

วิศุคสมสำหรับคอนกรีตเบา  
AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE



โครงการพิเศษนี้เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาวิศวกรรมศาสตรบัณฑิต  
สาขาวิศวกรรมการก่อสร้าง  
สถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง  
ปีการศึกษา 2536

**AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE**



**A SPECIAL PROJECT SUBMITTED IN PARTIAL FULFILLMENT  
OF THE REQUIRMENTS FOR THE DEGREE  
BACHELOR OF CONSTRUCTION ENGINEERING  
KING MONGKUT'S INSTITUTE OF TECHNOLOGY LADKRABANG**

**1993**

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

วัสดุผสมสำหรับคอนกรีตเบา  
AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE

โดย นางสาวกาญจนา ออมกระโทก  
นางสาวอารีรัตน์ สุกธิ  
อาจารย์ที่ปรึกษา ผศ.ศิริวัฒน์ ไชยชนะ

**บทคัดย่อ**

การจัดทำโครงการนี้ เพื่อศึกษาถึงวัสดุที่สามารถจะนำมาผสมกับคอนกรีตในการทำคอนกรีตน้ำหนักเบา ทั้งที่เป็นชนิดแทนมวลรวมหยาบและแทนมวลรวมละเอียด ในการทำโครงการนี้ ได้ทดลองนำวัสดุที่มีน้ำหนักเบา และเป็นวัสดุเหลือใช้ มาใช้ให้เกิดประโยชน์ คือ อิฐหัก เป็นวัสดุที่ได้จากการรื้อถอนอาคาร วัสดุเหลือ เป็นวัสดุที่ได้จากการแปรรูปไม้ และ โฟม เป็นวัสดุที่มีน้ำหนักเบามากและกำลังเป็นที่สนใจ ในการนำมาผสมคอนกรีต เพื่อทำให้คอนกรีตมีน้ำหนักเบา วัสดุทั้ง 3 ชนิด ได้นำมาผสมกับ ทราย ซีเมนต์ และ หิน เป็นคอนกรีต โดยใช้สัดส่วนต่าง ๆ กัน แล้วนำมาเปรียบเทียบคุณสมบัติทางวิศวกรรม ซึ่งเป็นการแนะนำวัสดุชนิดใหม่ เพื่อใช้แทน ทราย หรือ หิน ที่มีอยู่ตามธรรมชาติ ซึ่งคาดว่าจะจะเป็นประโยชน์ต่อไปในอนาคต

**ABSTRACT**

THIS IS MAKING SPECIAL PROJECT FOR STUDY MATERIALS THAT USE FOR MIX CONCRETE FOR MAKING LIGHTWEIGHT CONCRETE. BY INSTEAD COARSE AND FINE AGGREGATE, PROJECT HAS BEEN TOWARDS FINDING THE LIGHTWEIGHT MATERIALS AND CHEAPER IN COST. THE MATERIALS THAT USED IS BROKEN BRICK , SAWDUST AND FOAM (EXPANDABLE POLYSTYRENE).

## กิตติกรรมประกาศ

ในการทำโครงการพิเศษ ผู้เขียนขอกราบขอบพระคุณ อาจารย์ศิริวัฒน์ ไชยชนะ ซึ่งเป็นอาจารย์ที่ปรึกษาโครงการพิเศษ ที่ได้ให้ความรู้ ความเข้าใจ คำปรึกษาแนะนำ ในการดำเนินงานวิจัย ตลอดจนได้กรุณาตรวจสอบโครงการพิเศษนี้ จนสำเร็จเป็นที่ เรียบร้อย และผู้เขียนขอกราบขอบพระคุณท่านคณะกรรมการสอบโครงการพิเศษ ที่ได้กรุณา ตรวจสอบและให้คำแนะนำที่เป็นประโยชน์ อันทำให้โครงการพิเศษนี้มีความสมบูรณ์ยิ่งขึ้น

ขอขอบพระคุณ บริษัท ART ENGINEERING AND CONSTRUCTION จำกัด , บริษัท มินเนอรัล และ เคมีคอล (ประเทศไทย) จำกัด ที่ได้มอบเคราะห์ข้อมูล และ สารเพิ่มกำลังคอนกรีต และขอขอบคุณเพื่อน ๆ เจ้าหน้าที่ภาควิชาวิศวกรรมโยธา ที่ได้ ช่วยเหลือด้านแรงงานและด้านกำลังใจ จนกระทั่งโครงการพิเศษนี้สำเร็จสมบูรณ์

ผู้จัดทำโครงการ

นางสาวกาญจนา ออมกระโทก

นางสาวอารีรัตน์ สุกธิ

มีนาคม 2537

## สารบัญ

	หน้า
บทคัดย่อ.....	I
กิตติกรรมประกาศ.....	II
สารบัญ.....	III
สารบัญตาราง.....	V
สารบัญรูป.....	VIII
บทที่	
1 บทนำ.....	1
1.1 ความเป็นมาและความสำคัญของปัญหา.....	1
1.2 วัตถุประสงค์ของโครงการพิเศษ.....	2
1.3 ทฤษฎีหรือแนวความคิดที่ใช้ในโครงการ.....	3
1.4 ขอบเขตของโครงการพิเศษ.....	6
2 คุณสมบัติของวัสดุที่ใช้ในการทดลองทำคอนกรีตน้ำหนักเบา.....	7
2.1 อิฐหัก.....	7
2.2 วัสดุเสียดสี.....	10
2.3 โฟม.....	10
2.4 หิน.....	11
2.5 ทราย.....	12
2.6 ปูนซีเมนต์.....	12
2.7 สารเพิ่มกำลังคอนกรีต.....	12
3 การดำเนินงานวิจัย.....	13
3.1 การออกแบบการทดลอง.....	13
3.2 การคำนวณส่วนผสมคอนกรีต.....	14
3.3 การทดสอบ.....	20
3.4 เครื่องมือที่ใช้.....	22

บทที่	หน้า
4 ผลการทดสอบและการวิเคราะห์ผล.....	23
4.1 ผลการทดสอบ.....	26
4.2 การวิเคราะห์ผลการทดสอบ.....	74
5 สรุปผลการทดลองและข้อเสนอแนะ.....	79

### บรรณานุกรม

#### ภาคผนวก

- ภาคผนวก ก ข้อกำหนดเกี่ยวกับคอนกรีตในการใช้งานประเภทต่างๆ
- ภาคผนวก ข การทดสอบคุณสมบัติของวัสดุผสม
- ภาคผนวก ค ปฏิภาคส่วนผสมของคอนกรีต



## สารบัญตาราง

ตารางที่	หน้า
1. แสดงผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตใช้หินขนาด 1.5"....	26
2. แสดงผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตใช้หินขนาด 1.5" เติมสารเพิ่มกำลังของคอนกรีต.....	27
3. แสดงผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมอิฐหัก 100%.....	28
4. แสดงผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมอิฐหัก 100%MX...	29
5. แสดงผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมอิฐหัก 90%MX....	30
6. แสดงผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมอิฐหัก 80%MX....	31
7. แสดงผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมอิฐหัก 70%MX....	32
8. แสดงผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมอิฐหัก 60%MX....	33
9. แสดงผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมอิฐหัก 50%MX....	34
10. แสดงผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์แทนที่ ทราย 50%.....	35
11. แสดงผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์แทนที่ ทราย 60%.....	36
12. แสดงผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตใช้หินขนาด 0.5"....	37
13. แสดงผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์ โดยปริมาตรปูน.....	38
14. แสดงผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์ โดยปริมาตรปูน.....	39
15. แสดงผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์ โดยปริมาตรของปูน.....	40
16. แสดงผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมโฟม 1:1 โดยปริมาตรของปูน.....	41
17. แสดงผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมโฟม 1:1.5 โดยปริมาตรปูน.....	42

## ตารางที่

## หน้า

18. แสดงผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมโพน 1:2 โดยปริมาตรของปูน.....	43
19. แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตใช้หินขนาด 1.5".....	45
20. แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตใช้หินขนาด 1.5"MX.....	45
21. แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมอิฐหัก 100%.....	46
22. แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมอิฐหัก 100%MX.....	46
23. แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมอิฐหัก 90%MX.....	47
24. แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมอิฐหัก 80%MX.....	47
25. แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมอิฐหัก 70%MX.....	48
26. แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมอิฐหัก 60%MX.....	48
27. แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมอิฐหัก 50%MX.....	49
28. แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมซีเมนต์ 50%MX โดยปริมาตรของปูน.....	49
29. แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมซีเมนต์ 60%MX โดยปริมาตรของปูน.....	50
30. แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตใช้หินขนาด 0.5".....	50
31. แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมซีเมนต์ 1:1 โดยปริมาตรของปูน.....	51
32. แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมซีเมนต์ 1:2 โดยปริมาตรของปูน.....	51
33. แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมซีเมนต์ 1:1.5 โดยปริมาตรของปูน.....	52
34. แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมโพน 1:1 โดยปริมาตรของปูน.....	52
35. แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมโพน 1:1.5 โดยปริมาตรของปูน.....	53
36. แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมโพน 1:2 โดยปริมาตรของปูน.....	53

## สารบัญภาพ

รูปที่	หน้า
1. แสดงการเปรียบเทียบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตที่ไม่เต็ม MX เต็ม MX และ ขนาดของหิน.....	60
2. แสดงการเปรียบเทียบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมอิฐหัก 100% และ 100%MX.....	61
3. แสดงการเปรียบเทียบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมอิฐหัก 100%MX 90%MX, 80%MX, 70%MX, 60%MX, 50%MX.....	62
4. แสดงการเปรียบเทียบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์ แทนที่ทราย 50%MX และ 60%MX.....	63
5. แสดงการเปรียบเทียบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์ 1:1, 1:1.5 และ 1:2.....	64
6. แสดงการเปรียบเทียบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมโพลี 1:1, 1:1.5 และ 1:2.....	65
7. แสดงการเปรียบเทียบแรงยึดเกาะของคอนกรีตที่ไม่เต็มMX เต็มMX และ ขนาดของหิน.....	66
8. แสดงการเปรียบเทียบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมอิฐหัก 100%MX 90%MX, 80%MX, 70%MX, 60%MX, 50%MX.....	67
9. แสดงการเปรียบเทียบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมซีเมนต์ แทนที่ทราย 50%MX, 60%MX, 1:1, 1:1.5, 1:2.....	68
10. แสดงการเปรียบเทียบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมโพลี อัตราส่วน 1:1, 1:1.5, 1:2.....	69
11. แสดงการเปรียบเทียบหน่วยน้ำหนักของคอนกรีต, อิฐหัก 100%MX 90%MX, 80%MX, 70%MX, 60%MX, 50%MX.....	70
12. แสดงการเปรียบเทียบหน่วยน้ำหนักของคอนกรีตผสมซีเมนต์ แทนที่ทราย 50%MX, 60%MX.....	71
13. แสดงการเปรียบเทียบหน่วยน้ำหนักของคอนกรีตผสมซีเมนต์ อัตราส่วน 1:1, 1:1.5, 1:2.....	72

รูปที่	หน้า
14. แสดงการเปรียบเทียบหน่วยน้ำหนักของคอนกรีตผสมโพม อัตราส่วน 1:1, 1:1.5, 1:2.....	73
15. แสดงโม้ผสมคอนกรีตที่ใช้ในการทดลอง.....	92
16. แสดงแบบหล่อคอนกรีตตัวอย่าง ทดสอบกำลังรับแรงอัด.....	92
17. แสดงตะแกรงร่อนทราย หิน .....	93
18. แสดงเครื่องมือวัด.....	93
19. แสดงเครื่องชั่งน้ำหนักแบบดิจิตอล.....	94
20. แสดงเครื่องชั่งน้ำหนักวัสดุที่มีน้ำหนักมาก.....	94
21. แสดงเครื่อง UNIVERSAL TESTING MACHINE.....	95
22. แสดงตู้อบไอน้ำ .....	96
23. แสดงอิฐหัก.....	96
24. แสดงขี้เถ้าแบบไม่ร่อนผ่านตะแกรง.....	97
25. แสดงขี้เถ้าร่อนผ่านตะแกรงมาตรฐานเบอร์ 4.....	97
26. แสดงโพม.....	98
27. แสดงวัสดุหยาบและวัสดุละเอียด.....	98
28. แสดงปูนซีเมนต์ประเภทสาม.....	99
29. แสดงวัสดุผสมคอนกรีตปกติ ประกอบด้วย หิน ทราย.....	100
30. แสดงน้ำยาผสมเพิ่มกำลังคอนกรีต MIGHTY MX.....	100
31. แสดงส่วนผสมของคอนกรีตผสมอิฐ ประกอบด้วย อิฐ ทราย น้ำยา ปูน..	101
32. แสดงส่วนผสมของคอนกรีตผสมขี้เถ้าแทนที่ทราย ประกอบด้วย หิน ขี้เถ้า ทราย ปูน น้ำยา.....	101
33. แสดงส่วนผสมของคอนกรีตผสมขี้เถ้าโดยปริมาตรปูน ประกอบด้วย หิน ทราย ปูน ขี้เถ้า น้ำยา.....	102
34. แสดงส่วนผสมของคอนกรีตผสมโพมโดยปริมาตรปูน ประกอบด้วย หิน ทราย ปูน โพม น้ำยา.....	102
35. แสดงการผสมคอนกรีตด้วยโพม.....	103
36. แสดงคอนกรีตผสมเสีร้จใหม่ ๆ ก่อนการเทคอนกรีตลงแบบ.....	103

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

รูปที่	หน้า
37. แสดงคอนกรีตขณะอยู่ในแบบหล่อก่อนแกะการทดสอบ.....	104
38. แสดงบ่มคอนกรีต.....	105
39. แสดงแท่งคอนกรีตผสมอิฐหักตั้งการทดสอบ.....	106
40. แสดงแท่งคอนกรีตผสมซีเมนต์หลังการทดสอบ.....	106
41. แสดงแท่งคอนกรีตผสมโพลีเมอร์หลังการทดสอบ.....	107
42. แสดงแท่งคอนกรีตแบบต่างๆ ประกอบด้วย คอนกรีตผสมอิฐ คอนกรีตผสมซีเมนต์ และ คอนกรีตผสมโพลีเมอร์.....	107



# บทที่ 1

## บทนำ

### 1.1 ความเป็นมาและความสำคัญของปัญหา

ประเทศไทยเป็นประเทศที่กำลังพัฒนา งานทางด้านวิศวกรรมเป็นส่วนหนึ่งที่เสริมในการพัฒนาประเทศ สำหรับงานด้านวิศวกรรมโยธาได้มีสิ่งก่อสร้างต่างๆเกิดขึ้นอย่างรวดเร็วจน การค้นคว้าวิจัยเพื่อผลิตวัสดุสำหรับการก่อสร้างย่อมจะเป็นประโยชน์ในงานด้านนี้เป็นอย่างยิ่ง

หินเป็นวัสดุผสมคอนกรีตที่หนักที่สุด จึงมีแนวความคิดที่จะนำอิฐหักมาใช้แทนหิน เนื่องจากอิฐหักมีน้ำหนักเบาว่าหิน มีราคาถูกและมีความแข็งแรงพอสมควร และได้มีความคิดที่จะนำซีเมนต์ เม็ดโพลีมา ใช้เป็นมวลรวมละเอียดผสมเพิ่มในคอนกรีต เพื่อให้ได้คอนกรีตที่มีน้ำหนักเบา และมีราคาถูก คอนกรีตที่มีน้ำหนักเบาเมื่อนำมาใช้เป็นคอนกรีตในงานก่อสร้างจะช่วยลดน้ำหนักของโครงสร้างลง สะดวกในการขนส่ง สะดวกในการทำงาน ลดขนาดหรือจำนวนของสิ่งก่อสร้างลง เช่น เสาเข็ม ฐานราก เสา คาน เป็นต้น

ดังนั้น ถ้าสามารถผลิตคอนกรีตเบาได้ โดยสามารถทำให้ต้นทุนการผลิตต่ำหรือเท่ากับต้นทุนการผลิตของคอนกรีตธรรมดา จะเป็นผลให้เกิดความประหยัดในการก่อสร้าง และคอนกรีตเบา ยังสามารถนำมาทำเป็นคอนกรีตสำเร็จรูปได้ เช่น คอนกรีตบล็อกผนังสำเร็จรูป วัสดุทนไฟ เป็นต้น

## 1.2 วัตถุประสงค์ของโครงการพิเศษ

1. ศึกษาถึงวัสดุ และสารเคมีผสมเพิ่มที่จะนำมาทำคอนกรีตน้ำหนักเบาที่ใช้ในงานคอนกรีตทั่วไป วัสดุที่ทำการศึกษา ได้แก่ อีฐหัก ซีเมนต์ และ โฟม ใน
2. ศึกษาเปรียบเทียบคอนกรีตที่ได้จากการผสม อีฐหัก ซีเมนต์ และ โฟม ในด้าน กำลังรับแรงอัด หน่วยน้ำหนัก การยึดเกาะระหว่างคอนกรีต กับ เหล็กเสริม และ ราคาของคอนกรีตแต่ละชนิดที่ทำการศึกษา



### 1.3 ทฤษฎีหรือแนวความคิดที่ใช้ในโครงการงาน

ในอาคารสิ่งก่อสร้างต่างๆ น้ำหนักส่วนหนึ่งที่ใช้คิดคำนวณหาเนื้อที่หน้าตัดและขนาดของเหล็กเสริมเป็นน้ำหนักของตัวอาคารเอง ซึ่งถ้าหากสามารถทำให้ตัวอาคารมีน้ำหนักเบา ขนาดของโครงสร้างย่อมมีขนาดเล็กลง ทำให้ประหยัดราคาก่อสร้างลงได้มาก ดังนั้นจึงต้องใช้คอนกรีตเบา ซึ่งเป็นคอนกรีตที่ผลิตขึ้นเช่นเดียวกับคอนกรีตธรรมดา แต่ใช้วัสดุผสมที่มีน้ำหนักเบากว่า นอกจากนี้คอนกรีตเบายังใช้เป็นฉนวนกันความร้อนได้ดีกว่าคอนกรีตธรรมดาก็ด้วย คอนกรีตเบาที่มีหน่วยน้ำหนักอยู่ระหว่าง 300 - 1850 กก.ต่อลูกบาศก์เมตร

คอนกรีตเบาจำแนกตามหน่วยน้ำหนักได้เป็น

ก. คอนกรีตเบาชนิดทำฉนวน (Insulating Lightweight Concrete) มีน้ำหนักตั้งแต่ 315-1100 กก.ต่อลูกบาศก์เมตร และมีกำลังต้านทานแรงอัดเมื่ออายุ 28 วัน ระหว่าง 7-70 กก.ต่อ ตารางเซนติเมตร

ข. คอนกรีตเบาชนิดทำเป็นโครงสร้าง (Structural Lightweight Concrete) มีน้ำหนักระหว่าง 1400-1800 กก.ต่อ ลูกบาศก์เมตร และมีกำลังต้านทานแรงอัด เมื่ออายุ 28 วัน ไม่ต่ำกว่า 170 กก.ต่อ ตารางเซนติเมตร

ค. คอนกรีตชนิดกึ่งเบา (Semi-lightweight Concrete) มีน้ำหนักตั้งแต่ 1800-2050 กก.ต่อ ลูกบาศก์เมตร นำมาทำพวกคอนกรีตบล็อก สำหรับกำแพงรั้ว และใช้เป็นวัสดุทนไฟ กำลังต้านทานแรงอัดไม่ต่ำกว่า 120 กก.ต่อ ตารางเซนติเมตร

การหาปริมาณส่วนผสมของคอนกรีตเบาจะต่างกับวิธีที่ใช้คอนกรีตน้ำหนักธรรมดา เพราะวัสดุผสมจะคือน้ำที่ใช้ผสมส่วนหนึ่งไป การคำนวณโดยใช้อัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์จึงค่อนข้างยาก โดยมากจึงเปลี่ยนใช้วิธีหาปริมาณของซีเมนต์ที่ต้องใช้ต่อคอนกรีตหนึ่งหน่วย ปริมาตร

คอนกรีตที่ใช้ผสมน้ำหนักเบาต้องการเวลาผสมมากกว่าคอนกรีตธรรมดา และวัสดุผสมนี้มีความโน้มเอียงที่จะเกิดการแยกแยะในขณะ เทและอัดคอนกรีตมากกว่าธรรมดา ด้วยเหตุนี้จึงควรใช้สารกระจายกักฟองอากาศเข้าช่วย การแยกแยะในคอนกรีตเป็นผลมาจาก การลอยตัวอันเนื่องมาจากค่าความขุ่นตัวสูงเกินไป หรือใช้เครื่องเขย่านานเกินไป หรือวิธีการจัดการอย่างอื่น ๆ

คอนกรีตเบาที่ทำขึ้นจากวัสดุผสมต่างๆกัน จะมีน้ำหนักต่างกัน ซึ่งอาจมีความหนาแน่นตั้งแต่ 300-1850 กก.ต่อ ลูกบาศก์เมตร และมีค่ากำลังอัดตั้งแต่ 3-400 กก.ต่อ ตารางเซนติเมตร กำลังต้านทานแรงอัดมีค่าขึ้นอยู่กับความหนาแน่นของคอนกรีตที่ได้ ถ้ามีความหนาแน่นสูง กำลังต้านทานแรงอัดก็สูงด้วย ปริมาณของปูนซีเมนต์ที่ใช้ก็มีส่วนต่อกำลังความแข็งแรงของคอนกรีตเช่นกัน กล่าวคือ ถ้าต้องการกำลังอัด 210 กก.ต่อ ตารางเซนติเมตร ก็ต้องใช้ปูนซีเมนต์ 235-400 กก.ต่อคอนกรีตหนึ่งลูกบาศก์เมตร หรือถ้าต้องการกำลังอัด 310 กก.ต่อ ตารางเซนติเมตร ก็ต้องใช้ปูนซีเมนต์ 330-490 กก.ต่อ คอนกรีตหนึ่งลูกบาศก์เมตร

คุณสมบัติต่างๆของคอนกรีตเบา ได้แก่

- 1) คอนกรีตเบา ดูดซึมน้ำได้มากกว่าคอนกรีตธรรมดา เนื่องจากมีรูพรุนมากกว่า
- 2) คอนกรีตเบา หดตัวมากกว่าคอนกรีตธรรมดาประมาณ 5-40 % แต่คอนกรีตเบาที่ใช้วัสดุผสมซึ่งเป็นผลผลิตจาก ดินเผา ดินคาล หรือตะกรัน จะหดตัวน้อยลง
- 3) คอนกรีตเบาอาจฉ่ำมากกว่าคอนกรีตธรรมดา
- 4) ค่าปริมาตรของเรโซของคอนกรีตเบาเท่ากับของคอนกรีตธรรมดา แต่ค่าโมดูลัสยืดหยุ่นจะมีค่าประมาณ  $1/2-3/4$  เท่าของคอนกรีตธรรมดา เมื่อมีค่ากำลังอัดประลัยเท่ากัน
- 5) คอนกรีตเบาเก็บเสียงได้ดีกว่าคอนกรีตธรรมดา แต่ถ้าดัดแปลงผิวของคอนกรีตเสื่อใหม่ แทนที่จะเก็บเสียง คอนกรีตเบานี้จะกลายเป็นฝาสำหรับสะท้อนเสียงได้สูงมาก
- 6) สัมประสิทธิ์การขยายตัวของคอนกรีตเบาประมาณ  $7 \times 10^{-6}$  -  $14 \times 10^{-6}$  ต่อองศาเซนติเกรด ซึ่งน้อยกว่าค่าของคอนกรีตธรรมดา
- 7) คอนกรีตเบามีความต้านทานเพลิงได้ดีกว่าคอนกรีตธรรมดา

ตารางที่ 1.1 ข้อกำหนดสำหรับคอนกรีตเบาในการก่อสร้างทั่วไป

	ค่าหน่วยน้ำหนักที่อายุ 28 วัน(แห้งในอา ภาศ)(สูงสุด)กก./ม <sup>3</sup>	กำลังรับแรงดึงที่อายุ28 วัน (ต่ำสุด) กก./ชม. <sup>3</sup>	กำลังรับแรงอัดที่อายุ 28 วัน (ต่ำสุด) กก./ชม. <sup>2</sup>
<b>ใช้มวลรวมเบาทั้ง</b>	1760	22	280
<b>หมด</b>	1680	21	210
	1602	20	175
<b>ใช้มวลรวมเบา</b>	1840	23	280
<b>แทนมวลรวมหยาบ</b>	1760	22	210
	1680	21	175

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

#### 1.4 ขอบเขตของโครงการพิเศษ

1. ศึกษาถึง วัสดุที่เหมาะสมที่จะนำมาทำคอนกรีตเบา ในการก่อสร้างทั่วไป มีน้ำหนักระหว่าง 800 - 1800 กก.ต่อ ลูกบาศก์เมตร และมีกำลังต้านทานแรงอัด เมื่ออายุ 28 วัน ไม่ต่ำกว่า 170 กก.ต่อ ตารางเซนติเมตร วัสดุที่เลือกนำมาทดลองทำคอนกรีตน้ำหนักเบา ได้แก่ อิฐหัก ขี้เถ้า ทราย โฟม

2. ออกแบบส่วนผสมคอนกรีต โดยกำหนดกำลังรับแรงอัดที่ 28 วัน เท่ากับ 200 กก./ซม.<sup>2</sup>

3. ทำการเปรียบเทียบคอนกรีตที่ได้จากการผสมอิฐหัก ขี้เถ้า ทราย โฟม ในด้านการรับแรงอัด การยึดเกาะระหว่างคอนกรีตกับเหล็กเสริม หน่วงน้ำหนัก และราคาของคอนกรีต



**คุณสมบัติของวัสดุที่ใช้ในการทดลอง**

**2.1 อิฐหัก**

อิฐหักเป็นอิฐที่ได้จากการรี้ออาคารหรือผนังอาคารที่เป็นผนังก่ออิฐหรืออิฐที่ใช้ในการก่อผนังที่หักและใช้ไม่ได้ อิฐหักเหล่านี้จะไม่มีประโยชน์อีกแล้วในการก่อสร้างนอกจากนำไปถมที่ หรือไม่ก็นำไปทิ้ง

นักศึกษาจึงมีความคิดว่า ถ้านำอิฐหักมาเป็นวัสดุผสมหยาบแทนหิน น่าจะทำให้ได้คอนกรีตที่มีน้ำหนักเบาขึ้น เนื่องจากอิฐหักมีน้ำหนักเบากว่าหิน ส่วนกำลังรับแรงอัดต้องนำไปทดลองหา โดยการออกแบบส่วนผสมคอนกรีต อิฐหักเป็นวัสดุที่น่าสนใจเพราะไม่ต้องซื้อ สามารถขอได้ และเป็นการนำวัสดุมาใช้ให้เกิดประโยชน์สูงสุด

**การผลิตอิฐมอญ มีวิธีการผลิต 2 วิธีคือ**

1. การผลิตด้วยแรงงานคน เป็นการผลิตอิฐที่ได้คุณภาพค่อนข้างต่ำ
2. การผลิตด้วยเครื่องจักร เป็นการผลิตอิฐที่ได้คุณภาพสูง

**ดินที่ใช้ในการผลิตอิฐ**

ปัจจุบันใช้ดินเหนียวหรือดินดาน ผสมกับทรายและที่ถ้าแกลบ ผสมให้เข้ากัน โดยใช้น้ำพรมลงไปเรื่อยๆและคลุกเคล้าส่วนผสมให้เข้ากัน อาจใช้จอบหรือเครื่องกวักก็ได้

**คุณสมบัติของดินที่ใช้ทำอิฐ**

1. ไม่คืนตัวง่าย เมื่อทำเป็นก้อนอิฐแล้ว
2. จะแข็งตัวเมื่อถูกเผาและอยู่ในสภาพคงรูป
3. แห้งได้เร็วโดยที่ไม่หดตัวมากนัก
4. ไม่โก่งหรือคดตัวเมื่อถูกเผาให้แห้ง
5. ไม่แตกปริในขณะที่เผาหรือจากการหดตัว

**คุณสมบัติของอิฐซึ่งใช้เป็นมวลรวมหยาบที่มีผลต่อคุณภาพของคอนกรีต**

วัสดุผสมเป็นพวกแร่ธาตุที่เจือยไม่มีปฏิกิริยา ในเนื้อคอนกรีตจะมีวัสดุผสมอยู่ประมาณสามในสี่ เนื่องจากราคาของวัสดุผสมถูกกว่าปูนซีเมนต์ ดังนั้นวัสดุผสมจึงมีส่วนทำให้คอนกรีตราคาต่ำลง วัสดุผสมเป็นตัวแทรกในเนื้อคอนกรีต

คุณสมบัติของมวลรวมทางด้านกายภาพ กลศาสตร์ ความร้อน และทางเคมี มีผลต่อคอนกรีตในด้าน plastic และความแข็งแรงทางด้าน plastic การผสมคอนกรีต มุ่งที่จะให้มีการยึดเกาะของมวลรวมดี และไม่แยกตัวออกจากกัน การผสมต้องมี workability (ความสามารถเทได้) ที่ดี คือการที่คอนกรีตสามารถไหลเข้าแบบหล่อได้ดี ทำให้แน่นตัวง่าย และคอนกรีตปราศจากรูโพร่งต่าง ๆ ช่องว่างระหว่างวัสดุผสมจะต้องมี ซีเมนต์เฟสที่บรรจุเต็ม ทางด้านความแข็งแรง คอนกรีตต้องมีความแข็งแรงที่เพียงพอ (เช่น แรงอัด แรงดึง แรงยึดเหนี่ยวและแรงเฉือน) ส่วนคุณสมบัติทางด้านอื่น เช่น มีความทนทาน น้ำไม่สามารถซึมผ่านได้ การหดตัวต่ำ และการตกแตงผิวทำได้ดี จากคุณสมบัติที่กล่าวมา คุณสมบัติทางตรงของอิฐหักมีผลต่อคอนกรีตใน 2 สถานะอย่างชัดเจน โดยพิจารณาดังต่อไปนี้

ความแข็งแรงของมวลรวม(Aggregate Strength) โดยปกติมวลรวมที่อ่อนไม่สามารถทำให้คอนกรีตแข็งแรงได้ มวลรวมที่แข็งแรงและมีความทนทานจะทำให้คอนกรีตมีความแข็งแรงและทนทานตามไปด้วย

LAA(The los Angles Abrasion Test)เป็นการทดสอบหาความทนทานต่อการสึกกร่อน เป็นตัวชี้คุณภาพของอิฐที่จะนำมาผสมคอนกรีตเป็นการทดสอบเปรียบเทียบกับน้ำหนักของอิฐที่สูญหายไปในการทดสอบกับข้อกำหนดตามความต้องการที่ระบุไว้ วัสดุหยาบที่ใช้กับงานคอนกรีตต้องมีการสึกกร่อนในการทดสอบ LAAไม่เกินร้อยละ 40

รูปร่างและความหยาบละเอียดของมวลรวม(Aggregate Shape and Text) อิฐที่ใช้ในการผสมคอนกรีตมีรูปร่างเป็น มุม มีเหลี่ยมคมแน่นอน และมีโครงสร้างเป็นรูพรุนคล้ายรวงผึ้ง รูปร่างและลักษณะผิวมีความสำคัญต่อการควบคุมความสามารถเทได้ของคอนกรีตที่ผสมใหม่ ๆ วัสดุที่ใช้ควรมีลักษณะเป็นแฉกเหลี่ยมคม วัสดุผสมที่เป็นแผ่นแบนหรือสั้นยาว ไม่เหมาะที่จะนำมาใช้เพราะต้องการน้ำในส่วนผสมมากกว่าทำให้เปลืองซีเมนต์ลดกำลังและแรงยึดเหนี่ยวภายในก้อนคอนกรีต สำหรับวัสดุผสมที่เป็นมุมเหลี่ยมคมจะทำให้มีแรงยึดเหนี่ยวระหว่างก้อนกับซีเมนต์เฟสที่ดี และวัสดุที่ผิวหยาบหรือด้านจะช่วยให้มีแรงยึดเหนี่ยวระหว่างก้อนดีขึ้น

ความซึมได้และการดูดซึมของมวลรวม(Porosity and Absorption of Aggregate) โครงสร้างภายในก้อนของวัสดุผสมประกอบด้วยเนื้อของแข็ง และช่องว่าง

ช่องว่างเหล่านี้จะดูดความชื้นในอากาศเข้าไปเก็บไว้ เมื่อช่องว่างทั้งหมดของวัสดุผสมมีน้ำ เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้คัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



อยู่เต็มเป็นสภาวะที่ถูกเรียกว่าสภาวะอิ่มตัวแห้ง (SDD=Saturated Surface Dry) เป็นสภาวะที่ดีที่สุดโดยวัสดุผสมจะไม่คายน้ำออกหรือดูดน้ำจากคอนกรีต การดูดซึมของวัสดุผสมเป็นอัตราส่วน(%) ระหว่างน้ำหนักของวัสดุผสมที่ทิ้งในอากาศภายใต้สภาวะอิ่มตัวแห้ง กับน้ำหนักมวลรวมที่ทิ้งในอากาศหลังจากผ่านการอบแห้งสนิทแล้ว อิฐเป็นวัสดุผสมที่มีช่องว่างในเนื้อมากและอัตราการดูดซึมน้ำจะสูงแสดงในตารางที่ โดยปกติในการผสมคอนกรีตจะสมมติให้วัสดุผสมอยู่ในสภาวะอิ่มตัวแห้ง ถ้าความชื้นของวัสดุผสมอยู่ในสภาวะที่น้อยกว่าสภาวะอิ่มตัวแห้ง วัสดุผสมจะสามารถดูดน้ำเข้าไปได้อีก ทำให้ปริมาณน้ำที่ใช้ผสมคอนกรีตน้อยลง สำหรับอิฐจะมีอัตราการดูดซึมน้ำมากเมื่อผสมคอนกรีตจะปลดความสามารถในการเทได้ของคอนกรีตและอัตราการดูดซึมน้ำจะรวดเร็วมากใน 10-15 นาที แรกหลังการผสมคอนกรีต

ขนาดและส่วนคละของวัสดุผสม(Aggregate Size and Grading) ขึ้นส่วน

ขนาดต่างๆของวัสดุผสมเป็นการบอกถึงส่วนคละ ส่วนคละของวัสดุผสมมีความสำคัญเพราะมีผลต่อความสามารถในการเทของคอนกรีตและการอัดตัวของคอนกรีตผสม วัสดุผสมที่ใช้ผสมคอนกรีตต้องมีความลดหลั่นของขนาดตามเกณฑ์กำหนด ซึ่งจะช่วยให้เรียงตัวกันได้แน่น และมีช่องว่างน้อย ช่วยให้ทำงานง่าย ปริมาณปูนซีเมนต์น้อยลง คือ เพียงพอที่จะเคลือบผิววัสดุผสมทั้งหมดและเติมเต็มช่องว่างที่เหลืออยู่เพื่อช่วยให้วัสดุยึดติดกัน

จากการทดลองคุณสมบัติของอิฐที่ใช้ในการผสมคอนกรีต มีค่าต่างๆดังต่อไปนี้

1. ขนาดของอิฐ	1.5	นิ้ว
2. ความกว้างจำเพาะอิ่มตัวแห้ง	2.00	
3. อัตราการดูดซึม	18.75	%
4. ปริมาณความชื้น	1.078	%
5. โมดูลัสความละเอียด	5.78	
6. หน่วยน้ำหนักของอิฐ	967.74	

## 2.2 ขี้เถ้า

ขี้เถ้า เป็นเศษวัสดุที่ได้มาจากการแปรรูปไม้ โดยได้จากการใส่ไม้ทำ วงกบ ประตู หน้าต่าง ลักษณะของขี้เถ้าจะทั้งหยาบและละเอียดปะปนกันไป ส่วนสีขึ้นอยู่กับชนิดของไม้เป็นเศษวัสดุที่เหลืองให้ทำได้ง่ายและไม่มีราคา ส่วนใหญ่นำไปทำเชื้อเพลิง นักศึกษา จึงมีความคิดว่า น่าจะนำขี้เถ้ามาใช้ประโยชน์ในด้านการก่อสร้าง จึงได้นำมาทดลองผสม คอนกรีต เพื่อทำเป็นคอนกรีตมวลเบา

จากการทดลองคุณสมบัติของขี้เถ้าที่ใช้ในการผสมคอนกรีต มีค่าต่างๆดังต่อไปนี้

### 1. ขี้เถ้าหยาบที่ไม่ผ่านการร่อน

1. ความถ่วงจำเพาะอิ่มตัวผิวแห้ง	0.99
2. อัตราการดูดซึม	6.4 %
3. ปริมาณความชื้น	14.94 %
4. โมดูลัสความละเอียด	5.175

### 2. ขี้เถ้าที่ร่อนผ่านตะแกรงมาตรฐานเบอร์ 4

1. ความถ่วงจำเพาะอิ่มตัวผิวแห้ง	0.934
2. อัตราการดูดซึม	10.25 %
3. ปริมาณความชื้น	11.06 %
4. โมดูลัสความละเอียด	4.41

## 2.3 โฟม

เม็ดโฟมที่ใช้เรียกว่า Expandable Polystyrene (ESP) ซึ่งจะบรรจุอากาศประมาณ 98 % ผสมกับ Pentane โดยวิธีการพ่นไอน้ำ

คุณสมบัติของเม็ดโฟมพลาสติก [Expandation Polystyrene(ESP)]

### 1. การนำความร้อนต่ำ

ESP เป็นวัสดุที่เหมาะสมสำหรับใช้เป็นฉนวน เนื่องจากมีคุณสมบัติกันความร้อนได้ดี ค่าการนำความร้อน 0.032 w/m c การต้านทานความร้อน 31 m c/w

2. ทนทานต่อสภาพอากาศ สามารถนำไปใช้ได้ทั้งในที่ที่มีอุณหภูมิสูง และ อุณหภูมิต่ำ อุณหภูมิสูงที่สุดที่เม็คโพนทนได้ เท่ากับ 75 c
3. อัตราการดูดซึมน้ำ ที่ 7 วัน เท่ากับ 1%
4. มีน้ำหนักเบา มีค่าความหนาแน่น(Density) เท่ากับ 40 กก./ม.<sup>3</sup>
5. ค่า Compressive stress at yield point เท่ากับ  $27 \times 10^4 \text{ N./M.}^2$
6. ไม่ทนทานต่อสารเคมี เม็คโพนจะเกิดการเสียภาส ผุกร่อน เมื่อโดนกรด และด่าง

#### 2.4 หิน

หิน มีอิทธิพลต่อคุณภาพของคอนกรีต สัดส่วนการผสม และในด้านความประหัด หินที่จะใช้เป็นส่วนผสมของคอนกรีตต้องสะอาด แข็งแกร่ง ทนทาน มีเหลี่ยมคม ไม่ชราชตัว มาก มีสารที่จะทำให้เกิดการเสื่อมคุณภาพต่อคอนกรีตน้อยที่สุด

หินเป็นวัสดุที่มีขนาดตั้งแต่ 4.5 มม.ขึ้นไป หรือที่ไม่สามารถลอดผ่านตะแกรงมาตรฐานเบอร์ 4 ได้

จากการทดลองคุณสมบัติของหินที่ใช้ในการผสมคอนกรีต มีค่าต่างๆดังต่อไปนี้

##### 1. หินขนาด 1.5 นิ้ว

1. ขนาดของหิน	1.5	นิ้ว
2. ความถ่วงจำเพาะอิ่มตัวผิวแห้ง	2.66	
3. อัตราการดูดซึมน้ำ	0.38	%
4. ปริมาณความชื้น	1.1	%
5. โมดูลัสความละเอียด	5.08	
6. หน้ายน้ำหนักของอิฐ	1570.00	กก./ม. <sup>3</sup>

##### 2. หินขนาด 0.5 นิ้ว

1. ขนาดของหิน	0.5	นิ้ว
2. ความถ่วงจำเพาะอิ่มตัวผิวแห้ง	2.62	
3. อัตราการดูดซึมน้ำ	0.487	%

4. ปริมาณความชื้น	0.00	%
5. โมดูลัสความละเอียด	6.414	
6. หน่วงน้ำหนักของอิฐ	1550.00	กก./ม. <sup>3</sup>

## 2.5 ทราช

ทราช เกิดขึ้นเองตามธรรมชาติ มีทั้งทราชบกและทราชทะเล ในการก่อสร้างใช้ทราชแม่น้ำ ทราชเป็นวัสดุที่มีขนาดเล็กกว่า 4.5 มม. หรือที่สามารถลอดผ่านตะแกรงมาตรฐานเบอร์ 4 แต่ต้องมีขนาดไม่เล็กกว่า 0.07 มม.

จากการทดลองคุณสมบัติของทราชที่ใช้ในการผสมคอนกรีต มีค่าต่างๆดังต่อไปนี้

1. ความถ่วงจำเพาะอิฐตัวผิวน้ำแข็ง	2.5
2. อัตราการดูดซึม	2.167 %
3. ปริมาณความชื้น	2.04 %
4. โมดูลัสความละเอียด	2.65

## 2.6 ปูนซีเมนต์ประเภทสาม

ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทนี้ให้กำลังสูงในระยะแรกมีเนื้อเป็นผงละเอียดกว่าปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ธรรมดา ผลิตได้โดยการเปลี่ยนสัดส่วน และ โดยการเติมสารอื่น โดยการบดให้ละเอียดยิ่งขึ้น หรือ โดยการเผาให้ดีขึ้น มีประโยชน์สำหรับทำคอนกรีตที่ต้องการจะให้เร็วหรือรีบแบบเร็ว

จากการทดลองคุณสมบัติของปูนซีเมนต์ที่ใช้ในการผสมคอนกรีต มีค่าต่างๆดังต่อไปนี้

1. ความถ่วงจำเพาะอิฐตัวผิวน้ำแข็ง	3.33
-----------------------------------	------

## 2.7 สารเพิ่มกำลังคอนกรีต MIGHTY MX

เป็นสารเคมีเพิ่มกำลังของคอนกรีต จะมีความสามารถในการลดน้ำลงได้ 15-25% โดยขึ้นอยู่กับ ปริมาณน้ำยา ปริมาณซีเมนต์ และปัจจัยอื่น ในทางกลับกันมันสามารถทำให้ค่าการยุบตัวของคอนกรีตอยู่ในช่วง 15-20 ซม. โดยที่ไม่ต้องเปลี่ยนปริมาณน้ำ หรือ ลดกำลังของคอนกรีต อัตราใช้เท่ากับ 0.80 กก./ปูนซีเมนต์ 100 กก.

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่นับผูกมัดให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้คัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## บทที่ 3

### การดำเนินงานวิจัย

#### 3.1 การออกแบบการทดลอง

1. กำหนดกำลังรับแรงอัดที่ 7 วัน (ปูนซีเมนต์ประเภทสาม) เท่ากับ 200 กก./ซม.<sup>2</sup> สาเหตุที่ออกแบบกำลังอัดของคอนกรีตไว้ที่ 200 กก./ซม.<sup>2</sup> เป็นการคำนวณเพื่อไว้ เนื่องจากการทำคอนกรีตน้ำหนักเบาต้องผสมวัสดุพิเศษเพิ่มเข้าไป อาจทำให้กำลังของคอนกรีตลดลงและถ้าคำนวณกำลังรับแรงมากน้ำหนักของคอนกรีตก็จะมากตามไปด้วย

#### 2. ออกแบบส่วนผสมคอนกรีตเบาโดยใช้ อิฐหัก ซีลีออส โฟม

2.1 การออกแบบอิฐหัก ออกแบบโดยใช้อิฐหักเป็นมวลรวมหยาบแทนหิน การคำนวณส่วนผสมจะใช้วิธีของ ACI โดยใช้คุณสมบัติต่างๆของอิฐหักที่ได้กล่าวมาแล้วจะมีชุดการทดลอง 6 ชุดการทดลอง ได้แก่ อัตราส่วนผสมที่คำนวณได้คิดเป็น 100 % ของน้ำหนัก ให้เป็นชุดการทดลองที่ 1 แล้วทำการลดน้ำหนักของอิฐลงเป็นอัตราส่วน 10%, 20%, 30%, 40%, 50% โดยน้ำหนักของอิฐหัก เป็นชุดการทดลองที่ 2, 3, 4, 5, 6 ตามลำดับ แต่ละชุดการทดลองจะหล่อแท่งตัวอย่างชุดละ 16 ตัวอย่าง โดยมีการทดสอบการรับกำลังอัดที่ 1, 3, 7 วัน อย่างละ 4 แท่งตัวอย่าง และทดสอบแรงยึดเกาะที่ 7 วัน อีก 4 ตัวอย่าง โดยการเสียบเหล็กไปในแท่งคอนกรีตลึก 20 ซม. ใช้เหล็กกลมเส้นผ่านศูนย์กลาง 12 มม.

2.2 การออกแบบซีลีออส ออกแบบให้เป็นมวลรวมละเอียด จะแบ่งซีลีออสออกเป็น 2 กลุ่ม คือ

2.2.1 ซีลีออสหยาบที่ไม่ผ่านการร่อน การออกแบบจะผสมในคอนกรีตธรรมดา(คำนวณส่วนผสมคอนกรีตโดยใช้หินขนาด 1.5 นิ้ว) โดยการลดทราสจากส่วนผสมปกติลง 50%, 60%, 70%, โดยน้ำหนัก แล้วเพิ่มซีลีออสตามปริมาตรที่ลดลงของทราสแบ่งการทดลองออกเป็น 3 ชุดการทดลอง ชุดการทดลองละ 16 ตัวอย่าง ทำการทดสอบเหมือนกับอิฐหัก

2.2.2 ขี้เถ้าขร่อนผ่านตะแกรงเบอร์ 4 ผสมในคอนกรีตธรรมดา (คำนวณคอนกรีตโดยใช้น้ำขนาด 0.5 นิ้ว) โดยอัตราส่วนที่ผสมคือ 1:1, 1:1.5, 1:2, โดยปริมาตรของปูน แบ่งการทดลองออกเป็น 3 ชุดการทดลอง ชุดการทดลองละ 16 ตัวอย่าง ทำการทดสอบเหมือนอิฐหัก

2.3 โฟม ออกแบบให้เป็นมวลรวมละเอียด ทำการทดลองโดยการผสมในคอนกรีตธรรมดา (คำนวณส่วนคอนกรีตโดยใช้น้ำขนาด 0.5 นิ้ว) อัตราส่วนที่ผสมคือ 1:1, 1:1.5, 1:2 โดยปริมาตรของปูนซีเมนต์ แบ่งการทดลองเป็น 3 ชุดการทดลอง ชุดการทดลองละ 16 ตัวอย่าง การทดสอบเหมือนอิฐหัก

### 3.2 การคำนวณส่วนผสมคอนกรีต

#### 1. การคำนวณส่วนผสมคอนกรีตโดยใช้น้ำ ขนาด 1.5 นิ้ว

กำหนด กำลังรับแรงอัดที่ 7 วัน เท่ากับ 200 กก./ ซม.<sup>2</sup>

คุณสมบัติของวัสดุ

1. ปูนซีเมนต์ประเภทสาม ความกว้างจำเพาะอิมตัวผิวแห้ง 3.33

2. ทราย ก.พ. 2.5 อัตราการดูดซึม 2.167% ปริมาณความชื้น 2.04%  
โมดูลัสความละเอียด 2.65

3. หินขนาด 1.5 ก.พ. 2.66 อัตราการดูดซึม 0.38% ปริมาณความชื้น 1.1%  
โมดูลัสความละเอียด 5.08 หน่วงน้ำหนัก 1570 กก./ ม.<sup>3</sup>

การคำนวณ

1. ค่าความยุบตัวที่เหมาะสม 8-10 ซม. (จากบทกำหนดทั่วไปสำหรับการก่อสร้างอาคารคอนกรีตเสริมเหล็ก)

2. ขนาดโตสุดของหิน เป็น 40 มม.

3. จากตารางที่ 1.3 เมื่อขนาดโตสุดของหินเป็น 40 มม. ค่าความยุบตัว 8-10 ซม. ปริมาณน้ำที่ต้องใช้ 175 ลิตร/ม.<sup>3</sup>

4. จากตารางที่ 1.5 สำหรับคอนกรีตที่ต้องการกำลังอัดเฉลี่ย 200 กก./ ซม.<sup>2</sup> จะได้อัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์โดยน้ำหนักที่ต้องใช้ 0.7

5. ปริมาณซีเมนต์ที่ต้องการ  $175 = 250 \text{ กก./ม.}^3$  ของคอนกรีต

0.70

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้拿去ใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้คัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

6. จากตารางที่ 1.6 ค่าโมดูลัสความละเอียดของทราย 2.65 ขนาดโตสุดของหิน 40 มม. จะได้ปริมาตรของหินในสภาพแห้งและอัดแน่น  $0.735 \text{ ม.}^3/\text{ม.}^3$  ของคอนกรีต หน่วยน้ำหนักของหิน  $1570 \text{ กก.}/\text{ม.}^3$

$$\text{ดังนั้นน้ำหนักของหินที่ใช้} = 0.735 * 1570 = 1154 \text{ กก.}/\text{ม.}^3$$

ของคอนกรีต

7. หาปริมาตรของทราย

ปริมาตรเนื้อแท้ของวัสดุผสม:

$$\text{ปริมาตรของน้ำ} = \frac{175}{1000} = 0.175 \text{ ม.}^3$$

$$\text{ปริมาตรของซีเมนต์} = \frac{250}{3.33 * 1000} = 0.0751 \text{ ม.}^3$$

$$\text{ปริมาตรของหิน} = \frac{1154}{2.66 * 1000} = 0.434 \text{ ม.}^3$$

$$\text{ฟองอากาศ} = 0.01 * 1 = 0.01 \text{ ม.}^3$$

$$\text{ปริมาตรของส่วนผสมทั้งหมดยกเว้นทราย} = 0.6941 \text{ ม.}^3$$

$$\text{ปริมาตรของทรายที่ต้องใช้} = 1 - 0.6941 = 0.3059 \text{ ม.}^3$$

$$\text{ดังนั้นน้ำหนักของทรายแห้ง} = 0.3059 * 2.5 * 1000 = 764.75 \text{ กก.}$$

8. ปรับส่วนผสมเนื่องจากความชื้น

$$\text{น้ำหนักหิน (เปียก)} = 1154 * 1.011 = 1166.7 \text{ กก.}$$

$$\text{น้ำหนักทราย (เปียก)} = 764.75 * 1.024 = 780.35 \text{ กก.}$$

$$\text{น้ำที่ผิวของหิน} = 1.1 - 0.38 = 0.72 \%$$

$$\text{น้ำที่ผิวของทราย} = 2.04 - 2.167 = -0.127 \%$$

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่นับญาติให้เข้าไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

$$\begin{aligned} \text{ปริมาณน้ำที่ต้องใช้จริง} &= 175 - 1154(0.0072) - 764.75(-0.00127) \\ &= 167.61 \text{ ลิตร} \end{aligned}$$

คอนกรีต 1 ม. <sup>3</sup> ใช้		
น้ำ	168	กก.
ซีเมนต์	250	กก.
หิน	1167	กก.
ทราย	<u>780</u>	กก.
รวม	<u>2365</u>	กก.

### 2. การคำนวณส่วนผสมคอนกรีตโดยใช้หิน ขนาด 0.5 นิ้ว

กำหนด กำลังรับแรงอัดที่ 7 วัน เท่ากับ 200 กก./ ซม.<sup>2</sup>

คุณสมบัติของวัสดุ

- ปูนซีเมนต์ประเภทสาม ความถ่วงจำเพาะอิฐตัวผิวนิ่ง 3.33
- ทราย ถ.พ. 2.5 อัตราการดูดซึม 2.167% ปริมาณความชื้น 2.04%  
โมดูลัสความละเอียด 2.65
- หิน ขนาด 0.5 ถ.พ. 2.62 อัตราการดูดซึม 0.487% ปริมาณความชื้น 0 %  
โมดูลัสความละเอียด 6.414 หน่วยน้ำหนัก 1550 กก./ ม.<sup>3</sup>

การคำนวณ

- ค่าความยวบตัวที่เหมาะสม 8-10 ซม. (จากบทกำหนดทั่วไปสำหรับการก่อสร้างอาคารคอนกรีตเสริมเหล็ก)
- ขนาดโตสุดของหิน เป็น 12.5 มม.
- จากตารางที่ 1.3 เมื่อขนาดโตสุดของหินเป็น 12.5 มม. ค่าความยวบตัว 8-10 ซม. ปริมาณน้ำที่ต้องใช้ 215 ลิตร/ม.<sup>3</sup>
- จากตารางที่ 1.5 สำหรับคอนกรีตที่ต้องการกำลังอัดเฉลี่ย 200 กก./ ซม.<sup>2</sup> จะได้อัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์โดยน้ำหนักที่ต้องใช้ 0.7
- ปริมาณซีเมนต์ที่ต้องการ  $215 = 307.14 \text{ กก./ม.}^3$  ของคอนกรีต

0.70

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

6. จากตารางที่ 1.6 ค่าโมดูลัสความละเอียดของทราย 2.65 ขนาดโตสุดของหิน 40 มม. จะได้ปริมาตรของหินในสภาพแห้งและอัดแน่น  $0.565 \text{ ม.}^3/\text{ม.}^3$  ของคอนกรีต หน่วยน้ำหนักของหิน  $1550 \text{ กก.}/\text{ม.}^3$

$$\text{ดังนั้นน้ำหนักของหินที่ใช้} = 0.565 * 1550 = 875.31 \text{ กก.}/\text{ม.}^3 \text{ ของคอนกรีต}$$

#### 7. หาปริมาตรของทราย

ปริมาตรเนื้อแท้ของวัสดุผสม:

$$\text{ปริมาตรของน้ำ} = \frac{215}{1000} = 0.215 \text{ ม.}^3$$

$$\text{ปริมาตรของซีเมนต์} = \frac{307.14}{3.33 * 1000} = 0.092 \text{ ม.}^3$$

$$\text{ปริมาตรของหิน} = \frac{875.31}{2.62 * 1000} = 0.334 \text{ ม.}^3$$

$$\text{ฟองอากาศ} = 0.01 * 2.5 = 0.025 \text{ ม.}^3$$

$$\text{ปริมาตรของส่วนผสมทั้งหมดยกเว้นทราย} = 0.661 \text{ ม.}^3$$

$$\text{ปริมาตรของทรายที่ต้องใช้} = 1 - 0.666 = 0.334 \text{ ม.}^3$$

$$\text{ดังนั้นน้ำหนักของทรายแห้ง} = 0.334 * 2.5 * 1000 = 835 \text{ กก.}$$

#### 8. ปรับส่วนผสมเนื่องจากความชื้น

$$\text{น้ำหนักหิน (เปียก)} = 875.31 (1) = 875.31 \text{ กก.}$$

$$\text{น้ำหนักทราย (เปียก)} = 835 (1.0204) = 852.00 \text{ กก.}$$

$$\text{น้ำที่ผิวของหิน} = 0 - 0.487 = -0.487 \text{ \%}$$

$$\text{น้ำที่ผิวของทราย} = 2.04 - 2.167 = -0.127 \text{ \%}$$

$$\begin{aligned} \text{ปริมาณน้ำที่ต้องใช้จริง} &= 215 - 875.31(-0.00487) - 835(-0.00127) \\ &= 220.32 \text{ กก.} \end{aligned}$$

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้คัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

คอนกรีต 1 ม. <sup>3</sup> ใช้		
น้ำ	220	กก.
ซีเมนต์	307	กก.
หิน	875	กก.
ทราย	<u>852</u>	กก.
รวม	<u>2254</u>	กก.

### 3. การคำนวณส่วนผสมคอนกรีตโดยใช้อิฐ ขนาด 1.5 นิ้ว

กำหนด กำลังรับแรงอัดที่ 7 วัน เท่ากับ 200 กก./ ซม.<sup>2</sup>

คุณสมบัติของวัสดุ

- ปูนซีเมนต์ประเภทสาม ความถ่วงจำเพาะอิฐมวลเบาแห้ง 3.33
- ทราย ถ.พ. 2.5 อัตราการดูดซึม 2.167% ปริมาณความชื้น 2.04%  
โมดูลัสความละเอียด 2.65
- อิฐขนาด 1.5 ถ.พ. 2.00 อัตราการดูดซึม 18.75%  
ปริมาณความชื้น 1.078% โมดูลัสความละเอียด 5.78  
หน่วยน้ำหนัก 967.74 กก./ ม.<sup>3</sup>

การคำนวณ

- ค่าความหนาที่ที่เหมาะสม 8-10 ซม. (จากบทกำหนดทั่วไปสำหรับการก่อสร้างอาคารคอนกรีตเสริมเหล็ก)
- ขนาดโตสุดของอิฐ เป็น 40 มม.
- จากตารางที่ 1.3 เมื่อขนาดโตสุดของอิฐเป็น 40 มม. ค่าความหนา 8-10 ซม. ปริมาณน้ำที่ต้องใช้ 175 ลิตร/ม.<sup>3</sup>
- จากตารางที่ 1.5 สำหรับคอนกรีตที่ต้องการกำลังอัดเฉลี่ย 200 กก./ ซม.<sup>2</sup> จะได้อัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์โดยน้ำหนักที่ต้องใช้ 0.7
- ปริมาณซีเมนต์ที่ต้องการ  $\frac{175}{0.75} = 250$  กก./ม.<sup>3</sup> ของคอนกรีต

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้คัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

6. จากตารางที่ 1.6 ค่าโมดูลัสความละเอียดของทราย 2.65 ขนาดโตสุดของอิฐ 40 มม. จะได้ปริมาตรของอิฐในสภาพแห้งและอัดแน่น  $0.735 \text{ ม.}^3/\text{ม.}^3$  ของคอนกรีต หน่วยน้ำหนักของอิฐ  $967.74 \text{ กก.}/\text{ม.}^3$

$$\text{ดังนั้นน้ำหนักของอิฐที่ใช้} = 0.735 * 967.74 = 712 \text{ กก.}/\text{ม.}^3$$

ของคอนกรีต.

#### 7. หาปริมาตรของทราย

ปริมาตรเนื้อแท้ของวัสดุผสม:

$$\text{ปริมาตรของน้ำ} = \frac{175}{1000} = 0.175 \text{ ม.}^3$$

$$\text{ปริมาตรของซีเมนต์} = \frac{250}{3.33 * 1000} = 0.0751 \text{ ม.}^3$$

$$\text{ปริมาตรของอิฐ} = \frac{712}{2.00 * 1000} = 0.36 \text{ ม.}^3$$

$$\text{ฟองอากาศ} = 0.01 * 1 = 0.01 \text{ ม.}^3$$

$$\text{ปริมาตรของส่วนผสมทั้งหมดยกเว้นทราย} = 0.6201 \text{ ม.}^3$$

$$\text{ปริมาตรของทรายที่ต้องใช้} = 1 - 0.6201 = 0.3799 \text{ ม.}^3$$

$$\text{ดังนั้นน้ำหนักของทรายแห้ง} = 0.3799 * 2.5 * 1000 = 949.75 \text{ กก.}$$

#### 8. ปรับส่วนผสมเนื่องจากความชื้น

$$\text{น้ำหนักอิฐ (เปียก)} = 711.29 * 1.01078 = 719 \text{ กก.}$$

$$\text{น้ำหนักทราย (เปียก)} = 949.75 * 1.0204 = 969 \text{ กก.}$$

$$\text{น้ำที่ผิวของอิฐ} = 1.078 - 18.75 = -17.67 \%$$

$$\text{น้ำที่ผิวของทราย} = 2.04 - 2.167 = -0.127 \%$$

$$\begin{aligned} \text{ปริมาณน้ำที่ต้องใช้จริง} &= 175 - 711.5(-0.1767) - 949.75(-0.00127) \\ &= 301.93 \text{ ลิตร} \end{aligned}$$

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

คอนกรีต	1 ม. <sup>3</sup> ใช้	
น้ำ	302	กก.
ซีเมนต์	250	กก.
อิฐ	719	กก.
ทราย	<u>969</u>	กก.
รวม	<u>2240</u>	กก.

### 3.3 การทดสอบ

#### 1. การทดสอบกำลังอัดของคอนกรีต

##### ก) การเตรียมแบบหล่อ

1. ทำความสะอาดแบบ อ้อให้มีฝุ่นหรือเศษปูนเก่าติดอยู่ ทำน้ำมันด้านผิวในที่คอนกรีตจะสัมผัสกับแบบให้ทั่ว

2. ตรวจสอบสกรูสำหรับรัดแบบทุกตัว ให้อยู่ในสภาพสมบูรณ์ ด้วยการประกอบแบบแล้วขันหรือรัดให้แน่น ทั้งนี้เป็นการป้องกันไม่ให้เกิดรอยแตกหรือแบบหลุด ขณะเทคอนกรีตหรือกระทั่งเพื่อให้คอนกรีตแน่น

##### ข) การเตรียมตัวอย่างคอนกรีต

1. สำหรับคอนกรีตที่ใช้เครื่องผสม พยายามเลือกเอาคอนกรีตที่อยู่ตอนกลางที่เทออกมาจากเครื่องผสมใหม่ๆ

2. เทคอนกรีตดังกล่าวลงในแบบส่วนหนึ่ง ประมาณให้ได้ความสูง 1 ใน 3 ของแบบ และใช้เหล็กกระทุ้งให้ทั่ว 25 ครั้ง จากนั้นกระทุ้งเช่นเดียวกันอีก 2 ชั้น เมื่อคอนกรีตเต็มแบบแล้วจึงปาดผิวหน้าให้เรียบ

3. ทั้งแบบที่บรรจุคอนกรีต เรียบร้อยแล้วไว้ในวันรุ่งโรยๆ ประมาณ 24 ชม. จึงถอดแบบออก นำแท่งคอนกรีตไปบ่มโดยแช่ในถังบ่มจนถึงอายุที่ต้องการทดสอบ ตัวอย่างคอนกรีตที่จะนำมาทดสอบ 1 ชุด มี 4 ตัวอย่าง

##### ค) การทดสอบกำลัง

การทดสอบกำลังอัดของแท่งคอนกรีตให้ทดสอบโดยเร็วที่สุดหลังจากนำ

ขึ้นจากน้ำเมื่ออายุครบ ก่อนการทดสอบควรตรวจสอบระนาบหัวท้ายของแท่งคอนกรีตว่า  
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น เมื่อนำมาใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

แบนราบหรือไม่ ระบุว่าดังกล่าว่าไม่ควรเอียงมากกว่า 0.5 องศา หากไม่อยู่ภายในขอบเขตดังกล่าวแล้ว ให้ทำการหล่อหมวกหัวท้ายเสียก่อน

ง) การคำนวณ

ค่าความเค้นอัดประลัยของแท่งคอนกรีต จะหาได้จากสูตร

$$f = P/A$$

โดยที่

P = แรงกระทำสูงสุดต่อแท่งคอนกรีต

A = พื้นที่หน้าตัดของแท่งตัวอย่างที่วัดตั้งฉากกับแรงกระทำ

D = ขนาดเส้นผ่าศูนย์กลาง เฉลี่ยจากการวัดสองทิศทางตั้งฉากกัน ที่กึ่งกลางความสูงของแท่งตัวอย่าง

2. การทดสอบแรงอัดเกาะ

1. ผสมคอนกรีตตามอัตราส่วนที่ได้จากการคำนวณ จากนั้นเทลงในแบบหล่อทรงกระบอกเส้นผ่าศูนย์กลาง 15 ซม. และสูง 30 ซม. แต่ละชั้นใช้เหล็กกระทุ้งชั้นละ 25 ครั้ง

2. นำเหล็ก RB 12 เสียบลงในลูกปูนที่ความลึก 20 ซม. จากนั้นปล่อยให้คอนกรีตแข็งตัวหุ้มเหล็กไว้ ทั้งไว้ 24 ชม. แกะแบบออก แล้วนำลูกปูนไปบ่มเป็นเวลา 7 วัน

3. เมื่อครบ 7 วัน นำลูกปูนมาทดสอบหาแรงอัดเกาะระหว่างเหล็กกับคอนกรีต โดยนำไปทดสอบด้วยเครื่องมือดึงเหล็กในลักษณะที่ดึงเหล็กออกจากลูกปูน เมื่อเหล็กหลุดออกจากคอนกรีต บันทึกค่าแรงจากหน้าปัดของเครื่องทดสอบ นำค่าแรงดึงที่บันทึกได้มาหารด้วยพื้นที่ผิวเหล็ก (ได้จากเส้นรอบวงของเหล็กคูณด้วยระยะเสียบ) ก็จะได้แรงอัดเกาะต่อพื้นที่ผิวของเหล็ก

### 3.4 เครื่องมือที่ใช้

1. โม่คอนกรีต เป็นโม่ผสมชนิดเอียง Tilting Drum Mixer มีถังผสมเป็นรูปกรวย จะหมุนในลักษณะเอียง เทคอนกรีตได้เป็นกลุ่มก้อน มีการแยกตัวของคอนกรีตน้อย และ สามารถทำความสะอาดและกำหนดจำนวนการผสมได้สะดวก ใบพาสในโม่มีรูปร่างคล้ายพัดทำให้กระทบวัสดุได้ทั่วถึง เดินเครื่องด้วยมอเตอร์ไฟฟ้า 2 เฟส ความจุคอนกรีตประมาณ 7 ล.บ. ฟูต ความเร็วของถังหมุน 25 รอบ/นาที มอเตอร์ 5 แรงม้า

2. แบบหล่อชิ้นตัวอย่าง ทดสอบรับแรงอัด แบบหล่อที่ใช้หล่อแท่งคอนกรีตเป็นแบบหล่อมาตรฐาน ASTM C-192 ซึ่งมีลักษณะเป็นทรงกระบอกขนาดเส้นผ่าศูนย์กลาง 15 ซม. สูง 30 ซม.

#### 3. ตะแกรงร่อนทราย หิน

ตะแกรงร่อนทรายและหินเลือกใช้เบอร์ 4, 8, 16, 30, 50, 100 และ pan

ตะแกรงร่อนหินและอิฐใช้ขนาด 2", 1", 3/4", 1/2", 3/8", เบอร์ 4, 8 และ pan

4. เครื่องมือวัด ใช้ฟุตเหล็ก ไมโครมิเตอร์ เพื่อวัดขนาดของชิ้นตัวอย่างทดสอบที่หล่อก่อนจะทดสอบรับกำลังแรงอัด

5. เครื่องชั่งน้ำหนัก ใช้ทั้งแบบตาชั่งน้ำหนักสำหรับชั่งวัสดุที่น้ำหนักไม่มาก และเครื่องชั่งน้ำหนักสำหรับชั่งวัสดุที่น้ำหนักมาก

6. เครื่อง Universal Testing Machine ขนาด 150 ตัน มีระบบการทำงานแบบไฮดรอลิกส์ควบคุมความเร็วด้วยพวงมาลัยบังคับด้วยมือ สามารถใช้หากำลังอัดของคอนกรีตไม่สูงมากเกินไป โดยมีความละเอียดสูง

7. คุบปูนน้ำ ใช้ในการทดลอง วัสดุหยาบและวัสดุละเอียด

## บทที่ 4

### ผลการทดลองและการวิเคราะห์ผล

#### ผลการทดสอบ

ในการทดลองนี้ ได้กำหนดสัญลักษณ์แทนตัวอย่างต่างๆ ดังนี้

- A1 : คอนกรีตธรรมดา (ใช้หินขนาด 1.5 นิ้ว)
- A2 : คอนกรีตธรรมดา (ใช้หินขนาด 1.5 นิ้ว) เติมสารเพิ่มกำลังคอนกรีต
- A3 : คอนกรีตผสมอิฐ 100% (จากการคำนวณส่วนผสมคอนกรีตโดยใช้อิฐแทนหินได้ปริมาณอิฐมาเท่าไร คิดเป็น 100%)
- A4 : คอนกรีตผสมอิฐ 100% เติมสารเพิ่มกำลังคอนกรีต
- A5 : คอนกรีตผสมอิฐ 90% (ลดอิฐจากส่วนผสมลง 10% จากการคำนวณ)
- A6 : คอนกรีตผสมอิฐ 80% (ลดอิฐจากส่วนผสมลง 20% จากการคำนวณ)
- A7 : คอนกรีตผสมอิฐ 70% (ลดอิฐจากส่วนผสมลง 30% จากการคำนวณ)
- A8 : คอนกรีตผสมอิฐ 60% (ลดอิฐจากส่วนผสมลง 40% จากการคำนวณ)
- A9 : คอนกรีตผสมอิฐ 50% (ลดอิฐจากส่วนผสมลง 50% จากการคำนวณ)
- A10 : คอนกรีตผสมซีเมนต์แทนที่ทราย 50% โดยปริมาตร (จากการคำนวณส่วนผสมลดทรายลง 50% โดยน้ำหนัก ใช้หินขนาด 1.5 นิ้ว ในส่วนผสม)
- A11 : คอนกรีตผสมซีเมนต์แทนที่ทราย 60% โดยปริมาตร (จากการคำนวณส่วนผสมลดทรายลง 60% โดยน้ำหนัก ใช้หินขนาด 1.5 นิ้ว ในส่วนผสม)
- A12 : คอนกรีตธรรมดาผสมสารเพิ่มกำลังคอนกรีต (ใช้หินขนาด 0.5 นิ้ว)
- A13 : คอนกรีตผสมซีเมนต์ 1:1 โดยปริมาตรซีเมนต์ (คำนวณส่วนผสมคอนกรีตโดยใช้หินขนาด 0.5 นิ้ว)
- A14 : คอนกรีตผสมซีเมนต์ 1:2 โดยปริมาตรซีเมนต์ (คำนวณส่วนผสมคอนกรีตโดยใช้หินขนาด 0.5 นิ้ว)
- A15 : คอนกรีตผสมซีเมนต์ 1:1.5 โดยปริมาตรซีเมนต์ (คำนวณส่วนผสมคอนกรีตโดยใช้หินขนาด 0.5 นิ้ว)
- A16 : คอนกรีตผสมโพลีเมอร์ 1:1 โดยปริมาตรซีเมนต์ (คำนวณส่วนผสมคอนกรีตโดยใช้หินขนาด 0.5 นิ้ว)

- A17 : คอนกรีตผสมโฟม 1:1.5 โดสปริมาตรซีเมนต์ (คำนวณส่วนผสมคอนกรีต โดยใช้น้ำขนาด 0.5 นิ้ว)
- A18 : คอนกรีตผสมโฟม 1:2 โดสปริมาตรซีเมนต์ (คำนวณส่วนผสมคอนกรีต โดยใช้น้ำขนาด 0.5 นิ้ว)

การทดสอบจะมีด้วยกันทั้งหมด 2 การทดสอบ คือ การทดสอบหากำลังรับแรงอัดของแท่งคอนกรีตและการทดสอบหาแรงยึดเกาะของคอนกรีต

ในการทดสอบในครั้งนี้มีการทดสอบตัวอย่างทั้งหมดจำนวน 288 ตัวอย่าง เป็น การทดสอบหากำลังรับแรงอัดของแท่งคอนกรีต 216 ตัวอย่าง และการทดสอบหาแรงยึดเกาะของคอนกรีต 72 ตัวอย่าง

ผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของแท่งคอนกรีตแสดงในตารางที่ 1-18

ตารางแสดงผลการรับแรงอัดของคอนกรีต มีรายละเอียด ดังนี้

SPECIMEN NO.	: จำนวนแท่งตัวอย่างในแต่ละชุดการทดสอบ
CODE OF STRUCTURE	: รหัสแท่งตัวอย่างที่ใช้ทดสอบ ซึ่งได้แก่ A1,A2, A3,...,A18
DIMENSION	: ขนาดของแท่งตัวอย่าง แบ่งเป็น พื้นที่หน้าตัดและความสูง
CROSS SECTION	: พื้นที่หน้าตัดของแท่งตัวอย่าง
HEIGHT	: ความสูงของแท่งตัวอย่าง
WEIGHT	: น้ำหนักของแท่งตัวอย่าง
SLUMP	: ค่าความยุบตัวของคอนกรีต สำหรับหล่อแท่งคอนกรีต
DATE OF CASTED	: วันที่หล่อลูกปูนเพื่อทดสอบ
CATE OF TESTED	: วันที่ทดสอบลูกปูนตัวอย่าง
AGES DAYS	: อายุของลูกปูนที่ใช้ในการทดสอบกำลังรับแรงอัด
ULTIMATE LOAD	: น้ำหนักกดสูงสุดที่กระทำต่อแท่งตัวอย่าง
COMPRESSIVE STRENGTH	: ค่ากำลังอัดเฉลี่ยที่ได้จากการคำนวณ



CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH TEST

PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM CONCRETE

No.	STRUCTURE	DIMENSIONS (cm.)		WEIGHT	SLUMP DATE OF (cm.) CASTED	DATE OF TESTED	AGES DAYS	ULTIMATE LOAD (Kg.)	COMPRESSIVE STRENGTH (KSC)	COMPRESSIVE WEIGHT PER VOLUME (Kg./M <sup>3</sup> )	REMARK
		CROSS SECTION	HEIGHT								
1	AI	15.034	30.000	12.575	9 14-Jan-94	15-Jan-94	1	16980.000	95.650	2361.200	5.924 5.914
2	AI	14.943	30.100	12.411	9 14-Jan-94	15-Jan-94	1	14520.000	82.796	2351.177	5.872 5.894
3	AI	15.251	30.400	13.262	9 14-Jan-94	15-Jan-94	1	18120.000	99.185	2387.946	5.963 6.046
AVERAGE				12.749					92.544	2366.774	
4	AI	15.019	30.400	12.581	9 14-Jan-94	17-Jan-94	3	32820.000	185.253	2335.977	5.905 5.921
5	AI	15.142	30.300	12.892	9 14-Jan-94	17-Jan-94	3	36900.000	204.908	2362.704	5.966 5.957
6	AI	15.033	30.100	12.763	9 14-Jan-94	17-Jan-94	3	25800.000	145.358	2388.942	5.908 5.929
7	AI	14.989	30.100	12.693	9 14-Jan-94	17-Jan-94	3	26040.000	147.582	2389.952	5.902 5.900
AVERAGE				12.732					170.775	2369.394	
8	AI	15.146	29.900	12.730	9 14-Jan-94	21-Jan-94	7	40200.000	223.120	2363.036	5.994 5.932
9	AI	15.018	30.000	12.637	9 14-Jan-94	21-Jan-94	7	30900.000	174.445	2378.062	5.907 5.918
10	AI	15.046	30.000	12.751	9 14-Jan-94	21-Jan-94	7	37380.000	210.245	2390.611	5.930 5.917
11	AI	15.305	30.300	13.522	9 14-Jan-94	21-Jan-94	7	41940.000	227.974	2425.799	6.027 6.024
AVERAGE				12.910					208.946	2389.377	

ตารางที่ 1. ผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตใช้หินขนาด 1.5"

CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH TEST

PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM CONCRETE MK

No.	STRUCTURE SECTION	DIMENSIONS (cm.)		WEIGHT	SLUMP DATE OF (cm.) CASTED	DATE OF TESTED	AGES DAYS	ULTIMATE LOAD (Kg.)	COMPRESSIVE STRENGTH (KSC)	COMPRESSIVE WEIGHT PER VOLUME (Kg./M <sup>3</sup> )	REMARK
		CROSS	HEIGHT								
1	A2	15.284	30.500	13.533	9	15-Jan-94	1	28740.000	156.638	2418.270	5.999
2	A2	15.052	30.300	13.153	9	15-Jan-94	1	30060.000	168.931	2439.504	5.920
3	A2	15.154	30.200	12.934	9	15-Jan-94	1	26520.000	147.045	2374.664	5.955
AVERAGE				13.207					157.538	2410.813	
4	A2	14.989	30.200	13.002	9	15-Jan-94	3	40660.000	230.441	2440.027	5.888
5	A2	14.964	30.100	12.741	9	15-Jan-94	3	39000.000	221.746	2406.733	5.930
6	A2	15.050	30.300	12.937	9	15-Jan-94	3	40780.000	229.252	2400.252	5.948
AVERAGE				12.893					227.146	2415.671	
7	A2	15.103	30.400	12.984	9	15-Jan-94	7	48180.000	268.943	2384.118	5.958
8	A2	15.188	30.200	12.838	9	15-Jan-94	7	45480.000	251.034	2346.407	5.998
9	A2	15.231	30.500	12.878	9	15-Jan-94	7	45000.000	246.979	2317.371	5.997
10	A2	15.100	30.300	12.861	9	15-Jan-94	7	46600.000	260.211	2370.124	5.945
AVERAGE				12.890					256.792	2354.505	

ตารางที่ 2. ผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตใช้หินขนาด 1.5"

เติมสารเพิ่มกำลังของคอนกรีต

CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH TEST

PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM BROKEN BRICK 100%

No.	STRUCTURE	DIMENSIONS (cm.)		WEIGHT	SLUMP	DATE OF CASTED	DATE OF TESTED	AGES DAYS	ULTIMATE LOAD (Kg.)	COMPRESSIVE STRENGTH (KSC)	COMPRESSIVE WEIGHT PER VOLUME (Kg./M <sup>3</sup> )	REMARK
		CROSS SECTION	HEIGHT									
1	A3	15.140	30.300	10.987	9	17-Jan-94	18-Jan-94	1	12960.000	71.992	2014.252	5.965
2	A3	15.108	30.200	10.903	9	17-Jan-94	18-Jan-94	1	9000.000	50.205	2013.909	5.975
3	A3	14.949	30.400	10.764	9	17-Jan-94	18-Jan-94	1	11700.000	66.659	2017.326	5.860
4	A3	15.124	30.400	11.003	9	17-Jan-94	18-Jan-94	1	11520.000	64.122	2014.604	5.957
AVERAGE				10.914						63.244	2015.023	
5	A3	15.029	30.000	11.083	9	17-Jan-94	20-Jan-94	3	14700.000	82.862	2082.455	5.907
6	A3	15.083	30.300	11.223	9	17-Jan-94	20-Jan-94	3	14880.000	83.285	2073.140	5.939
7	A3	15.004	30.000	10.944	9	17-Jan-94	20-Jan-94	3	15600.000	88.233	2063.306	5.895
8	A3	14.977	30.200	11.020	9	17-Jan-94	20-Jan-94	3	15840.000	89.910	2071.232	5.880
AVERAGE				11.068						86.073	2072.533	
9	A3	15.137	30.100	11.304	9	17-Jan-94	24-Jan-94	7	17100.000	95.021	2086.838	5.940
10	A3	15.063	30.400	11.180	9	17-Jan-94	24-Jan-94	7	16320.000	91.576	2063.613	5.920
11	A3	15.114	30.200	11.129	9	17-Jan-94	24-Jan-94	7	18060.000	100.659	2053.927	5.953
12	A3	15.149	30.300	11.135	9	17-Jan-94	24-Jan-94	7	16400.000	90.994	2038.990	5.957
AVERAGE				11.187						94.562	2060.842	

ตารางที่ 3. ผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมอิฐหัก 100%

**CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH TEST**

**PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM BROKEN BRICK MK 100%**

SPECIMEN CODE OF		DIMENSIONS (cm.)		WEIGHT	SLUMP DATE OF	DATE OF	AGES	ULTIMATE	COMPRESSIVE	COMPRESSIVE	WEIGHT PER	REMARK
No.		STRUCTURE	CROSS	HEIGHT	(cm.)	TESTED	DAYS	LOAD	STRENGTH	STRENGTH	VOLUME	
		SECTION	HEIGHT		CASTED			(Kg.)	(KSC)	(KSC)	(Kg./M <sup>3</sup> )	
1	M4	15.197	30.400	10.948	17-Jan-94	18-Jan-94	1	12840.000	70.790	70.790	1985.482	5.938
2	M4	15.141	30.400	11.213	17-Jan-94	18-Jan-94	1	12600.000	69.980	69.980	2048.579	5.962
3	M4	15.008	30.300	11.064	17-Jan-94	18-Jan-94	1	12780.000	72.247	72.247	2064.228	5.855
AVERAGE				11.075					71.006	71.006	2032.763	
4	M4	15.175	30.100	11.299	17-Jan-94	20-Jan-94	3	16800.000	92.886	92.886	2075.454	5.972
5	M4	15.050	30.100	11.103	17-Jan-94	20-Jan-94	3	16980.000	95.456	95.456	2073.671	5.938
6	M4	15.094	30.200	11.308	17-Jan-94	20-Jan-94	3	16740.000	93.553	93.553	2092.585	5.931
AVERAGE				11.237					93.965	93.965	2080.570	
7	M4	15.056	30.500	11.299	17-Jan-94	24-Jan-94	7	18120.000	101.779	101.779	2080.845	5.920
8	M4	15.019	30.500	11.111	17-Jan-94	24-Jan-94	7	19080.000	107.697	107.697	2056.270	5.929
9	M4	15.061	30.500	11.305	17-Jan-94	24-Jan-94	7	18240.000	102.384	102.384	2080.546	5.922
10	M4	15.109	30.400	11.374	17-Jan-94	24-Jan-94	7	18960.000	105.747	105.747	2086.735	5.965
AVERAGE				11.272					104.402	104.402	2076.099	

ตารางที่ 4. ผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมอิฐหัก 100% MX

## CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH TEST

PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM BROKEN BRICK 90%

SPECIMEN CODE OF	DIMENSIONS (cm.)		WEIGHT	SLUMP DATE OF (cm.) CASTED	DATE OF TESTED	AGES DAYS	ULTIMATE LOAD (Kg.)	COMPRESSIVE STRENGTH (KSC)	COMPRESSIVE WEIGHT PER VOLUME (Kg./M <sup>3</sup> )	REMARK	
	No.	STRUCTURE									CROSS SECTION
1	A5	15.090	30.100	11.555	1-Feb-94	1	12960.000	72.465	2146.481	5.937	5.945
2	A5	15.041	30.400	11.743	1-Feb-94	1	12780.000	71.930	2174.126	5.926	5.917
3	A5	14.971	30.300	11.567	1-Feb-94	1	13200.000	74.989	2168.705	5.890	5.898
AVERAGE				11.622				73.128	2163.104		
4	A5	15.080	30.100	11.534	1-Feb-94	3	17220.000	96.414	2145.468	5.934	5.940
5	A5	15.231	30.400	12.022	1-Feb-94	3	17100.000	93.852	2170.452	5.998	5.995
6	A5	14.987	30.200	11.202	1-Feb-94	3	17160.000	97.271	2102.586	5.903	5.898
7	A5	15.138	30.000	11.915	1-Feb-94	3	17040.000	94.672	2206.597	5.955	5.965
AVERAGE				11.668				95.552	2156.276		
8	A5	15.023	30.200	11.194	1-Feb-94	7	20760.000	117.121	2091.149	5.924	5.905
9	A5	14.972	30.300	11.235	1-Feb-94	7	20640.000	117.235	2106.101	5.878	5.911
10	A5	14.911	30.500	11.125	1-Feb-94	7	20940.000	119.914	2088.780	5.878	5.863
11	A5	15.164	30.500	11.213	1-Feb-94	7	20460.000	113.292	2035.710	5.972	5.968
AVERAGE				11.192				116.891	2080.435		

ตารางที่ 5. ผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมอิฐหัก 90%MX



CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH TEST

PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM BROKEN BRICK MK 70%

SPECIMEN CODE OF	DIMENSIONS (cm.)	WEIGHT	SIMP DATE OF	DATE OF	AGES	ULTIMATE	COMPRESSIVE WEIGHT PER	REMARK					
No.	STRUCTURE CROSS SECTION	HEIGHT	(cm.) CASTED	TESTED	DAYS	LOAD (Kg.)	STRENGTH (KSC)	VOLUME (Kg./M <sup>3</sup> )					
1	A7	15.023	30.300	11.103	9	25-Jan-94	26-Jan-94	1	13380.000	75.485	2083.303	5.912	5.917
2	A7	15.022	30.100	11.019	9	25-Jan-94	26-Jan-94	1	13140.000	74.144	2095.987	5.915	5.913
3	A7	14.971	30.000	10.991	9	25-Jan-94	26-Jan-94	1	13500.000	76.693	2109.060	5.877	5.911
4	A7	15.041	30.400	10.971	9	25-Jan-94	26-Jan-94	1	13680.000	76.995	2087.867	5.927	5.916
AVERAGE				11.021						75.829	2094.054		
5	A7	15.016	30.100	11.304	9	25-Jan-94	28-Jan-94	3	19740.000	111.460	2120.506	5.924	5.900
6	A7	14.976	30.200	11.230	9	25-Jan-94	28-Jan-94	3	18900.000	107.297	2111.060	5.882	5.910
7	A7	15.050	30.300	11.113	9	25-Jan-94	28-Jan-94	3	19500.000	109.623	2061.839	5.906	5.944
8	A7	15.083	30.000	11.289	9	25-Jan-94	28-Jan-94	3	19620.000	109.815	2106.185	5.943	5.933
AVERAGE				11.234						109.549	2099.897		
9	A7	14.969	30.200	11.772	9	25-Jan-94	1-Feb-94	7	22380.000	127.162	2050.781	5.917	5.870
10	A7	15.056	30.100	11.800	9	25-Jan-94	1-Feb-94	7	22680.000	127.392	2041.006	5.915	5.940
11	A7	14.985	30.200	11.918	9	25-Jan-94	1-Feb-94	7	23220.000	131.666	2031.078	5.897	5.902
12	A7	15.063	30.000	12.152	9	25-Jan-94	1-Feb-94	7	22920.000	128.610	2055.264	5.939	5.922
AVERAGE				11.911						128.708	2044.532		

ตารางที่ 7. ผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมอิฐหัก 70% MX

CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH TEST

PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM BROKEN BRICK MX 60%

No.	STRUCTURE	DIMENSIONS (cm.)		WEIGHT	SLUMP	DATE OF CASTED	DATE OF TESTED	AGES DAYS	ULTIMATE LOAD (Kg.)	COMPRESSIVE STRENGTH (KSC)	WEIGHT PER VOLUME	REMARK
		CROSS SECTION	HEIGHT									
1	A8	15.094	30.100	10.932	9	24-Jan-94	25-Jan-94	1	14280.000	81.138	2214.825	5.980
2	A8	15.107	30.300	10.931	9	24-Jan-94	25-Jan-94	1	13800.000	77.514	2201.989	5.945
3	A8	15.043	30.300	10.936	9	24-Jan-94	25-Jan-94	1	14580.000	82.674	2237.735	5.935
4	A8	15.058	30.200	11.009	9	24-Jan-94	25-Jan-94	1	14460.000	81.139	2272.933	5.940
AVERAGE				10.952						80.616	2231.870	
5	A8	15.027	30.000	11.500	9	24-Jan-94	27-Jan-94	3	22040.000	124.279	2161.538	5.920
6	A8	14.924	30.200	11.050	9	24-Jan-94	27-Jan-94	3	20640.000	117.995	2091.743	5.815
7	A8	15.069	30.000	11.049	9	24-Jan-94	27-Jan-94	3	19180.000	107.551	2065.232	5.884
8	A8	15.113	30.100	11.216	9	24-Jan-94	27-Jan-94	3	22800.000	127.099	2077.209	6.050
AVERAGE				11.204						119.231	2098.931	
9	A8	15.046	30.200	11.355	9	24-Jan-94	31-Jan-94	7	25500.000	143.862	2067.304	5.929
10	A8	15.046	30.200	11.437	9	24-Jan-94	31-Jan-94	7	25140.000	141.855	2065.645	5.939
11	A8	15.099	30.000	11.350	9	24-Jan-94	31-Jan-94	7	24900.000	141.456	2081.318	5.935
AVERAGE				11.381						142.391	2071.422	

ตารางที่ 8. ผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมอิฐหัก 60%MX

CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH TEST

PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM BROKEN BRICK PX 50%

SPECIMEN CODE OF	DIMENSIONS (cm.)	WEIGHT	SUMP DATE OF	DATE OF	AGES	ULTIMATE	COMPRESSIVE	REMARK					
No.	STRUCTURE CROSS SECTION	HEIGHT	(cm.) CASTED	TESTED	DAYS	LOAD (Kg.)	STRENGTH (KSC)						
1	A9	15.102	30.000	10.842	9	21-Jan-94	22-Jan-94	1	14460.000	80.730	2017.688	5.982	5.909
2	A9	15.161	30.200	11.174	9	21-Jan-94	22-Jan-94	1	14700.000	82.681	2114.784	5.963	5.975
3	A9	15.075	30.000	11.085	9	21-Jan-94	22-Jan-94	1	14460.000	81.331	2130.056	5.916	5.954
AVERAGE				11.034						81.580	2087.510		
4	A9	15.085	30.200	11.234	9	21-Jan-94	24-Jan-94	3	23100.000	129.249	2081.342	5.918	5.960
5	A9	14.963	30.000	11.320	9	21-Jan-94	24-Jan-94	3	22800.000	129.658	2145.803	5.800	5.982
6	A9	15.036	30.000	11.199	9	21-Jan-94	24-Jan-94	3	22740.000	128.075	2102.474	5.907	5.932
7	A9	15.145	30.000	11.233	9	21-Jan-94	24-Jan-94	3	23460.000	130.231	2078.550	5.975	5.950
AVERAGE				11.247						129.303	2102.042		
8	A9	15.178	30.100	11.243	9	21-Jan-94	28-Jan-94	7	26220.000	144.920	2064.476	5.976	5.975
9	A9	15.232	30.000	11.284	9	21-Jan-94	28-Jan-94	7	25760.000	143.963	2029.726	6.011	5.983
10	A9	15.157	29.800	11.279	9	21-Jan-94	28-Jan-94	7	25800.000	143.944	2012.756	5.935	6.000
11	A9	15.122	30.000	11.226	9	21-Jan-94	28-Jan-94	7	26340.000	148.200	2083.540	5.955	5.952
AVERAGE				11.258						145.257	2047.624		

ตารางที่ 9. ผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมอิฐหัก 50% MX

**CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH TEST**

**PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM SANDUST 50% INSTEAD OF SAND**

No.	DIMENSIONS (cm.)		WEIGHT	SLUMP	DATE OF CASTED	DATE OF TESTED	AGES DAYS	ULTIMATE LOAD (Kg.)	COMPRESSIVE STRENGTH (KSC)	VOLUME (Kg./M <sup>3</sup> )	REMARK
	CROSS SECTION	HEIGHT									
1	A10	15.047	30.100	11.639	21-Jan-94	22-Jan-94	1	16380.000	92.114	2174.512	5.961
2	A10	15.060	30.100	11.525	21-Jan-94	22-Jan-94	1	16560.000	90.873	2064.032	5.903
3	A10	15.104	30.000	11.636	21-Jan-94	22-Jan-94	1	16080.000	89.114	2097.549	5.966
4	A10	15.009	30.000	11.436	21-Jan-94	22-Jan-94	1	16800.000	93.542	2083.540	5.913
<b>AVERAGE</b>				11.559					91.411	2104.908	
5	A10	14.925	30.200	11.775	21-Jan-94	24-Jan-94	3	21240.000	121.404	2228.605	5.866
6	A10	14.944	30.300	11.635	21-Jan-94	24-Jan-94	3	22500.000	128.278	2189.248	5.865
7	A10	15.053	29.900	11.565	21-Jan-94	24-Jan-94	3	24120.000	135.526	2173.304	5.904
<b>AVERAGE</b>				11.658					128.403	2197.052	
8	A10	14.973	30.000	11.695	21-Jan-94	28-Jan-94	7	24060.000	136.638	2213.880	5.875
9	A10	14.972	30.000	11.987	21-Jan-94	28-Jan-94	7	23400.000	130.642	2017.688	5.885
10	A10	15.156	30.000	11.948	21-Jan-94	28-Jan-94	7	24780.000	137.259	2049.469	5.977
11	A10	15.024	29.800	11.747	21-Jan-94	28-Jan-94	7	29460.000	165.057	2223.535	5.900
<b>AVERAGE</b>				11.844					142.399	2126.143	

ตารางที่ 10. ผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์แทนที่

ทราย 50%

## CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH TEST

PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM SANDUST 60% INSTEAD OF SAND

No.	SPECIMEN CODE OF DIMENSIONS (cm.)		WEIGHT	SLUMP DATE OF (cm.) CASTED	DATE OF TESTED	AGES DAYS	ULTIMATE LOAD (Kg.)	COMPRESSIVE STRENGTH (KSC)	COMPRESSIVE WEIGHT PER VOLUME (Kg./M <sup>3</sup> )	REMARK
	STRUCTURE	CROSS SECTION								
1	All	15.029 30.000	10.581	24-Jan-94	27-Jan-94	1	6600.000	37.203	1988.131	5.899
2	All	15.221 30.000	10.827	24-Jan-94	27-Jan-94	1	6660.000	37.829	2269.541	5.989
3	All	14.947 30.000	10.646	24-Jan-94	27-Jan-94	1	5520.000	30.596	2207.520	5.874
AVERAGE			10.685					35.210	2155.064	5.895
4	All	15.011 30.000	11.100	24-Jan-94	30-Jan-94	3	9540.000	53.903	2090.593	5.888
5	All	15.236 29.900	11.590	24-Jan-94	30-Jan-94	3	12120.000	66.475	2126.031	5.969
6	All	15.096 30.000	11.373	24-Jan-94	30-Jan-94	3	12240.000	68.382	2117.932	5.918
7	All	15.100 29.800	11.059	24-Jan-94	30-Jan-94	3	11640.000	64.997	2072.233	5.975
AVERAGE			11.281					63.439	2101.697	5.932
8	All	15.135 30.100	11.349	24-Jan-94	3-Feb-94	7	13200.000	73.374	2095.849	5.967
9	All	15.124 30.400	11.022	24-Jan-94	3-Feb-94	7	11400.000	64.109	2174.512	5.958
10	All	15.122 30.200	11.140	24-Jan-94	3-Feb-94	7	12420.000	69.727	2149.583	5.966
11	All	15.053 29.900	11.334	24-Jan-94	3-Feb-94	7	13500.000	75.345	2129.895	5.940
AVERAGE			11.211					70.639	2137.460	5.932

ตารางที่ 11. การผลทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมมวลที่ 60% โดยแทนที่

ทราย 60%

CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH TEST

PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM CONCRETE (1/2")

SPECIMEN CODE OF DIMENSIONS (cm.)		WEIGHT	SLUMP DATE OF CASTED (cm.)	DATE OF TESTED	AGES DAYS	ULTIMATE LOAD (Kg.)	COMPRESSIVE STRENGTH (KSC)	COMPRESSIVE WEIGHT PER VOLUME (Kg./M <sup>3</sup> )	REMARK	
No.	STRUCTURE CROSS SECTION	HEIGHT								
1	A12	15.048	9	12-Feb-94	13-Feb-94	1	18360.000	103.231	2313.711	5.936
2	A12	14.762	9	12-Feb-94	13-Feb-94	1	18060.000	100.389	2095.849	5.954
3	A12	14.991	9	12-Feb-94	13-Feb-94	1	14040.000	78.148	2018.082	5.901
4	A12	15.014	9	12-Feb-94	13-Feb-94	1	18000.000	100.224	2053.885	5.932
AVERAGE								95.498	2120.382	
5	A12	15.070	9	12-Feb-94	15-Feb-94	3	28500.000	159.786	2273.243	5.949
6	A12	14.985	9	12-Feb-94	15-Feb-94	3	35160.000	199.371	2343.758	5.868
7	A12	15.138	9	12-Feb-94	15-Feb-94	3	34920.000	194.010	2298.824	5.969
8	A12	15.042	9	12-Feb-94	15-Feb-94	3	31140.000	175.236	2304.056	5.892
AVERAGE								182.101	2304.970	
9	A12	15.057	9	12-Feb-94	19-Feb-94	7	32340.000	181.621	2301.063	5.923
10	A12	15.061	9	12-Feb-94	19-Feb-94	7	44600.000	250.346	2322.464	5.918
11	A12	15.124	9	12-Feb-94	19-Feb-94	7	42600.000	240.132	1988.131	5.964
12	A12	15.110	9	12-Feb-94	19-Feb-94	7	43140.000	237.086	1983.414	5.932
AVERAGE								227.296	2148.768	

ตารางที่ 12. ผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตใช้หินขนาด 0.5"

CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH TEST

PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM SAMVEST 1:1 BY VOLUME OF CEMENT

No.	DIMENSIONS (cm.)		WEIGHT	SLUMP DATE OF (cm.) CASTED	DATE OF TESTED	AGES DAYS	ULTIMATE LOAD (Kg.)	COMPRESSIVE STRENGTH (KSC)	COMPRESSIVE WEIGHT PER VOLUME (Kg./M <sup>3</sup> )	REMARK				
	CROSS SECTION	HEIGHT												
1	AL3	15.281	30.000	10.590	9	8-Feb-94	11-Feb-94	1	13140.000	71.651	1924.871	6.010	6.022	
2	AL3	15.048	29.800	10.517	9	8-Feb-94	11-Feb-94	1	13080.000	72.805	2319.214	5.910	5.939	
3	AL3	15.016	29.800	10.386	9	8-Feb-94	11-Feb-94	1	14760.000	83.341	1967.913	5.906	5.918	
AVERAGE											75.932	2070.666		
4	AL3	15.056	30.200	10.660	9	8-Feb-94	14-Feb-94	3	19860.000	111.552	1982.667	5.931	5.924	
5	AL3	15.179	30.100	10.793	9	8-Feb-94	14-Feb-94	3	23400.000	129.312	1981.514	5.987	5.965	
6	AL3	15.032	30.000	10.600	9	8-Feb-94	14-Feb-94	3	22140.000	124.759	1991.028	5.922	5.914	
7	AL3	15.210	29.900	10.868	9	8-Feb-94	14-Feb-94	3	20100.000	110.631	2000.587	5.988	5.988	
AVERAGE											119.063	1988.949		
8	AL3	15.065	29.700	10.606	9	8-Feb-94	21-Feb-94	7	24600.000	138.014	2003.466	5.922	5.940	
9	AL3	15.143	29.800	10.786	9	8-Feb-94	21-Feb-94	7	23700.000	131.585	2009.569	5.953	5.971	
10	AL3	15.151	29.700	10.694	9	8-Feb-94	21-Feb-94	7	23880.000	134.882	2291.987	5.962	5.968	
11	AL3	14.997	30.000	10.603	9	8-Feb-94	21-Feb-94	7	23640.000	133.821	2000.709	5.879	5.930	
AVERAGE											134.576	2076.433		

ตารางที่ 13. ผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์ 1 : 1

โดยปริมาทรบูรณ์

**CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH TEST**

**PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM SANDUST 1:2 BY VOLUME OF CEMENT**

No.	STRUCTURE	DIMENSIONS (cm.)		WEIGHT	SLIMP DATE OF (cm.) CASTED	DATE OF TESTED	AGES DAYS	ULTIMATE LOAD (Kg.)	COMPRESSIVE STRENGTH (KSC)	COMPRESSIVE WEIGHT PER VOLUME (Kg./M <sup>3</sup> )	REMARK
		CROSS SECTION	HEIGHT								
1	A14	15.076	29.800	9.930	8-Feb-94	11-Feb-94	1	3240.000	18.150	1866.642	5.945
2	A14	15.058	29.800	9.500	8-Feb-94	11-Feb-94	1	3360.000	18.636	1997.126	5.951
3	A14	15.089	30.000	9.525	8-Feb-94	11-Feb-94	1	3060.000	17.113	1775.581	5.958
AVERAGE				9.652					17.966	1879.783	
4	A14	15.065	30.100	10.060	8-Feb-94	14-Feb-94	3	4860.000	27.266	1875.074	5.959
5	A14	15.132	30.200	10.000	8-Feb-94	14-Feb-94	3	4980.000	27.691	1841.228	5.953
AVERAGE				10.030					27.479	1858.151	
6	A14	15.169	29.900	10.101	8-Feb-94	21-Feb-94	7	8280.000	45.818	1869.374	5.964
7	A14	15.062	30.000	10.119	8-Feb-94	21-Feb-94	7	8400.000	47.142	1892.996	5.925
8	A14	15.081	30.000	10.052	8-Feb-94	21-Feb-94	7	8100.000	45.736	1967.913	5.915
AVERAGE				10.091					46.232	1910.094	

ตารางที่ 14. ผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์ 1:2

โดยปริมาทรปณ

## CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH TEST

PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM SAND/UST 1:1.5 BY VOLUME OF CEMENT

No.	SPECIMEN CODE OF DIMENSIONS (cm.)		WEIGHT	SLUMP DATE OF CASTED (cm.)	DATE OF TESTED	AGES DAYS	ULTIMATE LOAD (Kg.)	COMPRESSIVE STRENGTH (KSC)	COMPRESSIVE WEIGHT PER VOLUME Kg./M <sup>3</sup>	REMARK
	STRUCTURE	CROSS SECTION HEIGHT								
1	A15	15.156 30.000	10.200	9 13-Feb-94	14-Feb-94	1	7740.000	42.901	1884.558	5.984 5.950
2	A15	14.985 30.000	10.049	9 13-Feb-94	14-Feb-94	1	9060.000	51.374	1899.389	5.919 5.880
3	A15	15.085 30.100	10.390	9 13-Feb-94	14-Feb-94	1	7980.000	44.650	1931.368	5.944 5.934
	AVERAGE		10.213					46.308	1905.105	
4	A15	15.171 30.000	10.415	9 13-Feb-94	19-Feb-94	3	13200.000	73.018	1920.418	5.973 5.973
5	A15	15.156 30.000	10.104	9 13-Feb-94	19-Feb-94	3	12540.000	69.507	1866.821	5.967 5.967
6	A15	15.199 29.900	10.118	9 13-Feb-94	19-Feb-94	3	12000.000	66.136	1865.018	5.984 5.984
7	A15	15.133 30.100	10.365	9 13-Feb-94	19-Feb-94	3	17340.000	96.403	1914.452	5.958 5.958
	AVERAGE		10.251					76.266	1891.677	
8	A15	14.944 30.000	9.957	9 13-Feb-94	21-Feb-94	7	22560.000	128.621	1892.250	5.859 5.908
9	A15	15.062 29.700	10.103	9 13-Feb-94	21-Feb-94	7	22020.000	123.581	1909.094	5.917 5.943
10	A15	15.048 29.800	10.022	9 13-Feb-94	21-Feb-94	7	22140.000	124.485	1890.939	5.911 5.938
	AVERAGE		10.027					125.562	1897.427	

ตารางที่ 15. ผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์ 1:1.5

โดยปริมาตราชองปูน

CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH TEST

PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM FORM 1:1 BY VOLUME OF CEMENT

No.	STRUCTURE SECTION	DIMENSIONS (cm.)		WEIGHT	SLUMP DATE OF CASTED	DATE OF TESTED	AGES DAYS	ULTIMATE LOAD Kg.	COMPRESSIVE STRENGTH KSC	COMPRESSIVE WEIGHT PER VOLUME Kg./M <sup>3</sup>	REMARK
		CROSS SECTION	HEIGHT								
1	A16	15.079	30.200	10.751	15-Feb-94	16-Feb-94	1	13980.000	78.287	1993.534	5.917 5.956
2	A16	15.033	30.000	10.941	15-Feb-94	16-Feb-94	1	12960.000	73.017	2054.732	5.937 5.900
3	A16	15.131	30.200	10.892	15-Feb-94	16-Feb-94	1	13800.000	76.748	2005.803	5.937 5.977
AVERAGE				10.861					76.017	2018.023	
4	A16	15.190	30.100	11.041	15-Feb-94	19-Feb-94	3	24540.000	135.407	2023.996	5.982 5.979
5	A16	14.985	30.100	10.643	15-Feb-94	19-Feb-94	3	24300.000	137.790	2004.979	5.902 5.897
6	A16	15.146	30.100	10.999	15-Feb-94	19-Feb-94	3	20520.000	113.891	2028.149	5.951 5.975
AVERAGE				10.894					129.030	2019.041	
7	A16	14.944	30.200	11.130	15-Feb-94	23-Feb-94	7	26100.000	148.803	2101.161	5.859 5.908
8	A16	15.062	30.000	11.074	15-Feb-94	23-Feb-94	7	20580.000	115.499	2071.651	5.917 5.943
9	A16	15.048	30.100	10.896	15-Feb-94	23-Feb-94	7	23040.000	129.545	2035.354	5.911 5.938
AVERAGE				11.033					131.282	2069.389	

ตารางที่ 16. ผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมโม่ 1:1

โดยปริมาตราของปูน

CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH TEST

PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM FORM 1:1.5 BY VOLUME OF CEMENT

No.	STRUCTURE	DIMENSIONS (cm.)		WEIGHT	SLUMP cm.	DATE OF CASTED	DATE OF TESTED	AGES DAYS	ULTIMATE LOAD Kg.	COMPRESSIVE STRENGTH KSC	COMPRESSIVE WEIGHT PER VOLUME Kg./M <sup>3</sup>	REMARK	
		CROSS SECTION	HEIGHT										
1	A17	15.079	30.000	9.648	9	15-Feb-94	16-Feb-94	1	6720.000	37.631	1800.934	5.938	
2	A17	15.095	30.100	9.896	9	15-Feb-94	16-Feb-94	1	7620.000	42.578	1837.065	5.979	
3	A17	15.119	30.100	9.850	9	15-Feb-94	16-Feb-94	1	7500.000	41.774	1822.693	5.954	
AVERAGE													
4	A17	15.061	30.100	9.863	9	15-Feb-94	19-Feb-94	3	13620.000	76.451	1839.285	5.901	
5	A17	15.075	30.200	10.000	9	15-Feb-94	19-Feb-94	3	12240.000	68.578	1855.215	5.950	
6	A17	15.014	30.100	9.868	9	15-Feb-94	19-Feb-94	3	13440.000	75.914	1851.755	5.922	
AVERAGE													
7	A17	15.011	30.100	9.802	9	15-Feb-94	23-Feb-94	7	18300.000	103.400	1839.992	5.916	
8	A17	15.160	30.200	9.931	9	15-Feb-94	23-Feb-94	7	17340.000	96.064	1821.790	5.957	
9	A17	14.925	30.300	9.626	9	15-Feb-94	23-Feb-94	7	19740.000	112.830	1815.860	5.874	
AVERAGE													
											104.098	1825.881	5.904

ตารางที่ 17. ผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมโฟม 1:1.5

โดยปริมาทรปุณ

CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH TEST

PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM FORM 1:2 BY VOLUME OF CEMENT

No.	STRUCTURE	DIMENSIONS (cm.)		WEIGHT	SLUMP	DATE OF CASTED	DATE OF TESTED	AGES DAYS	ULTIMATE LOAD Kg.	COMPRESSIVE STRENGTH KSC	COMPRESSIVE WEIGHT PER VOLUME Kg./M <sup>3</sup>	REMARK
		CROSS SECTION	HEIGHT									
1	A18	15.119	30.000	8.832	9	15-Feb-94	16-Feb-94	1	5520.000	30.746	1639.765	5.942
2	A18	15.180	30.000	8.849	9	15-Feb-94	16-Feb-94	1	5580.000	30.831	1629.753	5.953
3	A18	15.052	30.100	9.076	9	15-Feb-94	16-Feb-94	1	5280.000	29.672	1694.523	5.913
AVERAGE												
4	A18	15.095	30.100	9.181	9	15-Feb-94	19-Feb-94	3	9960.000	55.653	1704.334	5.951
5	A18	15.025	30.200	8.821	9	15-Feb-94	19-Feb-94	3	8970.000	50.589	1647.292	5.907
6	A18	14.903	30.000	9.038	9	15-Feb-94	19-Feb-94	3	8820.000	50.560	1726.981	5.850
AVERAGE												
7	A18	15.207	30.100	9.135	9	15-Feb-94	23-Feb-94	7	12720.000	70.034	1670.961	5.982
8	A18	15.255	30.000	8.947	9	15-Feb-94	23-Feb-94	7	10200.000	55.805	1631.655	5.995
9	A18	15.090	30.100	9.061	9	15-Feb-94	23-Feb-94	7	8460.000	47.304	1683.190	5.937
AVERAGE												
9.048												

ตารางที่ 18. ผลการทดสอบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมไม้ม 1:2

โดยปริมาตรของปูน

จากตารางที่ 1-18 ผลการทดสอบกำลังรับแรงและหน่วยน้ำหนัก เป็นดังนี้

A1	กำลังรับแรงอัด = 208.94 กก./ซม. <sup>2</sup>	หน่วยน้ำหนัก = 2365 กก./ม. <sup>3</sup>
A2	กำลังรับแรงอัด = 257.00 กก./ซม. <sup>2</sup>	หน่วยน้ำหนัก = 2393 กก./ม. <sup>3</sup>
A3	กำลังรับแรงอัด = 94.524 กก./ซม. <sup>2</sup>	หน่วยน้ำหนัก = 2049 กก./ม. <sup>3</sup>
A4	กำลังรับแรงอัด = 104.40 กก./ซม. <sup>2</sup>	หน่วยน้ำหนัก = 2063 กก./ม. <sup>3</sup>
A5	กำลังรับแรงอัด = 116.89 กก./ซม. <sup>2</sup>	หน่วยน้ำหนัก = 2133 กก./ม. <sup>3</sup>
A6	กำลังรับแรงอัด = 121.33 กก./ซม. <sup>2</sup>	หน่วยน้ำหนัก = 2075 กก./ม. <sup>3</sup>
A7	กำลังรับแรงอัด = 128.71 กก./ซม. <sup>2</sup>	หน่วยน้ำหนัก = 2079 กก./ม. <sup>3</sup>
A8	กำลังรับแรงอัด = 142.39 กก./ซม. <sup>2</sup>	หน่วยน้ำหนัก = 2133 กก./ม. <sup>3</sup>
A9	กำลังรับแรงอัด = 145.25 กก./ซม. <sup>2</sup>	หน่วยน้ำหนัก = 2079 กก./ม. <sup>3</sup>
A10	กำลังรับแรงอัด = 142.40 กก./ซม. <sup>2</sup>	หน่วยน้ำหนัก = 2142 กก./ม. <sup>3</sup>
A11	กำลังรับแรงอัด = 70.639 กก./ซม. <sup>2</sup>	หน่วยน้ำหนัก = 2131 กก./ม. <sup>3</sup>
A12	กำลังรับแรงอัด = 227.29 กก./ซม. <sup>2</sup>	หน่วยน้ำหนัก = 2190 กก./ม. <sup>3</sup>
A13	กำลังรับแรงอัด = 134.57 กก./ซม. <sup>2</sup>	หน่วยน้ำหนัก = 2044 กก./ม. <sup>3</sup>
A14	กำลังรับแรงอัด = 46.232 กก./ซม. <sup>2</sup>	หน่วยน้ำหนัก = 1882 กก./ม. <sup>3</sup>
A15	กำลังรับแรงอัด = 125.54 กก./ซม. <sup>2</sup>	หน่วยน้ำหนัก = 1898 กก./ม. <sup>3</sup>
A16	กำลังรับแรงอัด = 131.28 กก./ซม. <sup>2</sup>	หน่วยน้ำหนัก = 2035 กก./ม. <sup>3</sup>
A17	กำลังรับแรงอัด = 104.09 กก./ซม. <sup>2</sup>	หน่วยน้ำหนัก = 1831 กก./ม. <sup>3</sup>
A18	กำลังรับแรงอัด = 57.714 กก./ซม. <sup>2</sup>	หน่วยน้ำหนัก = 1669 กก./ม. <sup>3</sup>

**CONCRETE BOND STRESS TEST**

**PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM CONCRETE**

SPECIMEN NO.	TYPE OF STEEL	DIAMETER (mm.)	WEIGHT (Kg.)	FORCE (Kg.)	LENGHT (cm.)	SURFACE AREA (cm <sup>2</sup> )	FORCE PER SURFACE AREA (Kg./cm <sup>2</sup> )
1	RB	12.000	13.333	3510.000	20.000	75.398	46.553
2	RB	12.000	13.454	3120.000	20.000	75.398	41.380
3	RB	12.000	13.624	3540.000	20.000	75.398	46.951
4	RB	12.000	13.538	3585.000	20.000	75.398	47.548
<b>AVERAGE</b>							<b>45.608</b>

ตารางที่ 19 แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตใช้หินขนาด 1.5"

**CONCRETE BOND STRESS TEST**

**PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM CONCRETE MX**

SPECIMEN NO.	TYPE OF STEEL	DIAMETER (mm.)	WEIGHT (Kg.)	FORCE (Kg.)	LENGHT (cm.)	SURFACE AREA (cm <sup>2</sup> )	FORCE PER SURFACE AREA (Kg./cm <sup>2</sup> )
1	RB	12.000	13.966	4125.000	20.000	75.398	54.710
2	RB	12.000	13.852	4185.000	20.000	75.398	55.505
3	RB	12.000	13.856	3585.000	20.000	75.398	47.548
4	RB	12.000	14.048	4050.000	20.000	75.398	53.715
<b>AVERAGE</b>							<b>52.869</b>

ตารางที่ 20 แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตใช้หินขนาด 1.5"MX

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

**CONCRETE BOND STRESS TEST**

**PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM BROKEN BRICK 100%**

SPECIMEN NO.	TYPE OF STEEL	DIAMETER (mm.)	WEIGHT (Kg.)	FORCE (Kg.)	LENGHT (cm.)	SURFACE AREA (cm <sup>2</sup> )	FORCE PER SURFACE AREA (Kg./cm <sup>2</sup> )
1	RB	12.000	12.012	2250.000	20.000	75.398	29.842
2	RB	12.000	12.068	2160.000	20.000	75.398	28.648
3	RB	12.000	12.083	2910.000	20.000	75.398	38.595
4	RB	12.000	12.088	2625.000	20.000	75.398	34.815
<b>AVERAGE</b>							<b>32.975</b>

ตารางที่ 21 แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมอิฐหัก 100%

**CONCRETE BOND STRESS TEST**

**PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM BROKEN BRICK MX 100%**

SPECIMEN NO.	TYPE OF STEEL	DIAMETER (mm.)	WEIGHT (Kg.)	FORCE (Kg.)	LENGHT (cm.)	SURFACE AREA (cm <sup>2</sup> )	FORCE PER SURFACE AREA (Kg./cm <sup>2</sup> )
1	RB	12.000	12.053	2520.000	20.000	75.398	33.423
2	RB	12.000	12.136	2610.000	20.000	75.398	34.616
3	RB	12.000	12.194	2535.000	20.000	75.398	33.621
4	RB	12.000	12.164	2580.000	20.000	75.398	34.218
<b>AVERAGE</b>							<b>33.970</b>

ตารางที่ 22 แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมอิฐหัก 100%MX

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

**CONCRETE BOND STRESS TEST**

**PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE**  
**SAMPLE FROM BROKEN BRICK MK 90%**

SPECIMEN NO.	TYPE OF STEEL	DIAMETER (mm.)	WEIGHT (Kg.)	FORCE (Kg.)	LENGHT (cm.)	SURFACE AREA (cm <sup>2</sup> )	FORCE PER SURFACE AREA (Kg./cm <sup>2</sup> )
1	RB	12.000	12.030	2565.000	20.000	75.398	34.019
2	RB	12.000	12.098	2970.000	20.000	75.398	39.391
3	RB	12.000	11.869	2775.000	20.000	75.398	36.805
4	RB	12.000	12.110	2475.000	20.000	75.398	32.826
AVERAGE							35.760

ตารางที่ 23 แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมอิฐหัก 90%MX

**CONCRETE BOND STRESS TEST**

**PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE**  
**SAMPLE FROM BROKEN BRICK MK 80%**

SPECIMEN NO.	TYPE OF STEEL	DIAMETER (mm.)	WEIGHT (Kg.)	FORCE (Kg.)	LENGHT (cm.)	SURFACE AREA (cm <sup>2</sup> )	FORCE PER SURFACE AREA (Kg./cm <sup>2</sup> )
1	RB	12.000	12.070	2640.000	20.000	75.398	35.014
2	RB	12.000	11.995	2700.000	20.000	75.398	35.810
3	RB	12.000	11.951	2595.000	20.000	75.398	34.417
4	RB	12.000	11.985	3000.000	20.000	75.398	39.789
AVERAGE							36.257

ตารางที่ 24 แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมอิฐหัก 80%MX

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้拿去ไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
 ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## CONCRETE BOND STRESS TEST

PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE

SAMPLE FROM BROKEN BRICK MK 70%

SPECIMEN NO.	TYPE OF STEEL	DIAMETER (mm.)	WEIGHT (Kg.)	FORCE (Kg.)	LENGHT (cm.)	SURFACE AREA (cm <sup>2</sup> )	FORCE PER SURFACE AREA (Kg./cm <sup>2</sup> )
1	RB	12.000	12.711	2700.000	20.000	75.398	35.810
2	RB	12.000	12.726	2970.000	20.000	75.398	39.391
3	RB	12.000	12.574	2775.000	20.000	75.398	36.805
4	RB	12.000	12.747	2850.000	20.000	75.398	37.799
AVERAGE							37.451

ตารางที่ 25 แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมอิฐหัก 70%MX

## CONCRETE BOND STRESS TEST

PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE

SAMPLE FROM BROKEN BRICK MK 60%

SPECIMEN NO.	TYPE OF STEEL	DIAMETER (mm.)	WEIGHT (Kg.)	FORCE (Kg.)	LENGHT (cm.)	SURFACE AREA (cm <sup>2</sup> )	FORCE PER SURFACE AREA (Kg./cm <sup>2</sup> )
1	RB	12.000	12.173	3030.000	20.000	75.398	40.187
2	RB	12.000	12.133	3015.000	20.000	75.398	39.988
3	RB	12.000	12.116	3105.000	20.000	75.398	41.181
4	RB	12.000	12.078	2985.000	20.000	75.398	39.590
AVERAGE							40.236

ตารางที่ 26 แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมอิฐหัก 60%MX

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

**CONCRETE BOND STRESS TEST**

**PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM BROKEN BRICK MX 50%**

SPECIMEN NO.	TYPE OF STEEL	DIAMETER (mm.)	WEIGHT (Kg.)	FORCE (Kg.)	LENGTH (cm.)	SURFACE AREA (cm <sup>2</sup> )	FORCE PER SURFACE AREA (Kg./cm <sup>2</sup> )
1	RB	12.000	12.145	3120.000	20.000	75.398	41.380
2	RB	12.000	12.218	3165.000	20.000	75.398	41.977
3	RB	12.000	11.920	3285.000	20.000	75.398	43.569
4	RB	12.000	12.022	3240.000	20.000	75.398	42.972
<b>AVERAGE</b>							<b>42.474</b>

ตารางที่ 27 แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมอิฐหัก 50%MX

**CONCRETE BOND STRESS TEST**

**PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM SAWDUST 50% INSTEAD OF SAND**

SPECIMEN NO.	TYPE OF STEEL	DIAMETER (mm.)	WEIGHT (Kg.)	FORCE (Kg.)	LENGTH (cm.)	SURFACE AREA (cm <sup>2</sup> )	FORCE PER SURFACE AREA (Kg./cm <sup>2</sup> )
1	RB	12.000	12.626	2910.000	20.000	75.398	38.595
2	RB	12.000	12.399	2610.000	20.000	75.398	34.616
3	RB	12.000	12.924	3615.000	20.000	75.398	47.945
4	RB	12.000	12.809	3795.000	20.000	75.398	50.333
<b>AVERAGE</b>							<b>42.872</b>

ตารางที่ 28 แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมขี้เถ้า 50%MX

โดยปริมาตรของปูน

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้คัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

**CONCRETE BOND STRESS TEST**

**PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM SAWDUST 60% INSTEAD OF SAND**

SPECIMEN NO.	TYPE OF STEEL	DIAMETER (mm.)	WEIGHT (Kg.)	FORCE (Kg.)	LENGTH (cm.)	SURFACE AREA (cm <sup>2</sup> )	FORCE PER SURFACE AREA (Kg./cm <sup>2</sup> )
1	RB	12.000	11.718	2160.000	20.000	75.398	28.648
2	RB	12.000	11.953	2625.000	20.000	75.398	34.815
3	RB	12.000	11.945	2235.000	20.000	75.398	29.643
4	RB	12.000	11.869	2295.000	20.000	75.398	30.438
<b>AVERAGE</b>							<b>30.886</b>

ตารางที่ 29 แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมซีเมนต์ 60%MX

โดยปริมาตรของปูน

**CONCRETE BOND STRESS TEST**

**PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM CONCRETE (1/2")**

SPECIMEN NO.	TYPE OF STEEL	DIAMETER (mm.)	WEIGHT (Kg.)	FORCE (Kg.)	LENGTH (cm.)	SURFACE AREA (cm <sup>2</sup> )	FORCE PER SURFACE AREA (Kg./cm <sup>2</sup> )
1	RB	12.000	13.039	2745.000	20.000	75.398	36.407
2	RB	12.000	13.024	2685.000	20.000	75.398	35.611
3	RB	12.000	13.133	2835.000	20.000	75.398	37.600
4	RB	12.000	13.192	2775.000	20.000	75.398	36.805
<b>AVERAGE</b>							<b>36.606</b>

ตารางที่ 30 แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตใช้หินขนาด 0.5"

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

**CONCRETE BOND STRESS TEST**

**PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM SANDUST 1:1 BY VOLUME OF CEMENT**

SPECIMEN NO.	TYPE OF STEEL	DIAMETER (mm.)	WEIGHT (Kg.)	FORCE (Kg.)	LENGHT (cm.)	SURFACE AREA (cm <sup>2</sup> )	FORCE PER SURFACE AREA (Kg./cm <sup>2</sup> )
1	RB	12.000	11.558	2775.000	20.000	75.398	36.805
2	RB	12.000	11.628	2460.000	20.000	75.398	32.627
3	RB	12.000	11.361	2370.000	20.000	75.398	31.433
4	RB	12.000	11.621	2850.000	20.000	75.398	37.799
<b>AVERAGE</b>							<b>34.666</b>

ตารางที่ 31 แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมซีเมนต์ 1:1

โดยปริมาตรของปูน

**CONCRETE BOND STRESS TEST**

**PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM SANDUST 1:1.5 BY VOLUME OF CEMENT**

SPECIMEN NO.	TYPE OF STEEL	DIAMETER (mm.)	WEIGHT (Kg.)	FORCE (Kg.)	LENGHT (cm.)	SURFACE AREA (cm <sup>2</sup> )	FORCE PER SURFACE AREA (Kg./cm <sup>2</sup> )
1	RB	12.000	10.637	1995.000	20.000	75.398	26.460
2	RB	12.000	10.149	1950.000	20.000	75.398	25.863
3	RB	12.000	10.855	1875.000	20.000	75.398	24.868
4	RB	12.000	10.621	1875.000	20.000	75.398	24.868
<b>AVERAGE</b>							<b>25.515</b>

ตารางที่ 32 แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมซีเมนต์ 1:2

โดยปริมาตรของปูน

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

**CONCRETE BOND STRESS TEST**

**PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM SANDUST 1:2 BY VOLUME OF CEMENT**

SPECIMEN NO.	TYPE OF STEEL	DIAMETER (mm.)	WEIGHT (Kg.)	FORCE (Kg.)	LENGHT (cm.)	SURFACE AREA (cm <sup>2</sup> )	FORCE PER SURFACE AREA (Kg./cm <sup>2</sup> )
1	RB	12.000	10.355	1635.000	20.000	75.398	21.685
2	RB	12.000	10.586	1605.000	20.000	75.398	21.287
3	RB	12.000	10.400	1695.000	20.000	75.398	22.481
4	RB	12.000	10.509	1725.000	20.000	75.398	22.879
<b>AVERAGE</b>							<b>22.083</b>

ตารางที่ 33 แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมซีเมนต์ 1:1.5  
โดยปริมาตรของปูน

**CONCRETE BOND STRESS TEST**

**PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM FOAM 1:1 BY VOLUME OF CEMENT**

SPECIMEN NO.	TYPE OF STEEL	DIAMETER (mm.)	WEIGHT (Kg.)	FORCE (Kg.)	LENGHT (cm.)	SURFACE AREA (cm <sup>2</sup> )	FORCE PER SURFACE AREA (Kg./cm <sup>2</sup> )
1	RB	12.000	11.698	3285.000	20.000	75.398	43.569
2	RB	12.000	11.776	3225.000	20.000	75.398	42.773
3	RB	12.000	11.708	3450.000	20.000	75.398	45.757
<b>AVERAGE</b>							<b>44.033</b>

ตารางที่ 34 แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมโฟม 1:1  
โดยปริมาตรของปูน

**CONCRETE BOND STRESS TEST**

**PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM FOAM 1:1.5 BY VOLUME OF CEMENT**

SPECIMEN NO.	TYPE OF STEEL	DIAMETER (mm.)	WEIGHT (Kg.)	FORCE (Kg.)	LENGHT (cm.)	SURFACE AREA (cm <sup>2</sup> )	FORCE PER SURFACE AREA (Kg./cm <sup>2</sup> )
1	RB	12.000	10.733	3600.000	20.000	75.398	47.746
2	RB	12.000	10.750	3225.000	20.000	75.398	42.773
3	RB	12.000	11.059	3060.000	20.000	75.398	40.585
<b>AVERAGE</b>							<b>43.701</b>

ตารางที่ 35 แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมโฟม 1:1.5

โดยปริมาตรของปูน

**CONCRETE BOND STRESS TEST**

**PROJECT AGGREGATES FOR LIGHTWEIGHT CONCRETE  
SAMPLE FROM FOAM 1:2 BY VOLUME OF CEMENT**

SPECIMEN NO.	TYPE OF STEEL	DIAMETER (mm.)	WEIGHT (Kg.)	FORCE (Kg.)	LENGHT (cm.)	SURFACE AREA (cm <sup>2</sup> )	FORCE PER SURFACE AREA (Kg./cm <sup>2</sup> )
1	RB	12.000	9.925	2385.000	20.000	75.398	31.632
2	RB	12.000	9.907	2925.000	20.000	75.398	38.794
3	RB	12.000	9.748	3180.000	20.000	75.398	42.176
<b>AVERAGE</b>							<b>37.534</b>

ตารางที่ 36 แสดงผลการทดสอบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมโฟม 1:2

โดยปริมาตรของปูน

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

จากตารางที่ 19-36 ผลการทดสอบแรงยึดเกาะระหว่างคอนกรีตกับเหล็กเสริม

เป็นดังนี้

A1	หน่วยแรงยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริม = 45.608 กก./ซม. <sup>2</sup>
A2	หน่วยแรงยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริม = 52.869 กก./ซม. <sup>2</sup>
A3	หน่วยแรงยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริม = 32.975 กก./ซม. <sup>2</sup>
A4	หน่วยแรงยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริม = 33.970 กก./ซม. <sup>2</sup>
A5	หน่วยแรงยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริม = 35.760 กก./ซม. <sup>2</sup>
A6	หน่วยแรงยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริม = 36.257 กก./ซม. <sup>2</sup>
A7	หน่วยแรงยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริม = 37.451 กก./ซม. <sup>2</sup>
A8	หน่วยแรงยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริม = 40.236 กก./ซม. <sup>2</sup>
A9	หน่วยแรงยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริม = 42.474 กก./ซม. <sup>2</sup>
A10	หน่วยแรงยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริม = 42.872 กก./ซม. <sup>2</sup>
A11	หน่วยแรงยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริม = 30.886 กก./ซม. <sup>2</sup>
A12	หน่วยแรงยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริม = 36.606 กก./ซม. <sup>2</sup>
A13	หน่วยแรงยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริม = 34.666 กก./ซม. <sup>2</sup>
A14	หน่วยแรงยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริม = 25.515 กก./ซม. <sup>2</sup>
A15	หน่วยแรงยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริม = 22.083 กก./ซม. <sup>2</sup>
A16	หน่วยแรงยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริม = 44.033 กก./ซม. <sup>2</sup>
A17	หน่วยแรงยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริม = 43.701 กก./ซม. <sup>2</sup>
A18	หน่วยแรงยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริม = 37.534 กก./ซม. <sup>2</sup>

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ค่าโมดูลัสยืดหยุ่นของคอนกรีตที่ได้จากการทดลอง เป็นดังนี้

A1	ค่าโมดูลัสของคอนกรีต	= 2.245 x 10 <sup>5</sup>	กก./ซม. <sup>2</sup>
A2	ค่าโมดูลัสของคอนกรีต	= 2.533 x 10 <sup>5</sup>	กก./ซม. <sup>2</sup>
A3	ค่าโมดูลัสของคอนกรีต	= 1.218 x 10 <sup>5</sup>	กก./ซม. <sup>2</sup>
A4	ค่าโมดูลัสของคอนกรีต	= 1.292 x 10 <sup>5</sup>	กก./ซม. <sup>2</sup>
A5	ค่าโมดูลัสของคอนกรีต	= 1.438 x 10 <sup>5</sup>	กก./ซม. <sup>2</sup>
A6	ค่าโมดูลัสของคอนกรีต	= 1.408 x 10 <sup>5</sup>	กก./ซม. <sup>2</sup>
A7	ค่าโมดูลัสของคอนกรีต	= 1.452 x 10 <sup>5</sup>	กก./ซม. <sup>2</sup>
A8	ค่าโมดูลัสของคอนกรีต	= 1.588 x 10 <sup>5</sup>	กก./ซม. <sup>2</sup>
A9	ค่าโมดูลัสของคอนกรีต	= 1.542 x 10 <sup>5</sup>	กก./ซม. <sup>2</sup>
A10	ค่าโมดูลัสของคอนกรีต	= 1.597 x 10 <sup>5</sup>	กก./ซม. <sup>2</sup>
A11	ค่าโมดูลัสของคอนกรีต	= 3.589 x 10 <sup>4</sup>	กก./ซม. <sup>2</sup>
A12	ค่าโมดูลัสของคอนกรีต	= 2.087 x 10 <sup>5</sup>	กก./ซม. <sup>2</sup>
A13	ค่าโมดูลัสของคอนกรีต	= 1.448 x 10 <sup>5</sup>	กก./ซม. <sup>2</sup>
A14	ค่าโมดูลัสของคอนกรีต	= 1.251 x 10 <sup>5</sup>	กก./ซม. <sup>2</sup>
A15	ค่าโมดูลัสของคอนกรีต	= 7.498 x 10 <sup>4</sup>	กก./ซม. <sup>2</sup>
A16	ค่าโมดูลัสของคอนกรีต	= 1.421 x 10 <sup>5</sup>	กก./ซม. <sup>2</sup>
A17	ค่าโมดูลัสของคอนกรีต	= 1.079 x 10 <sup>5</sup>	กก./ซม. <sup>2</sup>
A18	ค่าโมดูลัสของคอนกรีต	= 6.994 x 10 <sup>4</sup>	กก./ซม. <sup>2</sup>

หมายเหตุ

จากมาตรฐาน ว.ศ.ท. กำหนดค่าโมดูลัสยืดหยุ่นของคอนกรีต ดังนี้

$$E_c = w^{1.5} \times 4270 \quad f'_c \quad \text{กก./ซม.}^2$$

เมื่อ  $w$  = หน้ำน้ำนหนักของคอนกรีต (ตัน ต่อ ม.<sup>3</sup>)

$f'_c$  = กำลังอัดประลัยของคอนกรีต (กก.ต่อ ซม.<sup>2</sup>)

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่นอญญาติให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ข้อมือให้ของคนกรัดที่ได้จากการทดลอง

A1  $f'_c = 208 \text{ ksc}$

$$\begin{aligned} \text{หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ข้อมือให้} &= \frac{2.29 \times \sqrt{208}}{2 \times 1.2} = 13.76 \text{ กก./ซม.}^2 \\ &= 11 \text{ กก./ซม.}^2 \end{aligned}$$

A2  $f'_c = 256 \text{ ksc}$

$$\begin{aligned} \text{หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ข้อมือให้} &= \frac{2.29 \times \sqrt{256}}{2 \times 1.2} = 15.26 \text{ กก./ซม.}^2 \\ &= 11 \text{ กก./ซม.}^2 \end{aligned}$$

A3  $f'_c = 94 \text{ ksc}$

$$\begin{aligned} \text{หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ข้อมือให้} &= \frac{2.29 \times \sqrt{94}}{2 \times 1.2} = 9.25 \text{ กก./ซม.}^2 \\ &= 11 \text{ กก./ซม.}^2 \end{aligned}$$

A4  $f'_c = 104 \text{ ksc}$

$$\begin{aligned} \text{หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ข้อมือให้} &= \frac{2.29 \times \sqrt{104}}{2 \times 1.2} = 9.73 \text{ กก./ซม.}^2 \\ &= 11 \text{ กก./ซม.}^2 \end{aligned}$$

A5  $f'_c = 116 \text{ ksc}$

$$\begin{aligned} \text{หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ข้อมือให้} &= \frac{2.29 \times \sqrt{116}}{2 \times 1.2} = 10.27 \text{ กก./ซม.}^2 \\ &= 11 \text{ กก./ซม.}^2 \end{aligned}$$

A6  $f'_c = 121 \text{ ksc}$

$$\begin{aligned} \text{หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ข้อมือให้} &= \frac{2.29 \times \sqrt{121}}{2 \times 1.2} = 10.49 \text{ กก./ซม.}^2 \\ &= 11 \text{ กก./ซม.}^2 \end{aligned}$$

$$A7 \quad f'_c = 128 \text{ ksc}$$

$$\text{หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ข้อมาให้} = \frac{2.29 \times \sqrt{128}}{2 \times 1.2} = 10.79 \text{ กก./ซม.}^2$$

$$A8 \quad f'_c = 142 \text{ ksc}$$

$$\text{หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ข้อมาให้} = \frac{2.29 \times \sqrt{142}}{2 \times 1.2} = 11.37 \text{ กก./ซม.}^2$$

$$A9 \quad f'_c = 145 \text{ ksc}$$

$$\text{หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ข้อมาให้} = \frac{2.29 \times \sqrt{145}}{2 \times 1.2} = 11.49 \text{ กก./ซม.}^2$$

$$A10 \quad f'_c = 142 \text{ ksc}$$

$$\text{หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ข้อมาให้} = \frac{2.29 \times \sqrt{142}}{2 \times 1.2} = 11.37 \text{ กก./ซม.}^2$$

$$A11 \quad f'_c = 70 \text{ ksc}$$

$$\text{หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ข้อมาให้} = \frac{2.29 \times \sqrt{70}}{2 \times 1.2} = 7.98 \text{ กก./ซม.}^2$$

$$A12 \quad f'_c = 227 \text{ ksc}$$

$$\text{หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ข้อมาให้} = \frac{2.29 \times \sqrt{227}}{2 \times 1.2} = 14.38 \text{ กก./ซม.}^2$$

$$A13 \quad f'_c = 134 \text{ ksc}$$

$$\text{หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ข้อมาให้} = \frac{2.29 \times \sqrt{134}}{2 \times 1.2} = 11.05 \text{ กก./ซม.}^2$$

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

$$A14 f'_c = 46 \text{ ksc}$$

$$\text{หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ขอมให้} = \frac{2.29 \times \sqrt{46}}{2 \times 1.2} = 6.47 \text{ กก./ซม.}^2$$

$$A15 f'_c = 125 \text{ ksc}$$

$$\text{หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ขอมให้} = \frac{2.29 \times \sqrt{125}}{2 \times 1.2} = 10.67 \text{ กก./ซม.}^2$$

$$A16 f'_c = 131 \text{ ksc}$$

$$\text{หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ขอมให้} = \frac{2.29 \times \sqrt{131}}{2 \times 1.2} = 10.92 \text{ กก./ซม.}^2$$

$$A17 f'_c = 104 \text{ ksc}$$

$$\text{หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ขอมให้} = \frac{2.29 \times \sqrt{104}}{2 \times 1.2} = 9.73 \text{ กก./ซม.}^2$$

$$A18 f'_c = 57 \text{ ksc}$$

$$\text{หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ขอมให้} = \frac{2.29 \times \sqrt{57}}{2 \times 1.2} = 7.21 \text{ กก./ซม.}^2$$

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

หมายเหตุ

จากมาตรฐาน ว.ศ.ท. สำหรับหน่วยแรงยึดเหนี่ยวของเหล็กกลม

สำหรับเหล็กบนรับแรงดึง

$$\text{หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ขอมให้} = \frac{2.29 \sqrt{f'_c}}{2D} < 11 \text{ กก./ซม.}^2$$

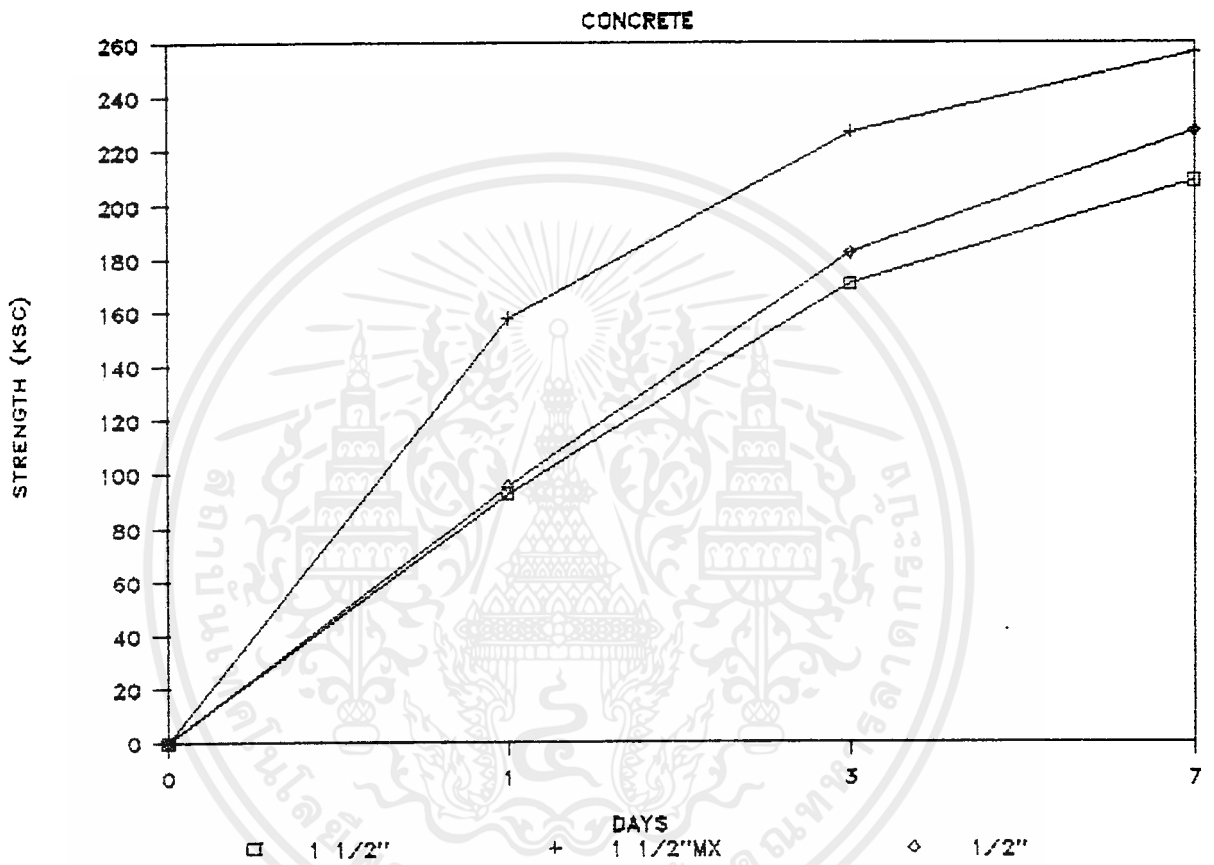
สำหรับเหล็กอื่นที่รับแรงดึง

$$\text{หน่วยแรงยึดเหนี่ยวที่ขอมให้} = \frac{3.23 \sqrt{f'_c}}{2D} < 11 \text{ กก./ซม.}^2$$

เมื่อ  $D$  = เส้นผ่านศูนย์กลางของเหล็ก  
 $f'_c$  = กำลังอัดประลัยของคอนกรีต รูปทรงกระบอกเมื่ออายุ 28 วัน

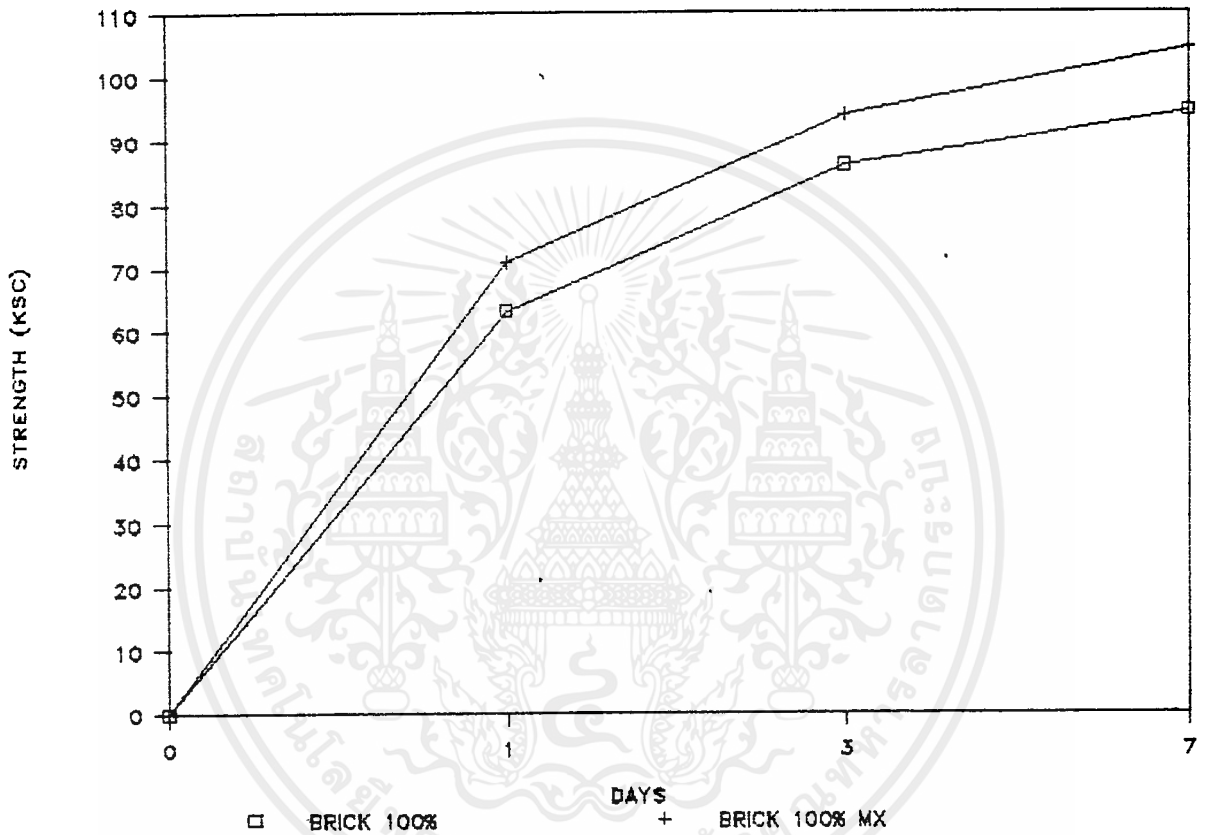
ถ้าใช้เหล็กข้ออ้อย ค่าหน่วยแรงที่ขอมให้ของคอนกรีต เพิ่มได้ 2 เท่าของค่าหน่วยแรงที่ขอมให้ของคอนกรีต ของเหล็กกลม แต่ไม่เกิน 25 กก./ซม.<sup>2</sup> สำหรับเหล็กบน และไม่เกิน 35 กก./ซม.<sup>2</sup> สำหรับเหล็กอื่นที่ไม่ใช่เหล็กบน

## CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH



รูปที่ 1 เติมMX และ ขนาดของหิน

## CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH BROKEN BRICK

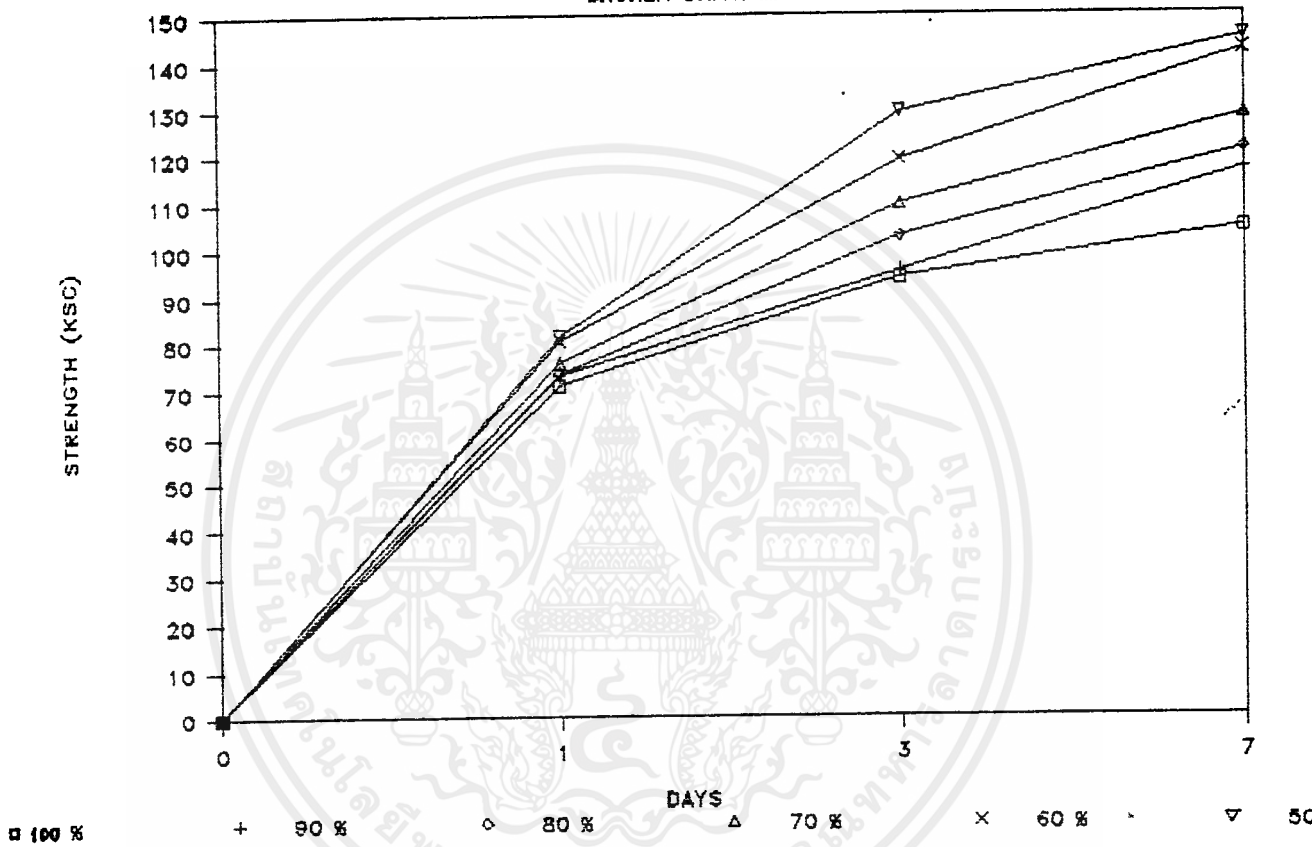


รูปที่ 2 แสดงการเปรียบเทียบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมอิฐหัก 100% และ 100%MX

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH

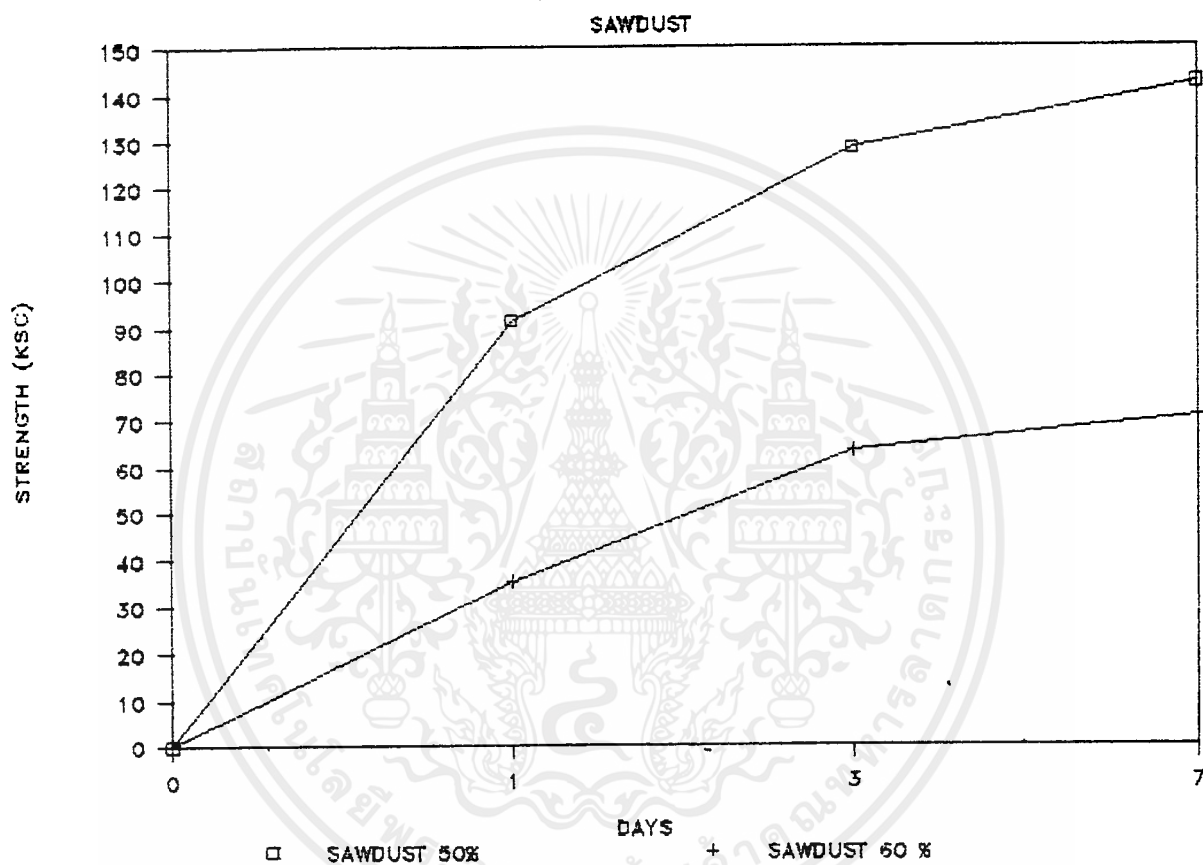
BROKEN BRICK MX



รูปที่ 3 แสดงการเปรียบเทียบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมอิฐหัก 100%MX, 90%MX, 80%MX, 70%MX, 60%MX, 50%MX

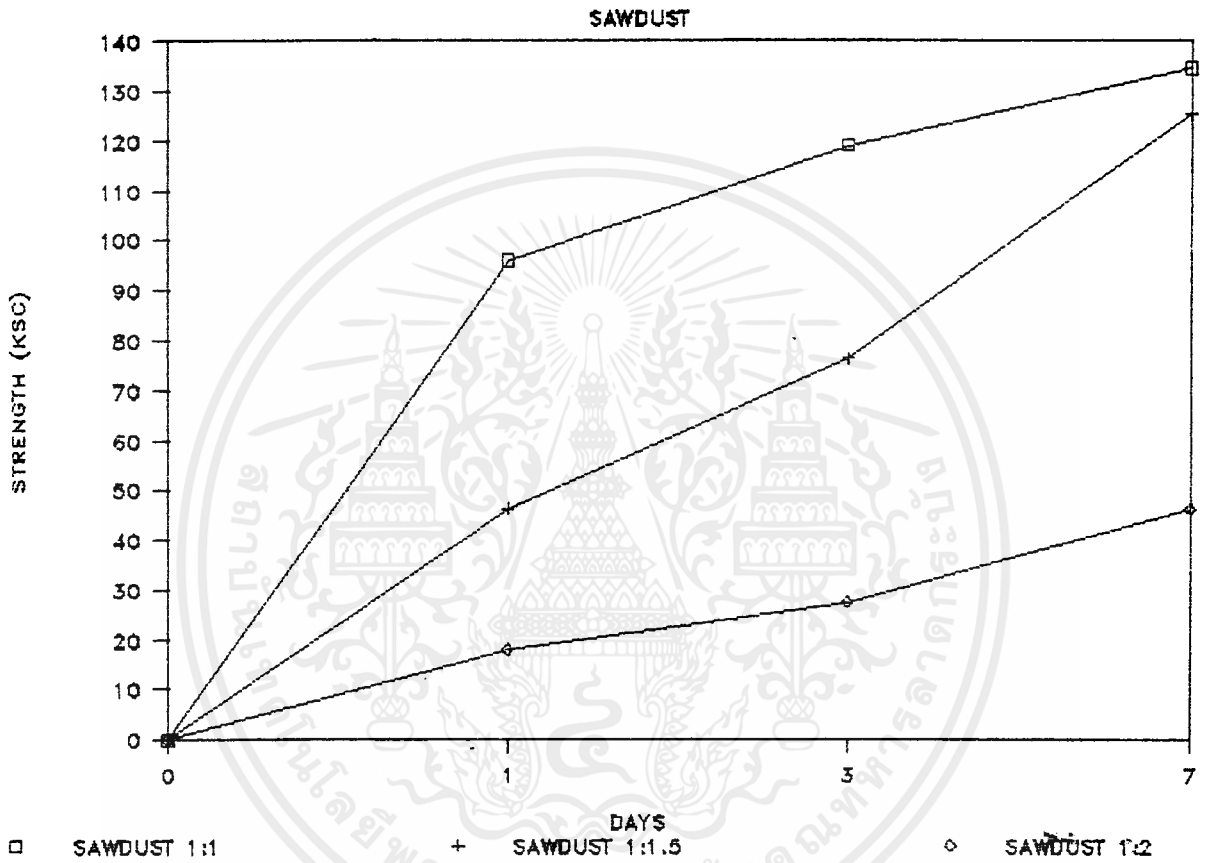
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH

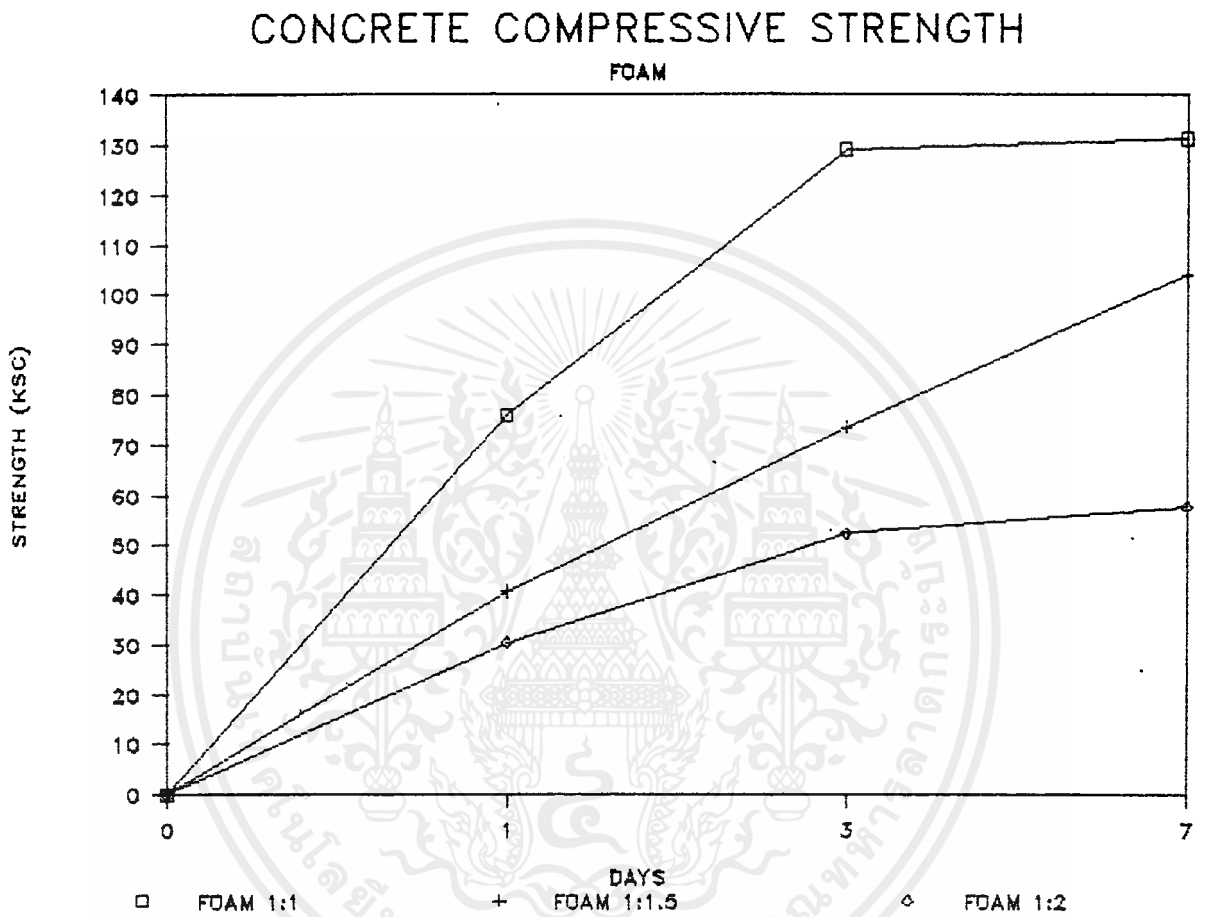


รูปที่ 4 แสดงการเปรียบเทียบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์  
แทนที่ทราย 50%MX และ 60%MX

## CONCRETE COMPRESSIVE STRENGTH

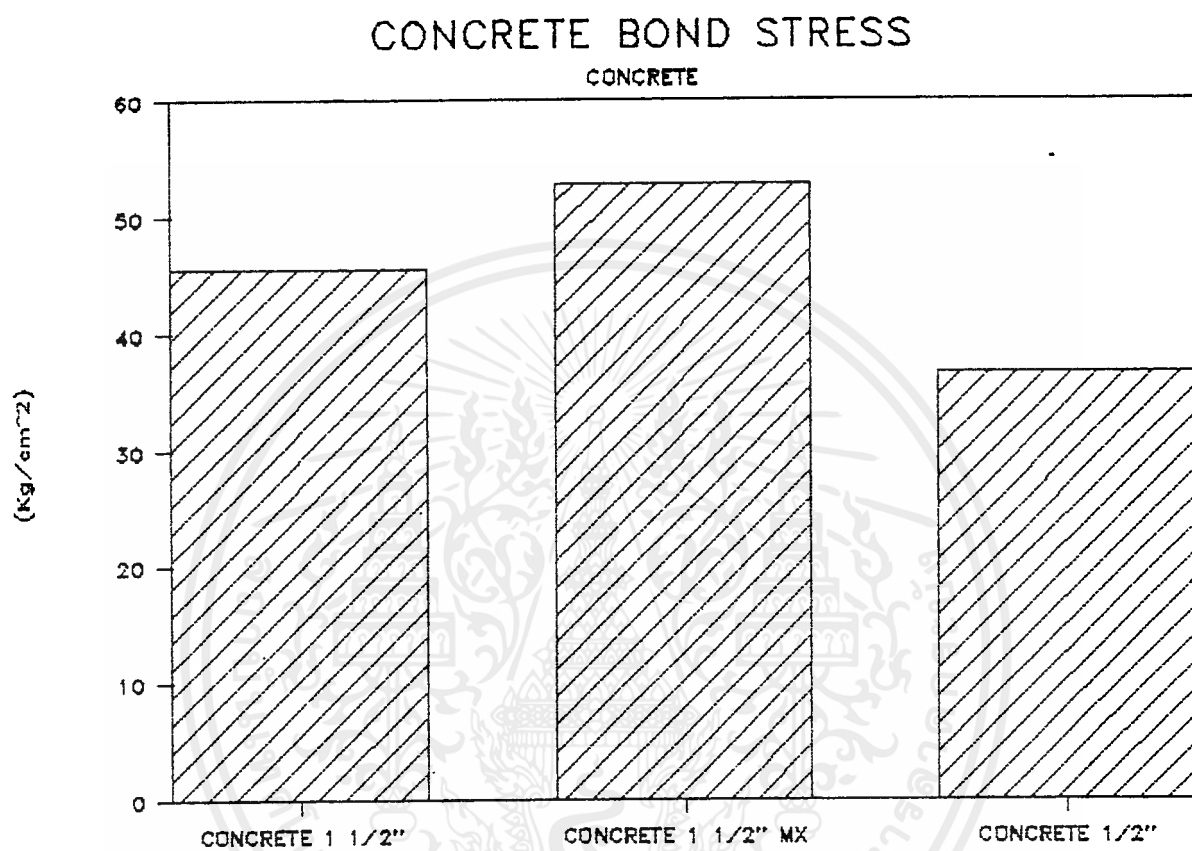


รูปที่ 5 แสดงการเปรียบเทียบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์ 1:1, 1:1.5 และ 1:2

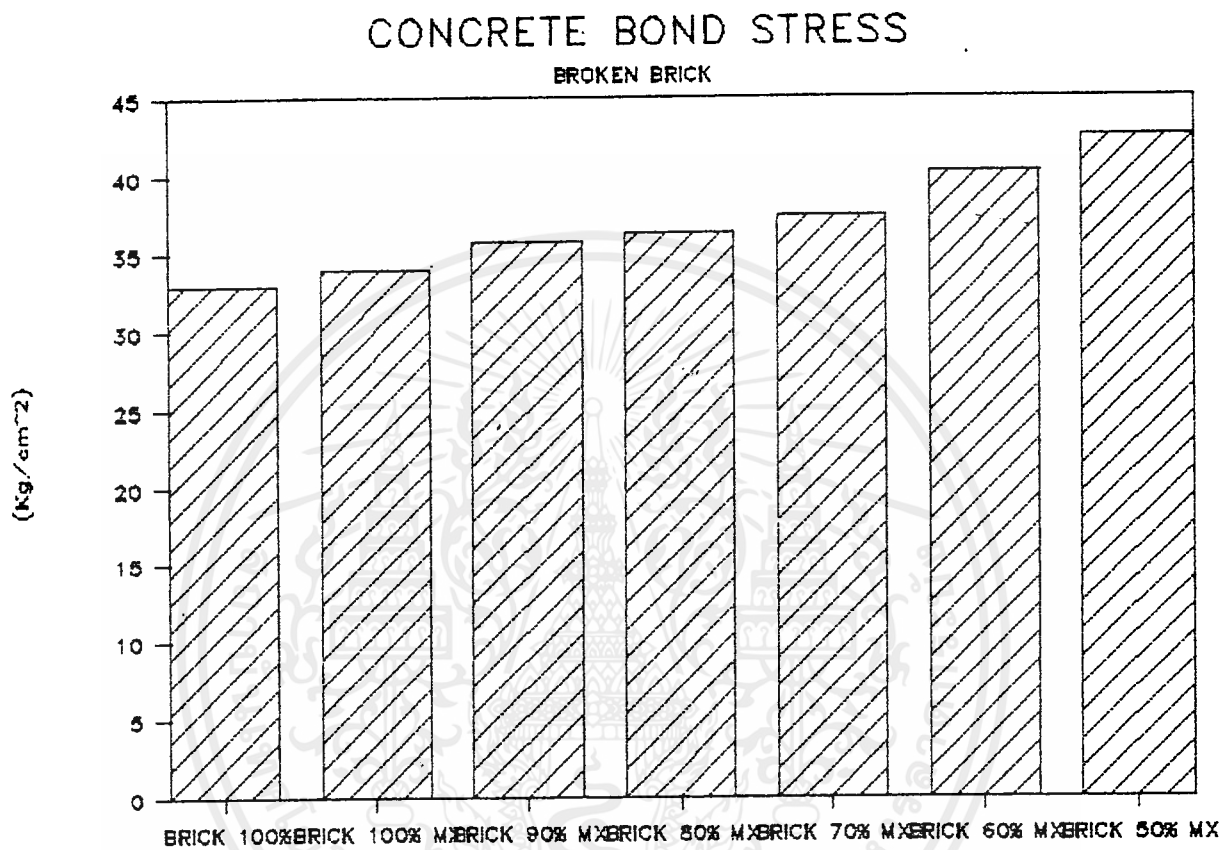


รูปที่ 6 แสดงการเปรียบเทียบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตผสมโฟม 1:1, 1:1.5 และ 1:2

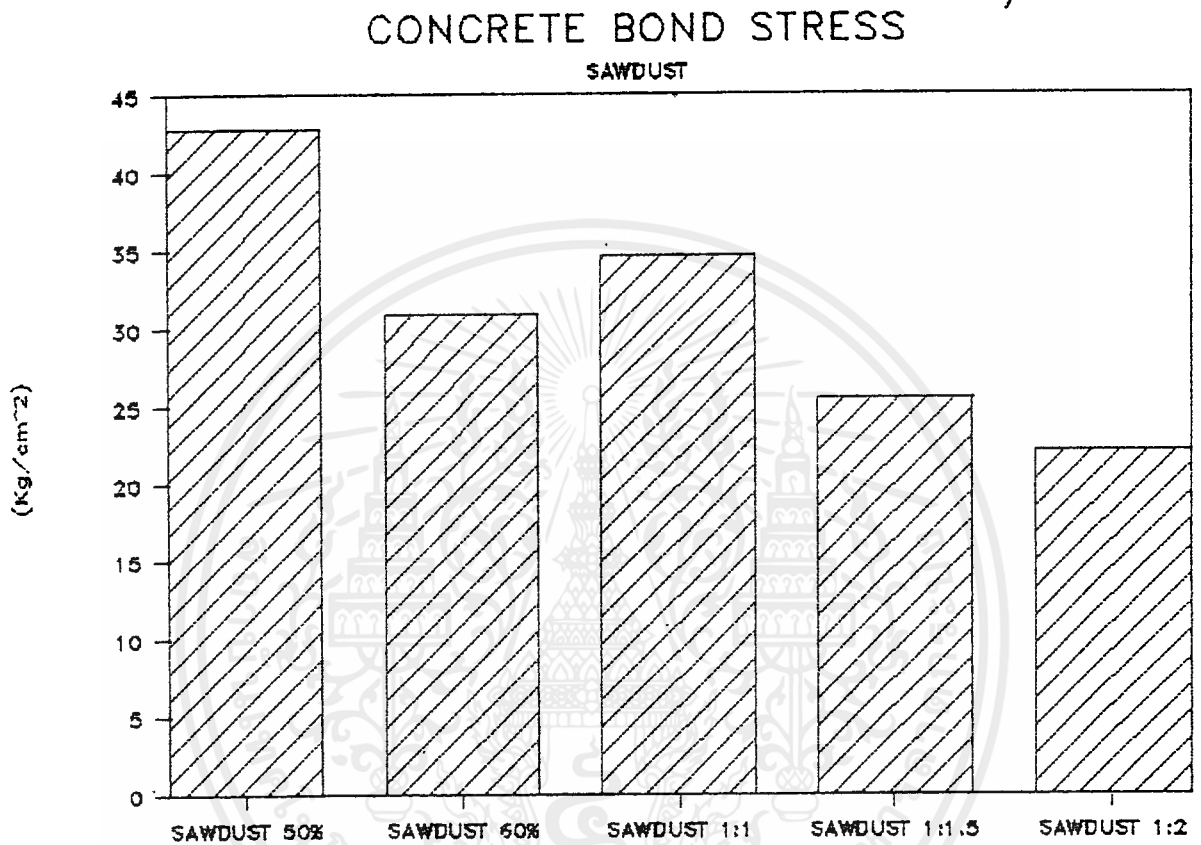
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



รูปที่ 7 แสดงการเปรียบเทียบแรงยึดเกาะของคอนกรีตที่ไม่เติมMX เติมMX และ ขนาดของหิน

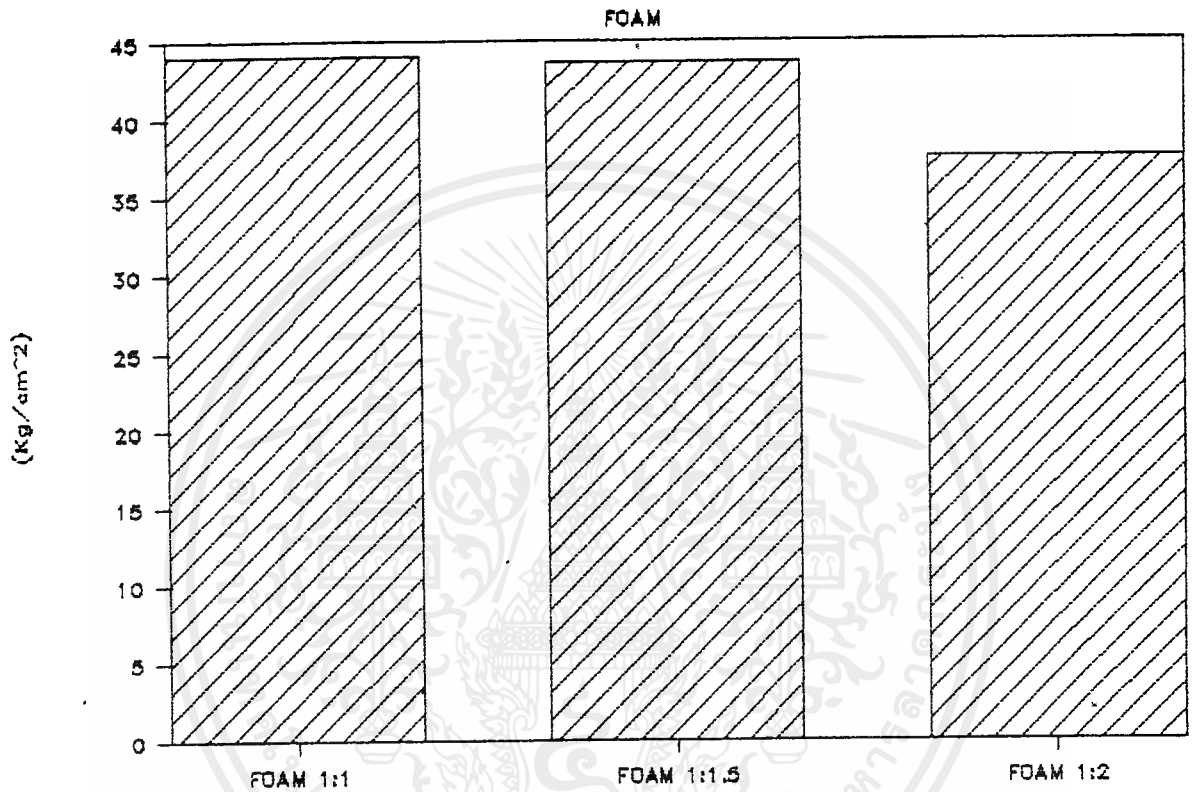


รูปที่ 8 แสดงการเปรียบเทียบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมอิฐหัก 100% MX, 90% MX, 80% MX, 70% MX, 60% MX, 50% MX

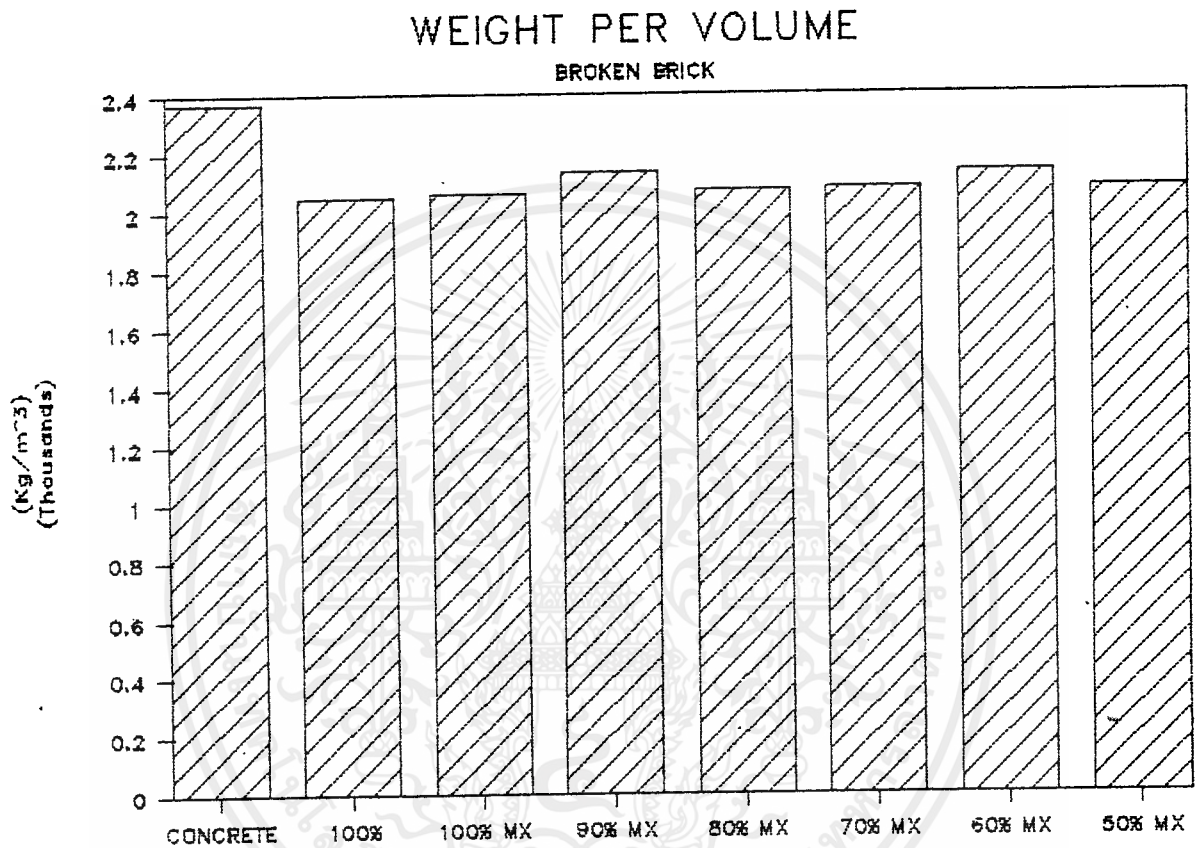


รูปที่ 9 แสดงการเปรียบเทียบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมซีเมนต์  
แทนที่ทราย 50%, 60%, 1:1, 1:1.5, 1:2

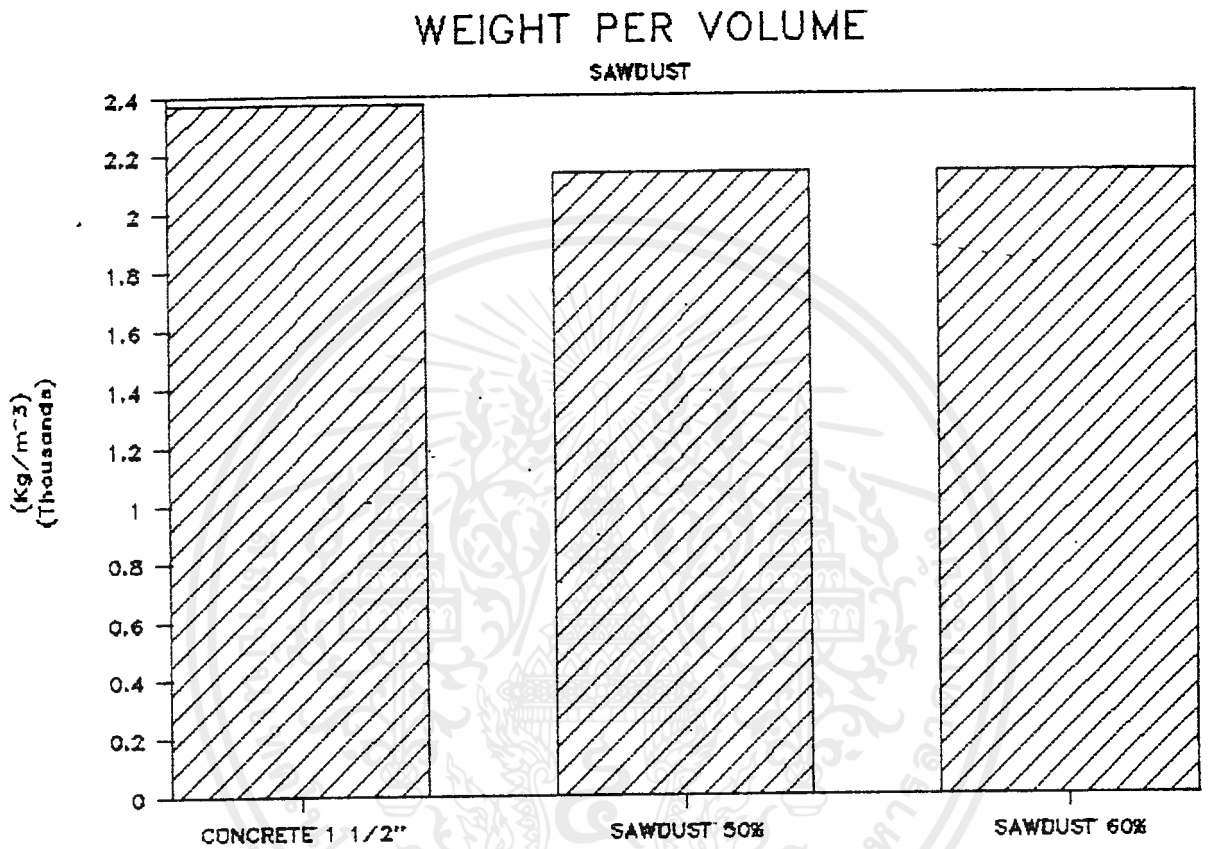
## CONCRETE BOND STRESS



รูปที่ 10 แสดงการเปรียบเทียบแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมโฟม  
อัตราส่วน 1:1, 1:1.5, 1:2

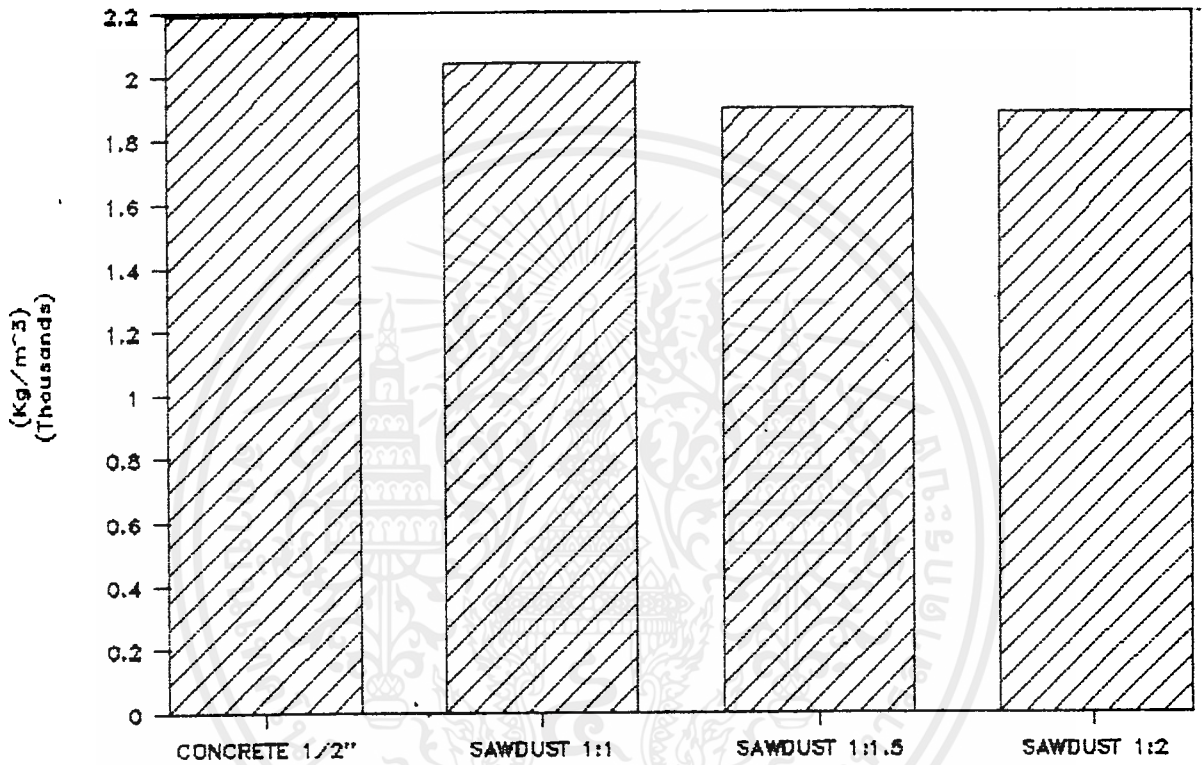


รูปที่ 11 แสดงการเปรียบเทียบหน่วยน้ำหนักของคอนกรีต, อิฐหัก 100%MX, 90%MX, 80%MX, 70%MX, 60%MX, 50%MX.

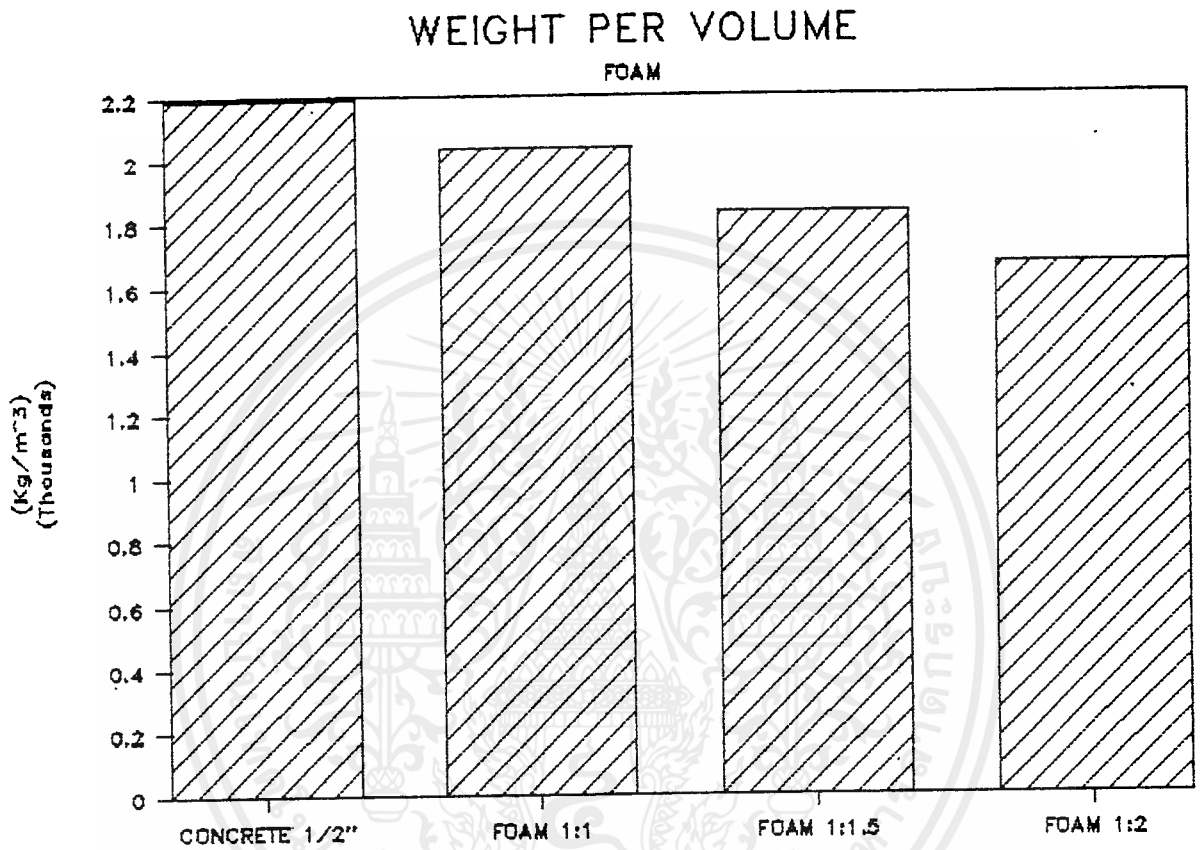


รูปที่ 12 แสดงการเปรียบเทียบหน่วยน้ำหนักของคอนกรีตผสมซีเมนต์  
แทนที่ทราย 50%MX, 60%MX

## WEIGHT PER VOLUME SAWDUST



รูปที่ 13 แสดงการเปรียบเทียบหน่วยน้ำหนักของคอนกรีตผสมซีเมนต์  
อัตราส่วน 1:1, 1:1.5, 1:2



รูปที่ 14 การเปรียบเทียบหน่วยน้ำหนักของคอนกรีตผสมโฟม  
อัตราส่วน 1:1, 1:1.5, 1:2

### การวิเคราะห์ผลการทดสอบ

กราฟที่ 1 แสดงการเปรียบเทียบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีต โดยการใช้คอนกรีตที่ผสมมวลรวมปกติ คือ ใช้ หินปะทุทราย และเปลี่ยนขนาดของหินลงจากใช้หิน 1.5" เป็น หิน 0.5" และเติมน้ำยาเพิ่มกำลังในคอนกรีตที่ใช้หิน 1.5" เพื่อเป็นตัวเปรียบเทียบว่า ในคอนกรีตปกติการรับกำลังของคอนกรีตได้กำลังตามที่ได้ออกแบบไว้หรือไม่ และเมื่อเติมสารเคมีเพื่อช่วยให้คอนกรีตมีกำลังสูงขึ้น จะมีผลอย่างไร

จากกราฟที่ 1 แสดงให้เห็นว่าคอนกรีตทั้ง 2 ตัวอย่าง คือ ใช้หินขนาด 1.5" และหินขนาด 0.5" มีค่าการรับกำลังอัดสูงกว่า 200 กก./ซม.<sup>2</sup> และคอนกรีตที่ผสมน้ำยาเพิ่มกำลังสามารถรับกำลังได้สูงกว่าคอนกรีตปกติ และ สูงกว่าการออกแบบ 56 กก./ซม.<sup>2</sup>

กราฟที่ 2 แสดงการเปรียบเทียบการรับกำลังของคอนกรีต โดยการใช้อิฐหัก 100% ตามอัตราส่วนผสมปกติ กับการใช้อิฐหัก 100% ผสมด้วยน้ำยาเพิ่มกำลัง

จากกราฟที่ 2 แสดงให้เห็นว่า เมื่อเติมน้ำยาเพิ่มกำลังลงในส่วนผสมตามปริมาณของปูน คือใช้น้ำยา 0.8 กก.ต่อ ปูน 100 กก. คอนกรีตที่ผสมน้ำยา จะมีกำลังในการรับแรงมากกว่าคอนกรีตที่ไม่ผสมน้ำยา แสดงว่าการใช้น้ำยาเพิ่มกำลังในคอนกรีตมีส่วนช่วยให้คอนกรีตมีความสามารถในการรับกำลังเพิ่มขึ้น

กราฟที่ 3 แสดงการเปรียบเทียบการรับกำลังของคอนกรีต เมื่อนำอิฐหักมาใช้เป็นส่วนผสมของคอนกรีต โดยแทนมวลรวมหยาบ คือ หิน ในอัตราส่วนต่างๆกัน คือ ใช้อิฐหัก 50%, 60%, 70%, 80%, 90% และ 100% ของน้ำหนักอิฐหักที่ได้จากการคำนวณและมีการเติมน้ำยาในอัตราส่วนเท่าๆกัน

จากกราฟที่ 3 แสดงให้เห็นว่า ส่วนผสมที่มีปริมาณของอิฐหักมาก การรับกำลังของคอนกรีตจะมีค่าน้อยลงและกำลังของคอนกรีตจะเพิ่มมากขึ้นตามอัตราการใช้อิฐหัก เนื่องจากมีซีเมนต์เฟสท์มากขึ้น

กราฟที่ 4 แสดงการเปรียบเทียบกำลังของคอนกรีต โดยการใช้น้ำที่เลือกผสมลงในคอนกรีต โดยการแทนที่ทรายดังนี้คือ แทนที่ทรายด้วยน้ำที่เลือก 50% ของปริมาตรทราย และ 60% ของปริมาตรของทราย ทำการทดลองจนกระทั่งใช้น้ำที่เลือกแทนที่ทราย 100% แต่จากการทดลอง เมื่อน้ำที่เลือกแทนที่ทรายจนกระทั่งมากกว่า 60% คอนกรีตไม่สามารถก่อตัวได้ จึงได้ผลการทดลองที่ 50% และ 60% เท่านั้น

จากกราฟที่ 4 กำลังของคอนกรีตที่ใช้น้ำที่เลือกแทนที่ทราย 50% จะสามารถรับกำลังได้สูงกว่า การใช้น้ำที่เลือกแทนที่ทราย 60% ลักษณะของผิวของคอนกรีตจะมีสีน้ำตาลแดง ผิวขรุขระ เนื่องจากน้ำที่เลือกที่มีขนาดใหญ่ เป็นส่วนมาก เมื่อเทียบกับขนาดของทราย และ การก่อตัวของคอนกรีตโดยใช้น้ำที่เลือกแทนที่ทรายเป็นไปได้ช้า ต้องปล่อยให้คอนกรีตอยู่ในแบบหล่อ ประมาณ 3 วัน จึงจะสามารถแกะแบบได้

กราฟที่ 5 แสดงการเปรียบเทียบกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตที่ใช้น้ำที่เลือกผ่านการร่อนผ่านตะแกรงเบอร์ 4 โดยจะมีลักษณะละเอียด น้ำหนักเบา ผสมในคอนกรีต 1:1, 1:1.5 และ 1:2 โดยปริมาตรของปูน

จากกราฟที่ 5 กำลังอัดของคอนกรีตที่ใช้น้ำที่เลือก 1:1 เท่าโดยปริมาตรของปูนสามารถรับกำลังได้มากที่สุด เมื่อเทียบกับคอนกรีตที่ 1:1.5 และ 1:2 แสดงว่า เมื่อน้ำที่เลือกเพิ่มมากขึ้น ความสามารถในการรับกำลังของคอนกรีตจะน้อยลง เนื่องจากการเกาะตัวของปูน กับ น้ำที่เลือก เป็นไปได้ยาก ทำให้เนื้อคอนกรีตค่อนข้างเปราะ ทำให้การรับกำลังมีค่าน้อยกว่าการใช้ทราย คอนกรีตผสมน้ำที่เลือกจะสามารถแกะแบบได้ เมื่อบ่มไว้ในแบบ 3 วัน

กราฟที่ 6 แสดงการเปรียบเทียบกำลังของคอนกรีต โดยใช้น้ำที่เลือกเป็นส่วนผสมในคอนกรีต อัตราส่วนที่ใช้ 1:1, 1:1.5, 1:2 โดยปริมาตรของปูน

จากกราฟที่ 6 การใช้น้ำที่เลือกเพิ่มลงไปในส่วนผสมมีผลทำให้กำลังการรับน้ำหนักของคอนกรีตเปลี่ยนไปตามปริมาณของน้ำที่เลือกที่ใช้ คือ เมื่อน้ำที่เลือกเพิ่มเข้าไปมาก กำลังของคอนกรีตจะลดลง

น้ำที่เลือกเป็นส่วนผสมที่มีน้ำหนักเบา และไม่มีผลต่อการก่อตัวของคอนกรีต ลักษณะของผิวหน้าของคอนกรีตจะสังเกตเห็นเม็ดน้ำที่เลือกอยู่ด้านบน ทั้งนี้เนื่องจากเม็ดน้ำที่เลือกเกิดการลอยตัว การรับกำลังของคอนกรีตจะแปรผกผันกับปริมาณของน้ำที่เลือก

กราฟที่ 7 แสดงการเปรียบเทียบการยึดเกาะระหว่างคอนกรีตกับเหล็กเสริม  
เมื่อเป็นคอนกรีตปกติ

จากกราฟที่ 7 จะเห็นว่า คอนกรีตที่ใช้หินขนาด 1.5" จะมีความสามารถในการยึดเกาะมากกว่า หิน 0.5" นั่นคือ เมื่อใช้วัสดุผสมหยาบที่มีขนาดใหญ่กว่าจะมีการยึดเกาะที่ดีกว่า และคอนกรีตที่เติมสารเพิ่มกำลังของคอนกรีตจะมีค่าการยึดเกาะที่สูงกว่า คอนกรีตธรรมดา ประมาณ 10 กก./ชม.<sup>2</sup>

กราฟที่ 8 แสดงการเปรียบเทียบการยึดเกาะระหว่างคอนกรีตกับเหล็กเสริม  
ของอิฐหักที่ส่วนผสมต่างๆกัน คือ อิฐหัก 100%, 100%๓x จนกระทั่งอิฐหัก 50%๓x

จากกราฟที่ 8 จะเห็นว่า ค่าของแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมอิฐหัก อยู่ในช่วง 33-43 กก./ชม.<sup>2</sup> กล่าวคือ อิฐหักที่ 100% จะมีค่าแรงยึดเกาะต่ำที่สุด และอิฐหักที่ 100%๓x จนถึงอิฐหัก 50%๓x จะมีค่าสูงขึ้นตามลำดับ ดังนั้น เมื่อใช้อิฐหักแทนมวลรวมหยาบ ค่าการยึดเกาะระหว่างอิฐหักในส่วนผสมของคอนกรีตมีการยึดเกาะน้อยลง เนื่องจากความแข็งแรงของอิฐหักน้อยกว่า หิน ที่ใช้เป็นมวลรวมหยาบโดยทั่วไป

กราฟที่ 9 แสดงการเปรียบเทียบการยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริม  
ของคอนกรีตผสมซีเมนต์ ทั้งตัวอย่างที่ใช้ซีเมนต์ 50%, 60% แทนที่ทราย และซีเมนต์ 1:2, 1:1.5, 1:2 โดยปริมาตรของปูน

จากกราฟที่ 9 คอนกรีตที่ใช้ซีเมนต์ 50%แทนที่ทราย จะมีค่าแรงยึดเกาะสูงกว่า คอนกรีตที่ใช้ซีเมนต์ 60% แทนที่ทราย ประมาณ 15 กก./ชม.<sup>2</sup> ส่วนคอนกรีตที่ใช้ซีเมนต์ 1:1 โดยปริมาตรของปูน จะมีค่าการยึดเกาะมากกว่าคอนกรีตที่ใช้ซีเมนต์ 1:1.5 และ 1:2 โดยคอนกรีตที่ใช้ซีเมนต์แทนที่ทรายจะมีค่าแรงยึดเกาะมากกว่าคอนกรีตที่ใช้ซีเมนต์ 1:1, 1:1.5, 1:2 โดยปริมาตรของปูน

กราฟที่ 10 แสดงการเปรียบเทียบการยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริม  
ของคอนกรีตผสมโม่ 1:1, 1:1.5, 1:2 โดยปริมาตรของปูน

จากกราฟที่ 10 คอนกรีตที่ผสมเม็ดโม่ 1:1 จะมีค่าแรงยึดเกาะมากกว่า 1:1.5, 1:2 โดยที่ค่าแรงยึดเกาะของคอนกรีตผสมโม่ 1:1 และ 1:1.5 มีค่าใกล้เคียง

เคียงกัน คือ ประมาณ 44 และ 43 กก./ชม.<sup>2</sup> ตามลำดับ แสดงว่าคอนกรีตผสมโพลีมีค่าแรงอัดเกาะไม่ขึ้นกับปริมาณของโพลีที่ผสมลงในคอนกรีต

กราฟที่ 11 แสดงการเปรียบเทียบหน่วยน้ำหนักระหว่างคอนกรีตปกติกับคอนกรีตผสมอิฐหัก

จากกราฟที่ 11 จะเห็นว่า ค่าของหน่วยน้ำหนักของคอนกรีตปกติมากกว่าหน่วยน้ำหนักของคอนกรีตผสมอิฐหัก แสดงว่า การใช้อิฐหักเป็นส่วนผสมของคอนกรีตมีส่วนทำให้หน่วยน้ำหนักของคอนกรีตลดน้อยลง คือ จากคอนกรีตปกติ หน่วยน้ำหนักประมาณ 2400 กก./ม.<sup>3</sup> ถ้าเป็นคอนกรีตผสมอิฐหักจะมีหน่วยน้ำหนักประมาณ 2000-2100 กก./ม.<sup>3</sup> จากกราฟ ค่าหน่วยน้ำหนักของคอนกรีตผสมอิฐหักในแต่ละส่วนผสมมีค่าใกล้เคียงกัน แสดงว่า ไม่ว่าจะลดหรือเพิ่มอิฐหักในส่วนผสมของคอนกรีตก็ไม่มีผลต่อค่าของหน่วยน้ำหนัก แต่จะมีผลต่อกำลังของคอนกรีต

กราฟที่ 12 แสดงการเปรียบเทียบหน่วยน้ำหนักระหว่างคอนกรีตปกติกับคอนกรีตผสมซีเมนต์ 50% และ 60% โดยการแทนที่ทราย

จากกราฟที่ 12 คอนกรีตปกติมีหน่วยน้ำหนักมากกว่าคอนกรีตผสมซีเมนต์ โดยหน่วยน้ำหนักของคอนกรีตปกติประมาณ 2400 กก./ม.<sup>3</sup> ส่วนหน่วยน้ำหนักของคอนกรีตผสมซีเมนต์ 50% และ 60% ประมาณ 2100 กก./ม.<sup>3</sup>

กราฟที่ 13 แสดงการเปรียบเทียบหน่วยน้ำหนักระหว่างคอนกรีตปกติกับคอนกรีตผสมซีเมนต์ ในอัตราส่วน 1:1, 1:1.5, 1:2 โดยปริมาตรของปูน

จากกราฟที่ 13 จะเห็นว่าหน่วยน้ำหนักของคอนกรีตปกติมีค่ามากกว่าหน่วยน้ำหนักของคอนกรีตผสมซีเมนต์ และคอนกรีตผสมซีเมนต์ในอัตราส่วน 1:1 จะมีหน่วยน้ำหนักมากกว่าคอนกรีตผสมซีเมนต์ 1:1.5 และ 1:2 แสดงว่าเมื่อเพิ่มปริมาณของซีเมนต์จะมีผลทำให้คอนกรีตมีน้ำหนักเบาลง

กราฟที่ 14 แสดงการเปรียบเทียบการยึดเกาะของคอนกรีตกับเหล็กเสริมของคอนกรีตผสมโฟม ในอัตราส่วน 1:1, 1:1.5 และ 1:2 โดยปริมาตรของปูน

จากกราฟที่ 14 จะเห็นว่าหน่วยน้ำหนักของคอนกรีตปกติ มีค่ามากกว่าคอนกรีตผสมโฟม สำหรับคอนกรีตผสมโฟมนั้นเมื่อใช้โฟมผสมลงไป 1:1 จะให้ค่าหน่วยน้ำหนักมากกว่าการใส่โฟมลงไป ในอัตราส่วน 1:1.5 และ 1:2 ตามลำดับ แสดงว่า เมื่อใส่โฟมผสมลงไป ในคอนกรีต ช่วยให้คอนกรีตมีน้ำหนักเบาลง จากเดิมมากกว่า 3% เลย



สรุปผลการทดลองและข้อเสนอแนะ

สรุปผลการทดลอง

คอนกรีตเบาที่ใช้ในงานก่อสร้างทั่วไปมีหน่วยน้ำหนักอยู่ระหว่าง 800-1850 กก./ม.<sup>3</sup> มีค่ากำลังรับแรงอัดไม่ต่ำกว่า 170. กก./ซม.<sup>2</sup> โดยใช้วัสดุผสม ได้แก่ อิฐหัก ขี้เถ้า และ เม็ดโฟม จากผลการทดลองสรุปได้ว่า

อิฐหัก

มีหน่วยน้ำหนักอยู่ระหว่าง	2049-2133	กก./ม. <sup>3</sup>
กำลังต้านทานแรงอัด	94-145	กก./ซม. <sup>2</sup>
ค่าโมดูลัสยืดหยุ่น	$1.218 \times 10^5 - 1.588 \times 10^5$	กก./ซม. <sup>2</sup>

ขี้เถ้า (แทนที่ทราย)

มีหน่วยน้ำหนักอยู่ระหว่าง	2131-2142	กก./ม. <sup>3</sup>
กำลังต้านทานแรงอัด	70-142	กก./ซม. <sup>2</sup>
ค่าโมดูลัสยืดหยุ่น	$3.589 \times 10^4 - 1.597 \times 10^5$	กก./ซม. <sup>2</sup>

ขี้เถ้า (ผสมโดยปริมาตรปูน)

มีหน่วยน้ำหนักอยู่ระหว่าง	1898-2190	กก./ม. <sup>3</sup>
กำลังต้านทานแรงอัด	46-135	กก./ซม. <sup>2</sup>
ค่าโมดูลัสยืดหยุ่น	$7.498 \times 10^4 - 1.448 \times 10^5$	กก./ซม. <sup>2</sup>

เม็ดโฟม

มีหน่วยน้ำหนักอยู่ระหว่าง	1620-2000	กก./ม. <sup>3</sup>
กำลังต้านทานแรงอัด	50-135	กก./ซม. <sup>2</sup>
โมดูลัสยืดหยุ่น	$6.994 \times 10^4 - 1.421 \times 10^5$	กก./ซม. <sup>2</sup>

เปรียบเทียบราคาของคอนกรีตชนิดต่างๆ ที่ได้จากการทดลอง

**ราคาวัสดุก่อสร้าง**

หิน 1.5"	ราคา	330	บาท/ม. <sup>3</sup>
หิน 0.5"	ราคา	350	บาท/ม. <sup>3</sup>
ปูน	ราคา	1700	บาท/ตัน
ทราย	ราคา	150	บาท/ม. <sup>3</sup>
น้ำยาเพิ่มกำลัง	ราคา	30	บาท/กก.

**ราคาค่าขนส่งวัสดุโดยประมาณ**

อิฐหัก	ค่าขนส่ง	100	บาท/ตัน
ซีเมนต์	ค่าขนส่ง	1000	บาท/ตัน

**เมื่อใช้คอนกรีตธรรมดา(หิน1.5") เทียบบราคาคใน 1 ม.<sup>3</sup>**

**วัสดุที่ใช้**

หิน	1167	กก.	=	1.167 x 330	=	385.11	บาท
ปูน	250	กก.	=	2.5 x 170	=	425	บาท
ทราย	780	กก.	=	0.78 x 150	=	117	บาท
				<b>รวม</b>		<b>927</b>	<b>บาท</b>

**เมื่อใช้คอนกรีตธรรมดา(หิน0.5") เทียบบราคาคใน 1 ม.<sup>3</sup>**

**วัสดุที่ใช้**

หิน	875	กก.	=	0.875 x 350	=	306.25	บาท
ปูน	307	กก.	=	3.07 x 170	=	521.90	บาท
ทราย	852	กก.	=	0.852 x 150	=	127.80	บาท
				<b>รวม</b>		<b>956.00</b>	<b>บาท</b>

เมื่อใช้คอนกรีตผสมอิฐ 100% เทียบบรราคาใน 1 ม.<sup>3</sup>

วัสดุที่ใช้

อิฐ	719	กก.	=	$0.719 \times 100$	=	71.90	บาท
ปูน	250	กก.	=	$2.50 \times 170$	=	425.00	บาท
ทราย	969	กก.	=	$0.969 \times 150$	=	145.35	บาท
น้ำยาเพิ่มกำลัง 2		กก.	=	$2.00 \times 30$	=	60.00	บาท
						<b>รวม</b>	<b>630.00 บาท</b>

เมื่อใช้คอนกรีตผสมอิฐ 90% เทียบบรราคาใน 1 ม.<sup>3</sup>

วัสดุที่ใช้

อิฐ	647	กก.	=	$0.647 \times 100$	=	64.70	บาท
ปูน	250	กก.	=	$2.50 \times 170$	=	425.00	บาท
ทราย	969	กก.	=	$0.969 \times 150$	=	145.35	บาท
น้ำยาเพิ่มกำลัง 2		กก.	=	$2.00 \times 30$	=	60.00	บาท
						<b>รวม</b>	<b>695.00 บาท</b>

เมื่อใช้คอนกรีตผสมอิฐ 80% เทียบบรราคาใน 1 ม.<sup>3</sup>

วัสดุที่ใช้

อิฐ	572	กก.	=	$0.572 \times 100$	=	57.20	บาท
ปูน	250	กก.	=	$2.50 \times 170$	=	425.00	บาท
ทราย	969	กก.	=	$0.969 \times 150$	=	145.35	บาท
น้ำยาเพิ่มกำลัง 2		กก.	=	$2.00 \times 30$	=	60.00	บาท
						<b>รวม</b>	<b>687.55 บาท</b>

เมื่อใช้คอนกรีตผสมอิฐ 70% เทียบบรราคาใน 1 ม.<sup>3</sup>

วัสดุที่ใช้

อิฐ	503	กก.	=	0.503 x 100	=	50.30	บาท
ปูน	250	กก.	=	2.50 x 170	=	425.00	บาท
ทราย	969	กก.	=	0.969 x 150	=	145.35	บาท
น้ำยาเพิ่มกำลัง 2		กก.	=	2.00 x 30	=	60.00	บาท
						<b>รวม</b>	<b>680.65 บาท</b>

เมื่อใช้คอนกรีตผสมอิฐ 60% เทียบบรราคาใน 1 ม.<sup>3</sup>

วัสดุที่ใช้

อิฐ	431	กก.	=	0.431 x 100	=	43.10	บาท
ปูน	250	กก.	=	2.50 x 170	=	425.00	บาท
ทราย	969	กก.	=	0.969 x 150	=	145.35	บาท
น้ำยาเพิ่มกำลัง 2		กก.	=	2.00 x 30	=	60.00	บาท
						<b>รวม</b>	<b>673.45 บาท</b>

เมื่อใช้คอนกรีตผสมอิฐ 50% เทียบบรราคาใน 1 ม.<sup>3</sup>

วัสดุที่ใช้

อิฐ	360	กก.	=	0.360 x 100	=	36.00	บาท
ปูน	250	กก.	=	2.50 x 170	=	425.00	บาท
ทราย	969	กก.	=	0.969 x 150	=	145.35	บาท
น้ำยาเพิ่มกำลัง 2		กก.	=	2.00 x 30	=	60.00	บาท
						<b>รวม</b>	<b>666.35 บาท</b>

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

เมื่อใช้คอนกรีตผสมซีเมนต์ (แทนที่ทราย 50% โดยปริมาตร) เทียบราคาใน 1 ม.<sup>3</sup>

วัสดุที่ใช้

ซีเมนต์	60	กก.	=	$0.060 \times 1000$	=	60.00	บาท
ปูน	250	กก.	=	$2.50 \times 170$	=	425.00	บาท
ทราย	390	กก.	=	$0.390 \times 150$	=	58.50	บาท
หิน	1167	กก.	=	$1.167 \times 330$	=	385.11	บาท
น้ำยาเพิ่มกำลัง 2		กก.	=	$2.00 \times 30$	=	60.00	บาท
						<b>รวม</b>	<b>988.61 บาท</b>

เมื่อใช้คอนกรีตผสมซีเมนต์ (แทนที่ทราย 60% โดยปริมาตร) เทียบราคาใน 1 ม.<sup>3</sup>

วัสดุที่ใช้

ซีเมนต์	70	กก.	=	$0.070 \times 1000$	=	70.00	บาท
ปูน	250	กก.	=	$2.50 \times 170$	=	425.00	บาท
ทราย	312	กก.	=	$0.312 \times 150$	=	46.80	บาท
น้ำยาเพิ่มกำลัง 2		กก.	=	$2.00 \times 30$	=	60.00	บาท
						<b>รวม</b>	<b>601.80 บาท</b>

เมื่อใช้คอนกรีตผสมซีเมนต์ (1:1 เท่าโดยปริมาตรของปูน) เทียบราคาใน 1 ม.<sup>3</sup>

วัสดุที่ใช้

ซีเมนต์	87.5	กก.	=	$0.0875 \times 1000$	=	87.50	บาท
ปูน	307	กก.	=	$3.07 \times 170$	=	521.90	บาท
ทราย	852	กก.	=	$0.852 \times 150$	=	127.80	บาท
หิน	875	กก.	=	$0.875 \times 350$	=	308.25	บาท
น้ำยาเพิ่มกำลัง 2.45		กก.	=	$2.45 \times 30$	=	73.50	บาท
						<b>รวม</b>	<b>1116.95 บาท</b>

เมื่อใช้คอนกรีตผสมซีเมนต์ (1:1.5 เท่าโดยปริมาตรของปูน) เกือบราคาใน 1 ม.<sup>3</sup>  
วัสดุที่ใช้

ซีเมนต์	106	กก.	=	0.106 x 1000	=	106.00	บาท
ปูน	307	กก.	=	3.07 x 170	=	521.90	บาท
ทราย	852	กก.	=	0.852 x 150	=	127.80	บาท
หิน	875	กก.	=	0.875 x 350	=	306.25	บาท
น้ำยาเพิ่มกำลัง	2.45	กก.	=	2.45 x 30	=	73.50	บาท
						<b>รวม</b>	<b>1135.45</b> บาท

เมื่อใช้คอนกรีตผสมซีเมนต์ (1:2 เท่าโดยปริมาตรของปูน) เกือบราคาใน 1 ม.<sup>3</sup>  
วัสดุที่ใช้

ซีเมนต์	125	กก.	=	0.125 x 1000	=	125.00	บาท
ปูน	307	กก.	=	3.07 x 170	=	521.90	บาท
ทราย	852	กก.	=	0.852 x 150	=	127.80	บาท
หิน	875	กก.	=	0.875 x 350	=	306.25	บาท
น้ำยาเพิ่มกำลัง	2.45	กก.	=	2.45 x 30	=	73.50	บาท
						<b>รวม</b>	<b>1154.45</b> บาท

เมื่อใช้คอนกรีตผสมโฟม (1:1 เท่าโดยปริมาตรของปูน) เกือบราคาใน 1 ม.<sup>3</sup>  
วัสดุที่ใช้

โฟม	7.5	กก.	=	7.50 x 90	=	675.00	บาท
ปูน	307	กก.	=	3.07 x 170	=	521.90	บาท
ทราย	852	กก.	=	0.852 x 150	=	127.80	บาท
หิน	875	กก.	=	0.875 x 350	=	306.25	บาท
น้ำยาเพิ่มกำลัง	2.45	กก.	=	2.45 x 30	=	73.50	บาท
						<b>รวม</b>	<b>1704.45</b> บาท

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

เมื่อใช้คอนกรีตผสมโฟม (1:1.5 เท่าโดยปริมาตรของปูน) เทียบราคาใน 1 ม.<sup>3</sup>  
วัสดุที่ใช้

โฟม	12	กก.	=	12	x	90	=	1080.00	บาท
ปูน	307	กก.	=	3.07	x	170	=	521.90	บาท
ทราย	852	กก.	=	0.852	x	150	=	127.80	บาท
หิน	875	กก.	=	0.875	x	350	=	306.25	บาท
น้ำยาเพิ่มกำลัง	2.45	กก.	=	2.45	x	30	=	73.50	บาท
				<b>รวม</b>				<b>2109.45</b>	<b>บาท</b>

เมื่อใช้คอนกรีตผสมโฟม (1:2 เท่าโดยปริมาตรของปูน) เทียบราคาใน 1 ม.<sup>3</sup>  
วัสดุที่ใช้

โฟม	16	กก.	=	16	x	90	=	1440.00	บาท
ปูน	307	กก.	=	3.07	x	170	=	521.90	บาท
ทราย	852	กก.	=	0.852	x	150	=	127.80	บาท
หิน	875	กก.	=	0.875	x	350	=	306.25	บาท
น้ำยาเพิ่มกำลัง	2.45	กก.	=	2.45	x	30	=	73.50	บาท
				<b>รวม</b>				<b>2469.45</b>	<b>บาท</b>

## ข้อดี ข้อเสีย ของการนำ อิฐหัก ซีเมนต์ และ โฟม มาใช้ในการผสมคอนกรีต

### 1. อิฐหัก

#### ข้อดี

- มีราคาถูก เมื่อคิดที่ปริมาตรเท่ากัน โดยจะมีราคาประมาณ 630 บาท/ม.<sup>3</sup>
- หาได้ง่าย ไม่มีราคา เพราะเป็นวัสดุที่เหลือใช้
- ผิวของคอนกรีตที่ได้ จะมีลักษณะคล้ายกับคอนกรีตทั่วไป คือ มีผิวเรียบ สีค่อนข้างแดง

#### ข้อเสีย

- จะมีความสูงชันเพราะต้องนำมาทุบให้ได้ขนาด ก่อนที่จะนำมาผสมคอนกรีต ทำให้เกิดความล่าช้า และ เสียค่าแรงงานในการทุบ
- กำลังรับแรงอัดค่อนข้างต่ำ จากที่ได้ออกแบบไว้ คือ มีค่า 94-145 กก./ซม.<sup>3</sup> จากที่ออกแบบไว้ 200 กก./ซม.<sup>3</sup>
- ไม่สามารถทำให้น้ำหนักของคอนกรีตลดลง จนถึงระดับที่ถือได้ว่าเป็น คอนกรีตเบา โดยหน่วยน้ำหนักมีค่าระหว่าง 2049-2133 กก./ม.<sup>3</sup> ส่วนหน่วยน้ำหนักของคอนกรีตเบาที่มีค่า เท่ากับ 800-1800 กก./ม.<sup>3</sup>

### 2. ซีเมนต์

#### ข้อดี

- ราคาถูก เมื่อคิดที่ปริมาตรเท่ากัน โดยที่คอนกรีตผสมซีเมนต์ (แทนที่ทราย) จะมีราคาอยู่ระหว่าง 532-544 บาท/ม.<sup>3</sup> ส่วนคอนกรีตผสมซีเมนต์ (จำนวนเท่าโดยปริมาตรของปูน) จะมีราคาแพงกว่า คือ มีราคาประมาณ 1029 บาท/ม.<sup>3</sup>
- เป็นวัสดุที่เหลือใช้ หาได้ง่าย ไม่มีราคา

#### ข้อเสีย

- ลักษณะผิวของคอนกรีต จะค่อนข้างหยาบ ผิวไม่แข็งแรง หลุดง่าย เมื่อนำไปใช้งานต้องมีการฉาบผิวหน้าอีกครั้งหนึ่ง
- คอนกรีตมีการก่อตัวช้า คือ เมื่อหล่อใส่แบบแล้วต้องทิ้งไว้ 3 วัน จึงจะสามารถถอดแบบได้

- ขณะเทคอนกรีตผสมซีเมนต์เข้าแบบหล่อ เมื่อกระทุ้ง น้ำจากเนื้อคอนกรีต จะไหลออกจากแบบหล่อมามาก ทำให้คอนกรีตเกิดการไม่เกาะตัว ซึ่งเป็นสาเหตุที่ทำให้คอนกรีตผสมซีเมนต์หลุดลุ่ยได้ง่าย

### 3. เม็ดโฟม

#### ข้อดี

- มีน้ำหนักเบา คือ คอนกรีตที่ได้จะมีน้ำหนัก ประมาณ 169-2035 กก./ม.<sup>3</sup>
- ไม่มีผลต่อการก่อตัวของคอนกรีต สามารถแกะออกจากแบบหล่อได้ ตามกำหนด

#### ข้อเสีย

- มีราคาแพง เม็ดโฟมที่ใช้มีราคา กิโลกรัมละ 90 บาท เพราะถ้าต้องการคอนกรีตที่มีน้ำหนักเบา การใส่เม็ดโฟมลงไปผสมในคอนกรีต ก็ต้องใส่เป็นปริมาณมาก การเลือกใช้ คอนกรีตผสมเม็ดโฟม จึงต้องพิจารณาถึงความจำเป็นในการใช้งาน
- การผสมคอนกรีตทำได้ยาก เนื่องจากเม็ดโฟมมีน้ำหนักเบา และลอยตัว การผสมเม็ดโฟมเข้าไปในคอนกรีต ต้องค่อย ๆ ปล่อยเม็ดโฟม ลงไปในคอนกรีต จึงจะทำให้เม็ดโฟมผสมได้ทั่วถึงกับเนื้อคอนกรีต
- การกระทุ้งให้คอนกรีตอัดแน่น มีผลทำให้เม็ดโฟมเกิดการลอยตัวขึ้นตามบนผิวหน้าของคอนกรีต ทำให้ผิวของคอนกรีตไม่เรียบ

### ข้อเสนอนะ

1. การนำซีเมนต์ไปใช้ประโยชน์ เหมาะสำหรับงานที่ต้องการประหยัดค่าใช้จ่ายในก่อสร้าง และไม่จำกัดเวลาของงาน เพราะคอนกรีตผสมซีเมนต์จะก่อตัวนานกว่าปกติ อัตราส่วนที่เหมาะสมในการนำไปใช้งานที่รับกำลังอัดไม่มากนัก คือ ไม่เกิน 130 กก./ชม.<sup>2</sup> สามารถเลือกใช้ส่วนผสม 1:1 และ 1:1.5 โดยปริมาตรของปูน ได้
2. คอนกรีตผสมอิฐหัก จัดอยู่ในจำพวกคอนกรีตชนิดกึ่งเบา (Semi-lightweight Concrete) สามารถนำไปใช้ทำคอนกรีตบล็อก สำหรับกำแพงรั้ว
3. คอนกรีตผสมเม็ดโฟม จะมีราคาแพง เมื่อเปรียบเทียบกับคอนกรีตธรรมดา เนื่องจากเม็ดโฟมที่ใช้มีราคาแพง (กิโลกรัมละ 90 บาท) ไม่เหมาะที่จะนำมาใช้ในงานทั่วไป
4. ในการหล่อคอนกรีตผสมซีเมนต์ และเม็ดโฟม การกระทุ้ง ต้องออกแรงสม่ำเสมอเพราะจะทำให้หินลงไปอยู่ข้างล่างของแบบหล่อ ส่วนผสมของซีเมนต์และเม็ดโฟม จะลอยอยู่ข้างบน ซึ่งมีผลทำให้กำลังอัดของคอนกรีตน้อยลง เนื่องจากคอนกรีตจะเกิดการแตกหักช่วงบนก่อน โดยที่ส่วนล่างซึ่งประกอบด้วยคอนกรีต ยังไม่ถึงจุดประลัย

## บรรณานุกรม

1. วินิต ช่อวิเชียร : คอนกรีตเทคโนโลยี, 2529.
2. รักษ์ รักไทยคี : ความแข็งแรงของผนังคอนกรีตกลวงสำเร็จรูปในการรับแรงด้านข้าง, วิทยานิพนธ์ระดับปริญญาโท จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย, 2529.
3. ชานินทร์ หาญเจริญกิจ : คุณสมบัติทางวิศวกรรม ของคอนกรีตมวลเบาที่ใช้กรวดดินเผาจากกรุงเทพฯ, วิทยานิพนธ์ระดับปริญญาโท จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย, 2522.
4. ผศ.ศิริวัฒน์ ไชยชนะ : ปฏิบัติการคอนกรีตเทคโนโลยี, สถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง, 2535.
5. เอกชัย นิมพงษ์ศักดิ์,  
สุรชัย ศิริอาษารุ่งโรจน์ : การเปรียบเทียบกำลังอัด และกำลังเฉือนของคอนกรีตกำลังสูงซึ่งผลิตโดยปูนซีเมนต์ TYPE 1 กับปูนซีเมนต์ TYPE 3, วิทยานิพนธ์ระดับปริญญาโท สถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง, 2534
6. ชัยชนะ พัฒนเจริญ,  
สุนันท์ เรืองเขตต์กรรม : การทำผนังสำเร็จรูปด้วยกลบ , วิทยานิพนธ์ระดับปริญญาโท สถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง, 2532
7. อภิชาติ เต็งเจริญกุล : ผลของสนิมที่มีต่อเหล็กเสริมในงานก่อสร้าง , 2534
8. วินิต ช่อวิเชียร ,  
สนั่น เจริญเผ่า : คอนกรีตเสริมเหล็ก . พิมพ์ครั้งที่ 7 , 2530.

9. Asian Institute Of Technology : Materials Of Construction For  
Developing Countries Volume I,II.  
Bangkok Thailand , 1987.

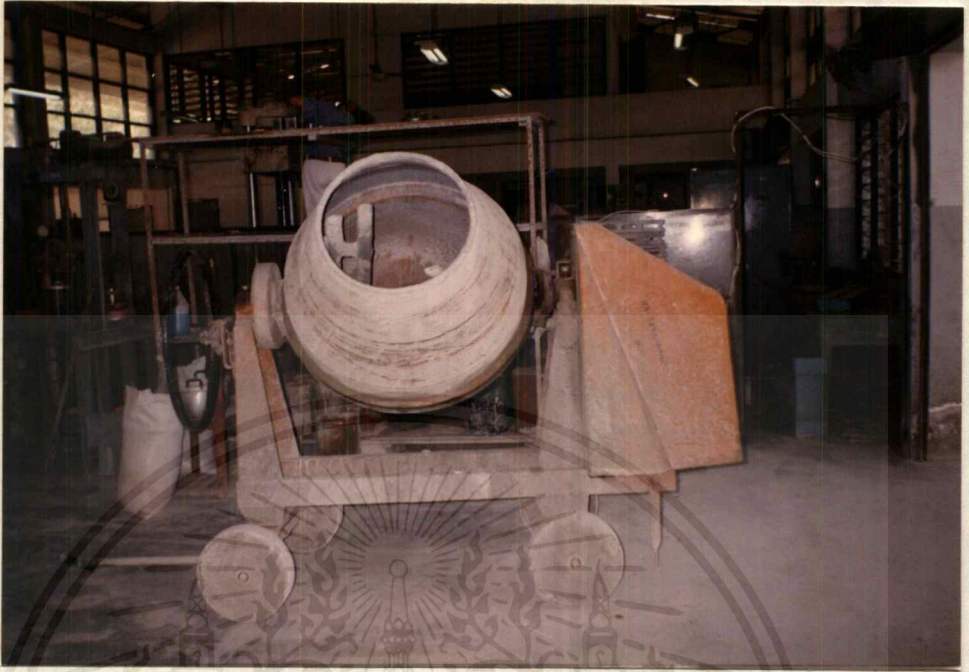
10. British Standards Institution : The Structural use of  
Concrete Part 1 (CP 110 : Part 1)  
Design, Materials and Workmanship , 1972.

11. Nevill, A.M. : Properties of Concrete, John Wiley,  
New York, 1963.

12. Nevill, A.M. : Concrete Technology, John Wiley,  
New York, 1987.



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



รูปที่ 15 โมผสมคอนกรีตที่ใช้ในการทดลอง

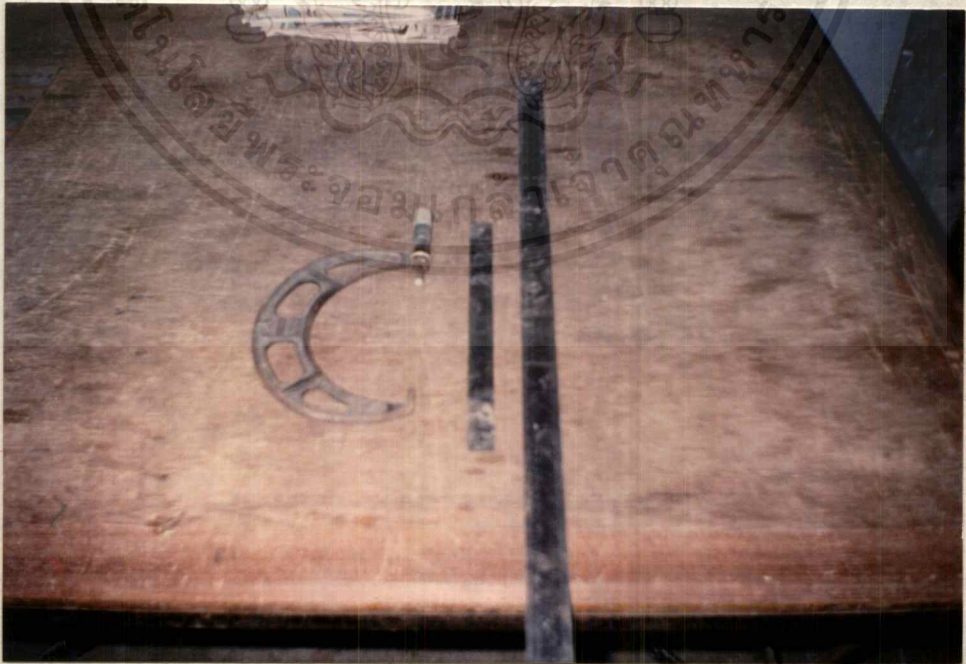


รูปที่ 16 แบบหล่อคอนกรีตตัวอย่าง ทดสอบกำลังรับแรงอัด

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์ไว้เพื่อการศึกษาเท่านั้น เมื่ออยู่ใต้เงื่อนไขประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



รูปที่ 17 ตะแกรงร่อน ทراس หิน



รูปที่ 18 เครื่องมีลวด

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

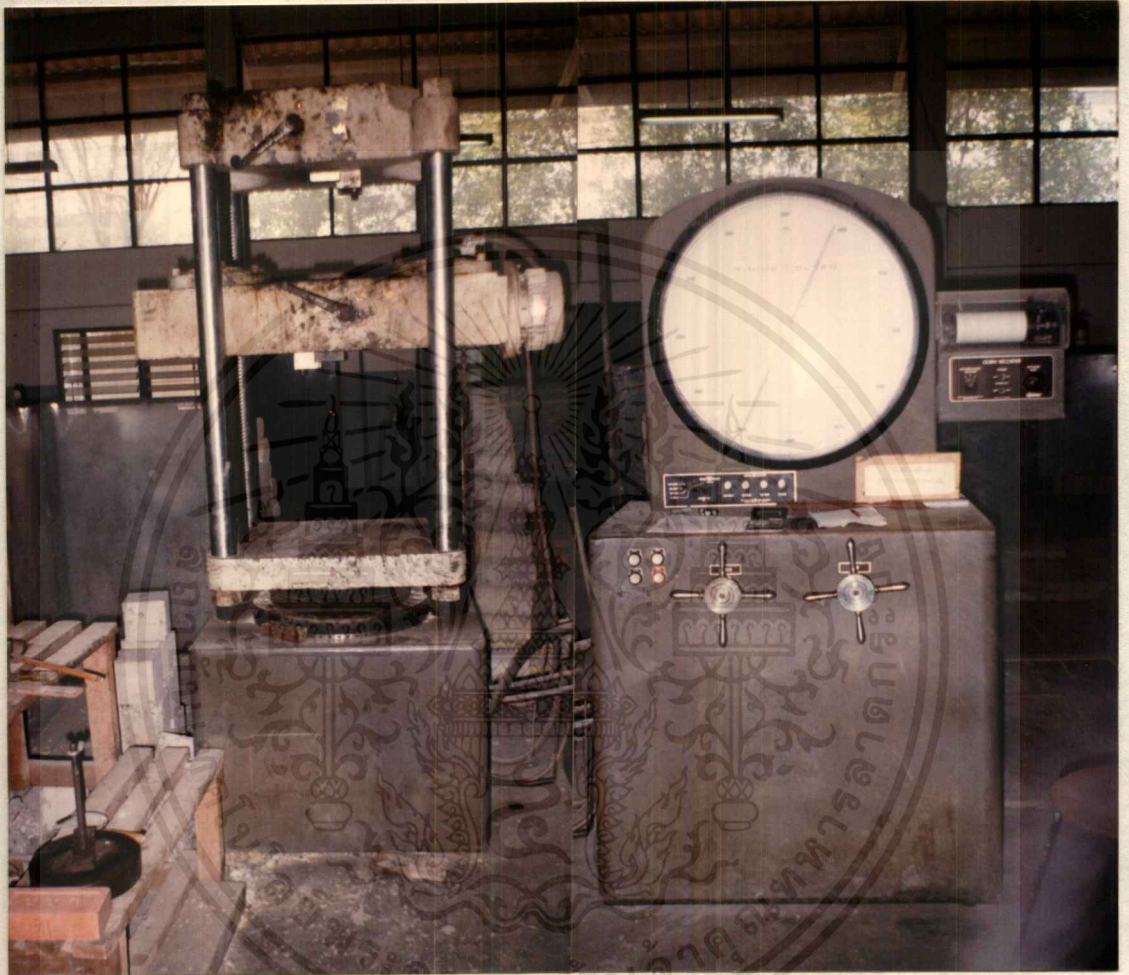


รูปที่ 19 เครื่องชั่งน้ำหนักแบบดิจิตอล



รูปที่ 20 เครื่องชั่งน้ำหนักวัสดุที่มีน้ำหนักมาก

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น เมื่อนุญาติให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

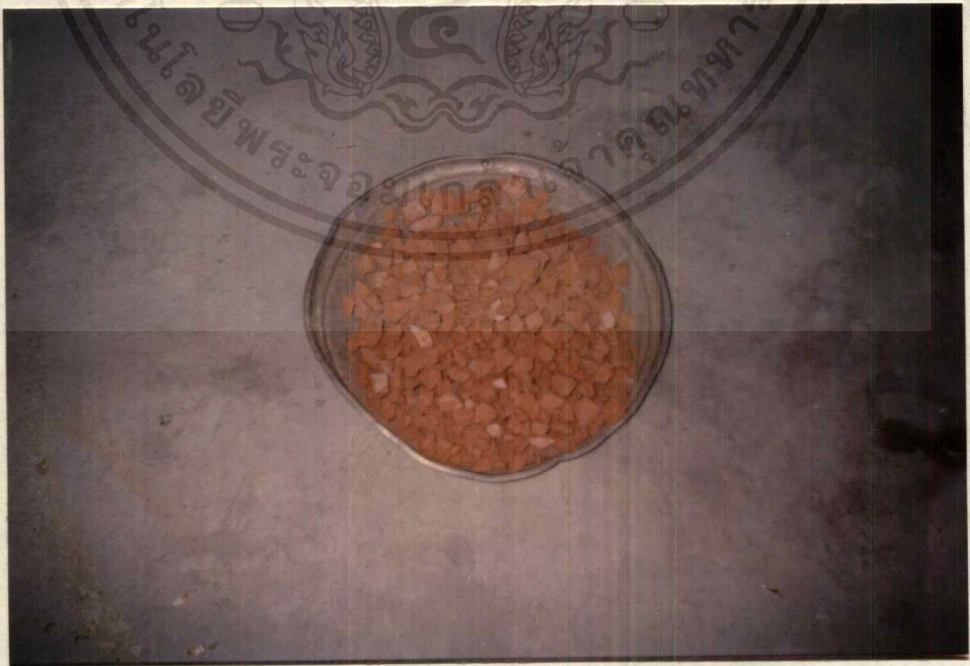


รูปที่ 21 เครื่อง UNIVERSAL TESTING MACHINE

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



รูปที่ 22 ตูบไอ้หน้า



รูปที่ 23 อีฐหัก

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

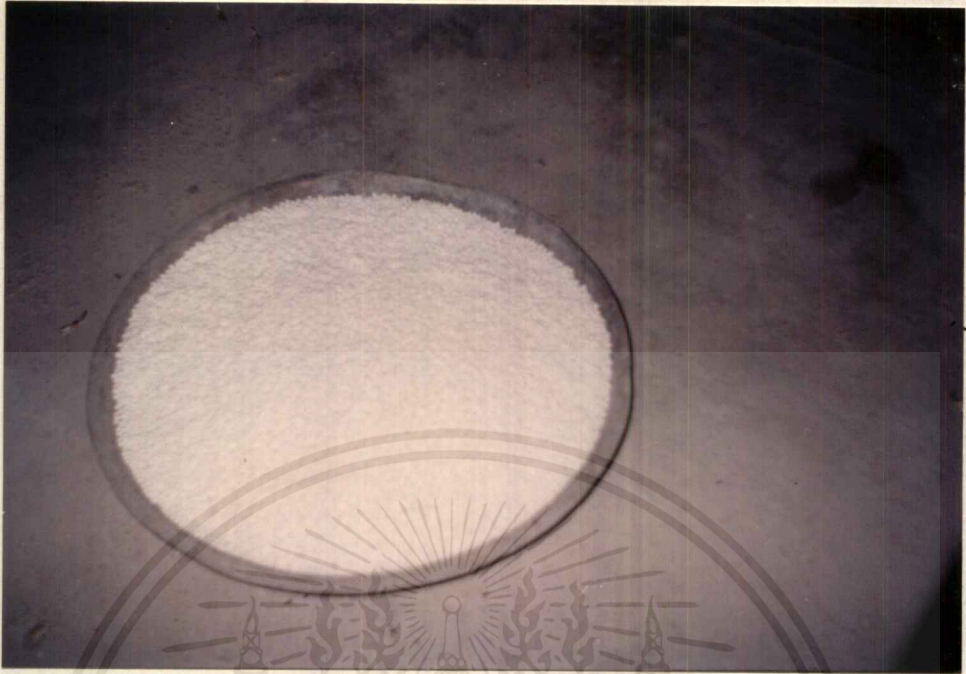


รูปที่ 24 วัสดุเลื่อยแบบไม้ร้อนผ่านตะแกรง



รูปที่ 25 วัสดุเลื่อยร้อนผ่านตะแกรงมาตรฐานเบอร์ 4

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้คัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

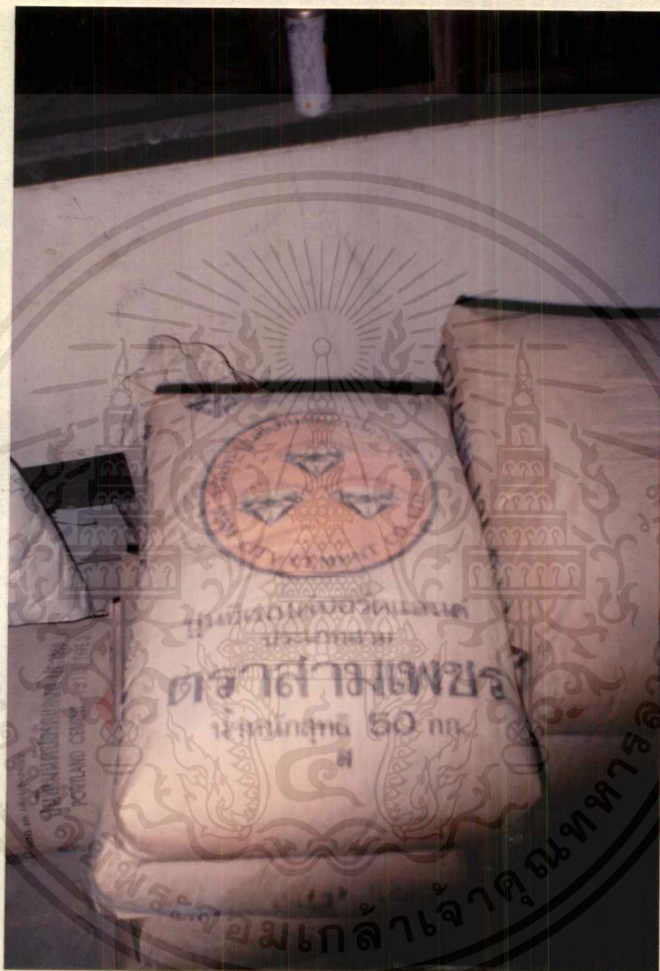


รูปที่ 26 โฟม



รูปที่ 27 วัสดุหยาบและวัสดุละเอียด

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

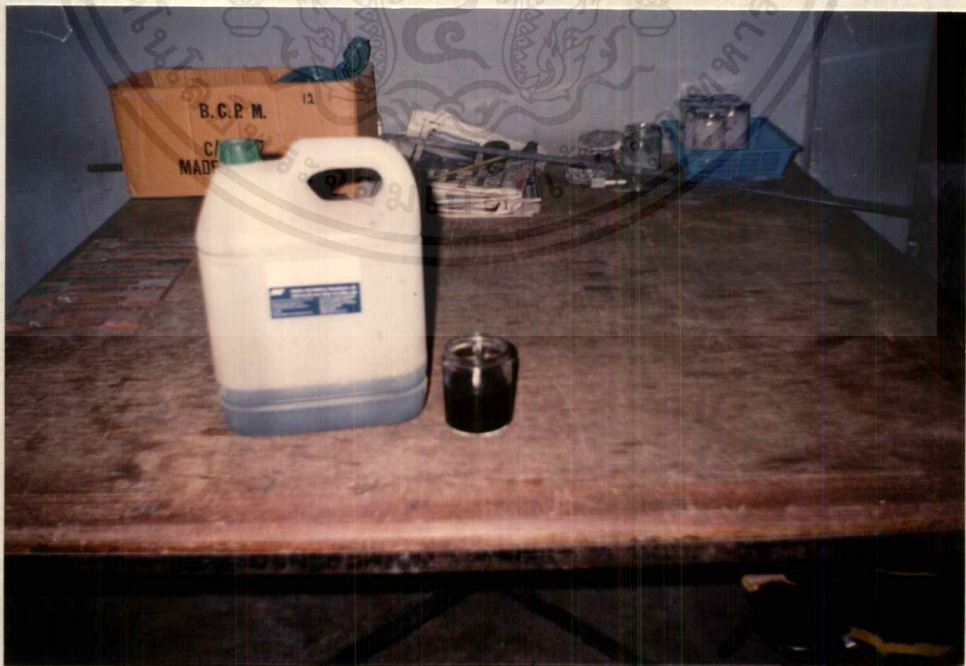


รูปที่ 28 ปูนซีเมนต์ประเภตสาม

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



รูปที่ 29 วัสดุผสมคอนกรีตปกติ ประกอบด้วย หิน ทราย



รูปที่ 30 น้ำยาผสมเพิ่มกำลังคอนกรีต MIGHTY MX

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



รูปที่ 31 ส่วนผสมของคอนกรีตผสมอิฐ ประกอบด้วย อิฐ ทราช น้ำยา ปูน



รูปที่ 32 ส่วนผสมของคอนกรีตผสมซีเมนต์แทนที่ทราช ประกอบด้วย หิน  
ซีเมนต์ ทราช ปูน น้ำยา

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

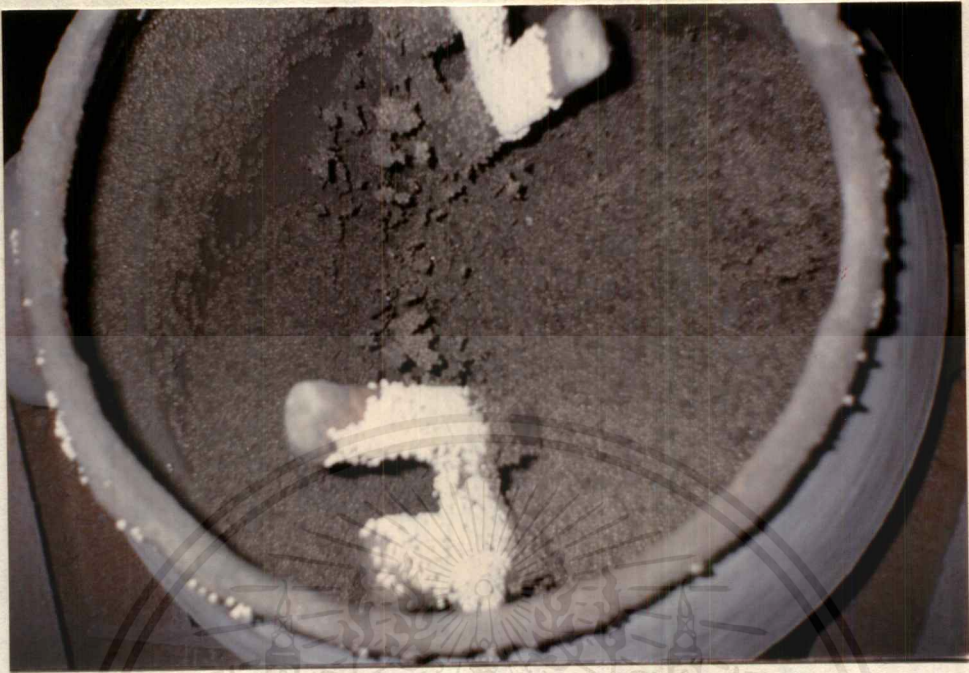


รูปที่ 33 ส่วนผสมของคอนกรีตผสมซีเมนต์โดยปริมาตรปูน ประกอบด้วย  
หิน ทราย ปูน ซีเมนต์ น้ำยา



รูปที่ 34 ส่วนผสมของคอนกรีตผสมโฟมโดยปริมาตรปูน ประกอบด้วย  
หิน ทราย ปูน โฟม น้ำยา

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



รูปที่ 35 การผสมคอนกรีตด้วยฟอม



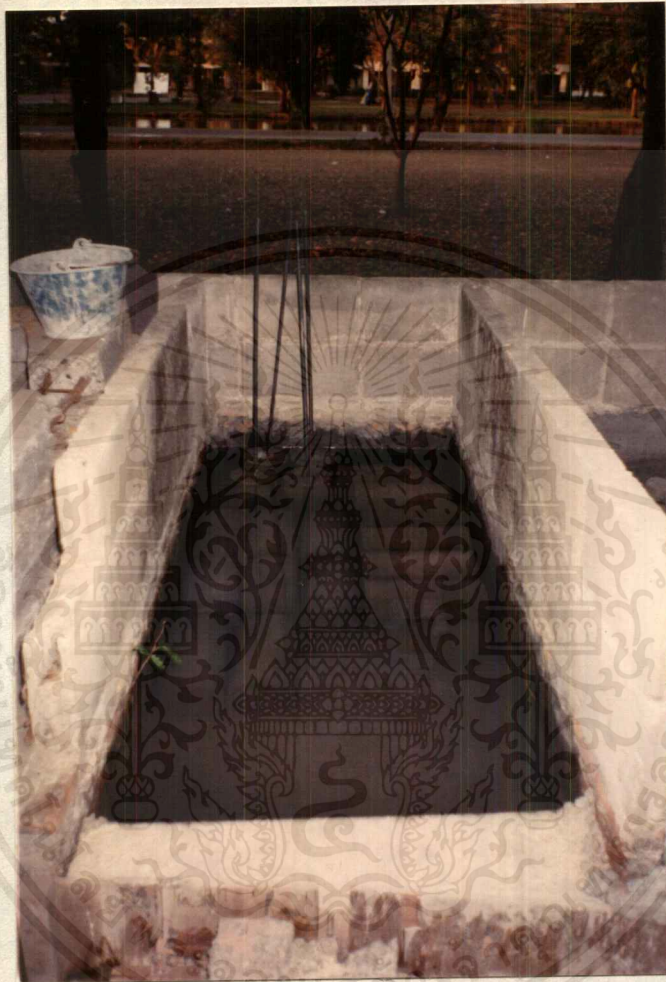
รูปที่ 36 คอนกรีตผสมเสร็จใหม่ ๆ ก่อนการเทคอนกรีตลงแบบ

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



รูปที่ 37 คอนกรีตขุดเจาะในแบบหล่อก่อนแคะการทดสอบ

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



รูปที่ 38 บ่อบ่มคอนกรีต

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



รูปที่ 39 แท่งคอนกรีตผสมอิฐหัก หลังการทดสอบ



รูปที่ 40 แท่งคอนกรีตผสมซีเมนต์ หลังการทดสอบ

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



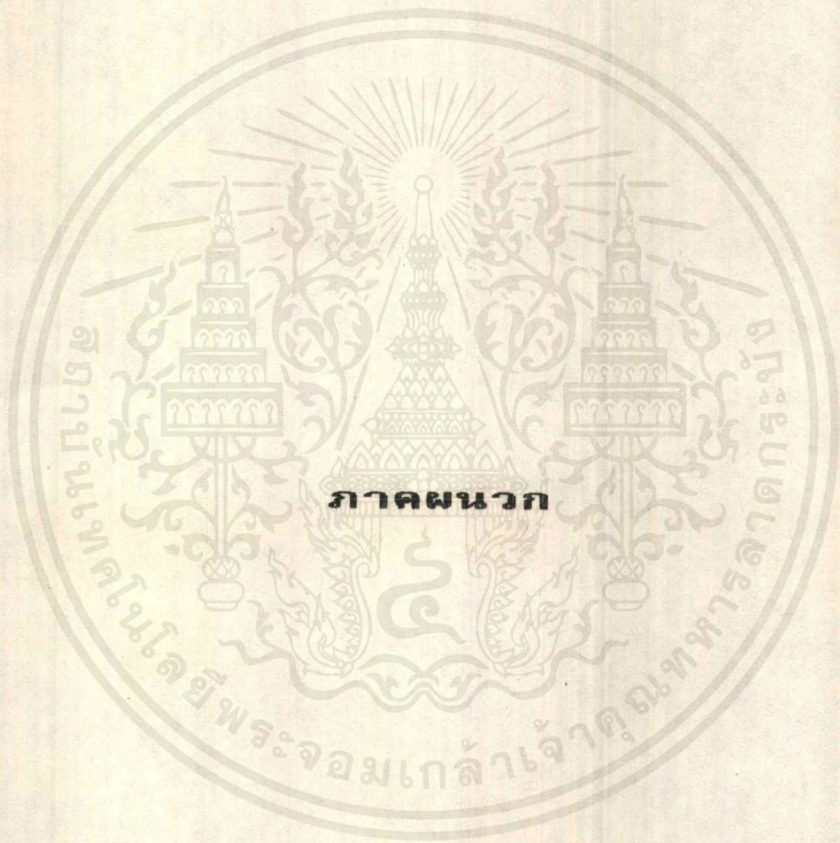
รูปที่ 41 แท่งคอนกรีตผสมโฟม หลังการทดสอบ



รูปที่ 42 แท่งคอนกรีตแบบต่างๆ ประกอบด้วย คอนกรีตผสมอิฐ

คอนกรีตผสมซีเมนต์ และ คอนกรีตผสมโฟม

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ภาคผนวก ก

ข้อกำหนดเกี่ยวกับคอนกรีตในการใช้งานประเภทต่างๆ

ตารางที่ 1

การแบ่งประเภทคอนกรีตและเกณฑ์กำหนดเกี่ยวกับกำลังอัด

ชนิดของการก่อสร้าง	ประเภท	ค่าต่ำสุดของกำลังอัดของแท่ง กระบอกคอนกรีตหลังเทแล้ว 28 วัน - กก./ซม. <sup>2</sup>
ฐานรากและเสา คาน ช่อคาน ผนังคอนกรีตเสริมเหล็กหนาตั้งแต่ 15 ซม.ขึ้นไป แผ่นพื้น และดิ่งเก็บ	ก	210
ผนังคอนกรีตเสริมเหล็กที่บางกว่า 10 ซม. และค้ำยัน ค.ส.ล.	ข	180
ผนังทั่วไป บ่อเกรอะบ่อซึม และคอนกรีต หยาบ 1:3:5	ค	-

ตารางที่ 2

ค่าการยุบสำหรับงานก่อสร้างชนิดต่างๆ

ชนิดของงานก่อสร้าง	ค่าการยุบ ชม.	
	สูงสุด	ต่ำสุด
ฐานราก	4	2
แผ่นพื้น คาน ผนัง ค.ส.ล.	6	3
เสา	10	5
ค้ำยัน ค.ส.ล. และผนังต่างๆ	10	5

ตารางที่ 3

ขนาดใหญ่มากที่สุดของมวลรวมหยาบที่ใช้กับคอนกรีต

ชนิดของงานก่อสร้าง	ขนาดใหญ่มากที่สุด ชม.
ฐานราก เสา และคาน	4
ผนัง ค.ส.ล. หนาตั้งแต่ 15 ซม. ขึ้นไป	4
ผนัง ค.ส.ล. หนาตั้งแต่ 10 ซม. ลงมา	2
แผ่นพื้น ค้ำยัน ค.ส.ล. และผนังกันห้อง ค.ส.ล.	2

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ภาคผนวก ข  
การทดสอบคุณสมบัติของวัสดุผสม  
การทดลองที่ 1  
การทดสอบหาความถ่วงจำเพาะของซีเมนต์  
( Test for Specific Gravity )  
ASTM : C 188-72

**วัตถุประสงค์**

เนื่องจากความถ่วงจำเพาะของซีเมนต์ คืออัตราส่วนของน้ำหนักต่อปริมาตรเนื้อแท้ของตัวมันเอง ซีเมนต์แต่ละชนิดจะมีความถ่วงจำเพาะเฉพาะตัวคงที่เสมอไป เมื่อใดที่ซีเมนต์เสื่อมคุณภาพลง ความถ่วงจำเพาะจะต่ำกว่าปกติและเราจะรู้ว่าซีเมนต์นั้นใช้ได้หรือไม่จากการลดลงของความถ่วงจำเพาะนี้เอง ดังนั้นจึงจำเป็นจะต้องทราบความถ่วงจำเพาะของซีเมนต์ที่จะนำมาใช้ผสมคอนกรีต

**วัสดุและการจัดเตรียมตัวอย่าง**

1. ซีเมนต์ ซีเมนต์ที่นำมาใช้ทดสอบเปรียบเทียบกับแต่ละชนิด ควรเป็นซีเมนต์ใหม่ยังไม่เสื่อมคุณภาพหรือจับเป็นก้อนแข็ง หากเป็นซีเมนต์ใหม่ให้ตัดออกจากถุงหรือภาชนะเก็บได้เลขตามจำนวนที่ต้องการ (ประมาณครึ่งละ 100 กรัม) หากเป็นซีเมนต์เก่าให้เลือกตัดจากส่วนตอนกลางถุงหรือภาชนะเก็บในปริมาณ 5 กก. แล้วนำมาทำ quartering คือ การเก็บตัวอย่างแบบแบ่งเป็นส่วนแล้วเลือกเอาเฉพาะสองส่วนตรงข้ามมาใช้ หรือนำมาแบ่งเป็นส่วนซ้ำอีก เพื่อให้เหลือปริมาณที่ต้องการ
2. น้ำมันก๊าด หรือน้ำมันเบนซิน ประมาณ 500 มล.

**อุปกรณ์การทดลอง**

1. ขวดแก้วสำหรับหาความถ่วงจำเพาะของเหลวชนิดใดก็ได้
2. ตาชั่ง (ความละเอียดอย่างต่ำ 0.2 กรัม)
3. ถ้วยตวง
4. ลวดแขง
5. ผ้าแห้งหรือแผ่นยาง

**6. เทอร์โมมิเตอร์**

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์ไว้สำหรับใช้ในงานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

## ขั้นตอนการทดลอง

1. เช็ดขวดแก้วให้สะอาด แล้วเติมน้ำมันก๊าดหรือเบนซินลงในขวดแก้วให้ปริมาตรอยู่ระหว่าง 250 มล. และ 251 มล.

2. ใช้ฝักู้น้ำมันที่ค้างอยู่ภายในช่องหลอดตีบให้หมด เสร็จแล้วนำขวดแก้วลงในน้ำที่ทราบอุณหภูมิอย่างน้อย 30 นาที จึงยกขึ้นมาอ่านระดับของน้ำมันครั้งแรก โดยให้ค่าที่อ่านได้เป็น  $n_1$  เนื่องจากระดับของน้ำมันก๊าดไม่เรียบตรงเหมือนน้ำธรรมดา ระดับผิวของน้ำมันก๊าดนั้นจะเว้าเป็นรูปโค้งหงาย ดังนั้น การอ่านค่าระดับให้วัดที่จุดต่ำสุดของส่วนโค้ง

3. ค่อยๆ เติมน้ำที่เม้นต์ที่จัดเตรียมไว้ทีละน้อยลงในขวดแก้ว มีข้อควรระวังคืออย่าให้ซีเมนต์หก และอย่าให้มีสารอื่นเจือปน ถึงตอนนระดับของน้ำมันก๊าดหรือเบนซินจะสูงขึ้นมาถึงคอขวดส่วนบน เมื่อเรียบร้อยแล้วให้กลิ้งขวดแก้วไปมาเพื่อไล่ฟองอากาศ การกลิ้งควรใช้ฝ่าหรือแผ่นยางนุ่มๆ รองรับ และข้อสำคัญ คือ ควรปิดจุกขวดแก้วเสียก่อนเพื่อป้องกันการระลอกของน้ำมัน

หมายเหตุ ก่อนถึงขั้นตอนหากเกรงว่าซีเมนต์จะขาดไปจากที่ได้เตรียมไว้ ให้นำขวดแก้วที่เติมน้ำมันก๊าดแล้วไปซึ่งบันทึกน้ำหนักเสียก่อน และเมื่อเติมน้ำแล้วจึงนำไปซึ่งอีกครั้ง จะได้น้ำหนักที่แท้จริงของซีเมนต์ในขวดแก้ว

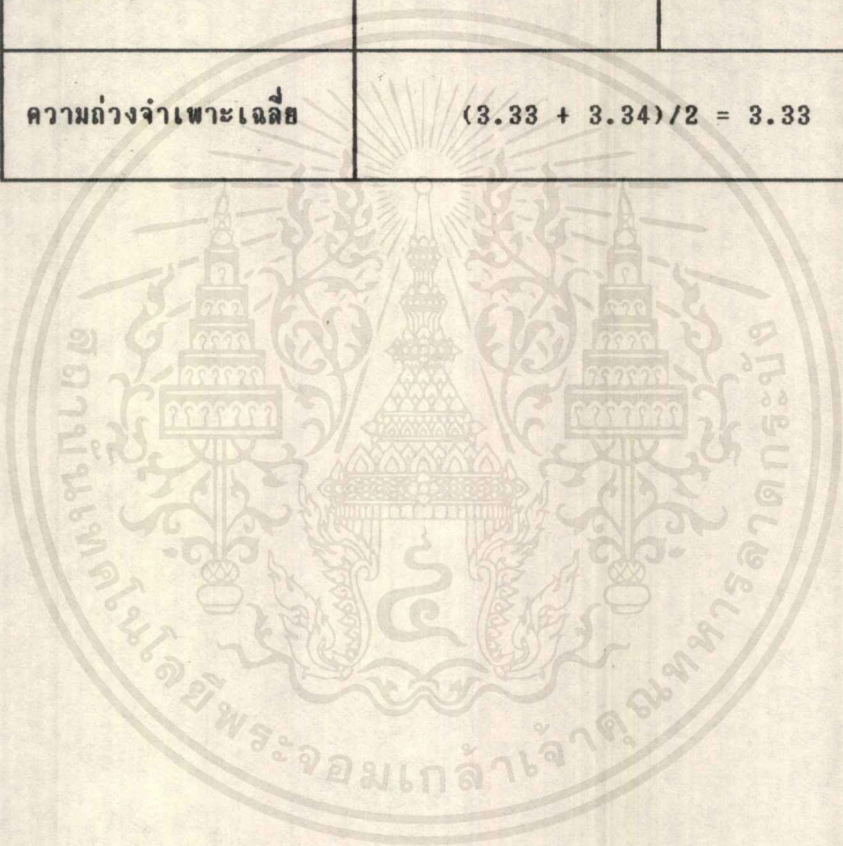
4. จากนั้นนำไปแช่ในน้ำที่ทราบอุณหภูมิ นานประมาณ 30 นาที ก่อนยกขวดแก้วขึ้นให้ทำการตรวจสอบอุณหภูมิของน้ำเสียก่อนว่าแตกต่างจากการวัดครั้งแรกเกิน 0.2 C หรือไม่ หากเกินจะต้องรองนกว่าอุณหภูมิจะลดหรือเพิ่มให้อยู่ภายในขอบเขตที่กล่าวแล้วจึงจะยกขวดแก้วขึ้นมาได้และอ่านระดับของน้ำมันก๊าดอีกครั้งหนึ่ง โดยให้เป็นระดับ  $n_2$

5. ค่าความด่างจำเพาะของซีเมนต์จะได้จากค่าเฉลี่ยของการทดลองดังกล่าว 2 ครั้ง ค่าที่ได้จะต้องไม่ต่างกันเกิน 0.01 โดยการแทนค่าเพื่อหาความด่างจำเพาะจากสมการข้างล่างนี้

$$\text{ความด่างจำเพาะ} = \text{น้ำหนักซีเมนต์ที่แท้จริงในขวดแก้ว}$$

ผลการทดสอบหาความถ่วงจำเพาะ

	การทดลองครั้งที่ 1.	การทดลองครั้งที่ 2.
ปริมาณน้ำมันก๊าด $n_1$	18.4	18.4
ปริมาณน้ำมันก๊าด $n_2$	22.9	22.85
น้ำหนักซีเมนต์ในขวดแก้ว	15	15
ความถ่วงจำเพาะ	3.33	3.37
ความถ่วงจำเพาะเฉลี่ย	$(3.33 + 3.34)/2 = 3.33$	



## การทดลองที่ 2

### การทดสอบหาส่วนขนาดละเอียดของมวลรวมละเอียดและมวลรวมหยาบ

(Sieve Analysis of Fine and Coarse Aggregates)

ASTM : C 136

#### วัตถุประสงค์

เพื่อทดสอบหาขนาดของมวลรวมละเอียดโดยใช้ตะแกรงขนาดมาตรฐาน สำหรับหาค่าพิสัยความละเอียด (Fineness modulus) ซึ่งเป็นดัชนีที่เป็นปฏิภาคโดยประมาณกับขนาดเฉลี่ยของอนุภาคในมวลรวมที่กำหนดให้ นั่นคือ มวลรวมหยาบค่าพิสัยความละเอียดที่สูงขึ้น

#### วัสดุและอุปกรณ์ที่ใช้ในการทดลอง

1. มวลรวมละเอียด คือ ทรายประมาณ 500 กรัม
2. มวลรวมหยาบ คือ หินหรือกรวด ประมาณ 1000 กรัม
3. ตะแกรงขนาดมาตรฐาน เบอร์ 4, 8, 16, 30, 50 และ 100 สำหรับทราย
4. ตะแกรงมาตรฐานขนาด 3", 2", 1", 3/4", 1/2", 3/8" และ No. 4 สำหรับหินหรือกรวด
5. เครื่องเขย่าตะแกรง
6. ตาชั่งขนาดใหญ่
7. เตาอบ

#### ขั้นตอนการทดลอง

##### ก. การหาส่วนขนาดละเอียดของทราย

1. เตรียมทรายสำหรับทดสอบด้วยการตรวจดูว่าชื้นหรือไม่ ปกติควรเป็นทรายที่แห้ง หากชื้นเกินไปควรอบเสียก่อน
2. เตรียมชุดของตะแกรงด้วยการทำความสะอาดไม่ให้มีเศษฝุ่นผงค้างอยู่ภายในช่อง ซึ่งน้ำหนักตะแกรงทุกขนาดและบันทึกไว้ พร้อมกับจัดเรียงซ้อนตามลำดับ พร้อมถาดรองอยู่ล่างสุด

3. ค่อยๆ เททรายที่เตรียมพร้อมไว้แล้วลงในชุดตะแกรง ปิดฝาให้สนิทแล้วนำไปเข้าเครื่องเขย่า จับเวลาประมาณ 10 นาที

4. ถึงขณะนี้ทรายที่มีเม็ดขนาดต่างๆจะถูกแยกแยะไปอยู่ในตะแกรงขนาดต่างๆ เช่นกัน ให้นำตะแกรงที่มีทรายค้างอยู่นั้นไปชั่งและจดบันทึกไว้อีกครั้งหนึ่ง แล้วคำนวณหาค่าพิกัดความละเอียดต่อไป

#### ข. การหาส่วนขนาดละเอียดของหิน

1. เตรียมหินสำหรับทดลอง หากเป็นหินขนาดเล็ก คือ มีขนาดโตสุดไม่เกิน 1/2" ให้ใช้ประมาณ 5 กก. แต่หากเป็นหินใหญ่ควรใช้ประมาณ 20 กก.

2. ดำเนินการทดลองเช่นเดียวกับการทดลองของทราย ตั้งแต่ข้อ 2-4

#### หมายเหตุ

1. ค่าพิกัดความละเอียดของมวลรวม จะหาได้จากผลรวมของอัตราที่ค้างอยู่บนตะแกรงทั้งหมดหารด้วย 100

2. ทรายสำหรับใช้ในงานคอนกรีตทั่วไป ควรมีค่าพิกัดความละเอียดระหว่าง 2.3 - 3.1

3. หินหรือกรวดที่ใช้ในงานคอนกรีต ควรมีค่าพิกัดความละเอียดระหว่าง 5.5 - 8

ใช้ทราย 500 กรัม

ผลการทดสอบ

Sieve No.	น้ำหนักที่ค้างบนตะแกรง	% น้ำหนักที่ค้างบนตะแกรง	% สะสม
No. 4	0	0	0
No. 8	20	4.0	4.0
No. 16	102	20.4	24.4
No. 30	146	29.2	53.6
No. 50	152	30.4	84.0
No. 100	80	16.0	100.0
รวม	500	100.0	266.0

$$\text{โมดูลัสความละเอียดของทราย} = \frac{266}{100} = 2.66$$

ใช้ซีเมนต์ 200 กรัม ซีเมนต์หยาบ

ผลการทดสอบ

Sieve No.	น้ำหนักที่ค้างบนตะแกรง	% น้ำหนักที่ค้างบนตะแกรง	% สะสม
No. 4	59	29.5	29.5
No. 8	70	35	64.5
No. 16	44	22	86.5
No. 30	18	9	95.5
No. 50	4	2	97.5
No. 100	1	0.5	98.0
Pan	4	2	100.0
รวม	200	100.0	571.5

$$\text{โมดูลัสความละเอียดของซีเมนต์} = \frac{571.5}{100} = 5.175$$

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ใช้ 4 200 กรัม ร่อนผ่านตะแกรงเบอร์ 4

ผลการทดสอบ

Sieve No.	น้ำหนักที่ค้างบนตะแกรง	% น้ำหนักที่ค้างบนตะแกรง	% สะสม
No. 4	1	0.5	0.5
No. 8	59.65	30.02	30.52
No. 16	22.4	11.27	41.79
No. 30	73.45	29.2	78.75
No. 50	28.25	30.4	92.97
No. 100	7.35	16.0	96.67
Pan	6.9	3.33	100.00
รวม	500	100.0	100.00

โมดูลัสความละเอียดของซีเมนต์ =  $\frac{441.2}{100} = 4.41$

ใช้หิน 2000 กรัม

ผลการทดสอบ

ตะแกรงขนาดมาตรฐาน	น้ำหนักที่ค้างบนตะแกรง	% น้ำหนักที่ค้าง	% สะสม
2"	0	0	0
1"	0	0	0
3/4"	638	31.90	31.90
1/2"	1133	56.65	88.55
3/8"	73	3.65	92.20
เบอร์ 4	112	5.60	97.80
เบอร์ 8	23	1.15	98.50
PAN	21	1.05	100.00
รวม	2000	100.00	508.95

ใช้อิฐ 1500 กรัม

ผลการทดสอบ

ตะแกรงขนาดมาตรฐาน	น้ำหนักที่ค้างบนตะแกรง	%น้ำหนักที่ค้าง	% สะสม
2"	0	0	0
1"	478	31.87	31.87
3/4"	657	43.80	75.67
1/2"	201	13.4	89.07
3/8"	50	3.33	92.40
เบอร์ 4	31	2.067	94.47
เบอร์ 8	9	0.6	95.067
PAN	74	4.93	100.00
รวม	1500	100.00	578.547

$$\text{โมดูลัสความละเอียดของอิฐ} = 578.547/100 = 5.78$$

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

### การทดลองที่ 3

#### การทดสอบหาความถ่วงจำเพาะและการดูดซึมของมวลรวมละเอียด

(Test for Specific Gravity and Absorbtion of Fine Aggregate)

#### วัตถุประสงค์

เพื่อหาความถ่วงจำเพาะและอัตราการดูดซึมของมวลรวมละเอียด เช่นทราย ทรายได้สภาวะอิ่มตัวผิวแห้ง นอกจากนั้นหินหรือกรวดที่มีขนาดเล็กไม่เกิน 3/4" ก็สามารถ ใช้วิธีนี้ทดสอบได้เช่นกัน

#### วัสดุและอุปกรณ์ที่ใช้ในการทดลอง

1. ทรายประมาณ 1200 - 1500 กรัม ที่อยู่ในสภาวะอิ่มตัวผิวแห้ง
2. พิคโนมิเตอร์ (Pycnometer) ซึ่งประกอบด้วยขวดโหลแห้งสำหรับบรรจุ 1 ควอต ที่มีฝาแก้วปิดในแนวราบสนิทแน่นกับปากขวด
3. ตาชั่ง
4. เตาอบ
5. โถแก้วกันความชื้น

#### ขั้นตอนการทดลอง

1. แบ่งทรายที่เตรียมไว้เป็นสองส่วนเท่าๆ กัน ซึ่งน้ำหนักและบันทึกค่าแทนด้วย B
2. นำทรายส่วนหนึ่งเข้าเตาอบให้แห้งสนิทประมาณ 1 ชม. แล้วจึงนำมาใส่ในโถแก้วกันความชื้น เพื่อทิ้งให้วัสดุตัวอย่างเย็นลงตามปกติ แล้วจึงนำไปชั่งน้ำหนักบันทึกค่าแทนด้วย A
3. เทน้ำที่ทราบอุณหภูมิลงในขวดพิคโนมิเตอร์ให้สูงประมาณ 3/4 ของขวด นำทรายส่วน B เติมลงไป เขย่าหรือคนให้ทั่วเพื่อไล่ฟองอากาศออกทั้งหมด จากนั้นจึงเติมน้ำลงไปให้เต็มพอดีปากขวด พร้อมกับทำให้ไม่มีอากาศเหลืออยู่เลยเช่นเดียวกัน แล้วจึงปิดฝาแก้ว นำไปชั่งและบันทึกค่าแทนด้วย W

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

4. จากนั้นจึงนำค่าต่างๆมาคำนวณหาตามวัตถุประสงค์ ดังต่อไปนี้

$$\text{ความถ่วงจำเพาะ (เมื่อวัดที่อุณหภูมิห้อง)} = A/W_c + B - W$$

$$\text{ความถ่วงจำเพาะ (ภายใต้สภาวะอุณหภูมิห้อง)} = B/W_c + B - W$$

$$\text{อัตราการดูดซึม} = [(B-A)/B] * 100 \%$$

โดยที่

A = น้ำหนักมวลรวมที่ชั่งหลังจากผ่านการอบแห้งสนิท

B = น้ำหนักมวลรวมภายใต้สภาวะอุณหภูมิห้อง

W = น้ำหนักขวดชนิดโตนีเตอร์ที่บรรจุน้ำและมวลรวม

$W_c$  = น้ำหนักขวดชนิดโตนีเตอร์ที่บรรจุน้ำชนิดเดียวกับที่ใช้ทดสอบเติมปากขวด

ผลการทดสอบ

ความถ่วงจำเพาะและการดูดซึมของทราย

$$A = 587 \text{ g}$$

$$B = 600 \text{ g}$$

$$W = 1689 \text{ g}$$

$$W_c = 1329 \text{ g}$$

$$\text{ความถ่วงจำเพาะ (เมื่อวัดที่อุณหภูมิห้อง)} = 587 / (1329 + 600 - 1689) = 2.445$$

$$\text{ความถ่วงจำเพาะ (ภายใต้สภาวะอุณหภูมิห้อง)} = 600 / (1329 + 600 - 1689) = 2.5$$

$$\text{อัตราการดูดซึม} = [600 - 587 / 600] * 100 = 2.1667 \%$$

**ความถ่วงจำเพาะและการดูดซึมน้ำของซีเมนต์ผสมไฮดรอกซีโพลีเมอร์**

$$A = 93.60 \text{ g}$$

$$B = 100 \text{ g}$$

$$W = 1337 \text{ g}$$

$$W_c = 1336 \text{ g}$$

$$\text{ความถ่วงจำเพาะ (เมื่อวัดที่อุณหภูมิห้อง)} = 93.6 / (1337 + 100 - 1336) = 0.9267$$

$$\text{ความถ่วงจำเพาะ (ภาชนะที่ใส่ภาชนะอื่นที่ผิวแห้ง)} = 100 / (1337 + 600 - 1336) = 0.99$$

$$\text{อัตราการดูดซึมน้ำ} = [100 - 93.6 / 100] * 100 = 6.4 \%$$

**ความถ่วงจำเพาะและการดูดซึมน้ำของซีเมนต์ผสมไฮดรอกซีโพลีเมอร์**

$$A = 89.75 \text{ g}$$

$$B = 100 \text{ g}$$

$$W = 1383 \text{ g}$$

$$W_c = 1390 \text{ g}$$

$$\text{ความถ่วงจำเพาะ (เมื่อวัดที่อุณหภูมิห้อง)} = 89.75 / (1390 + 100 - 1383) = 0.838$$

$$\text{ความถ่วงจำเพาะ (ภาชนะที่ใส่ภาชนะอื่นที่ผิวแห้ง)} = 100 / (1390 + 600 - 1383) = 0.934$$

$$\text{อัตราการดูดซึมน้ำ} = [100 - 89.75 / 100] * 100 = 10.25 \%$$

## การทดลองที่ 4

### การหาความถ่วงจำเพาะและการดูดซึมของมวลรวมหยาบ

(Test for Specific Gravity and Absorbption of Coarse Aggregate)

ASTM : C 127-77

#### วัตถุประสงค์

เพื่อหาความถ่วงจำเพาะและอัตราการดูดซึมของมวลรวมหยาบ เพื่อประโยชน์ในการออกแบบอัตราส่วนผสมของคอนกรีต

#### วัสดุอุปกรณ์ที่ใช้ในการทดลอง

1. มวลรวมหยาบประมาณ 5 กก. ได้มาจากการแบ่งสี และคัดเอามวลรวมหยาบที่ผ่านตะแกรงเบอร์ 4 ออก
2. ตะกร้าลวดที่สามารถใส่มวลรวมได้ถึง 5 กก.
3. เตาอบ
4. ตาชั่งขนาดใหญ่
5. ตะแกรงเบอร์ 4
6. โถแก้วกันความชื้น

#### ขั้นตอนการทดลอง

1. เตรียมวัสดุที่จะนำมาทำการทดลอง ด้วยการล้างให้ทั่วถึงเพื่อให้ฝุ่นผงหรือเศษวัสดุอื่นที่ติดอยู่กับผิวหลุดออกจนหมด และตั้งทิ้งไว้ประมาณ 1-3 ชม.
2. จากนั้นให้นำวัสดุในน้ำสะอาดเป็นเวลาไม่น้อยกว่า 15 ชม.
3. นำวัสดุขึ้นจากน้ำเมื่อครบเวลา เกลบบนผ้าผืนใหญ่ที่สามารถดูดซับน้ำได้ กลิ้งวัสดุไปมาเพื่อให้ผ้าซับน้ำจนสังเกตเห็นผิวตาเปล่าไม่เห็นมีน้ำอยู่ที่ผิววัสดุ แม้ว่าที่จริงแล้วผิวจะยังขึ้นอยู่ก็ตาม หรือถ้าวัสดุเป็นก้อนใหญ่มากอาจจับมาเช็ดเป็นก้อนๆ ไปได้ แต่ต้องระวังไม่ให้เกิดการระเหยหายไของน้ำขณะอยู่ในขั้นตอนนี้
4. วัสดุที่จบขั้นตอนที่ 3 นี้ จะเรียกว่าอยู่ในสภาวะอิ่มตัวผิวแห้ง ให้นำตัวอย่างวัสดุนี้ชั่งน้ำหนักเพื่อบันทึกไว้ แล้วรีบใส่ลงในตะกร้าลวดและทำการชั่งวัสดุนี้ในน้ำทันที

เอกสารนี้เป็นเอกสารประกอบการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
และบันทึกค่าไว้เช่นกัน  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

5. หลังจากนั้นนำวัสดุเข้าเตาอบด้วยอุณหภูมิระหว่าง 100-110 องศา ประมาณ 1 ชม. แล้วจึงนำมาใส่ในโถแก้วกันความชื้น เพื่อทิ้งให้วัสดุตัวอย่างเย็นลงตามปกติอีก ประมาณ 1-3 ชม. แล้วจึงชั่งน้ำหนักอีกครั้งหนึ่ง

6. จากนั้นให้นำค่าต่าง ๆ มาคำนวณหาตามวัตถุประสงค์ ดังต่อไปนี้

$$\text{ความถ่วงจำเพาะของมวลรวม (ขณะวัสดุมีความชื้นอากาศ)} = A/B-C$$

$$\text{ความถ่วงจำเพาะของมวลรวม (ภายใต้สภาวะอิ่มตัวผิวแห้ง)} = B/B-C$$

$$\text{ความถ่วงจำเพาะของมวลรวม (เมื่อวัสดุแห้งสนิท)} = A/A-C$$

$$\text{อัตราการดูดซึม} = [(B-A)/A]*100$$

โดยที่

A = น้ำหนักมวลรวมที่ชั่งในอากาศหลังจากผ่านการอบแห้งสนิทแล้ว

B = น้ำหนักมวลรวมที่ชั่งในอากาศภายใต้สภาวะอิ่มตัวผิวแห้ง

C = น้ำหนักมวลรวมที่ชั่งในน้ำ

ผลการทดสอบ

ความถ่วงจำเพาะและการดูดซึมของหิน

$$A = 4.95 \text{ kg}$$

$$B = 4.969 \text{ kg}$$

$$C = 3.10 \text{ kg}$$

$$\text{ความถ่วงจำเพาะของมวลรวม (ขณะวัสดุมีความชื้นอากาศ)} = 4.95/4.969-3.1 = 2.65$$

$$\text{ความถ่วงจำเพาะของมวลรวม (ภายใต้สภาวะอิ่มตัวผิวแห้ง)} = 4.969/4.969-3.1=2.66$$

$$\text{ความถ่วงจำเพาะของมวลรวม (เมื่อวัสดุแห้งสนิท)} = 4.95/4.95-3.1 = 2.67$$

$$\text{อัตราการดูดซึม} = [(4.969-4.95/4.95)*100$$

$$= 0.3838 \%$$

### ความถ่วงจำเพาะและการคูดซิมของหิน

$$A = 4.884 \text{ kg}$$

$$B = 5.8 \text{ kg}$$

$$C = 2.9 \text{ kg}$$

$$\text{ความถ่วงจำเพาะของมวลรวม(ขณะวัดคูดซิมความชื้นอากาศ)} = 4.884/5.8 - 2.9 = 1.68$$

$$\text{ความถ่วงจำเพาะของมวลรวม(ภายใต้สภาวะอิ่มตัวผิวแห้ง)} = 5.8/5.8 - 2.9 = 2.00$$

$$\text{ความถ่วงจำเพาะของมวลรวม(เมื่อวัดคูดซิมแห้งสนิท)} = 4.884/4.884 - 2.9 = 2.46$$

$$\text{อัตราการคูดซิม} = [5.8 - 4.884/4.884] * 100$$

$$= 18.755 \%$$



## การทดลองที่ 5

### การทดสอบหาหน่วยน้ำหนักของมวลรวม

(Test for Unit Weight of Aggregate)

ASTM : C 29 - 76

#### วัตถุประสงค์

เพื่อทดสอบหาหน่วยน้ำหนักของมวลรวมต่อหน่วยปริมาตรของมวลรวม ทั้งนี้เพื่อนำไปเป็นส่วนหนึ่งของการออกแบบส่วนผสมคอนกรีต

#### วัสดุและอุปกรณ์การทดลอง

1. มวลรวม
2. ตาชั่ง
3. เหล็กกระทุ้ง เป็นแท่งเหล็กกลมที่มีเส้นผ่านศูนย์กลาง 16 มม. ยาวประมาณ 60 ซม. มีปลายด้านกระทุ้งมนเป็นลักษณะครึ่งวงกลม
4. ภาชนะสำหรับวัดหน่วยน้ำหนัก อาจเป็นภาชนะโลหะรูปทรงกระบอก ควรมีมือจับทั้งสองข้าง ขนาดของภาชนะต้องเป็นไปตามตารางข้างล่างนี้

ปริมาตร ลิตร	เส้นผ่านศูนย์กลาง ภายใน มม.	ความสูงภายใน มม.	ความหนาแน่นสูงสุด มม.		ขนาดโตสุดของ มวลรวม มม.
			ก้นภาชนะ	ผนังข้าง	
3	153-157	158-162	5.0	2.5	12.5
10	203-207	303-307	5.0	2.5	25.0
15	253-257	293-297	5.0	3.0	37.5
30	353-357	303-307	5.0	3.0	100.0



2.2 เมื่อได้น้ำหนักที่แท้ของมวลรวมแล้ว คูณด้วยแฟคเตอร์ที่ได้ในข้อ 3 ของข้อ ก. ก็จะได้ค่าหน่วยน้ำหนักของมวลรวมเมื่ออัดตัวแน่นเช่นเดียวกัน

ตารางแสดงค่าหน่วยน้ำหนักของน้ำ

อุณหภูมิ C	กก./ม <sup>3</sup>
15.6	999.01
18.3	998.53
21.1	997.97
23.0	997.35
23.9	997.32
26.7	996.60
29.4	995.80

ผลการทดสอบ

ก. หาหน่วยน้ำหนักของน้ำ

อุณหภูมิ น้ำ 33.5 C  
 น้ำหนักน้ำในภาชนะ 20.95 กก.

จากตาราง

ที่อุณหภูมิ 33.5 C

หน่วยน้ำหนักของน้ำที่ใช้ในการทดลอง = 994.58 = 994.58 กก./ม<sup>3</sup>

ค่าแฟคเตอร์ของภาชนะ = 994.58/20.95 = 47.474

ข. หาหน่วยน้ำหนักของมวลรวม โดยวิธีใช้เหล็กกระทุ้ง

น้ำหนักถังเปล่า	1.25 กก.
น้ำหนักถัง + หิน (ขนาด 1.5 นิ้ว)	34.30 กก.
น้ำหนักถัง + ทราย	35.25 กก.
น้ำหนักถัง + อิฐ	21.20 กก.

เอกสารนี้เป็นน้ำหนักถัง + อิฐเดียวสำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษา 6.20 กก. อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

น้ำหนักหิน	= 34.30-1.25 = 33.05 กก.
น้ำหนักทราย	= 35.25-1.25 = 34.00 กก.
น้ำหนักอิฐ	= 21.20-1.25 = 19.95 กก.
น้ำหนักซีเมนต์	= 6.20 -1.25 = 4.95 กก.

หน่วยน้ำหนักของหิน = 33.05\*47.474 = 1570 กก/ม<sup>3</sup>

หน่วยน้ำหนักของทราย = 34.00\*47.474 = 1614 กก/ม<sup>3</sup>

หน่วยน้ำหนักของอิฐ = 19.95\*47.474 = 947 กก/ม<sup>3</sup>

หน่วยน้ำหนักของซีเมนต์=4.95\*47.474 = 234.996 กก/ม<sup>3</sup>



## การทดลองที่ 6

### การทดสอบหาปริมาณความชื้นในมวลรวม

(Test for Total Moisture Content of Aggregate by Drying)

ASTM : C 566-67

#### วัตถุประสงค์

เพื่อทดสอบหาอัตราของปริมาณความชื้นทั้งหมดที่มีอยู่ในมวลรวม โดยการทำให้มวลรวมแห้งด้วยการเผา ซึ่งจะช่วยให้ได้น้ำหนักที่แท้จริงของมวลรวมสำหรับซึ่งผสมคอนกรีต

#### วัสดุและอุปกรณ์การทดลอง

1. มวลรวม ใช้ประมาณ 4-6 กก. สำหรับมวลรวมหยาบและประมาณ 0.5 กก. สำหรับมวลรวมละเอียด
2. ตาชั่ง ที่วัดละเอียดถึง 0.1
3. เตาเผา
4. ภาชนะบรรจุตัวอย่าง เช่น ปี๊ป
5. แท่งเหล็ก สำหรับคนมวลรวม

#### ขั้นตอนการทดลอง

1. ชั่งน้ำหนักที่แท้จริงของมวลรวมซึ่งจะนำมาทดสอบ แล้วเทลงในภาชนะบรรจุ นำไปใส่หรือวางบนเตาเผาที่สามารถควบคุมอุณหภูมิได้สม่ำเสมอ ใช้แท่งเหล็กคนมวลรวมเป็นระยะๆ เพื่อให้มวลรวมทุกก้อนได้รับความร้อนทั่วถึงกัน
2. เมื่อมวลรวมแห้งสนิทแล้ว นำไปชั่งน้ำหนักอีกครั้งหนึ่ง
3. ปริมาณความชื้นที่อยู่ในมวลรวมจะหาได้จากสูตร

$$P = 100(W-D)/D$$

#### โดยที่

P = ปริมาณความชื้น %

W = น้ำหนักมวลรวมก่อนเผา

D = น้ำหนักมวลรวมหลังเผา

## ผลการทดสอบ

### ปริมาณความชื้นของทราย

น้ำหนักทรายก่อนเผา 500 กรัม

น้ำหนักทรายหลังเผา 490 กรัม

$$\text{ปริมาณความชื้นของทราย} = 100(500-490)/490 = 2.0 \%$$

### ปริมาณความชื้นของอิฐ

น้ำหนักอิฐก่อนเผา 3000 กรัม

น้ำหนักอิฐหลังเผา 2968 กรัม

$$\text{ปริมาณความชื้นของอิฐ} = 100(3000-2968)/2968 = 1.07816 \%$$

### ปริมาณความชื้นของซีเมนต์

น้ำหนักซีเมนต์ก่อนเผา 500 กรัม

น้ำหนักซีเมนต์หลังเผา 435 กรัม

$$\text{ปริมาณความชื้นของซีเมนต์} = 100(500-435)/435 = 14.9425 \%$$

### ปริมาณความชื้นของหิน (ขนาด 1.5 นิ้ว)

น้ำหนักหินก่อนเผา 3000 กรัม

น้ำหนักหินหลังเผา 2967 กรัม

$$\text{ปริมาณความชื้นของหิน} = 100(3000-2967)/2967 = 1.111 \%$$

### ปริมาณความชื้นของหิน (ขนาด 0.5 นิ้ว)

น้ำหนักหินก่อนเผา 500 กรัม

น้ำหนักหินหลังเผา 450.20 กรัม

$$\text{ปริมาณความชื้นของหิน} = 100(500-450.20)/450.20 = 11.06 \%$$

## ภาคผนวก ค

### ปฏิภาควัสดุภัณฑ์ของคอนกรีต

#### 1.1 การทดสอบคุณสมบัติของมวลรวม

การทดสอบหาคุณสมบัติของวัสดุที่จะนำมาใช้ทำคอนกรีต จะมีการทดสอบในห้องทดลอง เพื่อทราบถึงความเหมาะสมของวัสดุผสมที่จะใช้ในการคำนวณหาสัดส่วนการผสม ตลอดจน เพื่อการควบคุมคุณภาพของคอนกรีต

ตัวอย่างที่จะนำมาทดสอบนั้นควรเป็นตัวแทนของวัสดุทั้งหมดที่จะนำไปใช้ผสมคอนกรีตจริงๆ ซึ่งการเลือกตัวอย่างวัสดุควรจะใช้วิธีการสุ่มตัวอย่างและปริมาณของตัวอย่างนั้นขึ้นอยู่กับชนิดและจำนวนครั้งของการทดสอบ

ความแข็งแรงของคอนกรีต ส่วนใหญ่เกิดจากความแข็งแรงของวัสดุผสม (ซึ่งปกติหินจะมีความสามารถต้านทานแรงอัดได้ถึง 700-3500 กิโลกรัมต่อตารางเซนติเมตร) ฉะนั้นเมื่อต้องการทราบพฤติกรรมของคอนกรีต จะต้องทราบคุณสมบัติบางประการของวัสดุที่นำมาผสมกันเป็นคอนกรีตเสียก่อน สำหรับการศึกษาค้นคว้าในโครงการนี้จะทำการทดสอบคุณสมบัติของมวลรวมดังต่อไปนี้

#### การทดสอบหาความถ่วงจำเพาะ

ความถ่วงจำเพาะของวัสดุผสมขึ้นอยู่กับคุณสมบัติของแร่ธาตุที่เป็นส่วนผสมและความพรุนของก้อนวัสดุ ความชื้นอาจทำให้ความถ่วงจำเพาะของวัสดุเปลี่ยนแปลงไป ซึ่งความถ่วงจำเพาะนี้ ใช้ในการคำนวณหาสัดส่วนการผสมของหินและทรายในคอนกรีต โดยให้เป็นตัวเปลี่ยนน้ำหนักที่กำหนดให้ของวัสดุผสมเป็นปริมาตรเนื้อแท้หรือเปลี่ยนปริมาตรเนื้อแท้ไปเป็นน้ำหนัก เพื่อหาปริมาณวัสดุสำหรับการผสมนั้น

ตามปกติ ในการคำนวณหาสัดส่วนการผสมคอนกรีตจะใช้ความถ่วงจำเพาะเนื้อแท้ (Bulk Specific Gravity) ของวัสดุผสมที่อิ่มตัวผิวแห้ง (Saturated Surface dry) ซึ่งความถ่วงจำเพาะของวัสดุผสมโดยมากมีค่าระหว่าง 2.4 - 2.9

## การหาหน่วยน้ำหนักและช่องว่าง

หน่วยน้ำหนักของวัสดุผสม หมายถึง น้ำหนักของวัสดุผสม (คิดเป็นกิโลกรัม) ที่เติมลงไปจนเต็มภาชนะจุ 1 ลูกบาศก์เมตร ซึ่งเป็นน้ำหนักของวัสดุรวมกับช่องว่างระหว่างเม็ดทราย ในการหาสัดส่วนการผสม หน่วยน้ำหนักเป็นตัวใช้สำหรับหาปริมาณช่องว่างในวัสดุผสม และสำหรับการเปลี่ยนปริมาตรเป็นน้ำหนักหรือเปลี่ยนน้ำหนักเป็นปริมาตร หน่วยน้ำหนักของวัสดุชนิดหนึ่งๆ จะแปรเปลี่ยนไปตามอัตราความแน่นตัวและปริมาณความชื้น โดยปกติจะมีค่าอยู่ระหว่าง 1440 - 1940 กิโลกรัมต่อลูกบาศก์เมตร

## การทดสอบหาการคูดั้ม

สำหรับวัสดุผสมหยาบอาจทำได้โดย นำตัวอย่างที่ขึ้นมากทำให้อยู่ในสภาวะอิ่มตัวและผิวแห้งโดยการเขี่ยด้วยหน้าที่คูดั้มน้ำได้ดี หรือทำอย่างคร่าวๆ โดยผึ่งลมให้แห้งจนกระทั่งเปลี่ยนจากสีเข้มเป็นสีอ่อนแล้วจึง เสร็จแล้วทำให้แห้งสนิทโดยใช้ความร้อนแล้วจึงชั่งอีกครั้งหนึ่งน้ำหนักที่หาไปหลังจากได้รับความร้อน จะแสดงถึงปริมาณความจุของการคูดั้ม

## การทดสอบหาความชื้น

สำหรับวัสดุผสมหยาบและละเอียด อาจหาความชื้นที่ผิวได้โดยการชั่งน้ำหนักของวัสดุตัวอย่างที่ขึ้น แล้วผึ่งลมให้แห้งจนอยู่ในสภาวะอิ่มตัวและผิวแห้ง การทดสอบนี้จะต้องทราบความถ่วงจำเพาะของวัสดุที่อิ่มตัวและผิวแห้งเสียก่อน

## ส่วนขนาดคละของวัสดุผสม

การร่อนผ่านตะแกรงมาตรฐานใช้เป็นหลักในการควบคุมส่วนขนาดคละ และในการทดสอบความต้องการของส่วนขนาดคละตามเกณฑ์ อาจใช้การวิเคราะห์วัสดุผสมหยาบด้วยตะแกรง ในการหาอัตราส่วนผสมของวัสดุผสมแต่ละชนิด เพื่อที่จะผสมให้ได้ส่วนขนาดคละใกล้เคียงกับค่าที่ต้องการมากที่สุด ส่วนขนาดคละที่เหมาะสมของวัสดุผสมในสัดส่วนการผสมคอนกรีต จะช่วยให้ได้คอนกรีตมีรากาก มีเนื้อแน่นสม่ำเสมอ คุณภาพดีและทำงานง่ายนอกจากนี้ยังมีผลต่อการแตกตัวของคอนกรีต ปริมาณน้ำที่ผสมความสะอาดในการทำงาน ความยากง่ายในการคบแต่งผิวหน้าคอนกรีต

## ผลการทดสอบคุณสมบัติของวัสดุผสม

ความถ่วงจำเพาะของซีเมนต์ = 3.33

ความถ่วงจำเพาะของหิน = 2.66

ความถ่วงจำเพาะของทราย = 2.5

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับใช้ในทางวิชาการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้าไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้คัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

หน่วยน้ำหนักของหิน	= 1570
หน่วยน้ำหนักของทราย	= 1814
ความชื้นของหิน	= 1.1
ความชื้นของทราย	= 2.04
อัตราการคูดั้มของหิน	= 0.38
อัตราการคูดั้มของทราย	= 2.167

## 1.2 องค์ประกอบในการพิจารณาหาปริมาณส่วนผสมของคอนกรีต

### กำลัง (Strength)

เป็นคุณสมบัติที่สำคัญที่สุดของคอนกรีต ในการพิจารณาเลือกสัดส่วนการผสมคอนกรีต ซึ่งเป็นที่ต้องการและสำคัญที่สุดก็คือ "กำลังรับแรงอัด" ส่วนกำลังรับแรงอัดอย่างอื่น เช่น กำลังรับแรงดึง กำลังรับแรงคด กำลังรับแรงเฉือนและกำลังยึดเหนี่ยวจะเป็นสัดส่วนกับกำลังรับแรงอัด โดยปกติจะกำหนดค่าเฉลี่ยของกำลังรับแรงอัดที่ระยะเวลาหนึ่ง เช่น เมื่อคอนกรีตมีอายุ 7, 14, 21 และ 28 วัน เป็นต้น ซึ่งค่าเฉลี่ยนี้ควรให้มีความสูงกว่าที่ใช้ในการคำนวณออกแบบโครงสร้างประมาณ 15 ถึง 25 เปอร์เซ็นต์

ปริมาณที่มีผลต่อกำลังรับแรงอัดของคอนกรีต นั่นก็คือ ปริมาณอัตราส่วนระหว่างน้ำต่อซีเมนต์หรือที่เรียกว่า water - cement ratio ในการผสมคอนกรีตถ้าสามารถรักษาอัตราส่วนนี้ไว้คงที่แล้ว ถ้าส่วนประกอบอื่น ๆ มีการเปลี่ยนแปลง กำลังของคอนกรีตก็จะไม่เปลี่ยนแปลงมากนัก ดังนั้นจึงอาจกำหนดกำลังของคอนกรีตได้จากอัตราส่วนระหว่างน้ำต่อซีเมนต์

### ความสามารถเทได้ (Workability)

คอนกรีตที่ผสมเสร็จใหม่ๆ ควรมีความชื้นเหลวพอเหมาะที่จะเทเข้าแบบหล่อได้สะดวก ความชื้นเหลวที่พอเหมาะนี้ใช้ค่าความยุบตัวของคอนกรีตเป็นเครื่องกำหนด แนวทางที่ใช้เป็นมาตรฐานในการหาความชื้นเหลวหรือเทียบว่ามีน้ำมากหรือน้อยแค่ไหนก็ดูได้จากการยุบตัวของคอนกรีตในขณะยังเหลวอยู่ ซึ่งการวัดระยะการยุบตัว ควรทำเสมอสำหรับคอนกรีตที่ใช้ในการก่อสร้าง เพื่อจะได้เนื้อคอนกรีตที่มีคุณภาพดี สม่ำเสมอกันตลอด

**ความทนทาน (Durability)**

โดยปกติแล้ว คอนกรีตที่มีกำลังพอสมควร ก็จะมี ความทนทาน เป็นที่ น่าพอใจ อยู่ แล้ว แต่ถ้า คอนกรีต อยู่ใน สภาวะ เปิด เชน แรง ต่าง ๆ เช่น โครงอาคาร ใน น้ำ ทะเล ความทนทาน จะ ลด น้อย ลง อัตรา ส่วน ระหว่าง น้ำ ค่อ ซีเมนต์ ก็มี ผล ต่อ ความทนทาน ของ คอนกรีต ดังนั้น สถาบัน คอนกรีต ของ อเมริกา ได้ ให้ ตาราง อัตรา ส่วน ระหว่าง น้ำ กับ ซีเมนต์ ที่ เหมาะ สม สำหรับ คอนกรีต ใน สภาวะ ต่าง ๆ ดัง ตาราง 1.1 และ 1.2

**ตารางที่ 1.1 ปริมาณน้ำที่ต้องการสำหรับค่าความสุบตัวและวิคคุมผสมขนาดต่างๆ**

ค่าความสุบตัว (ซม.)	ปริมาณน้ำเป็นลิตรต่อคอนกรีต 1 ม <sup>3</sup> สำหรับวิคคุมผสมขนาดต่างๆ (มม)							
	10	12.5	20	25	40	50	75	150
<b>คอนกรีตที่ไม่มีสารกระจายกักฟองอากาศ</b>								
3 - 5	205	200	185	180	160	155	145	125
8 - 10	225	215	200	195	175	170	160	140
15 - 18	240	230	210	205	185	180	170	-
ปริมาณฟองอากาศ (%) โดยปริมาตร	3	2.5	2	1.5	1	0.5	0.3	0.2
<b>คอนกรีตที่มีสารกระจายกักฟองอากาศ</b>								
3-5	180	175	165	160	145	140	135	120
8-10	200	190	180	175	160	155	150	135
15-18	215	205	190	185	170	165	160	-
ปริมาณฟองอากาศ (%) โดยปริมาตร	8	7	6	5	4.5	4	3.5	3

**หมายเหตุ** ปริมาณน้ำที่แสดงนี้เป็นปริมาณสูงสุดสำหรับหินที่มีรูปร่างดี ช่วยให้ทำงานง่าย และลดหลั่นคือตามข้อกำหนด

ถ้าจำเป็นต้องเพิ่มน้ำในส่วนผสม จะต้องเพิ่มปูนซีเมนต์ เพื่อให้อัตราส่วนระหว่างน้ำกับซีเมนต์คงที่ นอกจากผลการทดลองแสดงว่าคอนกรีตมีกำลังสูงเกินต้องการ

ถ้าส่วนผสมต้องการน้ำน้อยกว่ากำหนด ยังไม่ควรลดปริมาณปูนซีเมนต์ นอกจากผลการทดลองแสดงว่า คอนกรีตให้กำลังสูงกว่าที่ต้องการ

ตารางที่ 1.2 อัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์สูงสุดโดยน้ำหนักที่ขอมให้ใช้ได้สำหรับคอนกรีตในสภาวะเปิดเผชิญรุนแรง

ชนิดของโครงสร้าง	โครงสร้างที่เปื่อยตลอดเวลาหรือมีการเสียดสีและการละลายของน้ำสลับกันบ่อยๆ (เฉพาะคอนกรีตกระจายก็พองอากาศ)	โครงสร้างในน้ำเค็มหรือถูกกับซัลเฟต
โครงสร้างบางๆที่มีเหล็กหุ้ม		
บางกว่า 3 ซม.	0.54	0.40*
โครงสร้างอื่นๆทั้งหมด	0.50	0.45*

\* ถ้าใช้ปูนซีเมนต์พอร์ตแลนด์กันซัลเฟต (ประเภทสองหรือประเภทห้า) อาจเพิ่มค่าอัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์นี้ได้อีก 0.05

## **ส่วนขนาดคละและลักษณะของวัสดุผสม**

ส่วนขนาดคละของหินและทรายมีผลต่อสัดส่วนการผสม ถ้ามีทรายหยาบอยู่มากจะทำให้ทำงานนั้นทำงานลำบาก ถ้ามีทรายละเอียดอยู่มากก็ทำให้ไม่ประหยัด ถ้าส่วนขนาดคละของหินไม่ดีจะต้องใช้ทรายมากขึ้นเพื่อช่วยให้ทำงานได้ง่ายขึ้น ทรายที่เหมาะสมต้องมีเมล็ดคละและสะอาด และหินที่ใช้ควรมีลักษณะผิวขรุขระหินที่เป็นแผ่นบางไม่เหมาะที่จะนำมาใช้ทำคอนกรีต

## **ปริมาณของวัสดุผสมคอนกรีต**

ในการทำคอนกรีต มักเลือกใช้ปริมาณของวัสดุผสมให้สูง แต่จะอยู่ในเกณฑ์ที่จะทนและทำงานง่าย โดยใช้ปริมาณน้ำผสมให้ต่ำและให้ได้กำลังคอนกรีตออกมาตามต้องการ หินและทรายที่ใช้ในหนึ่งหน่วยปริมาตรของคอนกรีต จะขึ้นอยู่กับขนาดโตสุดของวัสดุผสมนั้น และค่าความละเอียดของทราย

อัตราส่วนระหว่างทรายต่อหิน เป็นสิ่งหนึ่งที่ต้องคำนึงถึง ส่วนผสมที่มีทรายมากเกินไป จะช่วยให้ทำงานง่าย แต่จะทำให้คอนกรีตแตกร้าวง่าย ไม่ทนทานและไม่ประหยัด สำหรับส่วนผสมที่มีหินมากเกินไป จะทำให้คอนกรีตเป็นรูโพรง เนื้อไม่แน่น และทำงานยาก อัตราส่วนระหว่างทรายต่อหินควรอยู่ระหว่าง 33 - 15 % สำหรับส่วนผสมที่ใช้ปูนซีเมนต์มากเกินไป จะทำให้คอนกรีตแตกร้าวง่าย ไม่ทนทาน และไม่ประหยัด

## **ขนาดโตสุดของวัสดุ**

โดยทั่วไปจะพยายามใช้วัสดุผสมที่มีขนาดโตที่สุดเท่าที่จะยอมให้ได้ ทั้งนี้เพราะการใช้วัสดุผสมขนาดใหญ่จะทำให้ผิวที่สัมผัสกับซีเมนต์ต่อหนึ่งหน่วยน้ำหนักน้อยลง อย่างไรก็ตาม ขนาดโตสุดของวัสดุผสมไม่ควรโตกว่าสามในสี่ส่วนของระยะห่างของช่องว่างระหว่างเหล็กเสริม และจะต้องไม่เกินกว่าหนึ่งในห้าเท่าของด้านแคบที่สุดของโครงสร้างที่จะเท

### **1.3 การหาปริมาณส่วนผสมของคอนกรีต**

จะเป็นการหาอัตราส่วนผสมที่เหมาะสมระหว่างปริมาณของส่วนประกอบแต่ละอย่างของคอนกรีต สำหรับงานหนึ่งๆ เพื่อให้ได้คอนกรีตที่มีความชื้นเหลวพอเหมาะ และสะดวกในการทำงาน และเมื่อคอนกรีตแข็งตัวแล้ว มีความทนทานและกำลังตามต้องการ และได้ราคาที่เหมาะสมที่สุด

การหาปริมาณส่วนผสมของคอนกรีตสำหรับใช้ในงานเล็กๆ ไม่ค่อยมีความสำคัญมากนัก อาจกำหนดได้โดยอาศัยข้อมูลและสถิติต่างๆ ที่ได้ปฏิบัติมาแล้วเป็นเกณฑ์ เช่น ใช้คอนกรีต 1:2:4 โดยปริมาตรหรือโดยน้ำหนัก แต่สำหรับงานก่อสร้างขนาดใหญ่ที่สำคัญ ควรออกแบบหาปริมาณส่วนผสมของคอนกรีต ที่จะใช้ตามสภาพของงาน เพื่อจะได้กำลังคอนกรีตตามต้องการและในราคาที่ประหยัด

การหาปริมาณส่วนผสมของคอนกรีต อาจทำได้โดยวิธีการทดลองผสม หรือใช้วิธีของ ACI ซึ่งเป็นวิธีที่นิยมใช้ แต่ในการผสมคอนกรีตตามอัตราส่วนที่คำนวณได้นั้นจะให้ผลตามความต้องการนั้นเป็นไปไม่ได้ทั้งนี้เพราะวัสดุที่ใช้ อาจจะมีการเปลี่ยนแปลงตามความเหมาะสม และคุณสมบัติไม่ตรงตามที่คำนวณ นอกจากนี้การทดลองในห้องปฏิบัติการก็อาจจะให้ผลไม่ตรงกับการนำผสมใช้งานต่างๆ ดังนั้นการหาสัดส่วนผสมที่ดีที่สุด นอกจากการคำนวณอย่างเดี๋ยวนั้นแล้ว ยังต้องทำการทดลองผสมจริง เพื่อจะได้ตรวจสอบและปรับสัดส่วนจนกว่าจะได้ผลเป็นที่น่าพอใจ

ในการศึกษาในโครงการครั้งนี้ ได้คำนวณหาปริมาณส่วนผสมของคอนกรีตโดยวิธี ACI 211.1-70 กำลังที่ใช้ออกแบบคือ 200 กก./ลบ.ม

### 1.3.1 การหาปริมาณส่วนผสมของคอนกรีตโดยวิธีการทดลองผสม

วิธีการทดลองผสม เป็นการหาส่วนผสมโดยตรง เพื่อให้ได้อัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์ หรือให้ได้กำลังตามต้องการ ขนาดรูปร่าง ลักษณะผิวและส่วนขนาดละเอียดของวัสดุผสมซึ่งเป็นตัวประกอบสำคัญในการหาสัดส่วน ที่จะให้การทำงานที่ต้องการและค่าใช้จ่ายต่ำ

วิธีการทดลองผสมด้วยมือสามารถทำได้ดังนี้

1. เลือกอัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์ ที่ต้องการใช้ เพื่อให้กำลังอัดของคอนกรีตต่ำสุดตามที่ต้องการ(จากตารางที่ 1.3)
2. เลือกชนิดและขนาดโตสุดของวัสดุผสมและค่าการยุบตัวที่ต้องการสำหรับประเภทของงานนั้นๆ (จากตารางที่ 1.4) ซึ่งค่าต่างๆ ที่เลือกใช้นี้กำหนดให้เป็นตัวคงที่
3. เทปริมาณปูนซีเมนต์ที่ชั่งไว้ลงในภาชนะผสม และเติมปริมาณน้ำที่เตรียมไว้แล้วทำการผสมด้วยมือ ก็จะได้ซีเมนต์เฟสก์ ซึ่งมีอัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์ตามต้องการ
4. ชั่งหินและทรายซึ่งอยู่ในสภาวะผิวแห้ง และอิมตัวจำนวนหนึ่ง เติมหิน และ

ไป ให้เติมหินและทรายลงไปอีก แต่ถ้าการยุบตัวน้อยไปให้เติมน้ำและซีเมนต์ โดยยังต้องรักษาอัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์ไว้คงที่ เมื่อได้ความชื้นเหลวตามที่ต้องการแล้ว ก็วัดหาปริมาณของหินและทรายที่ใช้ไป

5. หาอัตราส่วนระหว่างซีเมนต์ต่อทรายต่อหิน ซึ่งอาจจะเปรียบเทียบโดยน้ำหนักหรือโดยปริมาตรก็ได้ และเมื่อคำนวณได้สัดส่วนที่ให้ความชื้นเหลวตามที่ต้องการแล้วก็หาอัตราส่วนของทรายต่อหินด้วยการทดลองผสมอีก แต่ยังคงรักษาความชื้นเหลว และอัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์ไว้คงเดิม จนกระทั่งได้ส่วนผสมที่ใช้ปริมาณซีเมนต์เพสท์น้อยที่สุด

6. เมื่อได้ส่วนผสมที่ดีที่สุดแล้ว จึงปรับอัตราส่วนผสมตามปริมาณความชื้นในวัสดุผสม เมื่อนำไปใช้ในงาน

ตารางที่ 1.3 ความสัมพันธ์ระหว่างอัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์กับกำลังอัดประลัยของคอนกรีต

กำลังอัดประลัยของคอนกรีตที่ 28 วัน (กก./ซม <sup>2</sup> )	อัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์ โดยน้ำหนัก	
	คอนกรีตไม่กระจายกักฟองอากาศ	คอนกรีตกระจายกักฟองอากาศ
450	0.38	-
400	0.43	-
350	0.48	0.40
300	0.55	0.46
250	0.62	0.53
200	0.70	0.61
150	0.80	

**หมายเหตุ** ค่าที่ได้จากตารางนี้ ทำการทดลองจากแท่งตัวอย่างรูปทรงกระบอกขนาดมาตรฐาน เส้นผ่านศูนย์กลาง 15 x 30 ซม. ถ้าแท่งตัวอย่างเป็นแบบ

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนลิขสิทธิ์ ค่ากำลังอัดประลัยจะสูงกว่าค่าในตารางประมาณ 20 %  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้คัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ตารางที่ 1.4 ค่าความชอบตัวของคอนกรีตที่ใช้สำหรับการก่อสร้างประเภทต่างๆ

ประเภทของงาน	ค่าความชอบตัว (ซม.)	
	ค่าสูงสุด*	ค่าต่ำสุด
งานฐานราก กำแพง คอนกรีตเสริมเหล็ก	8.0	2.0
งานฐานรากคอนกรีตเสริมเหล็ก งานก่อสร้างใต้น้ำ	8.0	2.0
งานพื้น คาน และผนังคอนกรีตเสริมเหล็ก	10.0	2.0
งานเสาคอนกรีตเสริมเหล็ก	10.0	2.0
งานผนังถนนคอนกรีตเสริมเหล็ก	8.0	2.0
งานคอนกรีตขนาดใหญ่	5.0	2.0

\*อาจเพิ่มได้อีก 2 ซม. สำหรับการทำคอนกรีตให้แน่นด้วยวิธีอื่น ที่นอกเหนือไปจากการใช้เครื่องสั่น (Vibrator)

ตารางที่ 1.5 ปริมาตรของวัสดุผสมหยาบต่อหนึ่งหน่วยปริมาตรของคอนกรีต

ขนาดโตสุดของหิน (มม.)	ปริมาตรของวัสดุผสมหยาบในสภาพแห้งและอัดแน่นต่อหน่วยปริมาตร ของคอนกรีต สำหรับค่าโมดูลัสความละเอียดของกรวดต่างๆกัน			
	2.40	2.80	2.80	3.00
10	0.50	0.48	0.46	0.44
12.5	0.59	0.57	0.55	0.53
20	0.66	0.64	0.62	0.60
25	0.71	0.69	0.67	0.65
40	0.76	0.74	0.72	0.70
50	0.78	0.76	0.74	0.72
75	0.81	0.79	0.77	0.75
150	0.87	0.85	0.83	0.81

หมายเหตุ ค่าที่กำหนดให้ เป็นค่าสำหรับงานคอนกรีตเสริมเหล็กทั่วไป สำหรับ  
งานคอนกรีตที่ทำได้ง่ายกว่า เช่น ถนน พื้น เป็นต้น อาจเพิ่มค่าเหล่านี้  
ได้อีก 10 %

ตาราง 1.6 ขนาดโตสุดของวัสดุผสมสำหรับงานก่อสร้างประเภทต่างๆ

ขนาดความหนาของ โครงสร้าง (ซม.)	ขนาดโตสุดของวัสดุผสม			
	คาน ผนัง เสา คสล. (มม.)	ผนังคอนกรีตไม่ เสริมเหล็ก (มม.)	พื้นถนน คสล. รับน้ำหนักมาก (มม.)	พื้นคอนกรีตรับ น้ำหนักน้อย (มม.)
5.0 - 15.0	12.5 - 20	20	20 - 25	20 - 40
15.0 - 30.0	20 - 40	40	40	40 - 75
30.0 - 75.0	40 - 75	75	40 - 75	75
มากกว่า 75.0	40 - 75	150	40 - 75	75 - 150

### 1.3.2 การหาปริมาณส่วนผสมโดยวิธี ACI

วิธีนี้เสนอโดยสถาบันคอนกรีตของอเมริกา (ACI 211.1-70) ให้ผลค่อนข้างแน่นอน ทั้งนี้เนื่องจากทราบถึงคุณสมบัติต่างๆของวัสดุที่ใช้ทำคอนกรีตเสียก่อน เช่น ค่าความถ่วงจำเพาะ หน่วยน้ำหนัก โมดูลัสความละเอียดและเปอร์เซ็นต์การดูดซึมน้ำ เป็นต้น อีกทั้งวัสดุผสมต้องมีส่วนผสมขนาดละเอียด อยู่ในพิสัยที่กำหนดด้วย

ขั้นตอนการหาปริมาณส่วนผสมสามารถทำได้ดังนี้

1. ทำการเลือกค่าสมบัติที่เหมาะสมกับประเภทของงาน จะต้องอยู่ในช่วงที่เหมาะสมและความชื้นเหลวสามารถพอที่จะทำงานได้สะดวก กรณีไม่ได้กำหนดค่าสมบัติมาให้ ค่าสมบัติที่เหมาะสมกับประเภทของงานอาจหาได้จากตาราง 1.4

2. ทำการเลือกขนาดโตสุดของวัสดุผสม ซึ่งไม่ควรจะเกินกว่า 1 ใน 5 ของส่วนแคบที่สุดของแบบ หรือ 1 ใน 3 ของความหนาของพื้น หรือ 3 ใน 4 ของขนาดความห่างของเหล็กเสริมที่น้อยที่สุด หรืออาจเลือกจากตาราง 1.6

3. ประมาณปริมาณน้ำที่เหมาะสมและปริมาณฟองอากาศที่เกิดขึ้น ปริมาณน้ำที่ต้องการในหนึ่งหน่วยปริมาตรของคอนกรีต เพื่อให้ได้ค่าอุบตัวตามที่กำหนดจะขึ้นอยู่กับขนาดโตนุส รูปร่างและส่วนขนาดคละของวัสดุผสม ดังตารางที่ 1.1

4. เลือกอัตราส่วนระหว่างน้ำต่อซีเมนต์ ซึ่งจะขึ้นอยู่กับลักษณะที่คอนกรีตนั้นถูกนำออกไปใช้งานและกำลังอัดประลัยของคอนกรีตที่ต้องการ ถ้าไม่ระบุมาก็ให้เลือกใช้อัตราส่วนระหว่างน้ำต่อซีเมนต์จากตารางที่ 1.2 และ 1.3

ตาราง 1.2 ให้ค่าอัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์โดยน้ำหนักที่มากที่สุดสำหรับประเภทงาน และสภาวะแวดล้อมต่างๆ ส่วนตารางที่ 1.3 ให้ค่าอัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์โดยน้ำหนักที่มากที่สุดสำหรับค่าเฉลี่ยของกำลังอัดประลัยของคอนกรีตที่ต้องการ และให้เลือกใช้ค่าอัตราส่วนดังกล่าวที่ต่ำที่สุดซึ่งหาได้จากสองตารางนี้

5. คำนวณปริมาณซีเมนต์ที่ต้องการใช้ เมื่อทราบปริมาณน้ำที่ใช้ต่อหนึ่งหน่วยปริมาตรของคอนกรีต ปริมาณซีเมนต์ที่ต้องการใช้ในคอนกรีตต่อหนึ่งหน่วยปริมาตรย่อมหาได้ซึ่งเท่ากับ ปริมาณน้ำจากขั้นที่ 3 หารด้วยอัตราส่วนจากขั้นที่ 4

6. คำนวณปริมาณวัสดุผสมหยาบ ตารางที่ 1.5 แสดงปริมาณของวัสดุผสมหยาบในสภาพแห้งและอัดแน่น (dry rodded) ในส่วนผสมต่อคอนกรีตหนึ่งหน่วยปริมาตรซึ่งแตกต่างตามค่าโมดูลัสความละเอียดของทรายที่ใช้ และขนาดโตนุสที่สุดของหินที่ใช้ ปริมาณของวัสดุผสมหยาบคิดเป็นน้ำหนักมีค่าเท่ากับปริมาตรของวัสดุผสมหยาบคูณด้วยหน่วยน้ำหนักของวัสดุผสมหยาบนั้น

7. ประมาณปริมาณวัสดุผสมละเอียด ปริมาณของวัสดุผสมละเอียดจะหาได้จาก ปริมาตรเนื้อแท้ของวัสดุผสมละเอียด = ปริมาตรของคอนกรีต - ปริมาตรเนื้อแท้ของส่วนผสมต่าง (ยกเว้นทราย)

โดยที่

$$\text{ปริมาตรเนื้อแท้} = \text{น้ำหนักของวัสดุ} / \text{ความถ่วงจำเพาะของหน่วยน้ำหนักของน้ำ}$$

8. ปรับส่วนผสมเนื่องจากความชื้นของวัสดุผสม ตามปกติวัสดุที่ใช้งานจริงจะมีความชื้นสูงกว่าในสภาวะอิ่มตัวและผิวแห้ง จึงต้องแก้ส่วนผสมให้เข้ากับสภาพจริงโดยเพิ่มน้ำหนักของวัสดุผสมขึ้นเท่ากับน้ำหนักน้ำที่ติดมาและลดน้ำในส่วนผสมออกในจำนวนเท่ากัน ในกรณีที่วัสดุผสมแห้งกว่าสภาวะอิ่มตัวและผิวแห้งจะต้องแก้ส่วนผสมเช่นกันในทางตรงกัน

9. การปรับส่วนผสมด้วยการทดลองผสมสัดส่วนของผสมต่างๆที่คำนวณแล้วเป็น  
เกณฑ์โดยประมาณทั้งสิ้น ซึ่งจะต้องตรวจสอบด้วย ถึงผลที่ได้ ทั้งในด้านกำลังของคอนกรีต  
และความยากง่ายในการทำงาน โดยการทดลองผสมจริงจากนั้นตรวจสอบดูหน้าหน้าหนัก  
ของคอนกรีต ปริมาตรที่ใช้และปริมาตรอากาศแล้วจึงปรับส่วนผสมต่างๆ ให้เหมาะสมอีกครั้ง  
หนึ่ง



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า  
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหาและต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้