ๒๐ โดยในสองชนิดหลังนี้ ต้องมีความหนาของชั้นดิน มากกว่า ๑.๕ เท่าของความกว้างของฐานรากและต้อง ไม่มีชั้นดินอ่อนในชั้นใดลงไป ฐานรากแผ่ป้องกัน ไม่ให้อาคารทรุดตัวหรือเอียง และป้องกันไม่ให้ทรงลม ยกอาคารลอยขึ้นด้วย ระดับของฐานรากนี้ควรอยู่ในระดับที่เนือดิน จะไม่เกิดการเปลี่ยนแปลงปริมาตรหรือ หนา. อีกเนื่องจากน้ำใต้ดินก่อนการก่อสร้างฐานรากนี้จะ ว่างปรับระดับให้แน่น และเรียบ เพื่อให้การถ่ายทรงเป็นไปอย่างสม่ำเสมอ

ฐานรากแผ่แบ่งออกเป็น ๒ อย่างคือ

ก. ฐานรากแผ่รับน้ำหนักของอาคาร เป็นดินแน่นเดียวกันเรียกว่า ฐานรากแบบแพ (Raft Foundation) หรือฐานรากแบบลึก (Mat Foundtion) หรือฐานรากแบบลอย (Floating foundation)

ข. ฐานรากแผ่รับน้ำหนักของอาคาร แบบถ่ายน้ำหนักเป็นจุด ได้แก่ ฐานรากแบบแยก (isolated footing) ฐานรากคินเบ็กรองรับเสาอาคารเพียง คานเดียว มีรูปจัตุรัส รูปสี่เหลี่ยมคาง ๆ หรือรูปผืนผ้า ฐานแผ่รวม (cambinded footing) เป็นฐานรากรองรับเสาใกล้กลุ่มหนึ่ง มีรูปเป็นสี่เหลี่ยมคางหมู รูปผืนผ้า รูปผืนผ้าแห้วข้างหรือ

รูปสี่เหลี่ยมเว้นช่อง ฐานรากผนัง (wall footing) รองรับผนังกำแพงเป็นแถบยาวตลอด

๓. ฐานรากเข็ม (Pile Foundation)

ในชั้นดินในระดัปลึก เป็นดินเหนียวอ่อน และชั้นดินระดัปลึกเป็นดินเหนียวแข็ง หรือทราย อาทิเช่น พื้นที่บริเวณกรุงเทพฯ ซึ่งมีลักษณะของชั้นดินตั้งแต่พื้นผิวดินจนถึงระยะความลึก ๑๒ เมตร เป็นดินเหนียวอ่อน ต่อจากนั้นความหนาแน่นของมวลดินจะเพิ่มขึ้นตามลำดับ จนถึงความลึก ๒๑ เมตร เป็นชั้นดินแข็ง ส่วนชั้นดินทรายมักจะพบที่ระดัปลึกตั้งแต่ ๒๒ เมตร เป็นต้น พฤติภาพของชั้นดินทางธรณีวิทยาจึงกล่าว ทำให้คงจืดวางน้ำหนักของอาคารหรือสิ่งก่อสร้าง บนฐานรากประเภทเสาเข็ม เพื่อให้เป็นฐานรากที่มีสมรรถนะต่อการถ่ายน้ำหนักที่ไ้บรรทุกลงสู่ชั้นดินระดัปลึก ที่มีความแข็งแรง นอกจากนี้ฐานรากเสาเข็ม สามารถช่วยลดการทรุดตัวไ้ของลง เพื่อมิให้สิ่งก่อสร้างเกิดการแตกร้าวเสียหาย เสาเข็มภายใต้การบรรทุกน้ำหนักจะเกิดการเคลื่อนที่แรงต้านการเคลื่อนที่ของเสาเข็มส่วนหนึ่ง จะเกิดจากแรงเสียดทานของมวลดินบริเวณผิวเข็มโดยรอบ (Skin Friction Resistance) อีกส่วนหนึ่งจะเกิดจากแรงต้านของดินที่ปลายเข็ม (Bearing Resistance) อนึ่งแรงเสียดทานของดินที่ผิวเข็มและแรงต้านของดินที่ปลายเข็ม จะมีปริมาณความสัมพันธ์โดยตรงกับสภาพของชั้นดิน เสาเข็มที่ลอยอยู่บนชั้นดินอ่อน การส่งถ่ายน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็มลงสู่ชั้นดิน จะส่งถ่ายผ่านผิวเข็มซึ่งเสาเข็มชนิดนี้ ถูกเรียกว่า

การที่เสาเข็มจะสามารถรับน้ำหนักบรรทุกสูงขึ้นได้ก็ต่อเมื่อขนาด และความยาวของเสาเข็ม เพิ่มขึ้นโดยที่ปลายเข็มไ้ทะลุทะลวงผ่านชั้นดินอ่อน เข้าสู่ชั้นดินที่แน่นหรือแข็งกว่า โดยที่การถ่ายน้ำหนักบรรทุกที่ผิวเข็มในชั้นดินที่แข็งกว่ามีปริมาณสูงขึ้น หรืออีกนัยหนึ่งมวลดินในชั้นดินที่แข็งกว่าไ้โดยรอบผิวเข็ม จะมีแรงเสียดทานที่ผิวเข็ม สูงกว่าแรงเสียดทานในชั้นดินอ่อน ถอรั้กับเกิดแรงต้านทานที่ปลายเข็ม (Bearing Resistance) -เสาเข็มที่หยั่งถึงชั้นดินแข็งหรือชั้นทราย การถ่ายน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็มส่วนมากจะเกิดที่ปลายเข็ม ซึ่งเข็มชนิดนี้เรียกว่า End Bearing Pile เป็นเสาเข็มที่มีการทรุดตัวน้อย เมื่อเปรียบเทียบกับเข็มชนิด Friction Pile



๓.๑ ชนิดของเสาเข็ม

เสาเข็มที่ใช้ในงานก่อสร้าง ทำจากวัสดุหลายชนิดเช่น เข็มไม้ เข็มคอนกรีต เข็มเหล็ก และเข็มประกอบ เข็มไม้ส่วนใหญ่จะนำไปใช้กับอาคารขนาดเล็กซึ่งฐานรากรับน้ำหนักบรรทุกไม่มากนัก มีขนาดตั้งแต่เส้นผ่าศูนย์กลาง ๓ นิ้ว ยาว ๓ เมตรจนถึงขนาดเส้นผ่าศูนย์กลาง ๓ นิ้ว ยาว ๔ เมตร การติดตั้งจะต้องให้หัวเข็มอยู่ต่ำกว่าระดับน้ำใต้ดิน เพื่อลดปัญหาการบู่รอนของเข็ม เข็มคอนกรีตมีทั้งชนิด คอนกรีตเสริมเหล็กธรรมดา และคอนกรีตอัดแรง ขนาดยาวตั้งแต่ ๓ เมตร จนถึง ๒๒ เมตร หล่อสำเร็จใช้กับอาคารขนาดกลางและขนาดใหญ่ ในบางกรณีที่ไม่สามารถนำเข็มคอนกรีตหล่อสำเร็จมาใช้งาน ก็อาจจะพิจารณาการ โดยหล่อเข็มคอนกรีตในที่ แค่มิชอบเสียอยู่ที่หัวว่า เสาเข็มคอนกรีตหล่อในที่จะมีราคาสูงกว่า เข็มคอนกรีตหล่อสำเร็จ เข็มเหล็กจะเป็นเข็มที่ทำจากเหล็กรูปพรรณมักจะ เป็น Wide Flange, I-Beam, Pipe ซึ่งสามารถจะติดตั้งและชักข้อได้ง่าย ความสามารถสูงต่อการทะลุทะลวงผ่านชั้นดิน แต่เข็มเหล็กก็มีข้อเสีย คือเกิดสนิมและมีราคาแพง ส่วนเสาเข็มประกอบก็เกิดจากการนำวัสดุที่เหมาะสมแต่ละชนิดมาประกอบเป็นเสาเข็ม เช่นคอนกรีตกับเหล็ก หรือคอนกรีตกับไม้ซึ่งชั้นคอนกรีตมีการยุบยาก ไม่ค่อยจะนิยมนำมาใช้ อนึ่งเสาเข็มชนิดกลาง ๆ ทั้งที่ไต่กลาวมาแล้วนั้นสามารถจำแนกตามลักษณะการติดตั้งได้ดังต่อไปนี้

ก. เข็มแทนที่ดิน

ไต่แก่ เสาเข็มที่ติดตั้งโดยการตอกหรือกด ซึ่งมีผลทำให้มวลดินที่ถูกเสาเข็มแทนที่ เคลื่อนตัวหนีออกไป ดังนั้นการเคลื่อนตัวของมวลดินจากการติดตั้งเข็มจำนวนมาก อาจก่อให้เกิดปัญหาต่อฐานรากของอาคารข้างเคียง ในทางปฏิบัติมักจะตอกเข็มจากแนวที่ไกลอาคารก่อน และห่างออกมาตามลำดับ จะทำให้แนวเข็มที่ใกล้อาคารได้มีส่วนต้านการเคลื่อนตัวของมวลดินที่อยู่ห่างออกไปจากอาคาร ไม่ให้เคลื่อนตัวเข้ามาสู่ฐานรากอาคารได้ อนึ่งการตอกเข็มทำได้หลายวิธี เช่น ตอกด้วยตุ๊กตุ้ม (Dropped Hammer) ตอกด้วยเครื่องตอกแมคคิเนด (Diesel Hammer) และตอกด้วยเครื่องสั่นสะเทือน (Vibrating Hammer)

ข. เข็มไม้แทนที่หิน

ได้แก่ เข็มที่หล่อในที่ โดยการเจาะเอาหินออกก่อน แล้วเทคอนกรีตลงไปในที่ วิธีนี้จะไม่ก่อให้เกิดปัญหาของการเคลื่อนตัวของมวลหินที่ถูกแทนที่และการสั่นสะเทือน เนื่องจากการตอกเข็ม แต่จะมีปัญหาทางด้านเทคนิคปฏิบัติ ที่จะไม่ให้หินบริเวณชั้นหุ้ม เจาะเกิดการเคลื่อนพังลงมาในหลุม

ค. เข็มกึ่งแทนที่หิน

ได้แก่ การลึกลงเข็มคอนกรีต ด้วยการเจาะหินบางส่วนออกก่อน เพื่อลดปริมาณของมวลหินที่เคลื่อนตัวลง เข็มเหล็กที่ลึกลงไปในหินก็คือว่าเป็นเข็มกึ่งแทนที่หิน ทั้งนี้ เนื่องจากปริมาตรของเสาเข็มเหล็กมีค่าน้อย เมื่อเทียบกับปริมาตรของเสาเข็มคอนกรีต

ข้อดีและข้อเสียของเสาเข็มจำแนกตามประเภทวิธีการผลิต

ข้อดี

- เข็มตอก

๑. เนื่องจากการผลิตเข็มทำในโรงงาน จึงสามารถจะควบคุมคุณภาพได้ เพราะตรวจสอบได้ทุกเวลา
๒. การตอกเข็มทำได้รวดเร็ว โดยเฉพาะในกรณีของเข็มเหล็ก ถึงแม้ชั้นหินจะแข็งก็สามารถลุดลงไปถึงชั้นรับแรงขารที่อยู่ลึก ๆ ได้
๓. เข็มขนาดธรรมดาสามารถหาได้ง่าย เพราะโรงงานผลิตเตรียมไว้ ฉะนั้นแม้จะเป็นงานขนาดเล็ก ค่าเข็มก็ไม่แพง
๔. การประมาณค่าวัสดุ สามารถรับแรงขารก็ได้โดยอาศัยสูตรการตอกเข็ม ทำให้สะดวกในการควบคุมการตอกเข็ม
๕. วิธีการตอกเข็มเหมาะแก่การหาค่าวัสดุ สามารถรับแรงขารของเข็มในแนวตั้ง

- เข็มหล่อใน

- ๑. ในการทำเข็ม จะมีเสียงและการสั่นสะเทือนน้อย เหมาะสำหรับการก่อสร้างในบริเวณที่มีผู้อยู่หนาแน่น
- ๒. สามารถทำเข็มขนาดใหญ่ และมีความยาวมาก ๆ ได้ ไม่ต้องพะวงต่อการค้ำเข็ม และความยาวของเข็มก็สามารถจะปรับได้โดยง่าย
- ๓. ขนาดของเข็ม โดยทั่วไปใหญ่กว่าเข็มสำเร็จรูป และวิสัยรับทรงธาตอค้ำหนักมากกว่า ฉะนั้นจึงสามารถทำงานให้เล็กลงได้
- ๔. ค้ำที่ซุกได้ ยกเว้นวิธีใช้การระบายกลับทาง สามารถสังเกตได้ด้วยการเปล่ง และสมบัติของค้ำในชั้นกลาง ๆ หรือชั้นรับแรงชารก็สามารถจะรับได้
- ๕. ผลเสียคืออาคารข้างเคียงมีน้อย

ข้อเสีย

- เข็มคอก

- ๑. เวลาคอกเข็มมีเสียง และการสั่นสะเทือน จะค้ำปัญหาสิ่งแวดล้อมในบริเวณในบริเวณที่มีผู้อยู่อาศัยหนาแน่น
- ๒. ในกรณีของเข็มยาว จำเป็นจะต้องมีขอตค ถาขอตค หรือทำการค้ำค้ำไม่ค้ำก็จะมีเกิดผลเสียที่ร้ายแรง
- ๓. ถ้าไม่ค้ำเนินการให้ถูกต้อง เข็มอาจจะคอกหักเสียหาย
- ๔. ถ้าการคอกเข็มไม่สามารถหยุดได้ ที่ระยะลึกที่กำหนด จำเป็นจะต้องมีการแก้ไขเป็นพิเศษ
- ๕. เนื่องจากค้ำค้ำที่ ๓ ที่ก่อสร้าง สำหรับคอกเข็ม จึงต้องจัดหาพื้นที่กว้างเตรียมไว้
- ๖. ในกรณีเป็นเข็มคอนกรีต ขนาดใหญ่ จะหนักและไม่สะดวกในการขนส่ง และการยกไปมา นอกจากนี้จะค้ำค้ำใช้เครื่องคอกขนาดใหญ่ด้วย

๗. ในกรณีที่เป็นเข็มก่อเหล็ก จะต้องมีวิธีในการป้องกันสนิมด้วย

- เข็มหล่อในที่

๑. มีหลายกรณีที่ต้องเทคอนกรีตใต้น้ำ เมื่อสำเร็จแล้ว จะสู้เข็มสำเร็จรูปไม่ได้ นอกจากนั้น การตรวจคุณภาพก็ทำได้โดยทางอ้อม

๒. เวลาเทคอนกรีต คอนกรีตอาจจะไปผสมกับหินในหลุม ดังนั้นจึงจำเป็นที่จะล่องเทคอนกรีตทันที หลังจากเจาะหลุมเสร็จ

๓. แม้ว่าการเจาะหิน จะกระทำไปถึงชั้นที่รับแรงธารแต่ก็มีโอกาสที่จะไม่ใ้เข็มที่รับแรงธารที่ปลาย เพราะมีโคลนเลนสะสมอยู่ที่ก้นหลุม

๔. เนื่องจากเป็นเข็มขนาดใหญ่ ใช้คอนกรีตมาก ถ้าเป็นงานขนาดเล็กค่าใช้จ่ายจะค่อนข้างสูง

๕. เนื่องจากของใช้น้ำในการทำเข็ม วิธีระบายน้ำก้นหลุม หลุมเจาะจะสปรก และในทุกวิธีจะต้องพิจารณาว่า จะทำอย่างไรกับหินที่เจาะขึ้นมา

กำลังรับน้ำหนักของเสาเข็ม

เสาเข็มที่อยู่มากมายหลายแบบทั้ง รูปทรง หน้าตัด ชนิด กรรมวิธีในการนำ เข็มนั้นไปไว้ในดินใต้โครงสร้าง เพื่อให้รับน้ำหนัก การจิกทิศทางการคอก เพื่อให้สามารถ รับน้ำหนักได้ตามต้องการ ซึ่งหากจะศึกษาหรืออธิบายให้ครอบคลุมทั้งหมด ก็คงจะกินเวลา พอสสมควร เนื่องจาก Project ชิ้นนี้เป็นการวิเคราะห์ในเรื่องกำลังรับน้ำหนัก และสิ่งอื่น ๆ ในรายงานฉบับนี้ จึงขอพูดถึงเฉพาะกรณีของเสาเข็มเดี่ยวเท่านั้น

สภาพการรับน้ำหนักของเสาเข็ม มีอยู่หลายรูปแบบแล้วแต่ลักษณะและของแรง ที่ จะมากระทำต่อเสาเข็มนั้น จากรูปที่ ๔ a เมื่อมีน้ำหนักในแนวตั้งกระทำลงบนเข็มที่ตั้งอยู่ ในแนวตั้ง เช่นกัน สภาพการรับน้ำหนักของเสาเข็มจะมีทั้งแรงเสียดทาน ซึ่งเกิดจากแรง ถัดกัน ของมวลดินในแนวราบ ที่จะสูงขึ้นเมื่อมีน้ำหนักจะกระทำลงมา และแรงดันที่ต้านการเคลื่อน ที่ลงของเข็มที่กระทำที่ปลายเข็ม ดังนั้น กำลังรับน้ำหนักของเสาเข็มในกรณีเช่นนี้ ก็จะเป็น ผลรวมของกำลังรับน้ำหนักเนื่องจากแรงเสียดทานโดยรอบ รวมกับกำลังรับน้ำหนักที่รับที่ ปลายเข็ม ทั้งนี้ กำลังในส่วนต่าง ๆ จะมีความน้อยเพียงใดก็จะขึ้นอยู่กับ คุณลักษณะทาง กายภาพของชั้นดิน ชนิด ขนาด ของเสาเข็มและวิธีการจิกตั้งเสาเข็ม

ในกรณีที่เสาเข็มถูกกระทำด้วยแรงในแนวราบ หรือโมเมนต์ การกระจาย ของความเค้น ตลอดความยาวของเสาเข็มนั้น จะไม่สมมูลกัน และจะเกิดโมเมนต์คัก ขึ้นที่ลำคานของเสาเข็ม ดังรูปที่ ๔ b ในรูปที่ ๔ c เสาเข็มถูกกระทำโดยแรงตั้ง การกระจายของความเค้นและแรงยึดเหนี่ยวของดิน ที่มีต่อเสาเข็ม จะเกิดขึ้นในลักษณะ เกี่ยวกับกรณี ๔ a แต่จะเกิดในทิศทางที่กลับกัน ส่วนในรูปสุดท้าย คือ ๔ d ชั้นดินในส่วน บนของเสาเข็มนั้นเกิดการทรุดตัว จึงส่งผ่านแรงกระทำลงสู่เสาเข็ม

พฤติกรรมของเสาเข็มเดี่ยว (Behavior of Single Pile)

๑. ปฏิกริยาระหว่าง ดินและเสาเข็ม (Soil - Pile Interaction)

เพื่อที่จะให้การออกแบบฐานรากเสาเข็ม เป็นไปได้อย่างปลอดภัยและ

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับกระใช้วงเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ประหยัด เราจำเป็นที่จะต้องทำการวิเคราะห์ ปฏิกริยาที่มีต่อกันระหว่าง เสาเข็มและดิน ไม่วากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

เพื่อป้องกันการวิบัติของเสาเข็ม และประมาณการทรุดตัวของเสา เข็มเนื่องมาจากการกระทำของน้ำหนักบรรทุกถาวรบน ดังนั้นในการออกแบบควรจะคำนึงถึงความจำเป็น ๒ ข้อ ดังต่อไปนี้

ก. จะต้องมีใจว่ามีความปลอดภัยเพียงพอที่จะไม่ทำให้เกิดการวิบัติโดยการไ้ใช้สั้ลลวนความปลอดภัย (Safety Factor) จะต้องพิจารณาใช้ความสำคัญของโครงสร้างและความเสียหายทางด้านการเงิน หากเกิดการวิบัติขึ้นมา

ข. การทรุดตัวของเสาเข็ม ควรจะนำไปเปรียบเทียบกับค่าที่ยอมให้ เพื่อไม่ให้เกิดความเสียหายในภายหลัง และไม่ไปลดประสิทธิภาพในการทำงานของโครงสร้างส่วนบน

การวิบัติแบบต่าง ๆ ของเสาเข็ม แสดงไว้ในรูปที่ ๕

กรณีที่ ๑ จะแสดงถึงเข็มลึก ที่ปลายเข็มวางอยู่บนชั้นดินที่สามารถรับน้ำหนักได้ แต่ชั้นดินที่อยู่บริเวณด้านบนขึ้นมา มีความอ่อนตัวมาก ทำให้ไม่สามารถต้านเสาเข็มโดยไ้แรงเสียดทานได้ และยังคงมีความแน่นไม่พอที่จะบังคับให้เสาเข็มไม่เกิดการโก่งตัว เมื่อมีแรงอัดกระทำลงมา ดังนั้นเมื่อน้ำหนัก กระทำลงมาถึงจุดหนึ่ง ก็จะทำให้เสาเข็มหักไ้

กรณีที่ ๒ จะมีลักษณะคล้าย ๆ กับแบบแรก แต่จะเป็นแบบที่ไ้เข็มไ้เหมาะสมที่สุด โดยเสาเข็มจะถูกคอกทะลุชั้นดินที่มี Shear Strength ค่า ไปสู่ชั้นต่ำกว่าที่มี Shear Strength สูง และจะไม่มีชั้นดินอ่อนอยู่ภายใต้ ชั้นดินที่ปลายเข็มวางอยู่อีก น้ำหนักคคที่เริ่มขึ้นที่ด้านบน จะก่อให้เกิด Shear Failure ในชั้นดินชั้นล่างที่รับแรงกด เหลือที่ไ้เสาเข็มนี้มีแรงเฉือนเกิดขึ้นที่ด้านบนชั้นบน จนสามารถมองข้าม เพราะมีความสำคัญน้อยกว่าแรงเฉือนที่เกิดขึ้นในดินชั้นล่าง ก็เพราะเข็มประเภทนี้ จะไม่มีการทรุดตัว หรือทรุดตัวน้อยมาก ดังนั้น การรับน้ำหนักส่วนใหญ่ของเข็มจะถูกรับโดย ชั้นดินชั้นล่างที่รองรับปลายเข็ม แผนภูมิการทรุดตัวของฐานราก ที่สัมพันธ์กับน้ำหนักบรรทุกของเข็มประเภทนี้จะเหมือนกับ

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ฐานรากแบบค้ำที่วางอยู่บนทรายแน่น

กรณีที่ ๔ จะไม่ค่อยปรากฏในการใช้เข็มแบบนี้ คือชั้นดินที่อยู่ด้านล่างกว่า มีความอ่อนตัว มากกว่าดินที่อยู่ชั้นบน ดังนั้น น้ำหนักกระทำจะถูกรับโดยแรงเสียดทานทั้งหมด แผนภูมิแสดงความสัมพันธ์ระหว่างน้ำหนักกระทำกับ การทรุดตัวจะมีเส้นที่โค้งในแนวโค้ง ซึ่งหมายถึง กำลังรับน้ำหนักโดยค้ำเสาเข็มแบบแรงเสียดทาน ไปได้จุดสูงสุด

กรณีที่ ๕ เป็นการค้ำทานแรงดึง จะมีลักษณะเหมือนกรณีที่ ๔ แต่จะเข้าไปในทางที่ตรงข้ามกัน

๒. การรับน้ำหนักของเสาเข็ม

การรับน้ำหนักของเสาเข็ม จะประกอบด้วย ๒ ส่วน คือ

- จากการรวมค่าความค้ำทานจากแรงบีบยุบผิวรอบพื้นที่ผิวของตัวเสาเข็มที่สัมผัสกับดิน
- จากค่าความค้ำทานคือการกักที่ปลายเข็ม

ในสภาพการรับน้ำหนักที่แท้จริง เมื่อเสาเข็มรับน้ำหนักจากโครงสร้างส่วนบนลงมา และถ่ายให้กับดิน ก็จะเกิดความเค้นขึ้นในมวลดิน ซึ่งเราสามารถหาได้ลักษณะของความเค้นที่เกิดขึ้น จะมีค่ามากที่บริเวณที่ใกล้กับจุดที่รับน้ำหนักและจะลดลงไป เมื่อระยะไกลออกไปเรื่อย ๆ ซึ่งเป็นไปตามทฤษฎีการถ่ายน้ำหนักในมวลดิน ดังนั้นจากความเค้นในแนวตั้งที่จุดต่าง ๆ ที่เกิดขึ้น เราสามารถหาจุดที่มีความเค้นในแนวตั้ง เกิดขึ้นเท่า ๆ กัน แล้วลากเส้นเชื่อมถึงกันก็จะได้รูปออกมาดังรูปที่ ๒ ซึ่งเป็นรูปที่แสดงเส้นที่มีความเค้นในแนวตั้งที่เท่ากัน ที่เกิดขึ้นโดยรอบเสาเข็ม โดยแสดงเป็น สัดส่วนของความเค้นที่เกิดขึ้น เนื่องจากการรับน้ำหนักที่ปลายเข็ม และการรับน้ำหนักโดยรอบผิวเข็ม เนื่องจากแรงเสียดทาน

ในการศึกษาคำนวณ กำลังรับน้ำหนักของเสาเข็มที่สามารถจะรับได้ซึ่งเกิดจากผลรวมของกำลังรับน้ำหนักจาก ๒ ค่า คมที่ไต่กว่าไว้ข้างต้น ค่าการรับน้ำหนักที่คำนวณ

ไค้มานั้น ก็จะมาจกแนวความคิดที่ว่า เป็นค่ากำลังรับน้ำ: นกจากเสาเข็ม ที่จะไม่ก่อให้เกิดความเกินในดิน จนกระทั่งทำให้มวลดินนั้น เกิดการวิบัติ

ดังนั้นในการคำนวณค่ากำลังรับน้ำหนักของเสาเข็มเกี่ยว ในรายงานฉบับนี้ ก็เป็นไปตามหลักการที่ได้กล่าวมาแล้ว เช่นกัน โดยจะเขียนรูปแสดงการรับน้ำหนักของดิน ที่มีคอสเสาเข็มไค้ตั้งรูปที่ ๗ โดยแรงเสียดทานที่ผิวจะกระทำอยู่โดยรอบ พื้นที่ผิวของเสาเข็ม และมีแรงขารต้านทานที่ปลายเข็มจากชั้นดินที่มีความแน่นพอที่จะรับแรงขารไค้

สูตร ที่ผ่านมามาใช้ในการคำนวณ กำลังรับน้ำหนักของเสาเข็มเกี่ยวนั้นมีอยู่หลายสูตร โดยโครงสร้างของสูตรโดยทั่วไป จะมีลักษณะคล้าย ๆ กัน แต่จะเป็นพวกสัมประสิทธิ์ค่าคงที่ และอักษรส่วนความปลอดภัยที่จะใช้แตกต่างกัน ซึ่งก็จะให้ผลลัพท์ออกมาใกล้เคียงกัน อย่างไรก็ตาม อย่างไรก็ดี ในการคำนวณออกแบบในชั้นแรก โดยใช้การคำนวณโดยวิธีสถิตยศาสตร์ (Static Formular) เมื่อทำการก่อสร้างจริง ก็จะต้องควบคุมและตรวจสอบอีกทีหนึ่งโดยใช้วิธีการคำนวณทางผลศาสตร์ (Dynamic Formular) ซึ่งหาไค้จากการตอกเข็ม

ในรายงานฉบับนี้ หัวข้อเรื่องเป็นการหากำลังรับน้ำหนักของเสาเข็มเกี่ยว โดยใช้ โปรแกรมทางคอมพิวเตอร์ ในการออกแบบ ฉะนั้นจึงขอกล่าวถึงเฉพาะสูตรและวิธีการในการคำนวณโดยวิธีสถิตยศาสตร์ เท่านั้น

ANALYSIS

General basic equation:

$$F_u = F_p + F_f \quad \text{-----(1)}$$

Where:

F_u = ultimate capacity of single pile, tons.

F_p = load carried in point bearing, tons.

F_f = load carried by friction along perimeter
of pile, tons.

F_p can be determined from Terzaghi & Peck's equation

$$F_p/A_p = 1.3 c N_c + q N_q + S_e u B N_r \quad \text{-----(2)}$$

Where:

c = cohesion of soil (or may be interpreted
from Fig.13) t/m^2 .

N_c, N_q, N_r = dimensionless bearing capacity factors.
(determined from Fig.9)

q = effective overburden pressure at pile
tip, t/m^2 .

S_e = shape coefficient (0.4 for square pile,
or 0.3 for round pile)

u = unit weight of soil, t/m^3

B = width or diameter of pile, m.

A_p = cross-sectional area of pile tip, m^2 .

For cohesive soil ($i = 0, N_c = 5.7, N_q = 1.0, N_r = 0$)

$$F_p/A_p = 7.4 c + q \quad \text{-----(2-a)}$$

For cohesionless soil ($c = 0$)

$$F_p/A_p = q N_q + S_e u B N_r \quad \text{-----(2-b)}$$

F_f can be determined from Meyerhof's equation

$$F_f/L_p = m s r c L_b + 0.5 K_n u L_b^2 \tan i' \quad \text{---(3)}$$

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่นับเป็นเอกสารที่เผยแพร่
where m = material factor (1.0 for concrete and timber
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

piles, or 0.7 for steel piles)

s = shape factor (1.0 for cylindrical and prismatic piles)

r = reduction factor (determined from fig.8)

L_b = embeded length of piles, m.

K_h = ratio of horizontal to vertical earth pressure on side of pile above plastic zone.

N' bls/ft.	0-4	4-10	10-30	30-50	>50
K_h	0.5	0.6	0.7	0.8	1.0

N' = adjusted Standard Penetration Test(N), blow/ft.

= $15 + 0.5(N - 15)$ for $N > 15$

i' = angle of friction between soil and pile (take

$i' = 0.75 i$ for average, determined i values from fig.9), degree.

L_p = length of pile perimeter, m.

For cohesive soil ($i = 0$)

$$F_f/L_p = m s r c L_b \text{ -----(3-a)}$$

For cohesionless soil ($c = 0$)

$$F_f/L_p = 0.5 K_h u L_b^2 \tan i' \text{ -----(3-b)}$$

การวิเคราะห์

จากสูตร เราจะได้ว่า

น้ำหนักบรรทุกที่เสาเข็มจะรับได้ จะเป็นไปตามสมการที่ ๑ คือเป็นผลรวมของ

- ๑. น้ำหนักบรรทุกที่รับได้ โดยแรงต้านทานที่ปลายเข็ม
- ๒. น้ำหนักบรรทุกที่รับได้โดยแรงเสียดทานระหว่าง ผิวเข็ม กับผิวดินตลอด

ความยาวของเสาเข็ม

๑. น้ำหนักบรรทุกที่รับได้ โดยแรงต้านทานที่ปลายเข็ม

สูตรที่นำมาใช้ในการหาค่าน้ำหนักบรรทุก ที่รับได้ในกรณีนี้ ใช้สูตรที่คิดขึ้นมา โดย เทอร์ฮากี และเพ็ค ทั้งสมการที่ ๒ สูตรที่ใช้สูตรนี้สามารถใช้หาค่ากำลังรับน้ำหนักของดินได้ ทั้งในดินที่มีความเชื่อมแน่น (Cohesionless Soil) และดินที่ไม่มีความเชื่อมแน่น (Cohesive Soil) โดยค่าตัวแปรที่จะใช้ในแต่ละกรณีก็จะแตกต่างกันไปตามแต่ละประเภทของดินนั้น ๆ ซึ่งเมื่อแทนค่าตัวแปร เข้าไปแล้ว เราสามารถสรุปสูตรออกมาให้ใช้งานได้ง่ายยิ่งขึ้น ตามประเภทของดินนั้น ๆ เลย เป็นสูตรที่ ๒ - a สำหรับดินที่มีความเชื่อมแน่น (Cohesive Soil) และมีมุมเสียดทาน (Angle of Friction) - ๐ และสูตรที่ ๒ - b สำหรับดินที่ไม่มีความเชื่อมแน่น (Cohesion Less Soil) และมีค่า cohesion (c) = 0

จากสูตรที่ ๒ - a ค่าตัวแปรของ c และ q เราสามารถดูได้จากรายการแสดงคุณสมบัติของดินที่ได้เจาะสำรวจมา เมื่อแทนค่าเข้าไปก็จะได้ผลลัพธ์ออกมา สำหรับสูตร ๒ - b ซึ่งมีค่า c = 0 เราจะหาค่า effective overburden pressure และ unit weight ได้จากรายการเจาะสำรวจ ค่า shape coefficient ค่าคงที่ แบ่งเป็นส่วนรับ เข็มเหลี่ยมและเสาเข็มกลม แล้วอ่านค่า Dimensionless Bearing Capacity factor จากกราฟซึ่งจะเป็นค่าที่สัมพันธ์กับ Angle of friction

ส่วนค่า คือค่าแฉก หรือความกว้างของเสาเข็ม

๒. น้ำหนักบรรทุกที่รับได้โดยอาศัยแรงเสียดทานระหว่าง ผิวดินกับผิวเข็ม

ตลอดความยาวของเข็ม

ลักษณะการคำนวณหา น้ำหนักบรรทุกของเสาเข็มในกรณีนี้ จะต้องคำนวณกำลังรับน้ำหนักที่ดินแต่ละชั้นจะรับได้ แล้วนำค่าสำหรับทุกชั้นมารวมกัน เป็นค่ากำลังรับน้ำหนักรวมที่รับได้ สูตรที่ใช้ในการคำนวณในกรณีนี้ก็ยังคงแบ่งออกเป็น ๒ ส่วน เช่นกัน คือสูตรสำหรับใช้กับดินที่มีความเชื่อมแน่น (Cohesive Soil) กับสูตรที่ใช้สำหรับดินที่ไม่มีความเชื่อมแน่น (Cohesionless Soil) ใต้งาน สมการ ๓ - a และ ๓ ÷ b ค่า ϕ จากสมการ ๓ - a คือ material factor และ shape factor เป็นค่าคงที่ สำหรับชนิดและรูปร่างของเสาเข็มแบบต่าง ๆ ค่า reduction factor เป็นค่าที่คงเปิดหาจากกราฟ โดยจะมีความสัมพันธ์กับค่า Unconfined Compressive Strength ส่วนค่า Cohesion of Soil และ Embedded length of pile จะดูได้จากรายการเจาะสำรวจชั้นดิน ในบางกรณีค่า Unconfined Compressive Strength ไม่ได้ถูกบอกมาก็สามารถจะเทียบหาจาก Cohesion ของดินได้ ส่วนสมการที่ ๓ - b ที่ใช้สำหรับ Cohesionless Soil หรือดินทรายที่มีค่า Cohesion ของดินเท่ากับ 0 ค่า Unit weight of Soil และ Embedded Length of Pile ดูใต้งานแบบเดียวกับสมการ ๓ - a ส่วนมุมเสียดทานระหว่างดินและเสาเข็มจะใช้เท่ากับ ϕ ใน ϕ ของ angle of friction of Soil ส่วนค่า Ratio of horizontal to vertical earth pressure on side of pile above plastic zone จะเป็นค่าที่ดูได้โดยดูเทียบจากค่า Adjusted Standard Penetration Test (bls/ft) สำหรับดินของกรุงเทพมหานคร ซึ่งดินชั้นบนจะเป็นดินเหนียวอ่อน ลึกลงไปที่ระดับลึกกว่าเมตร จะเป็นดินเหนียวแข็ง จนถึงระดับลึกประมาณ ๒๐ เมตร จึงเป็นชั้นทรายจะนั้นในลักษณะการเลือกใช้เสาเข็มเดี่ยวทอดลงไปเพื่อรับน้ำหนัก ของโครงสร้างที่ไม่ใหญ่นักจะเป็นไปใใน ๓ ลักษณะคือ

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

- ๑. เสาเข็มในชั้นดินอ่อน
- ๒. เสาเข็มปลายหยั่งในชั้นดินแข็ง
- ๓. เสาเข็มปลายหยั่งในชั้นทราย (ผ่านชั้นดินที่มีความเหนียวแน่น)

๑. เสาเข็มในชั้นดินอ่อน

การรับน้ำหนักของเสาเข็มในกรณีนี้จะเป็นลักษณะของ เข็มที่รับน้ำหนักโดยอาศัยแรงต้านทาน (friction pile) เข็มจะจมตัวอยู่ในชั้นดินอ่อนซึ่งจะมีลักษณะเกี่ยวกับคลอด ความยาวของเข็ม หรือจะแบ่งได้เป็นหลายชั้นก็ตาม เราจะสามารถคำนวณหากำลังรับน้ำหนักของเสาเข็มได้เท่ากับ

$$Q = E (l) (m) (r) (c) (p)$$

เสาเข็มที่ใช้ในการรับน้ำหนักสำหรับกรณีนี้มักจะใช้เข็มไม้ หรือเข็มคอนกรีต

๒. เสาเข็มปลายหยั่งในชั้นดินแข็ง

การรับน้ำหนักของเสาเข็มในประเภทนี้ จะประกอบด้วย กำลังที่รับได้เนื่องจากแรงเสียดทาน และกำลังต้านทานที่ปลายเข็ม เนื่องจากดินเหนียว (Cohesive Soil) ดังนั้นในการศึกษาคำนวณ ส่วนที่รับโดยแรงเสียดทานจะมีลักษณะเหมือนกับข้อ ๑ แล้วนำมารวมกับกำลังรับน้ำหนักที่ต้านโดยชั้นดินที่ปลายเข็ม ถึงสูตรที่จะแสดงดังต่อไปนี้

$$Q = E (l) (m) (s) (r) (c) (p) + (A) (7.4 c + q)$$

๓. เสาเข็มปลายหยั่งในชั้นดินทราย (โดยผ่านชั้นดินที่มีความเหนียวแน่น)

เสาเข็มประเภทนี้ จะถูกคอกผ่านชั้นดินที่มีความเหนียวแน่น แล้วให้ปลายเข็มไปจมตัวอยู่ในชั้นทราย ซึ่งเป็นชั้นดินที่สามารถรับแรงธารได้ ลักษณะการรับน้ำหนักจะประกอบด้วย ๓ ส่วน คือ

- ๓.๑ เนื่องจากแรงเสียดทานในชั้นดินเหนียว (Cohesive Soil)
- ๓.๒ เนื่องจากแรงเสียดทานในชั้นดินที่ไม่มีคุณสมบัติเหนียว (Cohesionless Soil)
- ๓.๓ เนื่องจากแรงต้านทาน การกดอัดที่ปลายเข็ม

$$Q = E (1) (m) (s) (r) (c) (p) + (0.5) (K_n) (u) (l) (l) (\tan i) (p) + (q) (N_g) \times (sc) (u) (B) (N_r)$$

ในทั้ง ๓ กรณี ก็จะสามารถคำนวณกำลังรับน้ำหนักของเสาเข็มโดยประมาณได้ ซึ่งในการใช้งานจริงจะต้องมีการเผื่อ ส่วนประกอบความปลอดภัยเข้าไป เพื่อเพิ่มความปลอดภัยในการใช้งานมากยิ่งขึ้น ทั้งนี้

$$\text{ค่ากำลังรับน้ำหนักที่ให้เสาเข็มรับได้ } (Q_a) = \frac{Q}{SF}$$

เมื่อ SF คือ SAFETY FACTOR โดยมากจะใช้มีค่าประมาณ ๒ - ๔

ดังนั้นจากที่อธิบายมาทั้งหมดเกี่ยวกับ การรับน้ำหนักของเสาเข็ม ก็ให้รวบรวมไว้ในโปรแกรมคอมพิวเตอร์ ที่เขียนขึ้นมาแล้วขอเน้นย้ำอีกครั้งว่าค่ากำลังรับน้ำหนักที่คำนวณได้จากโปรแกรมนั้น เป็นค่าการคาดคะเนโดยประมาณเท่านั้น ในการทำงานจริง ๆ ควรจะทำการตรวจสอบอีกครั้ง หลังจากออกแบบโยยใช้วิธีคำนวณทางผลศาสตร์ หรือทดสอบกำลังรับน้ำหนักที่แท้จริง โดยวิธี Pile Load Test เลยกี่ก็ได้

การทรุดตัวของฐานราก (Settlement of Foundation)

การทรุดตัวก็คือ การยุบตัวลงในแนวดิ่ง เนื่องจากการเปลี่ยนแปลงปริมาตรของดิน ซึ่งจะเป็นสาเหตุที่สำคัญที่ทำให้ฐานรากหรือโครงสร้างของอาคารเกิดการเสียหายได้ ทั้งนี้ในการออกแบบฐานรากควรจะไม่มีการคำนวณหาค่าการทรุดตัวของฐานรากเมื่อฐานรากนั้นจะรองรับน้ำหนักจากโครงสร้าง เพื่อตรวจสอบว่าการทรุดตัวที่จะเกิดขึ้นจะไม่มากเกินไปจนเกินจากค่าที่ยอมรับได้ และจะไม่ก่อให้เกิดความเสียหายต่ออาคาร สิ่งก่อสร้างใด

การยุบตัว ของชั้นดินแบ่งการคำนวณตามลักษณะการทรุดตัว ออกได้เป็น ๓ ลักษณะ คือ

๑. การทรุดตัวทันที (Immediate Settlement)
๒. การทรุดตัวเนื่องจากการยุบอัดตัวของดิน (Consolidation Settlement)
๓. การทรุดตัวเนื่องจากคุณสมบัติ พลาสติกของดิน (Secondary Settlement)

การทรุดตัวทันที

เป็นการทรุดตัวเนื่องจากคุณสมบัติยืดหยุ่นของดิน โดยจะเกิดขึ้นทันทีที่รับน้ำหนักหรือมีแรงมากระทำ

๒. การทรุดตัวเนื่องจากการยุบอัดตัวของดิน

จะเกิดขึ้นหลังจากการทรุดตัวแบบทันที และจะเกิดขึ้นอยู่ตลอดเวลาที่ต้องใช้เวลานานกว่าจะสิ้นสุดการทรุดตัว โดยเฉพาะในชั้นดินเหนียวที่ยอมรับน้ำหนักได้ช้าและยาก อาจจะต้องใช้เวลาหลายปีในการให้การทรุดตัวแบบนี้สิ้นสุด ทั้งนี้ความเสียหายของอาคารที่เกิดขึ้นกว่าจะปรากฏให้เห็นก็ภายหลังจากเสร็จสิ้นการก่อสร้าง เป็นระยะเวลาไม่นานแล้วก็ได้

ขนาดของการทรุดตัวของดิน ในประเภทนี้จะขึ้นอยู่กับความสามารถในการต้านทานการยุบและอัดตัวของดิน (Compressibility) ส่วนอัตราการทรุดตัวของดินขึ้น

อยู่กับการยอมให้น้ำซึมไหลผ่าน (permeability) และความสามารถต้านทานต่อการ
ยุบและอัคคั้วของดิน

สมมุติฐานที่ใช้ในทฤษฎีของการยุบและอัคคั้วของดิน มีดังนี้

๑. ชั้นของดินเป็นเนื้อเคียวตลอด
๒. ดินอยู่ในสภาพอิ่มตัวเต็มที่
๓. การยุบตัวเกิดจากการเปลี่ยนแปลงปริมาตรและ อัตราส่วนช่องว่าง เมื่อน้ำระบายออกจากช่องว่างระหว่างเม็ดดิน
๔. การยุบอัคคั้วเกิดขึ้นในทิศทางเดียวกันกับแนวที่แรงกระทำ
๕. น้ำที่ระบายออกไปในทิศทางเดียวกันกับแนวที่แรงกระทำ
๖. สัมประสิทธิ์ของการยุบอัคคั้วมีค่าคงที่ ตลอดเวลาที่มีการยุบและอัคคั้ว

๓. การทรุดตัวเนื่องจากคุณสมบัติเวลาสถิกของดิน

เป็นการทรุดตัว เนื่องจากการล่าของดิน เมื่อน้ำหนักจำนวนหนึ่งกดทับอยู่
เป็นเวลานาน จะมีขนาดการทรุดตัวไม่มากนัก และใช้เวลาในการทรุดตัวนาน ดังนั้นการ
ทรุดตัวในหัวข้อนี้จึงไม่ค่อยถูกนำมาคำนึงถึงนัก

การคำนวณการทรุดตัว

สูตรที่ใช้ในการคำนวณการทรุดตัวแบบต่าง ๆ มีดังนี้

๑. Immediate Settlement

$$S_i = \frac{(q) (B) (1 - P r^2) (I_w)}{E}$$

เมื่อ q = unit stress at pile point (T/m^2)

B = ส่วนฐานแฉบ หรือเส้นผ่านศูนย์กลางของเสาเข็ม (m)

- Pr = Poisson's ratio
- E = โมดูลัสยืดหยุ่นของดิน (T / m²)
- Iw = ค่าอิทธิพล (Influence Factor) จะขึ้นอยู่กับแบบและขนาดของฐานราก หรือเสาเข็ม

๒. Consolidation Settlement

$$S_c = \frac{(C_c) (H_o)}{(1 + e)} \text{Log}_{10} \frac{(P_o + P)}{P_o}$$

- เมื่อ C_c = ค่าซีของการอัดตัว (Compression Index)
- h_o = ความหนาของชั้นดินที่ถึก (m)
- e_o = อัตราส่วนของว่าง (Void Ratio) ของดินตามธรรมชาติ
- P_o = หน่วยแรงกักอัดที่เกิดจากดินที่มีอยู่เหนือชั้นกว่า
- P = หน่วยแรงกักอัดที่เพิ่มขึ้น อันเนื่องมาจากการรับน้ำหนักการกักอัดจากเสาเข็ม

สำหรับ เสาเข็มประเภทที่อยู่ในชั้นดินอ่อน หรือเสาเข็มที่ปลายนั่งอยู่บนชั้นดินแข็ง ในการคำนวณค่าการทรุดตัว จะขอแนะนำเฉพาะค่าการทรุดตัวแบบ Consolidation Settlement เท่านั้นมาศึกษาพิจารณา เพราะการทรุดตัวแบบ Immediate Settlement จะเกิดขึ้นทันทีเมื่อรับน้ำหนัก สำหรับเสาเข็มจมอยู่ในชั้นดินเหนียว และการก่อสร้างก็คงจะกินเวลาพอสมควรจึงคิดเสมือนว่า Immediate Settlement นี้เกิดขึ้นในช่วงนี้จนหมดแล้ว

การคิด Consolidation Settlement เนื่องจากเสาเข็มประเภทนี้ไ้แบ่งแนวคิดในการพิจารณาออกเป็น ๒ ประเภท คือ การทรุดตัวในกรณีของแรงเสียดทานข้าง และ การทรุดตัวเนื่องจากคานทานการกักที่ปลายเข็มสำหรับเสาเข็มที่ปลายเข็มนั่งอยู่

บนชั้นดินแข็ง ในกรณีแรกคือ การทรุดตัวเนื่องจากดินรับแรงที่เกิดจากการเสียดทานด้านข้าง แนวความคิดที่ใช้กับโปรแกรมสำหรับการทรุดตัวประเภทนี้ คือ ให้แรงทั้งหมดที่กินในแต่ละชั้นรับได้ เป็น Point Load กระทำที่กึ่งกลางของชั้นดินนั้น ๆ แล้วก็จะถ่ายแรงจากจุดกึ่งกลางของชั้นดินไปยัง ความลึกต่ำสุดของกินในแต่ละชั้น ก็จะได้ vertical unit stress ที่เพิ่มขึ้น เนื่องจากการถ่ายน้ำหนักของเสาเข็มออกมา ซึ่งค่าที่ใ้มาค่านี้นี้ประกอบกับ effective overburden pressure ที่รวมลงมาจากชั้นบนสุด ถึงพื้นผิวกลางของแต่ละชั้นที่พิจารณา ก็จะไปเป็นค่าที่แทนเข้าไปในคิวแปรในสูตรการหา Consolidation Settlement ส่วนค่า h_c ก็คือความหนาของชั้นดินที่พิจารณาโดยต้องพิจารณาประกอบกับการยอมให้น้ำไหลผ่าน ออกจากชั้นดินนั้น ๆ ว่ายอมให้ไหลผ่านออกได้ทางเดียวหรือยอมให้ไหลออกได้ทั้ง ๒ ทาง คือทั้งด้านบน และด้านล่าง ซึ่งถ้าไหลออกได้ทั้ง ๒ ทางแล้ว ค่า h_c ที่แทนลงไปจะลดหารด้วย ๒ ค่า C_c คือค่า Compression Index ซึ่งถ้าในการเจาะสำรวจไม่ใ้ยอมออกมาโดยตรง ก็สามารถจะหาได้โดยใช้ความสัมพันธ์จากค่าใดค่าหนึ่งต่อไปนี้คือค่า Void Ratio, Water Content หรือค่าขีดเหลว (Liquid Limit) หรืออาจจะใช้ค่าโดยประมาณ โดยดูจากสภาพของดินแบบข้าง ๆ เรายกก็ได้

ส่วนการทรุดตัวเนื่องจากน้ำหนักที่ตกลงที่ปลายเข็ม เมื่อปลายเข็มนี้จมอยู่บนชั้นดินแข็งนั้น จะถือว่าค่าน้ำหนักที่เข็มรับได้ด้วยการต้านที่ปลายเข็มเป็นที่กระทำต่อดินนั้น แล้วจะถ่ายน้ำหนักที่กระทำเป็นจุด จากปลายเข็มนี้ ไปสู่ที่ระดับกึ่งกลางของความหนาของชั้นดินแข็งที่เหลือในชั้นนั้น โดยวิธีของ Bousineque ก็จะได้ vertical unit stress ที่เกิดขึ้นเนื่องจากน้ำหนักที่กดเพิ่มขึ้น จากกินข้างบนที่มีอยู่เดิมส่วน effective overburden pressure จากกินเดิมก็จะคิดถึงระยะเดียวกับจุดที่คิดค่า vertical unit stress ที่เพิ่มขึ้นเนื่องจากน้ำหนักกด ของเสาเข็ม เช่นกัน สำหรับค่าที่แทนสำหรับคิวแปรตัวอื่น ๆ ก็พิจารณาเหมือนกับที่ไว้แทนสำหรับคิดเนื่องจากแรงเสียดทานที่ผิว

ในกรณีของเข็มที่คอกผ่านชั้นดินที่มีความเชื่อมแน่น แล้วไปนั่งอยู่บนชั้นดินที่ไม่มีความเชื่อมแน่น คือดินทราย การคิดค่าการทรุดตัวของเสาเข็มในประเภทนี้จะประกอบ

๖
 ค่าการทรุดตัวที่เกิดจาก Immediate Settlement ในชั้นทราย ร่วมกับ Consolidation Settlement
 ในชั้นดินเหนียวที่อยู่ใต้ ชั้นทรายนั้น เหตุที่นำค่าเฉพาะแคว้นมาคิดก็เพราะว่า Consolidation
 ในชั้นทราย จะมีค่าน้อยมากจึงไม่นำมาพิจารณา เช่นเดียวกับ Immediate Settlement
 ในชั้นรองดินเหนียว ส่วนในการคำนวณ Immediate Settlement ในชั้นทราย ค่า
 $unit\ stress\ at\ pile\ point$ ก็คือค่า $stress$ ที่ชั้นดินที่ปลายเข็มนั้นจะต้อง
 รับเนื่องจากน้ำหนักที่กระทำผ่านเข็มนั้นลงมา ทั้งนี้ค่าสูงสุดก็คือ กำลังรับแรงอัดที่สามารถ
 รับได้ ของดินนั้น ๆ ค่า $poisson's\ ratio$ และ $Elastic\ Modulus$ ของดิน
 ถ้าไม่มีอยู่ในรายงานการเจาะสำรวจก็สามารถใช้ค่าโดยประมาณได้จากตาราง โดยดู
 จากสภาพของดินส่วน $Indulgence\ factor$ จะต้องดูจากตาราง เพราะจะขึ้นอยู่กับรูปร่างและขนาดของเสาเข็ม

ค่าการทรุดตัวในชั้นดินเหนียวที่อยู่ใต้ชั้นทราย จะคิดที่จุดกึ่งกลางของชั้นดิน
 เหนียวนั้น โดยค่า $effective\ overburden\ pressure$ ก็คิดจากชั้นบนสุด
 ลงมา ค่า $vertical\ unit\ stress$ ที่เพิ่มขึ้น เนื่องจากการรับน้ำหนักของเสาเข็ม
 ก็คิดถ่ายน้ำหนักมาจาก ตำแหน่งที่ปลายเข็มกระทำต่อชั้นทราย เป็น $Point\ Load$
 แล้วใช้วิธีของ $Bousineque$ เช่นเดียวกับที่แล้วมา คิด $vertical\ unit\ stress$
 ที่เกิดขึ้น ส่วนค่าอื่น ๆ ก็ใช้หลักการ เช่นเดียวกับที่แล้วมา

เมื่อได้ค่าทั้ง ๒ ออกมา คือ $Immediate\ Settlement$ ในชั้นทราย
 และ $Consolidation\ Settlement$ ในชั้นดินเหนียวข้างล่างชั้นทราย เมื่อนำมา
 รวมกันก็จะเป็นค่าการทรุดตัวที่เกิดขึ้นสำหรับเสาเข็มในกรณีนี้

สรุป

๑. การทรุดตัวของเสาเข็มประเภท เข็มที่อยู่บนชั้นดินอ่อน คืบจากผลรวมของการทรุดตัวของดินในแต่ละชั้น เนื่องจากการรับน้ำหนักแบบเสียดทาน ทางด้านข้างของเสาเข็มและดิน

๒. การทรุดตัวของเสาเข็มประเภท เข็มที่วางอยู่บนชั้นดินแข็ง คืบจากผลรวมของการทรุดตัวของดินในแต่ละชั้น เนื่องจากการรับน้ำหนักแบบเสียดทานทางด้านข้างระหว่างเสาเข็มกับดิน รวมกับ การทรุดตัวของชั้นดินแข็งที่รับน้ำหนักแบบ Point Load จากเสาเข็ม

๓. การทรุดตัวของเสาเข็มประเภท เข็มที่ฝังอยู่บนชั้นทราย โดยคอกผ่านชั้นดินที่มีความแข็งแรงแน่นลงมา คืบจาก การทรุดตัวของชั้นทรายในชั้นที่รับเข็ม รวมกับ การทรุดตัวของชั้นดินเหนียวที่อยู่ใต้ชั้นทรายนั่น

เท่าที่กล่าวมาทั้งหมดนี้ เป็นทฤษฎีและหลักการที่นำมาใช้ในการเขียนโปรแกรมคอมพิวเตอร์ สำหรับ Special Project ฉบับนี้ ทั้งนี้ ค่าต่าง ๆ ที่ได้ออกมาจะเป็นค่าโดยประมาณที่เกิดขึ้นจากทฤษฎีเหล่านั้น เท่านั้นถ้าผู้ใช้ต้องการหาค่าที่ละเอียดมากขึ้น ก็จะต้องตรวจสอบด้วยการทดสอบจริง ๆ และการศึกษาคำนวณที่ละเอียดมากขึ้นไปอีก อย่างไรก็ตามผลที่ได้ออกมาจากโปรแกรมนี้อาจจะใช้เป็นหลักในการพิจารณาเลือกใช้ชนิด ขนาดและ ประเภทของเสาเข็มเดี่ยว ที่จะใช้ในเมืองต้นได้

การใช้โปรแกรม

โปรแกรมการหาค่าหน้าทับรทก และการทศร่วของเสาเข็มเดี่ยว โปรแกรมนี้เป็นโปรแกรมคอมพิวเตอร์ที่เขียนขึ้นโดยใช้ TURBO PASCAL V.5 การใช้โปรแกรมจะประกอบไปด้วย ไฟล์ที่จำเป็น ในการใช้งานอยู่ 4 ไฟล์คือ

1. SINGLE.EXE เป็นไฟล์หลักที่ใช้ในการคำนวณ การกรอกข้อมูล
2. WIN.TPU เป็นไฟล์ที่มีหน้าที่ในการจัดลักษณะการแสดงผลของจอภาพ หรือ จัดหน้าต่างของจอภาพนั่นเอง
3. SCREEN.TPU เป็นไฟล์ที่ถูกเขียนขึ้นเพื่อแสดงหน้าต่างแรกของโปรแกรม โดยจะบอกชื่อของโปรแกรม
4. SCR.TXT เป็นไฟล์ที่เกิดขึ้นเนื่องจากการดำเนินการโปรแกรม
SCREEN.PAS เป็นส่วนประกอบในการแสดงผลของไฟล์
SCREEN.TPU

ในการดำเนินการ จะมีขั้นตอนดังต่อไปนี้

1. นำแผ่น PROGRAM DISKETT ใส่เข้าไปใน DISKDRIVE ตัวใดตัวหนึ่ง แล้วนำแผ่น DISKETT ที่ทำการ FORMAT แล้วอีกแผ่น ใส่เข้าไปใน DISKDRIVE ตัวที่เหลืออยู่ เพื่อใช้เป็น DISKETT ในการเก็บข้อมูล ในกรณีนี้สมมติว่า ใส่ PROGRAM DISKETT ลงไปใน DRIVE A. และใส่ DATA DISKETT ใน DRIVE B.

2. เมื่อ CURSOR อยู่ที่ DRIVE A. ทำการ LOAD SINGLE.EXE โปรแกรมจะถูกดำเนินการออกมา โดยจะปรากฏเป็นจอแสดง ชื่อของโปรแกรม เมื่อต้องการดำเนินการต่อไป ให้กด ENTER

3. จะเข้าสู่ขั้นตอนในการให้ผู้ใช้เลือกว่าต้องการจะทำอะไร. โดยมีข้อให้เลือกอยู่ 3 ข้อคือ
 - ENTER DATA ใส่ข้อมูลดิน
 - CALCULATE THE RESULT คำนวณผลลัพธ์
 - EXIT ออกจากโปรแกรม

ฉะนั้น ถ้าเพียงจะเริ่มใช้โปรแกรมคือ ยังไม่เคยกรอกข้อมูลลงในโปรแกรมนี้มาก่อน ก็จะต้องเลือก 1 เพื่อทำการกรอกข้อมูลลงไป แต่ในกรณีที่มีข้อมูลดินที่เคยกรอกลงในโปรแกรมนี้มาก่อนแล้ว และต้องการเข้าไปคำนวณผลลัพธ์เลย ก็จะต้องเลือก 2 ถ้าเลือก 3 ก็จะถูกออกจากโปรแกรม

3.1 เมื่อเลือก 1 เพื่อใส่ข้อมูลดิน

3.1.1 ผู้ใช้จะต้องตั้งชื่อ FILE เพื่อใช้ในการเก็บข้อมูล โดยจะต้องใช้ 2 ชื่อสำหรับ 2 ไฟล์ ซึ่งเหตุที่ต้องใช้ชื่อไฟล์ถึง 2 ชื่อ ก็เพราะเหตุผลทางด้านประเภทของข้อมูล ส่วนที่ต้องเก็บข้อมูลเป็นไฟล์นั้น ก็เพื่อให้สามารถนำข้อมูลที่ใส่เข้าไปในเครื่องแล้วนั้น กลับมาใช้ได้อีกเมื่อต้องการคำนวณเสาะเพิ่มประเภทอื่นในชั้นดินประเภทเดียวกัน ทำให้ไม่ต้องเสียเวลาในการกรอกข้อมูลดินเข้าไปใหม่ ชื่อไฟล์ที่ตั้งควรจะใช้ชื่อ ที่ทำให้ทราบตำแหน่งที่ขุดเจาะดินขึ้นมา และทั้ง 2 ชื่อ ก็ควรจะมีความสัมพันธ์กัน เพราะว่าจะเป็นไฟล์ที่จะต้องใช้ร่วมกันโดยตลอด

ต่อมาโปรแกรมก็จะถามว่า ชั้นดินที่จะกรอกข้อมูลให้กับเครื่องนั้นมีกี่ชั้น และระดับน้ำใต้ดินอยู่ลึกจากผิวดินลงไปเท่าไร เมื่อกรอกเสร็จเรียบร้อยแล้วก็ยืนยันข้อมูลข้างต้นด้วยการตอบ Y สำหรับคำถาม ACCEPT DATA ABOVE (Y OR N) แต่ถ้าต้องการแก้ไขข้อมูลที่ได้กรอกลงไปแล้วก็ให้ตอบ N จอภาพก็จะขึ้นให้กรอกข้อมูลใหม่

3.2.2 จะเป็นขั้นตอนในการกรอกข้อมูลดิน ผู้ใช้จะต้องให้ข้อมูลดินต่างๆกับเครื่อง เพื่อให้โปรแกรมรับรู้และสามารถนำไปคำนวณได้ โดยจะประกอบด้วย

- ค่าหน่วยน้ำหนักประสิทธิผล (EFFECTIVE UNIT WEIGHT) ของดิน สำหรับดินที่อยู่ใต้ระดับน้ำใต้ดิน จะต้องเอาหน่วยน้ำหนักของน้ำ หักออกจากหน่วยน้ำหนักอิ่มตัวของดินเสียก่อน ดังนั้นในชั้นดินที่มีระดับน้ำใต้ดินอยู่ระหว่างกลาง ก็จะต้องแบ่งชั้นดินในชั้นนั้นออกเป็น 2 ชั้นในการให้ข้อมูล

- ค่า STANDARD PENETRATION TEST (SPT-N) เป็นค่าที่กรอกเพื่อให้ผู้ใช้สามารถดูได้จากตารางสรุปของโปรแกรม แต่ไม่ได้นำไปใช้ในการคำนวณ ดังนั้นถ้าไม่มีข้อมูลชุดนี้จะไม่ใส่ก็ได้

- ค่าความหนาของแต่ละชั้นดิน ถ้าชั้นดินใดถูกชั้นด้วยระดับน้ำใต้ดิน ก็จะต้องแบ่งกรอกความหนาของชั้นดินนั้นออกเป็น 2 ชั้น เพราะค่าคุณสมบัติต่างๆจะแตกต่างกัน

- ค่ามุมเสียดทานภายใน (ANGLE OF INTERNAL FRICTION) ของดิน จะใช้หน่วยองศา (DEGREE)

- ค่าแรงดึงติด (COHESION) ของดิน

เมื่อกรอกข้อมูลต่างๆถูกต้องเรียบร้อยแล้ว ก็กด Y เพื่อยอมรับ หรือถ้าจะต้องทำการแก้ไขก็กด N เพื่อกรอกข้อมูลเข้าไปใหม่

3.2.3 เมื่อกรอกข้อมูลดินทุกชั้นเข้าไปเรียบร้อยแล้ว โปรแกรมก็จะสรุปออกมา

ให้ดูในรูปของตาราง เป็นอันจบขั้นตอนในการให้ข้อมูลคืนกับโปรแกรม เมื่อกด ENTER ก็จะถูกส่งออกจากขั้นตอนนี้เข้าสู่โปรแกรมหลัก เพื่อเลือกขั้นตอนในการทำงานใหม่ต่อไป

3.2 เมื่อเลือก 2 เพื่อคำนวณ กำลังรับน้ำหนักและการทรุดตัวของฐานรากบนเสาเข็ม

3.2.1 โปรแกรมจะถามผู้ใช้ว่า ไฟล์ของข้อมูลดินที่จะนำมาใช้ในการคำนวณ มีชื่อว่าอะไร ซึ่งผู้ใช้จะต้องใส่ชื่อไฟล์เข้าไป 2 ชื่อ จากชื่อไฟล์ที่ได้ตั้งไว้ให้เก็บข้อมูลในตอนต้น โดยทั้ง 2 ชื่อจะต้องเป็นชุดเดียวกันเหมือนกับที่ใส่ไว้ในตอนแรกเช่นกัน

3.2.2 จากนั้น จะเป็นขั้นตอนในการกรอกข้อมูลของเสาเข็มที่จะใช้ โดยข้อมูลที่จะต้องให้ประกอบด้วย

- ประเภทของเสาเข็ม ใช้ตัว C แทนสำหรับเสาเข็มคอนกรีตและเสาเข็มไม้ ตัว S สำหรับเสาเข็มเหล็ก

- ความยาวของเสาเข็มที่จะใช้

- พื้นที่หน้าตัดของเสาเข็ม

- เส้นรอบรูปของเสาเข็ม

3.2.3 เมื่อได้ข้อมูลของเสาเข็มมาแล้ว ก็จะเป็นขั้นตอนที่ให้ผู้ที่ใช้โปรแกรมเลือกสภาพการรับน้ำหนักของเสาเข็มว่าสำหรับเสาเข็มที่เลือกใช้กับดินตามสภาพที่ได้กรอกเข้าไป ลักษณะการรับน้ำหนักของเสาเข็มจะเป็นแบบใด

3.2.3.1 เข็มที่รับน้ำหนักโดยอาศัยแรงเสียดทานที่พื้นที่ผิวโดยรอบ (FRICTION PILE)

3.2.3.2 เข็มที่ปลายหยั่งในชั้นดินแข็ง (PILE ON STIFF CLAY)

3.2.3.3 เข็มที่ปลายหยั่งในชั้นทราย (PILE ON SAND)

เมื่อเลือกการคำนวณตามหัวข้อใด โปรแกรมก็จะเข้าไปสู่การคำนวณตามประเภทของเสาเข็มนั้นๆ คือ

3.2.3.1 เข็มที่รับน้ำหนักโดยใช้แรงเสียดทานที่พื้นที่ผิวโดยรอบ

3.2.3.1.1 เมื่อเข้าสู่หมวดนี้แล้วก็ต้องให้ค่าต่างๆ กับโปรแกรม 2 ค่า คือ

- MATERIAL FACTOR (MF) มีค่าเท่ากับ 0.7 สำหรับเสาเข็มเหล็ก และ 1 สำหรับเสาเข็มคอนกรีตและเสาเข็มไม้

- ตำแหน่งของหัวเสาเข็มที่อยู่ต่ำจากผิวดินชั้นบนสุดลงไป เพราะ

เอกสารนี้เป็นที่สงวนลิขสิทธิ์ไว้เพื่อใช้ในการศึกษา การทำฐานรากจะไปติดตั้งที่ตำแหน่งที่อยู่ใต้ผิวดิน จึงต้องตอกเสาเข็มให้ระดับไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ของหัวเสาเข็มจมลงไปได้ดิน

3.2.3.1.2 จะเป็นขั้นตอนในการให้ค่า REDUCTION FACTOR กับโปรแกรม โดยค่า REDUCTION FACTOR นี้ เราสามารถจะดูได้จากกราฟในรูปที่ 8 จะเป็นค่าที่มีความสัมพันธ์กับ UNCONFINED COMPRESSIVE STRENGTH (Q_u) ซึ่งเท่ากับ $2C$ ฉะนั้นจากที่ทราบค่า COHESION (C) ก็จะสามารถหาค่า REDUCTION FACTOR ได้

3.2.3.1.3 เมื่อให้ข้อมูลต่างๆกับโปรแกรมครบและถูกต้องเรียบร้อยแล้ว ก็จะได้ผลลัพธ์ออกมาว่า เสาเข็มที่คำนวณนั้นสามารถรับน้ำหนักได้สูงสุดเท่าไร แต่เพื่อความปลอดภัยในแง่ของการออกแบบ จะต้องให้รับน้ำหนักน้อยกว่านี้ โดยการใช้อัตราส่วนความปลอดภัย (SAFETY FACTOR) เข้าไปหาร ก็จะได้กำลังรับน้ำหนักที่ยอมให้โดยปลอดภัยออกมา แล้วโปรแกรมก็จะถามต่อไปว่า ต้องการหาค่าการทรุดตัวด้วยหรือไม่

3.2.3.1.4 เมื่อต้องการหาค่าการทรุดตัว ก็จะต้องให้ค่ากับตัวแปรต่างๆ ของโปรแกรมต่อไปนี้คือ

- ค่าดัชนีการยุบอัดตัว (COMPRESSION INDEX) ค่าดัชนีการยุบอัดตัวนี้จะได้มาจากการทดสอบดินที่ได้ขุดเจาะขึ้นมา แต่ในกรณีที่ไม่มี การทดสอบค่าเหล่านี้ไว้ ก็สามารถจะประมาณได้ โดยพิจารณาตามความสัมพันธ์กับค่าอื่นๆ ตามสูตรต่อไปนี้คือ

เมื่อทราบค่าอัตราส่วนช่องว่างของมวลดินตามธรรมชาติ

$$C_c = 0.54(e_0 - 0.35)$$

เมื่อทราบค่าปริมาณความชื้นของมวลดินตามธรรมชาติ

$$C_c = 0.0054 (2.6w - 35)$$

เมื่อทราบค่าขีดเหลว (LIQUID LIMIT) ของมวลดิน

$$C_c = 0.009 (LL - 10)$$

ส่วนมวลดินจำพวกทราย ค่าดัชนีความยุบอัดตัว จะขึ้นอยู่กับสภาพความหนาแน่น คือ

ทรายสภาพหลวม ค่า $C_c = 0.05 - 0.06$

ทรายสภาพแน่น ค่า $C_c = 0.02 - 0.03$

- ค่าอัตราส่วนช่องว่างของมวลดินตัวอย่างตามธรรมชาติ

- สภาพการไหลออกจากมวลดินของน้ำของชั้นดินต่างๆ ที่ไหลออก

ได้ทางเดียว หรือไหลออกได้ 2 ทางคือทั้งชั้นบนและชั้นล่าง

เมื่อกรอกข้อมูลต่างๆครบถ้วน ก็กด Y เพื่อยอมรับข้อมูลข้างต้น

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่ 3.2.3.1.5 จะได้ผลลัพธ์ออกมาว่า เสาเข็มที่ใช้เมื่อรับน้ำหนักสูงสุดจะทรุด การคำนวณค่าไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ตัวลงไปในแนวตั้งเป็นระยะเท่าใด เป็นการสิ้นสุดการคำนวณ เมื่อกด ENTER ก็จะเข้าสู่ MAIN MENU ให้เลือกดำเนินการต่อไป

3.2.3.2 เมื่อเลือกกรณีที่ 2 คือ เป็นเสาเข็มที่มีปลายหยั่งอยู่ในชั้นดินแข็ง

3.2.3.2.1 เมื่อเข้าสู่หมวดนี้แล้วก็ต้องให้ค่าต่างๆ กับโปรแกรม 2 ค่า คือ

- MATERIAL FACTOR (MF) มีค่าเท่ากับ 0.7 สำหรับเสาเข็มเหล็ก และ เท่ากับ 1 สำหรับเสาเข็มคอนกรีตและเสาเข็มไม้

- ตำแหน่งของหัวเสาเข็มที่อยู่ต่ำจากผิวดินชั้นบนสุดลงไป เพราะว่าเป็นบางกรณี การทำฐานรากจะไปอยู่ที่ตำแหน่งที่อยู่ใต้ผิวดิน จึงต้องตอกเสาเข็มให้ระดับของหัวเสาเข็มจมลงไปใต้ดิน

3.2.3.2.2 จะเป็นขั้นตอนในการให้ค่า REDUCTION FACTOR กับโปรแกรม โดยค่า REDUCTION FACTOR นี้ เราสามารถจะดูได้จากกราฟในรูปที่ 8 จะเป็นค่าที่มีความสัมพันธ์กับ UNCONFINED COMPRESSIVE STRENGTH (Q_u) ซึ่งเท่ากับ $2C$ ฉะนั้นจากที่ทราบค่า COHESION (C) ก็จะสามารถหาค่า REDUCTION FACTOR ได้

3.2.3.2.3 เมื่อให้ข้อมูลต่างๆกับโปรแกรมครบและถูกต้องเรียบร้อยแล้ว ก็จะได้ผลลัพธ์ออกมาว่า เสาเข็มที่คำนวณนั้นสามารถรับน้ำหนักได้สูงสุดเท่าไร แต่เพื่อความปลอดภัยในแง่ของการออกแบบ จะต้องให้รับน้ำหนักน้อยกว่านี้ โดยการใช้อัตราส่วนความปลอดภัย (SAFETY FACTOR) เข้าไปหาร ก็จะได้กำลังรับน้ำหนักที่ยอมให้โดยปลอดภัยออกมา แล้วโปรแกรมก็จะถามต่อไปว่า ต้องการหาค่าการทรุดตัวด้วยหรือไม่

3.2.3.2.4 เนื่องจากเสาเข็มประเภทนี้มีปลายหยั่งอยู่ในชั้นดินแข็ง (STIFF CLAY) และจากข้อมูลดินที่ให้กับโปรแกรมไป ตัวโปรแกรมยังไม่สามารถแยกได้ว่าชั้นดินใดเป็น ดินอ่อน ดินแข็ง หรือ ดินทราย ดังนั้นจึงต้องบอกกับโปรแกรมว่าจำนวนชั้นของชั้นดินแข็งนับตั้งแต่ชั้นที่ปลายเข็มนั่งอยู่บนลงไปที่อยู่ติดกันมีกี่ชั้น และในกรณีที่ปลายเข็มวางอยู่บนชั้นดินแข็งพอดี ก็จะเริ่มนับตั้งแต่ชั้นที่อยู่ด้านล่างเป็นต้นไป

3.2.3.2.5 เป็นขั้นตอนสำหรับใส่ข้อมูลดินเพิ่มเติมบางตัวเพื่อใช้ในการหาการทรุดตัว อันประกอบด้วย

- ค่าดัชนีการยุบอัดตัว (COMPRESSION INDEX)
- ค่าอัตราส่วนช่องว่างของมวลดินตามธรรมชาติ
- สภาพการระบายน้ำออกจากมวลดินของแต่ละชั้นดิน โดยจะแบ่ง

เป็น ระบายออกได้ทางเดียว กับระบายได้ 2 ทาง
เอกสารนี้เป็นเอกสารทศวงวินเวสสำหรับการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

โดยการกรอกข้อมูลชุดนี้ จะกรอกโดยใช้ข้อมูลลักษณะเดียวกับที่กล่าวไว้ในหัวข้อ 3.2.3.1.4

3.2.3.2.6 เมื่อกรอกข้อมูลครบถ้วนและถูกต้อง ก็จะได้ผลลัพธ์ออกมาว่า ค่าการทรุดตัวในแนวดิ่งของเสาเข็มประเภทที่ 2 นี้ เมื่อรับน้ำหนักกระทำสูงสุดจะทรุดตัวลงไปเท่าไร เป็นอันจบการคำนวณสำหรับเสาเข็มประเภทนี้

3.2.3.3 กรณีที่ 3 สำหรับเสาเข็มที่ปลายหยั่งอยู่บนชั้นทราย

3.2.3.3.1 ในขั้นตอนของการคำนวณหากำลังรับน้ำหนัก จะต้องให้ค่าต่าง ๆ ต่อไปนี้ กับโปรแกรม คือ

- ความลึกของหัวเสาเข็มจากผิวดินชั้นบน เพราะในบางครั้งเสาเข็มจะไม่ได้ถูกตอกให้เสมอกับผิวดินพอดี แต่จะถูกกำหนดให้ตอกลึกลงไปใต้ดิน ด้วยความจำเป็นทางด้านโครงสร้าง

- จำนวนของชั้นดินที่มีความเชื่อมั่น หรือดินเหนียวที่วางตัวอยู่เหนือชั้นดินทราย

- ค่า REDUCTION FACTOR ของดินในชั้นต่างๆ โดยค่า REDUCTION FACTOR นี้จะดูได้จากกราฟ ซึ่งจะมีความสัมพันธ์กับค่า UNCONFINED COMPRESSIVE STRENGTH (q_u) ซึ่งมีค่าเท่ากับ $2c$ ดังนั้นจากค่า COHESION ของดินในชั้นต่างๆ ก็จะสามารถหาค่า REDUCTION FACTOR ได้

- ค่า MATERIAL FACTOR เป็นค่าคงที่สำหรับวัสดุที่ใช้ในการทำเสาเข็มแต่ละชนิด โดยมีค่าเท่ากับ 1 ถ้าเป็นเสาเข็มไม้ หรือเสาเข็มคอนกรีต และมีค่าเท่ากับ 0.7 สำหรับเสาเข็มเหล็ก

- ค่าจำนวนชั้นของชั้นดินทรายที่เสาเข็มถูกตอกเข้าไปอยู่ โดยดูได้จากรายการแสดงการเจาะสำรวจดิน ประกอบกับความยาวของเสาเข็มที่ใช้ แล้วเทียบดูว่า สำหรับเสาเข็มความยาวเท่านี้จะจมลงไปชั้นดินทรายที่อยู่ใต้ดินเหนียวเป็นจำนวนกี่ชั้น และในกรณีที่ไปนั่งอยู่บนชั้นทรายพอดี ก็จะต้องนับชั้นทรายที่รองรับอยู่ลงไปด้วย

- ค่า STANDARD PENETRATION TEST (BLOWS/FT.) ในชั้นของดินทราย

- ค่า DIMENSIONLESS BEARING CAPACITY FACTOR หรือค่า N_q , N_r จะสามารถหาได้โดยดูจากกราฟรูปที่ 9 ซึ่งเป็นกราฟที่แสดงความสัมพันธ์ระหว่างมุมเสียดทานภายในของชั้นดิน กับค่า N_c, N_q, N_r ดังนั้น ในชั้นของดินทราย เมื่อทราบค่ามุมเสียดทานภายในก็จะสามารถดูเทียบค่า N_q และ N_r ออกมาได้

- ค่า SHAPE COEFFICIENT เป็นค่าคงที่สำหรับรูปทรงต่างๆของเสาเข็ม โดยมีค่าเท่ากับ 0.4 สำหรับเสาเข็มสี่เหลี่ยม และ 0.3 สำหรับเสาเข็มกลม
- ค่าความกว้าง หรือ ขนาดเส้นผ่านศูนย์กลางของเสาเข็ม

เมื่อได้ให้ค่าทุกค่าที่ครบถ้วน และถูกต้องกับโปรแกรมแล้ว ก็จะได้กำลังรับน้ำหนักสูงสุดของเสาเข็มออกมา แล้วถ้าต้องการใช้สัดส่วนความปลอดภัยเท่าไรก็ป้อนให้กับโปรแกรม ก็จะได้กำลังรับน้ำหนักโดยปลอดภัยของเสาเข็มออกมา แล้วโปรแกรมจะถามต่อไปว่า ต้องการจะคำนวณหาค่าการทรุดตัวของเสาเข็มหรือไม่

3.2.3.3.2 เมื่อต้องการหาค่าการทรุดตัวของเสาเข็ม ก็จะต้องให้ข้อมูลกับโปรแกรมในชั้นของดินทราย และ ชั้นของดินเหนียวใต้ชั้นทรายนั้น

ก. สำหรับในชั้นของดินทรายจะต้องให้ค่าต่อไปนี้คือ

- ความกว้างของเสาเข็มที่ปลายเสาเข็มนั้น
- ค่า INFLUENCE FACTOR เป็นค่าอิทธิพลเนื่องจากรูปร่าง และ ลักษณะของฐานราก ดังตารางที่ 14

- ค่า โมดูลัสยืดหยุ่นของดิน จะได้จากการทดสอบดินที่ชุดเจาะขึ้นมา แต่ถ้าไม่มีค่า E นี้มาให้ ก็สามารถใช้ค่าโดยประมาณ จากการเปรียบเทียบกับสภาพต่างๆ ของดินได้ดังนี้

ดินเหนียวอ่อน	= 175 - 420	ตัน/ตร. เมตร.
ดินเหนียวแข็ง	= 700 - 1750	ตัน/ตร. เมตร.
ดินเหนียวปนทราย	= 2800 - 4200	ตัน/ตร. เมตร.
ตะกอนทราย	= 700 - 2100	ตัน/ตร. เมตร.
ทรายหลวม	= 1050 - 2450	ตัน/ตร. เมตร.
ทรายแน่น	= 4200 - 8400	ตัน/ตร. เมตร.
ทรายแน่นปนกรวด	= 9800 - 19600	ตัน/ตร. เมตร.

-ค่า POISSON'S RATIO จะได้จากการทดสอบ แต่ถ้าไม่มี ก็จะสามารถหาได้โดยการดูตามสภาพดินต่างๆ คือ

SATURATED CLAYS	= 0.4 - 0.5
UNSATURATED CLAYS	= 0.1 - 0.3
SILT	= 0.3 - 0.35
DENSE SAND	= 0.2 - 0.4

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

SANDY CLAYS = 0.2 - 0.3

ข. สำหรับดินเหนียวที่อยู่ใต้ชั้นทราย ต้องให้ข้อมูลต่อไปนี้

- ค่า ดัชนีการยุบอัดตัว (COMPRESSION INDEX) ๓ ได้จากผลการทดสอบ หรือประมาณจากสูตรต่างๆ เหมือนกับที่ได้กล่าวไว้ในตอนต้น
- ค่าอัตราส่วนช่องว่างของมวลดินตามธรรมชาติ
- ลำดับของชั้นดินเหนียวที่อยู่ใต้ชั้นทราย ใ้ว่าอยู่ลำดับที่เท่าไร โดยเริ่มนับจากชั้นบนสุด
- สภาพการระบายน้ำของมวลดิน ว่าระบายออกได้ทิศทางเดียว หรือระบายออกได้ 2 ททาง

เมื่อให้ค่าต่างๆ เรียบร้อยแล้ว ก็จะได้ค่าการทรุดตัวในแนวตั้งของเสาเข็มประเภทนี้ เมื่อรับน้ำหนักกระทำสูงสุดออกมา เป็นอันสิ้นสุดการคำนวณ



unit win.

```

interface
uses crt;
type  screenline  =array [1..80] of integer;
      screenarray =array [1..25] of screenline;
      screenblock =array[1..2000] of integer;
      windowlink  =^windowcontrolblock;
      windowcontrolblock = record
                                x1,y1,x2,y2  :integer; {window boundary}
                                x,y          :integer; {cursor location}
                                id           :byte;   {id number}
                                backlink    :windowlink;
                                screencontents:screenblock;
                                end;

      headstring = string[80];
      attr       =byte;
var  activewindow :windowlink;
      screenptr   :^screenarray;
      fixedsize  :integer;
      windowcount :byte;
      errorwindow :byte;
const
      nodisplay   = $00;
      lowdisplay  = $07;
      highdisplay = $0f;
      reverselow  = $70;
      reversehigh = $8;
      underlinelow = $01;
      underlinehigh = $09;
      blinklow    = $87;
      blinkhigh   = $8f;
      undblinklow = $81;
      undblinkhigh = $89;
      revblinklow = $f0;
      revblinkhigh = $f8;
      single      = 1;
      double      = 2;
      mix1        = 3;
      mix2        = 4;
      boxstyle    :byte    =single;
      attrofbox   :byte    =highdisplay;
      attrofwindow:byte    =highdisplay;
      attrofheader:byte    =highdisplay;
      attrofchar  :byte    =highdisplay;
      headerofwindow:headstring='';
      typeofbox  : array [1..4,1..8] of char =
        ( ('จ', 'ต', 'ต', 'จ', 'อ', 'ม', 'ย', 'อ'),
          (' ', 'พ', 'พ', ' ', 'พ', 'พ', 'ท', 'พ'),
          (' ', 'ต', 'ต', ' ', 'า', 'บ', 'า', 'ภ'),
          ('จ', 'พ', 'พ', 'จ', 'า', 'น', 'จ', 'พ')
        );
      {
        (#196,#179,#179,#196,#218,#191,#192,#217),
        (#205,#186,#186,#205,#201,#187,#200,#188),
        (#205,#179,#179,#205,#213,#184,#212,#190),
        (#196,#186,#186,#196,#214,#183,#211,#189)
      };

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับใช้ทางวิชาการเพื่อการศึกษาเท่านั้น เมื่ออนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

{
  procedure setattr
  purpose   : set attribute of display character
  input     : attribute type
  output    : none
  monochrome character.attributes bytes
    bit no. 7 6 5 4 3 2 1 0
           B x x x I x x U
}
procedure setattr(a:attr);
procedure windowbox(x1,y1,x2,y2:byte);
procedure windowopen(x1,y1,x2,y2:byte);
procedure windowclose;
procedure initwin;
procedure setboxstyle(name:byte);
procedure setwinheader(st:headstring);
procedure setwinattr(name:byte);
procedure setboxattr(name:byte);
procedure setheadattr(name:byte);
procedure setcharattr(name:byte);
implementation
procedure setattr(a:attr);
begin
  case a of
    nodisplay      :textattr :=$00;
    lowdisplay     :textattr :=$07;
    highdisplay    :textattr :=$0f;
    reverselow     :textattr :=$70;
    reversehigh   :textattr :=$8;
    underlinelow  :textattr :=$01;
    underlinehigh :textattr :=$09;
    blinklow      :textattr :=$87;
    blinkhigh     :textattr :=$8f;
    undblinklow   :textattr :=$81;
    undblinkhigh  :textattr :=$89;
    revblinklow   :textattr :=$f0;
    revblinkhigh  :textattr :=$f8;
  end;
end;
{window procedures
windowopen      :-make window and draw box
window close    :-remove window
setboxstyle     :-select typw of box window
setwinheader    :-set header of window
setwinattr      :-set attribute of window background
setboxattr      :-set attributte of box window
setheadattr     :-set attribute of header
setcharattr     :-set attribute of character in window
setwindow       :-set window configuration
}

```

```

procedure windowbox(x1,y1,x2,y2:byte);
const top      =1;left   =2;
      right    =3;bottom =4;
      upleft   =5;upright=6;
      loleft   =7;loright=8;
var x,y       :byte;
begin

```

```

window(x1,y1,x2,y2);
setattr(attrofwindow);
clrscr;
window(1,1,80,25);
setattr(attrofbox);
{top}
gotoxy(x1,y1);
write(typeofbox[boxstyle,upleft]);
for x:=x1+1 to x2-1 do begin
  write (typeofbox[boxstyle,top]);
end;
write(typeofbox[boxstyle,upright]);
{sides}
for Y := y1+1 to y2-1 do begin
  gotoxy(x1,y);write(typeofbox[boxstyle,left]); {left code}
  gotoxy(x2,y);write(typeofbox[boxstyle,right]);{right side}
end;
{bottom}
gotoxy(x1,y2);
write(typeofbox[boxstyle,loleft]);
for x:=x1+1 to x2-1 do
  write(typeofbox[boxstyle,bottom]);
write(typeofbox[boxstyle,lorange]);
{make it the current window and locate cursor to top}
setattr(attrofheader);
gotoxy( (x1+x2-length(headerofwindow)) div 2,y1);
write(headerofwindow);
window(x1+1,y1+1,x2-1,y2-1);
setattr(attrofchar);
end;{proc.boxwin}

{
  procedure windowopen
  purpose  :-made window and draw vox
  input    :-coordinate xy
  output   :-none
}
procedure windowopen(x1,y1,x2,y2:byte);
var block :windowlink;
    linelength,
    windowsize,
    i      :integer;
    y      :byte;
begin
  linelength :=x2-x1+1;

windowsize :=linelength*(y2-y1+1)*2+fixedsize;
{check window valid}
if (x2>80) or (y2>25) or (x2-x1<2) or (y2-y1<2) then
  errorwindow :=1
else
  if (abs(memavail) < windowsize) then
    errorwindow:=2
  else
    errorwindow:=0;
if errorwindow =0 then
begin

```

```

getmem(block,windowsize);
block^.x1 :=x1;
block^.x2 :=x2;
block^.y1 :=y1;
block^.y2 :=y2;
block^.x :=wherex;
block^.y :=wherey;
block^.backlink :=activewindow;
activewindow :=block;
windowcount :=windowcount+1;
block^.id :=windowcount;
i:=1;
for y:=y1 to y2 do begin
    move (screenptr^[y,x1],block^.screencontents[i],linelength*2)
    i:=i+linelength;
end;
windowbox(x1,y1,x2,y2);
end;
end;
{
    procedure windowclose
    purpose :=-remove window
    input :=-none
    output :=-none
}
procedure windowclose;
var block :windowlink;
    linelength,
    windowsize,i :integer;
    y :byte;
begin
    if activewindow<> nil then
        begin
            block :=activewindow;
            linelength:=block^.x2-block^.x1+1;
            windowsize:=linelength*(block^.y2-block^.y1+1)*2+fixedsize;
            windowcount :=windowcount-1;
            i:=1;
            for y:=block^.y1 to block^.y2 do begin
                move (block^.screencontents[i],screenptr^[y,block^.x1],linel
                    ;

                    i:=i+linelength;
                end;
            activewindow:=block^.backlink;
            if activewindow = nil then
                window(1,1,80,25)
            else
                with activewindow^do window(x1+1,y1+1,x2-1,y2-1);
            gotoxy(block^.x,block^.Y);
            freemem(block,windowsize);
        end;
    end;

    procedure initwin;
    var mode :byte absolute $0040:$0049;
    begin
        activewindow :=nil;
        fixedsize :=sizeof(windowcontrolblock)-sizeof(screenblock);

```

```

if (mode=2) or (mode=3) then
  screenptr:=ptr($bB00,0)
else
  screenptr:=ptr($b000,0);
window(1,1,80,25);
windowcount := 0;
end;
procedure setboxstyle(name:byte);
begin
  boxstyle:=name;
end;

procedure setwinheader(st :headstring);
begin
  headerofwindow:=st;
end;

procedure setwinattr(name:byte);
begin
  attrofwindow:=name;
end;

procedure setboxattr(name:byte);
begin
  attrofbox:=name;
end;

procedure setheadattr(name:byte);
begin
  attrofheader:=name;
end;

procedure setcharattr(name:byte);
begin
  attrofchar:=name;
end;

end.

```

```
unit SCREEN;
```

```
INTERFACE
```

```
TYPE SCREEN80 = ARRAY [1..25,1..80,1..2] OF CHAR;
SCREENARRAY = ARRAY [1..25] OF STRING[80];
```

```
VAR MONOSCREEN : SCREEN80 ABSOLUTE $B000:$0000;
```

```
COLOSCREEN : SCREEN80 ABSOLUTE $B800:$0000;
```

```
CONST SCREENDATA : SCREENARRAY =
```

```

+=====+
|  | KING MONGKUT INSTITUTE OF TECHNOLOGY LADKRABANG |  |
|  | ===== |  |
|  | SSSSS III N N GGGGG L EEEEE |  |
|  | S I N NN G L E |  |
|  | SSSSS I N N N G GGGG L EEEEE |  |
|  | S I NN N G G L E |  |
|  | SSSSS III N N GGGGG LLLLL EEEEE |  |
|  | P P P P P III L EEEEE |  |
|  | P P I L E |  |
|  | P P P P I L EEEEE |  |
|  | P I L E |  |
|  | p III LLLLL EEEEE |  |
|  | ===== |  |
|  | FOUNDATION DESIGN |  |
|  | ===== |  |
|  | BY BOONTAWEE SUKKHARATAMORNKUL |  |
|  | APRIL 1990 |  |
+=====+

```

```
VAR SCRFILE : FILE OF SCREENARRAY;
```

```
PROCEDURE ASCREEN;
```

```
IMPLEMENTATION
```

```
PROCEDURE ASCREEN;
```

```
BEGIN
```

```
ASSIGN (SCRFILE, 'SCR.TXT');
```

```
REWRITE (SCRFILE);
```

```
WRITE (SCRFILE, SCREENDATA);
```

```
END; END.
```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

                program soil;
uses crt,screen,win,printer;
label exit,exit1;
type screen80      =array [1..25,1..80,1..2] of char;
   screenarray     =array [1..25] of string[80];
var   ser,g:integer;
      monoscreen :screen80 absolute $b000:$0000;
      coloscreen :screen80 absolute $b800:$0000;
      charscreen :screenarray;
      crttype    : byte      absolute $0040:$0049;
      x,y,len    : byte;
      scrfile    : file of screenarray;
procedure readscreenfile;
begin
  assign (scrfile,'scr.txt');
  reset (scrfile);
  read  (scrfile,charscreen);
end;
procedure displayscreen;
begin
  for y:=1 to 25 do
  begin
    len := length(charscreen[y]);
    for x:=1 to len do
      if (crttype =7) then
      begin
        monoscreen[y,x,1] :=charscreen[y][x];
        monoscreen[y,x,2] :=#15; {attribute}
      end else begin
        coloscreen[y,x,1] :=charscreen[y][x];
        coloscreen[y,x,2] :=#15; {attribute}
      end; end; end;
procedure datainput;
type   soil=record
      t,u,i,c,sn:real;
      end;
label  input1,input2;
var    fp1,fp2:text;
      fname1,fname2:string[12];
      a:array[1..50] of soil;
      n,x:integer;
      y,l,le,sa,z,p,yy:real;
      pt:string[5];
      che1,che2,prn:char;
begin
  input1:clrscr;
  writeln;
  writeln;
  write(' ENTER THE 1:FILENAME TO SAVE DATA... ');
  readln(fname1);
  write(' ENTER THE 2:FILENAME TO SAVE DATA... ');
  readln(fname2);
  assign(fp2,fname2);
  rewrite(fp2);
  writeln;
  writeln;
  writeln;
  write(' AMOUNT OF LAYER OF SOIL และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มี;นำไปใช้

```

```

readln(n);
write(' THE DEPTH OF WATER TABLE FROM GROUND LEVEL(M.):');
readln(l);
writeln;
writeln;
write('
                                ACCEPT DATA ABOVE ( Y OR N ) : ');
readln(che1);
  if (che1='n') or (che1='N') then
    goto input1
  else
writeln(fp2,n:4,l:6:2);
assign(fp1,fname1);
rewrite(fp1);
clrscr;
writeln;
writeln;
writeln('
                                << SOIL DATA >>');
writeln;
for x:=1 to n do
begin with a[x] do
  begin
    input2:writeln;
    writeln('
write('-----
                                LAYER',x);
                                -----')
    write(' EFFECTIVE UNIT WEIGHT (T/M^3) :');
    readln(u);
    write(' SPT-N (BLOW/FT) :');
    readln(sn);
    write(' THICKNESS (M) :');
    readln(t);
    write(' ANGLE (DEGREE) :');
    readln(i);
    write(' COHESION (T/M^2) :');
    readln(c);
write('-----
                                -----')
    write('
                                ACCEPT DATA ABOVE ( Y OR N) : ');
    readln(che2);
    if (che2='n') or (che2='N') then
      goto input2
    else
      writeln(fp1,u:13:2,sn:13:2,t:6:2,i:11:2,c:11:2);
      end;
      writeln;
      end;
      clrscr;
      writeln;
      writeln;
      writeln;
      reset(fp2);
      readln(fp2,n,l);
      writeln('
                                << SOIL DATA >>');
      writeln('-----
                                -----');
      writeln(' LAYER(M) UNIT W(T/M^3) SPT-N(BLOW/FT) ANGLE(DEG) COHESIO
M^2)');
      writeln('-----
                                -----');
      reset(fp1);

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้拿去ใช้ประโยชน์ทางการค้า
 ใ้มีการณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

while not eof(fp1) do
  begin
    y:=0;
    z:=a[1].t;
    for x:= 1 to n do
      begin
        with a[x] do
          begin
            readln(fp1,u,sn,t,i,c);
writeln(y:6:2,'-',z:6:2,u:14:2,' ',sn:13:2,' ', i:11:2,' ',c:11:2);
y:=y+a[x].t;
z:=z+a[x+1].t;
end; end;          end;
close(fp2);
close(fp1);
writeln('-----');
writeln('  THE DEPTH OF WATER LEVEL FROM GROUND :',1:6:2,' M.');
```

```

writeln('-----');
writeln;
writeln;
writeln;
write('          DO YOU WANT TO PRINT OUT TO PRINTER (Y OR N) : ');
readln(prn);
if (prn='y') or (prn='Y') then
  begin
writeln(lst,' << DATA FILE   : ',fname1,' AND ',fname2,' >>');
  writeln(lst);
  writeln(lst);
  writeln(lst,'          << SOIL DATA >>');
```

```

writeln(lst,'-----');
writeln(lst,'  LAYER(M)      UNIT W(T/M^3)  SPT-N(BLOW/FT)  ANGLE(DEG)  CO
ON(T/M^2)');
```

```

writeln(lst,'-----');
yy:=0;
z:=a[1].t;
for x:= 1 to n do
  begin
    with a[x] do
      begin
writeln(lst,yy:6:2,'-',z:6:2,u:14:2,' ',sn:13:2,' ', i:11:2,' ',c:11:2);
yy:=yy+a[x].t;
z:=z+a[x+1].t;
end; end;
writeln(lst,'-----');
writeln(lst,'  THE DEPTH OF WATER LEVEL FROM GROUND :',1:6:2,' M.');
```

```

writeln(lst,'-----');
end;
end;
procedure soilcal;
type soil=record
  t,u,i,c,sn:real;
  
```

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

        end;
var    fp1,fp2:text;
        fname1,fname2:string[12];
        a:array[1..50] of soil;
        f:array[1..50] of real;
        qu:array[1..50] of real;
        qua:array[1..50] of real;
        qq:array[1..50] of real;
        fv:array[1..50] of real;
        pt:string[5];pt1:string[20];
        n,x,v,w,ac,acl,y,dw,lc:integer;
        yy,l,tl,le,sa,z,p,mf,sf,ff,fy,lee,f1,ff1,f2,fft,q,qx,qx1,qt,fpt,fpt2,
        fpt1,tt:real;
        spt,sptn,kh,ffp,ffp2,ffpt,ai,ffp1,Nq,Nr,mi,qxm,qxe,sc,di,fpp,fpp1,
        tf,rad,rad1,tan:real;
        pw,em,pr,inf,t1,vus1,sc1,sc2,vus2,tsc1,t2,tsc,t3,tt1,tt2,vus3,sc3,
        sc4:real;
        cc,pp,pp3,pp1,ttc1,tttc,pp2,e0,qxx,fx,fx,pp4,pp5,tcc,sfa,sl:real;
        si,j,h,k,quu,tqu,uu,tqu1,tqu2,jk1,jk,jk2,qa,ts,pp10,pp11,qub:real;
        lg,zt,tss,les,fxs,t11,vus11,pp01,ppi2,sc11,t12,t31,t10,t32,t4,t5,
        vus5,qxy,pp6,pp7,sc5,t51,tcs:real;
        wd,ty,as,vv:integer;
        rf:array[1..50] of real;
        che3,che4,che5,che6,che7,che8,che9,che10,che11,che12,che13,scc:char;
        che14,che15,che16,che17,prn:char;
label  input3,input4,input5,input6,input7,input8,input9,input10,input11;
label  input12,input13,input14,input15,input16,input17;
begin
        input3:clrscr;
        writeln;
        writeln;
        write('ENTER THE 1:FILENAME OF YOUR DATA TO COMPUTE...');
        readln(fname1);
        write('ENTER THE 2:FILENAME OF YOUR DATA FO COMPUTE...');
        readln(fname2);
        for x:=1 to 6 do
        writeln;
        write('
        readln(che3);
        if (che3='n') or (che3='N') then
            goto input3
        else
        assign(fp1,fname1);
        reset(fp1);
        assign(fp2,fname2);
        input4:clrscr;
        writeln;
        writeln;
        writeln;
        writeln('
        << PILE DATA >>');
        writeln('
        write('
        MATERIAL [C(concrete),T(timber),S(steel)] :');
        readln(pt);
        if (pt='c') or (pt='C') then
            pt1:='CONCRETE' else
            if (pt='t') or (pt='T') then
                pt1:='TIMBER' else

```

```

        if (pt='s') or (pt='S') then
            pt1:='STEEL';
        write('          LENGTH (M)          : ');
        readln(le);
        write('          SECTION AREA (M^2)        : ');
        readln(sa);
        write('          PERIMETER (M)          : ');
        readln(p);
writeln('-----');
        for x:=1 to 4 do
            writeln;
        write('          ACCEPT DATA ABOVE ( Y OR N ) : ');
        readln(che4);
        if (che4='n') or (che4='N') then
            goto input4
        else
            writeln;
            writeln;
            write('DO YOU WANT TO PRINT OUT TO PRINTER (Y OR N) : ');
            readln(prn);
            if (prn='y') or (prn='Y') then
                begin
                    writeln(lst,'          << FILE DATA >>');
writeln(lst,'-----');
                ;

                if (pt='c') or (pt='C') then
                    pt1:='CONCRETE' else
                    if (pt='t') or (pt='T') then
                        pt1:='TIMBER' else
                        if (pt='s') or (pt='S') then
                            pt1:='STEEL';
                writeln(lst,' MATERIAL          : ',pt1);
                writeln(lst,' LENGTH (M)          : ',le:4:2);
                writeln(lst,' SECTION AREA (M^2) : ',sa:4:2);
                writeln(lst,' PERIMETER (M)      : ',p:4:2);
                writeln(lst,'-----');
                ;
                end;
            reset(fp2);
            readln(fp2,n,l);
            clrscr;
            writeln;
            writeln;
            writeln('CHOOSE THE LOADING CONDITION OF YOUR PILE');
            writeln;
            writeln;
            writeln('          1: FRICTION PILE');
            writeln('          2: PILE ON STIFF CLAY');
            writeln('          3: PILE ON SAND');
            writeln;
            write('          CHOOSE : ');
            readln(ty);
            clrscr;
            if ty=1 then
                begin
                    เอกสารที่ส่งวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
                    input5:clrscr;
                    ไม่ว่าจะผิดใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้
                end;
            end;
        end;
    
```

```

writeln;
writeln;
writeln;
write(' MF ( 1 (concrete,timber pile),0.7 (steel pile)) : ');
readln(mf);
write(' THE DEPTH OF PILE HEAD FROM GROUND LEVEL (M) : ');
readln(lg);
for x:=1 to 8 do
writeln;
write(' ACCEPT DATA ABOVE ( Y OR N ) : ');
readln(che5);
if (che5='n') or (che5='N') then
goto input5
else
sf:=1;
while not eof(fp1) do
begin
for x:=1 to n do
begin
with a[x] do
begin
readln(fp1,u,sn,t,i,c);
end;end;end;
zt:=a[1].t;
vv:=1;
while zt<lg do
begin
zt:=zt+a[vv+1].t;
vv:=vv+1;
end;
z:=a[1].t;
w:=0;
v:=1;
while z<(le+lg) do
begin
w:=w+1;
z:=z+a[v+1].t;
v:=v+1;
end;
input6:clrscr;
writeln;
writeln;
writeln(' READ THE VALUE OF REDUCTION FACTOR FROM GRAPH AND ENTER');
writeln;
for x:=1 to v do
begin
write(' LAYER ',x,' : ');
readln(rf[x]);
end;
for x:= 1 to 4 do
writeln;
write(' ACCEPT DATA ABOVE ( Y OR N ) : ');
readln(che5);
if (che5='n') or (che5='N') then
goto input6
else
with a[vv] do

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่จัดทำขึ้นเพื่อการเรียนการสอนเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งยังมีให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

begin
  tss:=0;
  for x:=1 to vv do
    tss:=tss+a[x].t;
    if w>0 then
      les:=tss-lg
    else
      if w=0 then
        les:=le;
      fxs:=mf*sf*rf[vv]*c*les*p;
      fv[vv]:=fxs;
    end;
  if w>0 then
    begin
      ff:=0;
      for x:=vv+1 to w do
        begin
          with a[x] do
            begin
              fx:=mf*sf*rf[x]*c*t*p;
              f[x]:=fx;
            end;
            ff:=ff+fx;
          end;
          y:=w+1;
          with a[y] do
            begin
              tt:=0;
              for x:=1 to (v-1) do
                tt:=tt+a[x].t;
                lee:=le+lg-tt;
                fxx:=mf*sf*rf[v]*c*lee*p;
                f[y]:=fxx;
              end;
            end;
          uu:=0;
          for x:=1 to w do
            begin
              with a[x] do
                begin
                  qx:=u*t;
                  qu[x]:=qx;
                end;
                uu:=uu+qx;
                qq[x]:=uu;
              end;
            end;
            with a[y] do
              begin
                qx1:=u*lee;
                qua[y]:=qx1;
              end;
            end;
          end
        else
          begin
            ff:=0;
            fxx:=0;
            qq[vv]:=a[vv].u*(le+lg);
          end;

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์ของมหาวิทยาลัยเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

    fft:=fxs+ff+fxx;
  writeln;
clrscr;
writeln;
writeln;
writeln;
  writeln(' TOTAL LOAD =',fft:10:4,' TONS/PILE');
  writeln;
  writeln;
  write(' ENTER SAFETY FACTOR           :');
  readln(sfa);
  sl:=fft/sfa;
  writeln;
  writeln;
writeln('-----');
  writeln;
  writeln(' ALLOWABLE LOAD =',sl:10:4,' TONS/PILE');
  writeln;
writeln('-----');
  writeln;
  writeln(' DO YOU WANT TO FIND SETTLEMENT:Y(Yes) or N(No)');
  writeln;
  write('                               :');
  readln(scc);
  writeln;
  if (scc='y') or (scc='Y') then
  begin
    with a[vv] do
    begin
      input7:clrscr;
      writeln;
      writeln;
      writeln;
      writeln('                               LAYER',vv);
writeln('-----');
      write(' COMPRESSION INDEX,Cc           :');
      readln(cc);
      write(' VOID RATIO ,e0           :');
      readln(e0);
      t11:=les/2;
      vus11:=3*fxs/(2*pi*t11*t11);
      pp01:=(qq[vv]+vus11)/qq[vv];
      pp12:=ln(pp01)*0.434294481;
      write(' WATER CAN DRAIN OUT 1 OR 2 WAYS           :');
      readln(wd);
      if wd=1 then
        t12:=les else
        if wd=2 then
          t12:=t11;
      sc11:=cc*t12*pp12/(1+e0);
writeln('-----');
      end;
      writeln;
      write('                               ACCEPT DATA ABOVE ( Y OR N ) :');
      readln(che7);
      if (che7='n') or (che7='N') then
        goto input7
    end;
  end;

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่ใช้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้คัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

        else
        writeln;
        sc2:=0;
        for x:= vv+1 to w do
        begin
        input8:writeln('                                LAYER',x);
writeln('-----')
        write('  COMPRESSION INDEX,Cc                                :');
        readln(cc);
        write('  VOID RATIO ,e0                                :');
        readln(e0);
        t1:=a[x].t/2;
        vus1:=3*f[x]/(2*pi*t1*t1);
        pp1:=(qq[x]+vus1)/qq[x];
        pp:=ln(pp1)*0.434294481;
        write('  WATER CAN DRAIN OUT 1 OR 2 WAYS                                :');
        readln(wd);
        if wd=1 then
            t10:=2*t1     else
            if wd=2 then
                t10:=t1;

        sc1:=cc*t10*pp/(1+e0);
        sc2:=sc2+sc1;
writeln('-----')
        writeln;
        write('                                ACCEPT DATA ABOVE ( Y OR N ) : ');
        readln(che8);
        if (che8='n') or (che8='N') then
            goto input8
        else
            end;

        if w>0 then
        begin
        with a[w+1] do
        begin
        input9:writeln;
        writeln('                                LAYER',w+1);
writeln('-----')
        write('  ENTER COMPRESSION INDEX,Cc                                :');
        readln(cc);
        write('  ENTER VOID RATIO ,e0                                :');
        readln(e0);
        ttc1:=0;
        for x:= 1 to (v-1) do
            ttc1:=ttc1+a[x].t;
            t2:=1e+lg-ttc1;
            t3:=t2/2;
            vus2:= 3*f[w+1]/(2*pi*t3*t3);
            qub:=qq[w]+qua[y];
            pp2:=(qub+vus2)/qub;
            pp3:=ln(pp2) *0.434294481;
            write('  WATER CAN DRAIN OUT 1 OR 2 WAYS                                :');
            readln(wd);
            if wd=1 then
                t31:=t2     else

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารลิขสิทธิ์สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

        if wd=2 then
            t31:=t3;
            sc3:=cc*t31*pp3/(1+e0);
writeln('-----');
        writeln;
        write('                ACCEPT DATA ABOVE ( Y OR N ) : ');
        readln(che9);
        if (che9='n') or (che9='N') then
            goto input9
        else
            end;
        end
    else sc3:=0;
        tsc:=sc11+sc2+sc3;
        clrscr;
        writeln;
        writeln;
        writeln;
        writeln;
writeln('-----');
        writeln;
        writeln('    TOTAL SETTELEMENT =',tsc:10:4,' M. ');
        writeln;
writeln('-----');
        writeln;
        writeln;
    end;
write('DO YOU WANT TO PRINT OUT TO PRINTER ( Y OR N ) : ');
readln(prn);
clrscr;
if (prn='y') or (prn='Y') then
    begin
writeln(lst,'    THE DEPTH OF PILE HEAD FROM GROUND LEVEL      : ',lg:6:4,' M. ');
writeln(lst);
writeln(lst,'    ULTIMATE LOAD CAPACITY OF PILE                  : ',fft:6:4,' TONS. ');
writeln(lst);
writeln(lst,'    SAFETY FACTOR                                    : ',sfa:6:4);
writeln(lst,'    ALLOWABLE LOAD CAPACITY OF PILE                 : ',sl:6:4,' TONS. ');
if (scc='y') or (scc='Y') then
        writeln(lst,'    SETTLEMENT DUE TO ULTIMATE LOAD                : ',tsc:6:4,' M. ');
writeln(lst,'-----');
writeln(lst);
writeln(lst);
    end
else
    if ty=2 then
        begin
            input10:clrscr;
            writeln;
            writeln;
            write(' MF [ 1 (concrete and timber pile),0.7 (steel pile) ]: ');
            readln(mf);
            write(' THE DEPTH OF PILE HEAD FROM GROUND LEVEL (M)           : ');
            readln(lg);
            sf:=1;

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

writeln;
writeln;
  while not eof(fp1) do
  begin
    for x:=1 to n do
      begin
        with a[x] do
          begin
            readln(fp1,u,sn,t,i,c);
          end;end;end;
    zt:=a[1].t;
    vv:=1;
    while zt<=lg do
      begin
        zt:=zt+a[vv+1].t;
        vv:=vv+1;
      end;
    z:=a[1].t;
    w:=0;
    v:=1;
    while z<=(le+lg) do
      begin
        w:=w+1;
        z:=z+a[v+1].t;
        v:=v+1;
      end;
writeln(' READ THE VALUE OF REDUCTION FACTOR FROM GRAPH AND ENTER');
    writeln;
    for x:=1 to v do
      begin
        write(' LAYER ',x,' : ');
        readln(rf[x]);
      end;
    writeln;
    write(' ACCEPT DATA ABOVE ( Y OR N ) : ');
    readln(che10);
    if (che10='n') or (che10='N') then
      goto input10
    else
      with a[vv] do
      begin
        tss:=0;
        for x:=1 to vv do
          tss:=tss+a[x].t;
        les:=tss-lg;
        fxs:=mf*sf*rf[vv]*c*les*p;
        fv[vv]:=fxs;
      end;
      ff:=0;
      for x:=vv+1 to w do
      begin
        with a[x] do
          begin
            fx:=mf*sf*rf[x]*c*t*p;
            f[x]:=fx;
          end;
          ff:=ff+fx;
        end;
      end;

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้ภายในเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

end;
y:=w+1;
  with a[y] do
    begin
      tt:=0;
      for x:=1 to (v-1) do
        tt:=tt+a[x].t;
        lee:=le+lg-tt;
        fxx:=mf*sf*rf[v]*c*lee*p;
        f[y]:=fxx;
      end;
      fft:=fxs+ff+fxx;
      uu:=0;
      for x:=1 to w do
        begin
          with a[x] do
            begin
              qx:=u*t;
              qu[x]:=qx;
            end;
            uu:=uu+qx;
            qq[x]:=uu;
          end;
          with a[y] do
            begin
              qx1:=u*lee;
              qua[y]:=qx1;
            end;
            fpt2:=7.4*a[y].c;
            qt:=uu+qx1;
            fpt:=fpt2+qt;
            fpt1:=fpt*sa;
          end;
        end;
      end;
      clrscr;
      writeln;
      writeln;
      writeln;
      t1:=fpt1+fft;
      writeln(' TOTAL LOAD =',t1:10:4,' TONS/PILE');
      writeln;
      writeln;
      write(' ENTER SAFETY FACTOR   :');
      readln(sfa);
      s1:=t1/sfa;
      writeln;
      writeln;
iteln('-----');
      writeln;
      writeln(' ALLOWABLE LOAD   =',s1:10:4,' TONS/PILE');
      writeln;
iteln('-----');
      writeln;
      writeln(' DO YOU WANT TO FIND SETTLEMENT:Y(Yes) OR N(No)');
      writeln;
      write('                               :');
      readln(scc);
      if (scc='y') or (scc='Y') then
        begin

```

```

input17:clrscr;
writeln;
writeln;
writeln('          AMOUNT OF LAYER OF STIFF CLAY ');
writeln(' (counted from pile tip layer to lower layer)');
write('          : ');
readln(as);
  writeln;
  for x:=1 to 6 do
    writeln;
    write('
ACCEPT DATA ABOVE ( Y OR N

```

```

');
readln(che17);
if (che17='n') or (che17='N') then
  goto input17
else
  writeln;
  if as=1 then
    begin
input11:clrscr;
writeln('
LAYER',w+1);

```

```

write('  ENTER COMPRESSION INDEX,Cc          :');
readln(cc);
write('  ENTER VOID RATIO ,e0          :');
readln(e0);
  tt1:=0;
  for x:=1 to v do
    tt1:=tt1+a[x].t;
    tt2:=tt1-le-lg;
    t3:=tt2/2;
    vus3:=3*fpt1/(2*pi*t3*t3);
    qxx:=(a[y].u*t3)+qua[y]+qq[w];
    pp4:=(qxx+vus3)/qxx;
    pp5:=ln(pp4)*0.434294481;
    write('  WATER CAN DRAIN OUT 1 OR 2 WAYS          :');
    readln(wd);

```

```

write('
ACCEPT DATA ABOVE ( Y OR N ) :
  writeln;
  write('
readln(che11);
if (che11='n') or (che11='N') then
  goto input11
else
  clrscr;
  writeln;
  writeln;
  writeln;
  if wd=1 then
    t32:=tt2  else
    if wd=2 then
      t32:=t3;
    tcs:=cc*t32*pp5/(1+e0);

```

```

writeln('
TOTAL SETTLEMENT ,tcs:10:4, (M.));
writeln;

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารสงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น เมื่อผู้ยืมได้เห็นว่าไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

writeln('-----');
        end
    else
        begin
            input12:clrscr;
            writeln('-----LAYER',w+1);
writeln('-----');
            write(' ENTER COMPRESSION INDEX,Cc                :');
            readln(cc);
            write(' ENTER VOID RATIO ,e0                :');
            readln(e0);
            tt1:=0;
            for x:=1 to v do
                tt1:=tt1+a[x].t;
                tt2:=tt1-le-lg;
                t3:=tt2/2;
                vus3:=3*fpt1/(2*pi*t3*t3);
                qxx:=(a[y].u*t3)+qua[y]+qq[w];
                pp4:=(qxx+vus3)/qxx;
                pp5:=ln(pp4)*0.434294481;
                write(' WATER CAN DRAIN OUT 1 OR 2 WAYS                :');
            readln(wd);
writeln('-----');
            writeln;

            if wd=1 then
                t32:=tt2 else
                if wd=2 then
                    t32:=t3;
                sc4:=cc*t32*pp5/(1+e0);
                writeln('-----LAYER',w+2);
writeln('-----');
                write(' ENTER COMPRESSION INDEX,Cc                :');
                readln(cc);
                write(' ENTER VOID RATIO ,e0                :');
                readln(e0);
                t4:=a[w+2].t/2;
                t5:=tt2+t4;
                vus5:=3*fpt1/(2*pi*t5*t5);
                qxy:=(a[w+2].u*t4)+(a[w+1].u*a[w+1].t)+qq[w];
                pp6:=(qxy+vus5)/qxy;
                pp7:=ln(pp6)*0.434294481;
                write(' WATER CAN DRAIN OUT 1 OR 2 WAYS                :');
            readln(wd);
writeln('-----');
            writeln;
            write('-----ACCEPT DATA ABOVE ( Y OR N ) :');
            readln(che12);
            if (che12='n') or (che12='N') then
                goto input12
            else
                if wd=1 then
                    t51:=(2*t4) else
                    if wd=2 then
                        t51:=t4;
                    sc5:=(cc*t51*pp7)/(1+e0);
                    tcs:=sc4+sc5;การใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่นุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
                    clrscr;
                    ไม่ว่าจะผิดๆที่สนใจ ออกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

```

writeln;
writeln;
writeln;
writeln;
writeln;
writeln('-----');
writeln;
writeln('TOTAL SETTLEMENT = ',tcs:8:4,' M. ');
writeln;
writeln('-----');
end;
end;
writeln;
write('DO YOU WANT TO PRINT OUT TO PRINTER ( Y OR N ) : ');
readln(prn);
clrscr;
if (prn='y') or (prn='Y') then
begin
writeln(1st);
writeln(1st);
writeln(1st,' THE DEPTH OF PILE HEAD FROM GROUND LEVEL : ',lg:6:4,' M. ');
writeln(1st);
writeln(1st,' ULTIMATE LOAD CAPACITY OF PILE : ',tl:6:4,' TON ');
writeln(1st,' SAFETY FACTOR : ',sfa:6:4);
writeln(1st,' ALLOWABLE LOAD CAPACITY OF PILE : ',sl:6:4,' TON ');
if (scc='y') or (scc='Y') then
writeln(1st,' SETTLEMENT DUE TO ULTIMATE LOAD : ',tcs:6:4,' M. ');
writeln(1st,'-----');
;
writeln(1st);
writeln(1st);
end else
writeln;
end
else
begin
if ty=3 then
begin
input13:clrscr;
writeln;
writeln;
writeln;
write(' THE DEPTH OF PILE HEAD FROM GROUND LEVEL (M) : ');
readln(lg);
while not eof(fp1) do
begin
for x:=1 to n do
begin
with a[x] do
begin
readln(fp1,u,sn,t,i,c);
end;end;end;
zt:=a[1].t;
vv:=1;
while zt<=lg do
begin
zt:=zt+a[vv+1].t;
vv:=vv+1;

```

```

end;
write(' AMOUNT OF LAYERS OF COHESIVE SOIL (ABOVE SAND) : ');
readln(ac);
writeln;
writeln(' READ VALUE OF REDUCTION FACTOR FROM GRAPH AND ENTER ');
writeln;
for x:= 1 to ac do
begin
write(' LAYER ',x,' : ');
readln(rf[x]);
end;
writeln;
write(' MF [ 1 (concrete and timber pile),0.7 (steel pile)] : ');
readln(mf);
writeln;
sf:=1;
with a[vv] do
begin
tss:=0;
for x:=1 to vv do
tss:=tss+a[x].t;
les:=tss-lg;
fxs:=mf*sf*rf[vv]*c*les*p;
end;
ff:=0;
for x:=(vv+1) to ac do
begin
with a[x] do
begin
f1:=mf*sf*rf[x]*c*t*p;
end;
ff:=ff+f1;
end;
writeln(' AMOUNT OF LAYERS OF COHESIONLESS SOIL THAT PILE IS DRIVED IN ');
write(' ');
readln(ac1);
z:=0;
for x:=1 to (ac+ac1-1) do
begin
z:=z+a[x].t;
end;
ffp:=0;
for x:=1 to (ac1-1) do
begin
writeln;
writeln(' ENTER STANDARD PENETRATION TEST(N),BLOW/FT ');
write(' LAYER ',ac+x,' : ');
readln(spt);
sptn:=15 + ((spt-15)/2);
if spt<= 15 then
spt:=spt else
spt:=sptn;
if (spt>*0) and (spt<=4) then
kh:=0.5 else
if (spt>4) and (spt<=10) then
kh:=0.6 else
if (spt>10) and (spt<=30) then
kh:=0.7 else

```

```

        if (spt>30) and (spt<= 50) then
            kh:=0.8 else
                if spt>50 then
                    kh:=1.0;
with a[ac+x] do
begin
    rad:=i*pi/180;
    rad1:=0.75*rad;
    tan:=sin(rad1)/cos(rad1);
    ai:=tan;
    ffp1:=kh*u*t*t*p*ai*0.5;
end;
ffp:=ffp+ffp1;
end;
mi:=lg+le-z;
writeln;
writeln;
writeln(' ENTER STANDARD PENETRATION TEST(N),BLOW/FT');
write(' LAYER ',ac+acl,' : ');
readln(spt);
writeln;
write(' ACCEPT DATA ABOVE ( Y OR N )
readln(chel3);
if (chel3='n' or (chel3='N') then
goto input13
else
sptn:=15 + ((spt-15)/2);
if spt<= 15 then
spt:=spt else
spt:=sptn;
if (spt>=0) and (spt<=4) then
kh:=0.5 else
if (spt>4) and (spt<=10) then
kh:=0.6 else
if (spt>10) and (spt<=30) then
kh:=0.7 else
if (spt>30) and (spt<= 50) then
kh:=0.8 else
if spt>50 then
kh:=1.0;
with a[ac+acl] do
begin
    rad:=i*pi/180;
    rad1:=0.75*rad;
    tan:=sin(rad1)/cos(rad1);
    ai:=tan;
    ffp2:=kh*u*mi*mi*p*ai*0.5;
end;
ffpt:=ffp+ffp2;
input14:CLRSCR;
writeln;
writeln;
write(' READ VALUE OF Nq FROM GRAPH FOR ANGLE =',a[ac+acl].i:4:2,' :
readln(Nq);
write(' READ VALUE OF Nr FROM GRAPH FOR ANGLE =',a[ac+acl].i:4:2,' :
readln(Nr);
q:=0;
for x:=1 to (ac+acl-1) do

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่นอนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
 เนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

begin
  with a[x] do
    begin
      qx:=u*t;
      end;
      q:=q+qx;
    end;
  with a[ac+acl] do
    begin
      qxm:=u*mi;
      end;
      qxe:=q+qxm;
      writeln;
      writeln;
writeln('      ENTER VALUE OF SHAPE COEFFICIENT ');
writeln('(0.4 for square pile,0.3 for round pile)');
  write('                                     : ');
  readln(sc);
  writeln;
  writeln;
write('      ENTER WIDTH OR DIAMETER OF PILE (M)                                     : ');
  readln(di);
  writeln;
  write('                                     ACCEPT DATA ABOVE ( Y OR N ) : ');
  readln(che14);
  if (che14='n') or (che14='N') then
    goto input14
  else
    fpp1:=(qx*Nq) + (sc*a[ac+acl].u*di*Nr);
    fpp:=fpp1*sa;
    fft:=fxs+ff+ffpt+fpp;
    clrscr;
    writeln;
    writeln;
    writeln;
    writeln;
    writeln;
    writeln('      TOTAL LOAD =',fft:10:4,' TONS/PILE');
    writeln;
    writeln;
    write('      ENTER SAFETY FACTOR                                     : ');
      readln(sfa);
      sl:=fft/sfa;
      writeln;
      writeln;
writeln('-----');
      writeln;
      writeln('      ALLOWABLE LOAD =',sl:10:4,' TONS/PILE');
      writeln;
writeln('-----');
      writeln;
      writeln('      DO YOU WANT TO FIND SETTLEMENT,Y(Yes) OR N(No)');
      writeln;
      write('                                     : ');
      readln(scc);
      writeln;
      if (scc='y') or (scc='Y') then
        begin

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้เพื่อใช้ในการศึกษานั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

input15:clrscr;
writeln;
writeln;
writeln('
LAYER',ac+ac1);
writeln('-----');
write(' ENTER WIDTH AT PILE POINT (M) : ');
readln(pw);
write(' ENTER INFLUENCE FACTOR (USE VALUE FROM TABLE) : ');
readln(Inf);
writeln(' ENTER SOIL ELASTIC MODULUS (T/M^2)
writeln('(In case of do not have data ,use the estimate value from manual)');
write(' : ');
readln(em);
writeln(' ENTER POISSON RATIO ');
writeln('(In case of do not have data ,use the estimate value from manual)');
write(' : ');
readln(pr);
si:=fpp1*pw*Inf*(1-(pr*pr))/em;
writeln('-----');
writeln;
write(' ACCEPT DATA ABOVE ( Y OR N ) : ');
readln(che15);
if (che15='n') or (che15='N') then
goto input15
else
input16:clrscr;
for x:=1 to 4 do
writeln;
writeln(' LAYER OF COHESIVE SOIL UNDER COHESIONLESS SOIL LAYER');
writeln('-----');
write(' ENTER COMPRESSION INDEX (Cc) : ');
readln(cc);
write(' ENTER VOID RATIO (e0) : ');
readln(e0);
writeln(' ENTER THE SEQUENCE OF LAYER OF COHESIVE SOIL ');
writeln(' (under cohesionless soil layer)');
write(' : ');
readln(lc);
j:=0;
for x:=1 to (lc-1) do
j:=j+a[x].t;
k:=0;
for x:=1 to lc do
k:=k+a[x].t;
write(' WATER CAN DRAIN OUT 1 OR 2 WAYS : ');
readln(dw);
writeln('-----');
writeln;
write(' ACCEPT DATA ABOVE ( Y OR N ) : ');
readln(che16);
if (che16='n') or (che16='N') then
goto input16
else
writeln;
writeln;
writeln;
writeln;
if dw=1 then

```

เอกสารนี้เป็นของสถาบันพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

h:=a[lc].t
  else
    h:=a[lc].t/2;
tqu1:=0;
for x:=1 to (lc-1) do
  begin
    with a[x] do
      begin
        quu:=u*t;
        end;
    tqu1:=tqu1+quu;
  end;
with a[lc] do
  tqu2:=u*t/2;
  tqu:=tqu1 + tqu2;
  jk1:=(k-j)/2;
  jk2:=j+jk1;
  jk:=jk2-le-lg;
  qa:=3*fpp/(2*pi*jk*jk);
  pp10:=(tqu+qa)/tqu;
  pp11:=ln(pp10)*0.434294481;
  sc:=cc*h*pp11/(1+e0);
  ts:=si+sc;
  clrscr;
  writeln;
  writeln;
  writeln;
  writeln;
writeln('-----
  writeln;
  writeln('  TOTAL SETTLEMENT = ',ts:10:4, ' M. ');
  writeln;
writeln('-----
  writeln;
  end;
  close(fp1);
  close(fp2);
end;
write('DO YOU WANT TO PRINT OUT TO PRINTER ( Y OR N ) : ');
readln(prn);
clrscr;
if (prn='y') or (prn='Y') then
begin
writeln(lst, '  THE DEPTH OF PILE HEAD FROM GROUND LEVEL      : ',lg:6:4, ' M. '
writeln(lst);
writeln(lst, '  ULTIMATE LOAD CAPACITY OF PILE                          : ',fft:6:4, ' TO
;
writeln(lst, '  SAFETY FACTOR                                           : ',sfa:6:4);
writeln(lst, '  ALLOWABLE LOAD CAPACITY OF PILE                          : ',sl:6:4, ' TON
if (scc='y') or (scc='Y') then
writeln(lst, '  SETTLEMENT DUE TO ULTIMATE LOAD                          : ',ts:6:4, ' M. '
writeln(lst, '-----
;
writeln(lst);
writeln(lst);
end else end;
end;

```

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

```

begin
  clrscr;
  readscreenfile;
  displayscreen;
  writeln('PRESS ENTER TO GO ON');
  readln;
  exit1:directvideo :=true;
  checksnow :=true;
  clrscr;
  initwin;
  setwinattr(lowdisplay);
  setheadattr(underlineHIGH);
  setboxstyle(double);
  setboxattr(lowdisplay);
  setcharattr(highdisplay);
  setwinheader('SINGLE PILE FOUNDATION DESIGN');
  windowopen(1,2,80,25);
  for g:=1 to 8 do
  writeln;
  writeln('          WHAT DO YOU WANT TO DO');
  writeln;
  writeln('          1:ENTER DATA');
  writeln('          2:CALCULATE THE RESULT');
  writeln('          3:EXIT ');
writeln;
writeln;
write('          CHOOSE : ');
readln(ser);
  if ser=1 then
    datainput
  else
    if ser=2
    then
      soilcal
    else
      if ser=3 then
        goto exit;

writeln;
writeln;
writeln;
writeln('          PRESS ENTER TO GO TO MAIN MANU');
readln;
goto exit1;
exit:end.

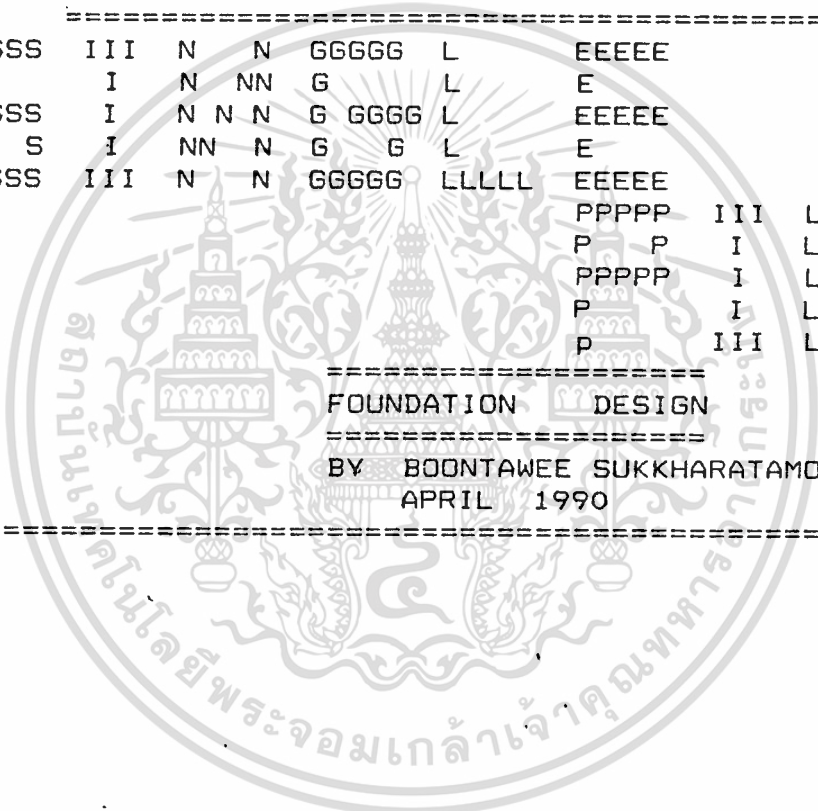
```

PRESS ENTER TO GO ON

```

+=====
๓      KING MONGKUT INSTITUTE OF TECHNOLOGY LADKRABANG
๓      =====
๓      SSSSS  III  N  N  GGGGG  L      EEEEE
๓      S      I  N  NN  G      L      E
๓      SSSSS  I  N  N  N  G  GGGG  L      EEEEE
๓      S      I  NN  N  G  G      L      E
๓      SSSSS  III  N  N  GGGGG  LLLLL  EEEEE
๓      P      P      I  L      EEEEE
๓      P      P      I  L      E
๓      P      I  L      E
๓      P      III  LLLLL  EEEEE
๓      =====
๓      FOUNDATION  DESIGN
๓      =====
๓      BY BOONTAWEE SUKKHARATAMORNKUL
๓      APRIL 1990
+=====

```



SINGLE PILE FOUNDATION DESIGN

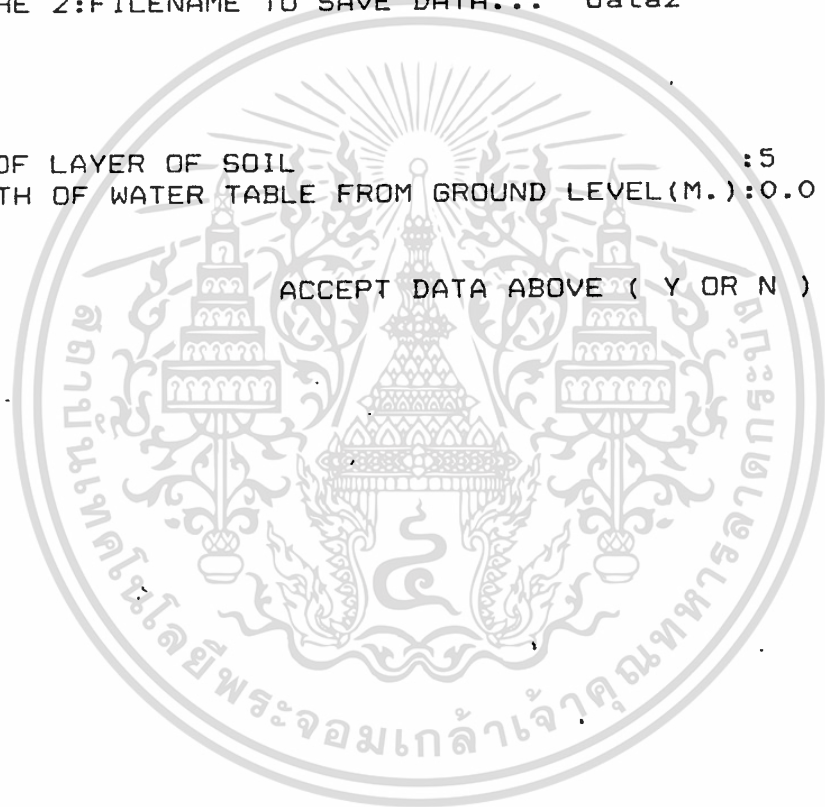
ENTER THE 1:FILENAME TO SAVE DATA... data1

ENTER THE 2:FILENAME TO SAVE DATA... data2

AMOUNT OF LAYER OF SOIL : 5

THE DEPTH OF WATER TABLE FROM GROUND LEVEL (M.) : 0.0

ACCEPT DATA ABOVE (Y OR N) : Y



SINGLE PILE FOUNDATION DESIGN

SOIL DATA

=====

LAYER1

EFFECTIVE UNIT WEIGHT (T/M ³)	:0.76
SPT-N (BLOW/FT)	:10
THICKNESS (M)	:5
ANGLE (DEGREE)	:0
COHESION (T/M ²)	:1.2

ACCEPT DATA ABOVE (Y OR N) : Y

SINGLE PILE FOUNDATION DESIGN

LAYER(M)	UNIT W(T/M ³)	SPT-N(BLOW/FT)	ANGLE(DEG)	COHESION(T/
0.00- 5.00	0.76	10.00	0.00	1.20
5.00- 14.00	0.81	20.00	0.00	1.40
14.00- 20.00	0.94	30.00	0.00	2.00
20.00- 24.00	1.30	40.00	35.00	0.00
24.00- 30.00	1.10	0.00	0.00	3.50

THE DEPTH OF WATER LEVEL FROM GROUND : 0.00 M.

PRESS ENTER TO GO TO MAIN MENU

SINGLE PILE FOUNDATION DESIGN

ENTER THE 1:FILENAME OF YOUR DATA TO COMPUTE...DATA1
ENTER THE 2:FILENAME OF YOUR DATA FO COMPUTE...DATA2

ACCEPT DATA ABOVE (Y OR N) : Y



๗
๗
๗
๗
๗
๗
๗
๗
๗
๗
๗
๗
๗
๗
๗
๗
๗
๗
๗
๗

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

๓
๓
๓
๓
๓
๓
๓
๓
๓
๓
๓
๓
๓
๓
๓
๓
๓
๓
๓
๓
๓
๓
๓
๓

SINGLE PILE FOUNDATION DESIGN

CHOOSE THE LOADING CONDITION OF YOUR PILE

- 1: FRICTION PILE
- 2: PILE ON STIFF CLAY
- 3: PILE ON SAND

CHOOSE : 1



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
 ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

๓
๔
๕
๖
๗
๘
๙
๑๐
๑๑
๑๒
๑๓
๑๔
๑๕
๑๖
๑๗
๑๘
๑๙
๒๐
๒๑
๒๒
๒๓
๒๔
๒๕
๒๖
๒๗
๒๘
๒๙
๓๐
๓๑
๓๒
๓๓
๓๔
๓๕
๓๖
๓๗
๓๘
๓๙
๔๐
๔๑
๔๒
๔๓
๔๔
๔๕
๔๖
๔๗
๔๘
๔๙
๕๐

SINGLE PILE FOUNDATION DESIGN

MF (1 (concrete,timber pile),0.7 (steel pile)) : 1
THE DEPTH OF PILE HEAD FROM GROUND LEVEL (M) : 0.0



ACCEPT DATA ABOVE (Y OR N) : Y

SINGLE PILE FOUNDATION DESIGN

READ THE VALUE OF REDUCTION FACTOR FROM GRAPH AND ENTER

LAYER 1 : 0.49

LAYER 2 : 0.45

ACCEPT DATA ABOVE (Y OR N) : Y



SINGLE PILE FOUNDATION DESIGN

TOTAL SETTLEMENT = 0.0120 M.

PRESS ENTER TO GO TO MAIN MENU

SINGLE PILE FOUNDATION DESIGN

PILE DATA

MATERIAL [C(concrete,timber) OR S(steel)]	:C
LENGTH (M)	:15
SECTION AREA (M ²)	:.09
PERIMETER (M)	:1.2

ACCEPT DATA ABOVE (Y OR N) : Y

๓
๔
๕
๖
๗
๘
๙
๑๐
๑๑
๑๒
๑๓
๑๔
๑๕
๑๖
๑๗
๑๘
๑๙
๒๐
๒๑
๒๒
๒๓
๒๔
๒๕
๒๖
๒๗
๒๘
๒๙
๓๐
๓๑
๓๒
๓๓
๓๔
๓๕
๓๖
๓๗
๓๘
๓๙
๔๐
๔๑
๔๒
๔๓
๔๔
๔๕
๔๖
๔๗
๔๘
๔๙
๕๐
๕๑
๕๒
๕๓
๕๔
๕๕
๕๖
๕๗
๕๘
๕๙
๖๐
๖๑
๖๒
๖๓
๖๔
๖๕
๖๖
๖๗
๖๘
๖๙
๗๐
๗๑
๗๒
๗๓
๗๔
๗๕
๗๖
๗๗
๗๘
๗๙
๘๐
๘๑
๘๒
๘๓
๘๔
๘๕
๘๖
๘๗
๘๘
๘๙
๙๐
๙๑
๙๒
๙๓
๙๔
๙๕
๙๖
๙๗
๙๘
๙๙
๑๐๐

๓
๔
๕
๖
๗
๘
๙
๑๐
๑๑
๑๒
๑๓
๑๔
๑๕
๑๖
๑๗
๑๘
๑๙
๒๐
๒๑
๒๒
๒๓
๒๔
๒๕
๒๖
๒๗
๒๘
๒๙
๓๐
๓๑
๓๒
๓๓
๓๔
๓๕
๓๖
๓๗
๓๘
๓๙
๔๐
๔๑
๔๒
๔๓
๔๔
๔๕
๔๖
๔๗
๔๘
๔๙
๕๐

SINGLE PILE FOUNDATION DESIGN

CHOOSE THE LOADING CONDITION OF YOUR PILE

- 1: FRICTION PILE
- 2: PILE ON STIFF CLAY
- 3: PILE ON SAND

CHOOSE : 2



SINGLE PILE FOUNDATION DESIGN

TOTAL LOAD = 13.7547 TONS/PILE

ENTER SAFETY FACTOR :2

ALLOWABLE LOAD = 6.8773 TONS/PILE

DO YOU WANT TO FIND SETTLEMENT:Y(Yes) OR N(No)

:Y

๙
๘
๗
๖
๕
๔
๓
๒
๑

SINGLE PILE FOUNDATION DESIGN

AMOUNT OF LAYER OF STIFF CLAY
(counted from pile tip layer to lower layer)
: 1

ACCEPT DATA ABOVE (Y OR N) : Y



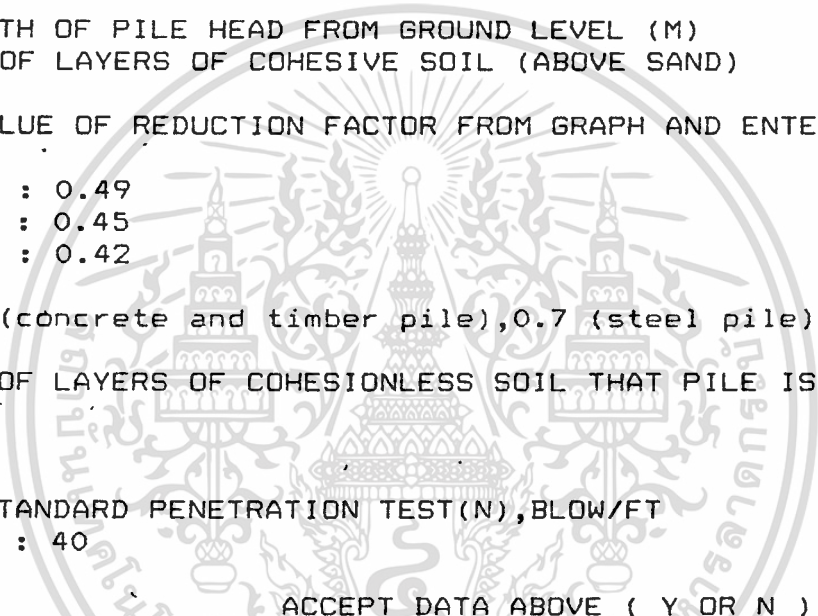
SINGLE PILE FOUNDATION DESIGN

PILE DATA

MATERIAL [C(concrete,timber) OR S(steel)]	:C
LENGTH (M)	:21
SECTION AREA (M^2)	:.09
PERIMETER (M)	:1.2

ACCEPT DATA ABOVE (Y OR N) : Y

ม
น
น
น
น
น
น THE DEPTH OF PILE HEAD FROM GROUND LEVEL (M) : 0.0
น AMOUNT OF LAYERS OF COHESIVE SOIL (ABOVE SAND) : 3
น READ VALUE OF REDUCTION FACTOR FROM GRAPH AND ENTER
น
น LAYER 1 : 0.49
น LAYER 2 : 0.45
น LAYER 3 : 0.42
น
น MF [1 (concrete and timber pile),0.7 (steel pile)] : 1
น AMOUNT OF LAYERS OF COHESIONLESS SOIL THAT PILE IS DRIVEN IN
น : 1
น
น ENTER STANDARD PENETRATION TEST(N),BLOW/FT
น LAYER 4 : 40
น
น ACCEPT DATA ABOVE (Y OR N) : Y



๓
 ๔
 ๕
 ๖
 ๗
 ๘
 ๙
 ๑๐
 ๑๑
 ๑๒
 ๑๓
 ๑๔
 ๑๕
 ๑๖
 ๑๗
 ๑๘
 ๑๙
 ๒๐
 ๒๑
 ๒๒
 ๒๓
 ๒๔
 ๒๕
 ๒๖
 ๒๗
 ๒๘
 ๒๙
 ๓๐
 ๓๑
 ๓๒
 ๓๓
 ๓๔
 ๓๕
 ๓๖
 ๓๗
 ๓๘
 ๓๙
 ๔๐

SINGLE PILE FOUNDATION DESIGN

READ VALUE OF N_q FROM GRAPH FOR ANGLE =35.00 : 32
 READ VALUE OF N_r FROM GRAPH FOR ANGLE =35.00 : 34

ENTER VALUE OF SHAPE COEFFICIENT
 (0.4 for square pile, 0.3 for round pile) : 0.4

ENTER WIDTH OR DIAMETER OF PILE (M) : 0.3

ACCEPT DATA ABOVE (Y OR N) : Y

SINGLE PILE FOUNDATION DESIGN

TOTAL LOAD = 69.0530 TONS/PILE

ENTER SAFETY FACTOR : 2

ALLOWABLE LOAD = 34.5265 TONS/PILE

DO YOU WANT TO FIND SETTLEMENT, Y(Yes) OR N(No)

: Y

SINGLE. PILE FOUNDATION DESIGN

LAYER4

W-----
 W ENTER WIDTH AT PILE POINT (M) : 0.3
 W ENTER INFLUENCE FACTOR (USE VALUE FROM TABLE) : 0.82
 W ENTER SOIL ELASTIC MODULUS (T/M^2)
 W(In case of do not have data ,use the estimate value from manaul)
 W : 7000
 W ENTER POISSON RATIO
 W(In case of do not have data ,use the estimate value from manaul)
 W : 0.3
 W-----

ACCEPT DATA ABOVE (Y OR N) : Y

SINGLE PILE FOUNDATION DESIGN

LAYER OF COHESIVE SOIL UNDER COHESIONLESS SOIL LAYER

ENTER COMPRESSION INDEX (C_c) : 0.225

ENTER VOID RATIO (e_0) : 0.77

ENTER THE SEQUENCE OF LAYER OF COHESIVE SOIL
(under cohesionless soil layer)

: 5

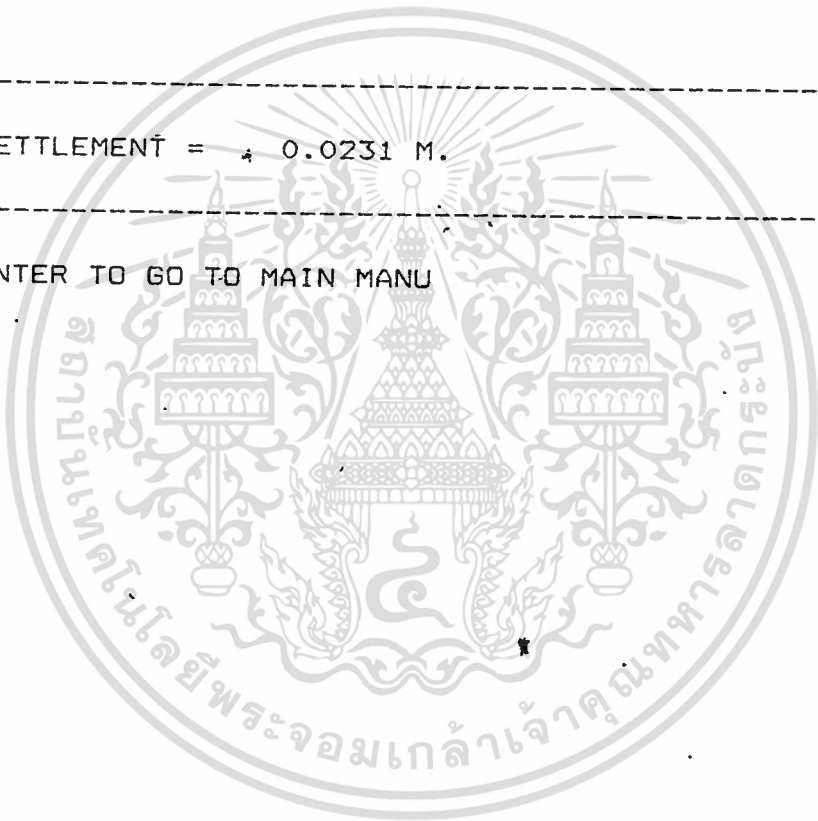
WATER CAN DRAIN OUT 1 OR 2 WAYS : 2

ACCEPT DATA ABOVE (Y OR N) : Y

SINGLE PILE FOUNDATION DESIGN

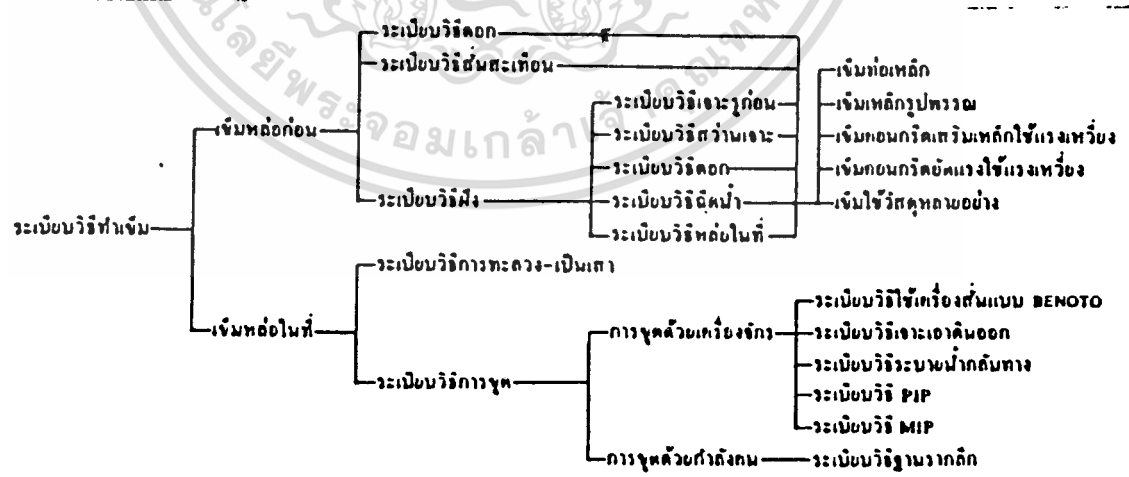
 TOTAL SETTLEMENT = 0.0231 M.

PRESS ENTER TO GO TO MAIN MANU



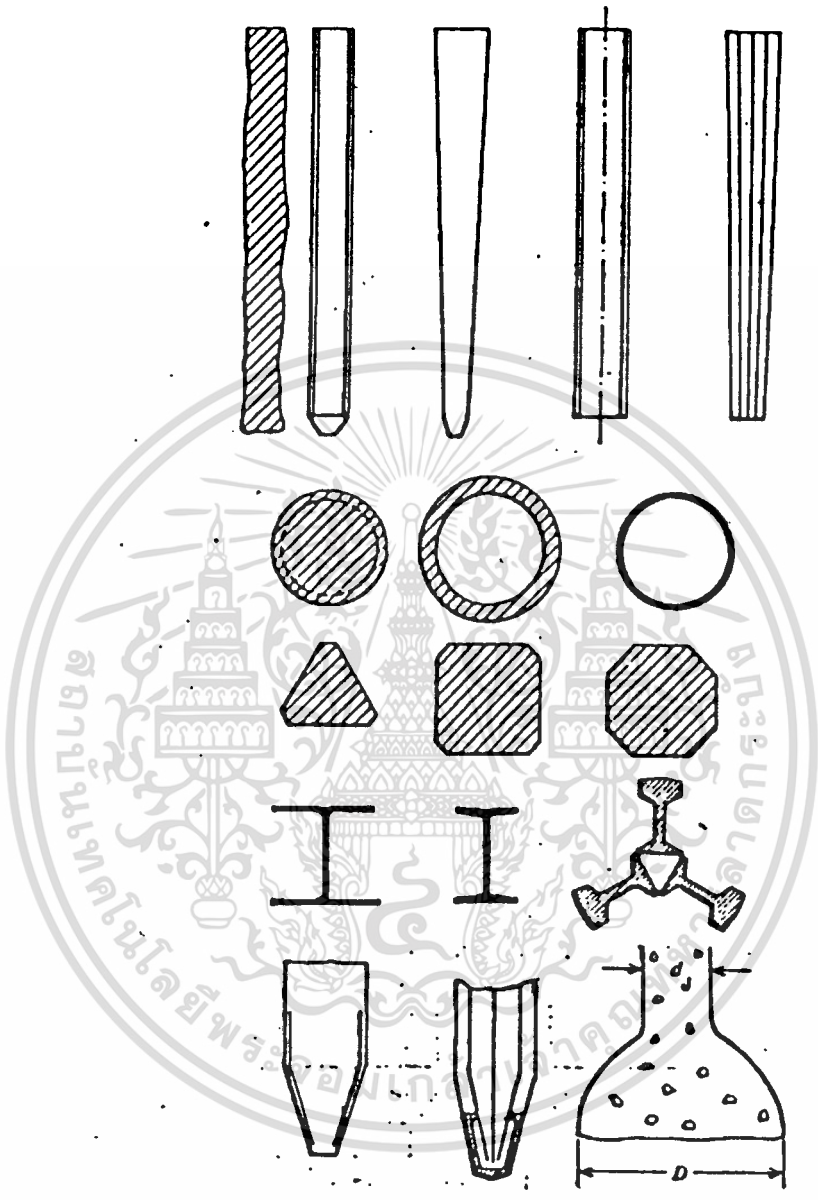
วัสดุที่ใช้	ชนิดเข็ม	ระเบียบวิธีผลิต	รูป	
เข็มเหล็ก	เข็มท่อเหล็ก	ใช้ไฟฟ้าเชื่อม ใช้เหล็กแผ่นม้วน, จดเป็นวง	กลม	
	เข็มเหล็กรูปทรวง (รูป H)	ใช้รีดร้อน, ใช้เชื่อม	H	
เข็มคอนกรีต	เข็มคอนกรีตหล่อก่อน	เข็มคอนกรีตเสริมเหล็ก	<ul style="list-style-type: none"> ● หล่อโดยใช้แรงเหวี่ยง ● หล่อโดยใช้เครื่องสั่น 	กลม ตามเหลี่ยม ฯลฯ
		เข็มคอนกรีตอัดแรง	<ul style="list-style-type: none"> ● ระบบคังลาวค้อน ● ระบบคังลาวคัทหัว 	กลม
	เข็มหล่อในที่	เข็มคอนกรีตแบบเรย์มอนด์	ระบบตะกวด	
		<ul style="list-style-type: none"> ● เข็มโดยใช้เครื่องสั่นแบบ ● เข็มไทยเจาะเอาคั่นออก ● เข็มโดยใช้การระบายนํ้ากลับทาง ● เข็มฐานรากลึก 	ระบบเจาะ	กลม

รูปที่ 1 ชนิดของเข็ม



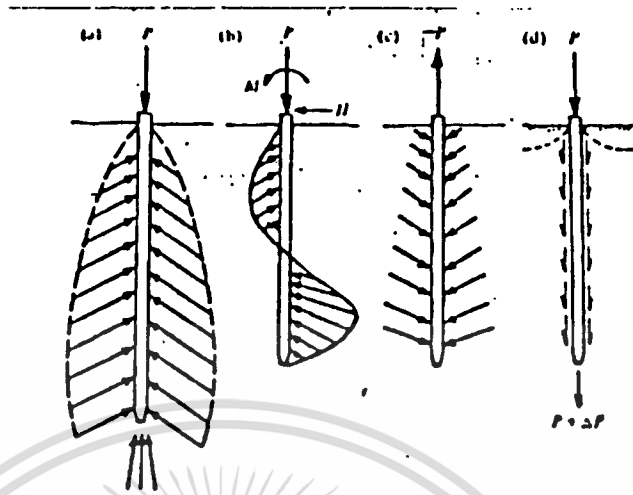
รูปที่ 2 การแยกประเภทเข็มไทยวิธีการผลิต

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

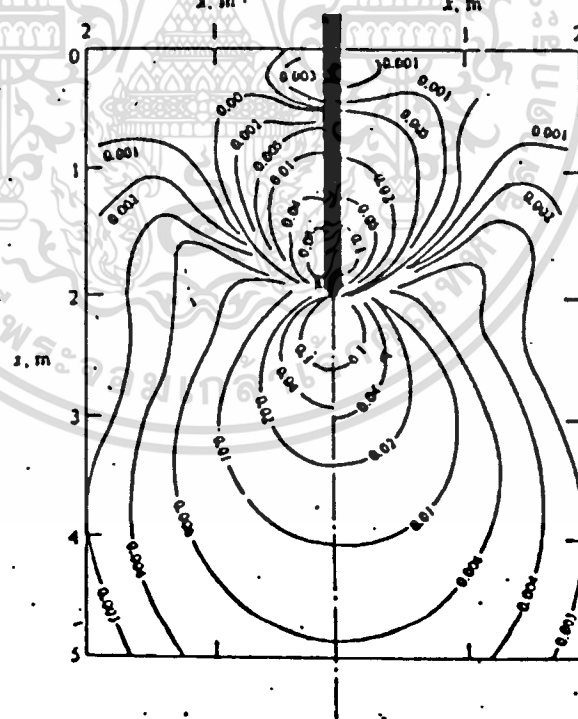


รูปที่ 3 แสดงหน้าตัดแบบต่างๆของสกรูเข็ม

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้คัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

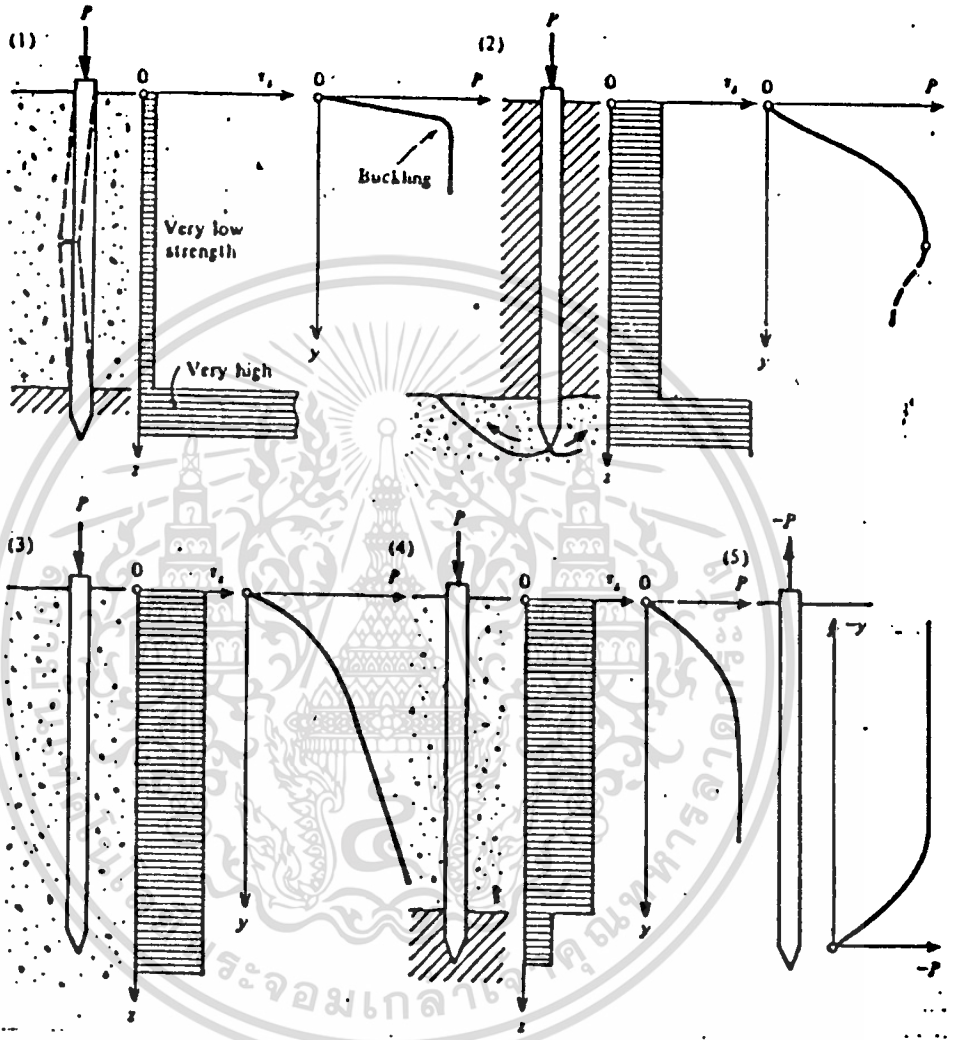


รูปที่ 4 แสดงการถายน้ำหนักจากเสาเข็มในดิน



รูปที่ 6 แสดงแนวความเค้นในแนวตั้งที่เท่ากันรอบเสาเข็ม

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



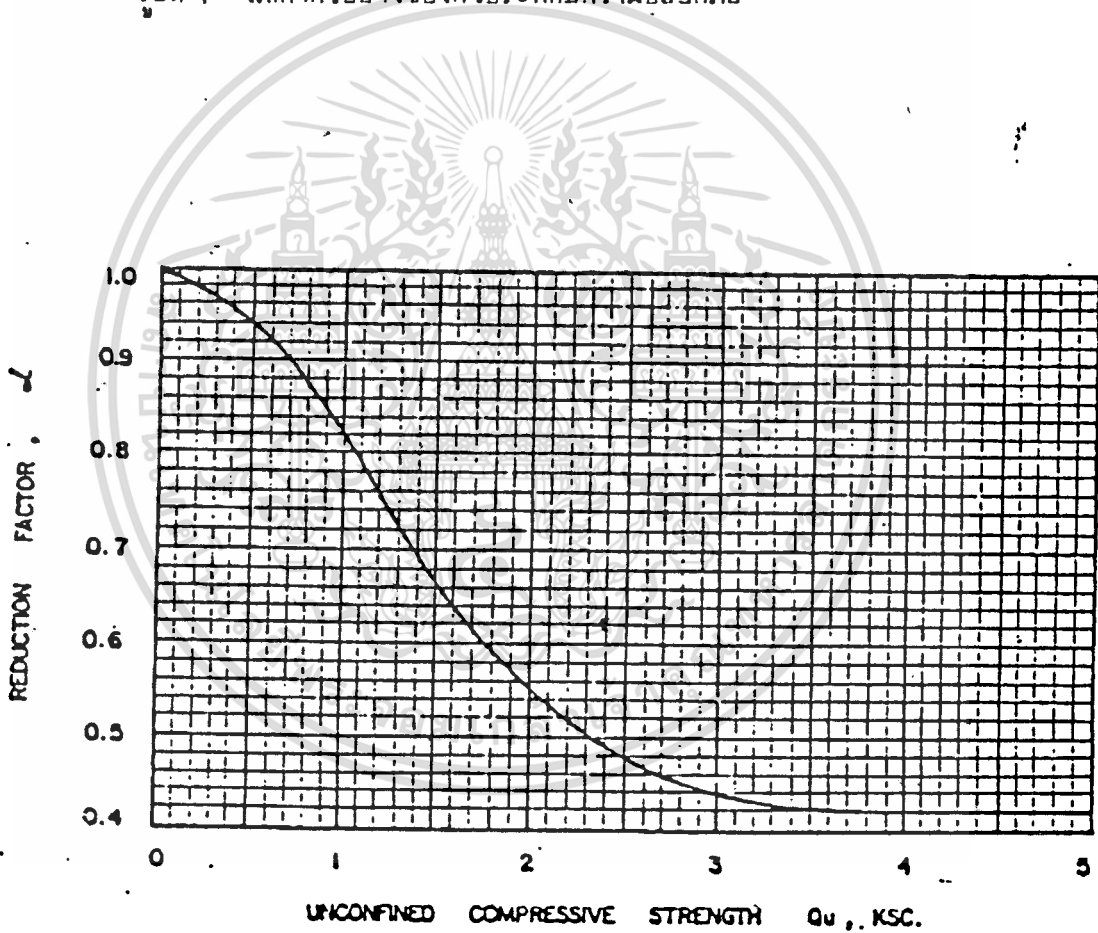
รูปที่ 5 แสดงการรับน้ำหนัก และการวิบัติของเสาเข็มในดินประเภทต่างๆ

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

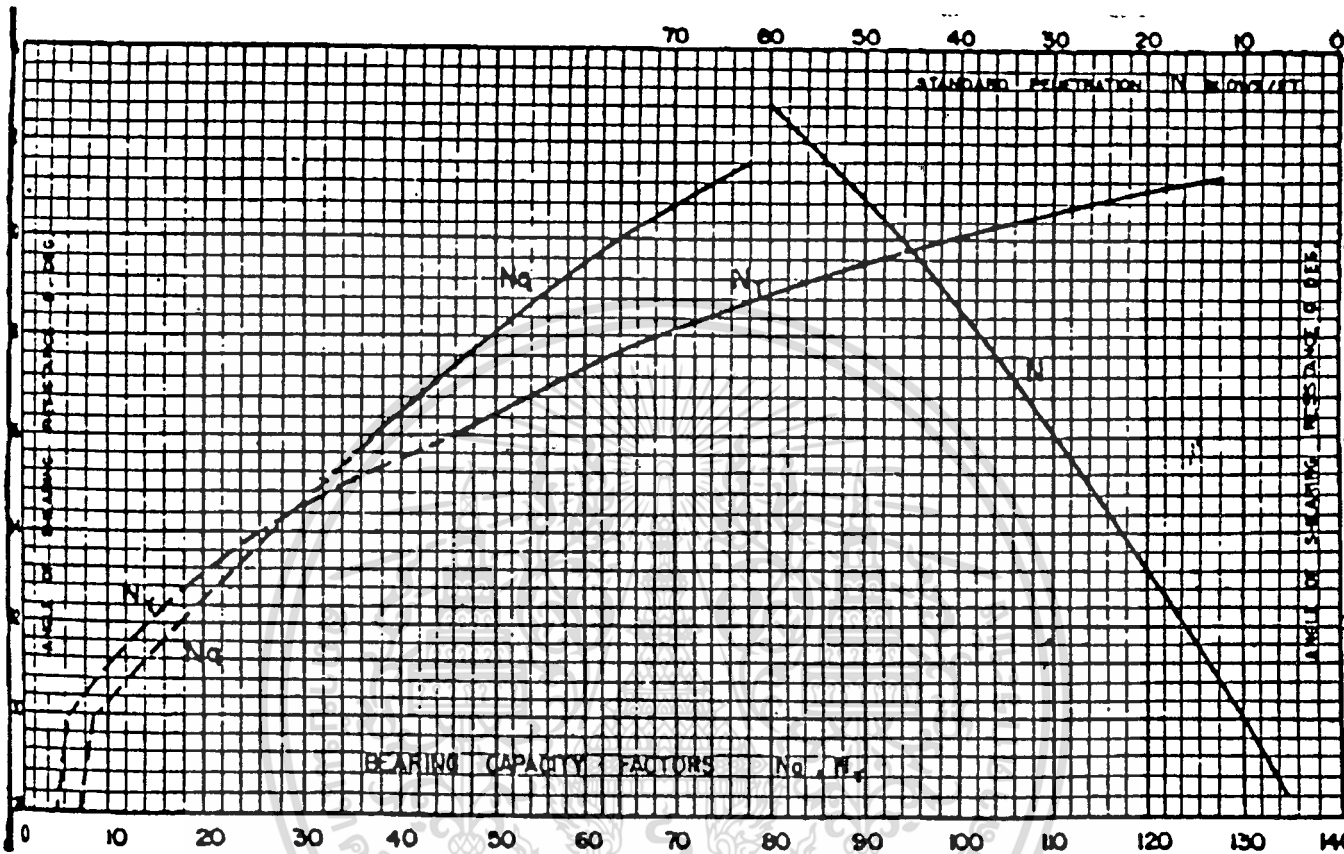
	สะพานทางหลวง		สะพานรถไฟ	ทำเรือ	
	เข็มรับแรงฮาร	เข็มเสียดทาน	-	เข็มรับแรงฮาร	เข็มเสียดทาน
น้ำหนักกบที่	3	4	3	มากกว่า 2.6	
น้ำหนักกบที่รวมทั้งชั่วคราว	-	-	2	-	
เวลาแผ่นคันทิว	2	3	1.5 (1.2)	มากกว่า 1.6	มากกว่า 2.0

เลขในวงเล็บ : ใช้เมื่อถคน้ำหนักขบวนรถไฟเข้าด้วย

รูปที่ 7 แสดงตัวอย่างของตัวประกอบความปลอดภัย



รูปที่ 8 แสดงความสัมพันธ์ระหว่าง REDUCTION FACTOR กับ UNCONFINED COMPRESSIVE STRENGTH



รูปที่ 9 แสดงความสัมพันธ์ระหว่าง BEARING CAPACITY FACTORS AND ANGLE OF INTERNAL FRICTION

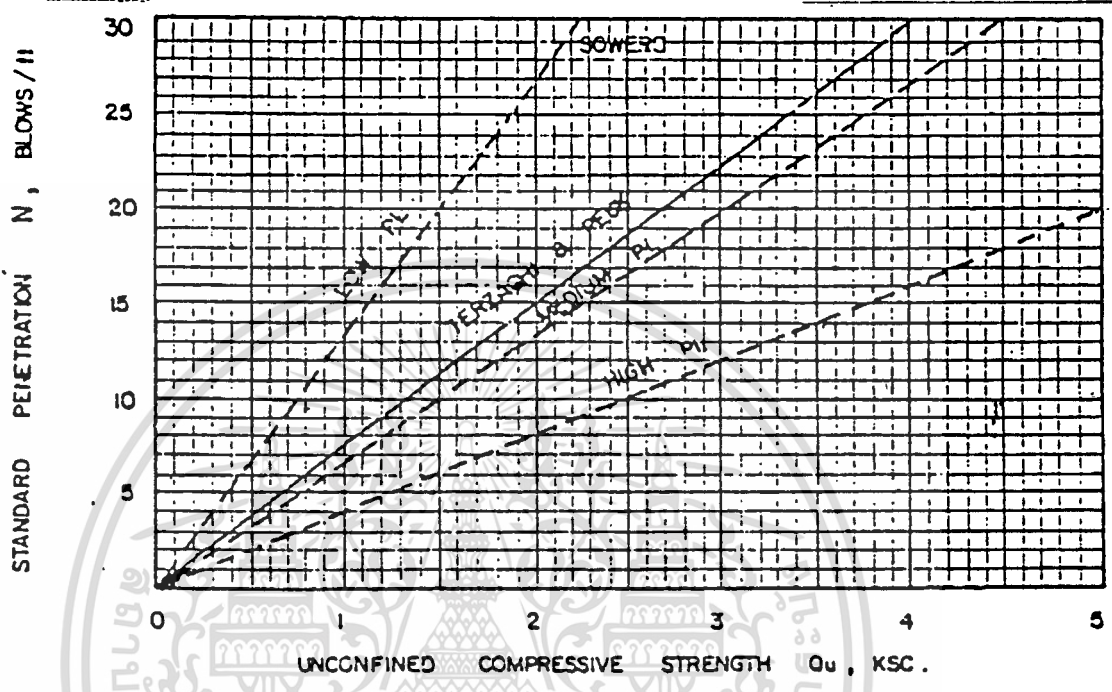
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ชนิดของดิน	อัตราส่วนหัวผงของ, μ
- ดินเหนียว สภาพอืดคัว	0.4 - 0.6
- ดินเหนียว สภาพไม่อืดคัว	0.1 - 0.3
- ดินเหนียวปนทราย (Sandy Clay)	0.2 - 0.3
- ดินตะกอน (Silt)	0.3 - 0.35
- ทรายสภาพแน่น	0.2 - 0.4
เม็ดหยาบ (อัตราส่วนโพรง 0.4 - 0.7)	0.15
เม็ดละเอียด (อัตราส่วนโพรง 0.4 - 0.7)	0.25
- หิน	0.1 - 0.4

รูปที่ 10 แสดงอัตราส่วนหัวผงของดินชนิดต่างๆ

ชนิดของดิน	E (กก./ซม ²)
- ดินเหนียวอ่อนมาก (Very Soft Clay)	3.5 - 28
- ดินเหนียวอ่อน (Soft Clay)	17.6 - 42
- ดินเหนียวแข็งปานกลาง (Medium Clay)	42 - 64
- ดินเหนียวแข็ง (Hard Clay)	70 - 176
- ดินเหนียวปนทราย (Sandy Clay)	280 - 420
- ดินตะกอนปนทราย (Silly Sand)	70 - 210
- ทรายสภาพหลวม (Loose Sand)	105 - 245
- ทรายสภาพแน่น (Dense Sand)	490 - 840
- ทรายสภาพแน่นและกรวด (Dense Sand and Gravel)	960 - 1960
- ชั้นดินสีเทาปนเหลือง (Loess)	960 - 1260

รูปที่ 11 แสดงค่าโมดูลัสยืดหยุ่นของดินชนิดต่างๆ



รูปที่ 13 แสดงความสัมพันธ์ระหว่าง STANDARD PENETRATION (N) AND UNCONFINED COMPRESSIVE STRENGTH (Q_u)

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

รูปร่าง	ศูนย์กลาง	มุม	กึ่งกลางของ ด้านกว้าง	กึ่งกลางของ ด้านยาว	ค่าเฉลี่ย
วงกลม	1.00	0.64	0.64	0.64	0.85
วงกลม (แข็งเกร็ง)	0.79	0.79	0.79	0.79	0.79
สี่เหลี่ยมจัตุรัส	1.12	0.56	0.76	0.76	0.85
สี่เหลี่ยมจัตุรัส (แข็งเกร็ง)	0.99	0.99	0.99	0.99	0.99
สี่เหลี่ยมผืนผ้า					
ด้านยาว/ด้านกว้าง					
1.5	1.36	0.67	0.89	0.97	1.15
2	1.52	0.76	0.98	1.12	1.30
3	1.78	0.88	1.11	1.35	1.52
5	2.10	1.05	1.27	1.68	1.83
10	2.53	1.26	1.49	2.12	2.26
100	4.00	2.00	2.20	3.00	3.70
1000	6.47	2.76	2.94	5.03	6.15
10000	8.90	3.50	3.70	6.50	6.60

รูปที่ 12 แสดงปัจจัยของรูปร่างและความแข็งเกร็งสำหรับคำนวณการทรุดตัว

Influence Factors for Various Types of Foundation

รูปร่าง	แบบขยับตัวได้ (flexible)			แบบแข็งเกร็ง (rigid)
	ตรงกึ่งกลาง	ตรงมุม	ค่าเฉลี่ย	
สี่เหลี่ยมจัตุรัส	1.12	0.56	0.95	0.82
วงกลม	1.0	0.64	0.85	0.88
สี่เหลี่ยมผืนผ้า ($\frac{L}{H}$)				
= 1.5	1.36	0.68	1.20	1.06
2.0	1.53	0.77	1.31	1.20
5.0	2.10	1.05	1.83	1.70
10.0	2.52	1.26	2.25	2.20
100.0	3.38	1.69	2.96	3.40

รูปที่ 14 แสดงปัจจัยของรูปร่างและความแข็งเกร็งสำหรับคำนวณการทรุดตัว

หนังสืออ้างอิง

1. Bowles, J.E.(1968). Foundation Analysis and Design, McGraw Hill Inc., New York.
2. วัฒนา ธรรมมงคล และ วิจิตร ช่อวิเชียร นิพนธ์ครั้งที่ 6 (2532) ปรุณีกลศาสตร์ กรุงเทพมหานคร
3. มานะ อภิพัฒน์มนตรี (2529). วิศวกรรม ปรุณีและฐานราก สมาคมส่งเสริมเทคโนโลยี (ไทย-ญี่ปุ่น) กรุงเทพมหานคร
4. ศ.ดร. ชัย มุกตพันธ์ และ คาซุโตะ นาคาฮาวา (2526) ปรุณีกลศาสตร์ และวิศวกรรมฐานราก สมาคมส่งเสริมความรู้ด้านเทคนิคระหว่างประเทศ กรุงเทพมหานคร
5. มณเฑียร กังกคิเทียม (2529) กลศาสตร์ของดินด้านวิศวกรรม สมาคมศิษย์เก่าวิศวกรรมชลประทาน กรุงเทพมหานคร
6. ชัชวาลย์ ยนต์หงส์ (2532) แนะนำภาษา PASCAL โดย TURBO PASCAL สำนักพิมพ์โอเดียนเสโตร์ กรุงเทพมหานคร
7. บุญเลิศ เอี่ยมทัศนาศา นิพนธ์ครั้งที่ 3 (2530) เรียนรู้ภาษาปาสคาล บริษัท ซีเอ็ดยูเคชั่น จำกัด กรุงเทพมหานคร
8. บุญเลิศ เอี่ยมทัศนาศา (2532) คู่มือ เทอร์โบปาสคาล รุ่น 4.0-5.0 บริษัท ซีเอ็ดยูเคชั่น จำกัด กรุงเทพมหานคร
9. สุรศักดิ์ สงวนพงศ์ (2532) แอดวานซ์เทอร์โบปาสคาล version 4.0 บริษัท ซีเอ็ดยูเคชั่น จำกัด กรุงเทพมหานคร
10. วารสาร ไมโครคอมพิวเตอร์ ฉบับ ยูทิลิตี้ (2532) บริษัท ซีเอ็ดยูเคชั่น จำกัด กรุงเทพมหานคร
11. เอกสารประกอบผลการทดสอบเสาเข็ม (2532) บริษัท ซอยล์เทสท์ติ้งสยาม จำกัด กรุงเทพมหานคร
12. SOIL INVESTIGATION REPORT (2532) K.ENGINEERING CONSULTANTS CO.,LTD. BANGKOK.