

หนังสือธรรมะหดตัวของปูนเจ้าบกฟอม อาจารย์



นายสาคร พลิตกรรม

วิทยานิพนธ์นี้เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาวิศวกรรมศาสตร์มหาบัณฑิต
ภาควิชาช่างสำรวจ โดย

บัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

พ.ศ. 2533

ISBN 974-577-266-6

ลิขสิทธิ์ของบัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

016336

๑๗๗๗๘๘๘๘

Shrinkage Behavior of Plastering Mortars with Air-Entraining Admixture

Mr. Sayan Palitagram

A Thesis Submitted in Partial Fulfillment of the Requirements
for the Degree of Master of Engineering
Department of Civil Engineering
Graduated School
Chulalongkorn University
1990
ISBN 974-577-266-6

หัวชื่อวิทยานิพนธ์ ผู้ติดตามการทดสอบปุ่นฉบับที่สมสารกระจาดกักฟองอากาศ
โดย นายสายัคห์ พลิตกรรม
ภาควิชา วิศวกรรมโยธา
อาจารย์ที่ปรึกษา ศาสตราจารย์ ดร. เอกลักษณ์ ลิ้มสุวรรณ



บัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัยอนุมัติให้วิทยานิพนธ์ฉบับนี้เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญามหาบัณฑิต

.....
..... คณะบัณฑิตวิทยาลัย
(ศาสตราจารย์ ดร. ภราր วัชรากัญ)

คณะกรรมการสอบวิทยานิพนธ์

.....
..... ประธานกรรมการ
(ศาสตราจารย์ วันนา ธรรมรงค์)

.....
..... กรรมการ
(ศาสตราจารย์ ดร. กักชัย เกษชารี)

.....
..... กรรมการ
(รองศาสตราจารย์ ดร. ภาครุณ จันทรงศุ)

.....
..... อาจารย์ที่ปรึกษา
(ศาสตราจารย์ ดร. เอกลักษณ์ ลิ้มสุวรรณ)



นายสาวยัณ์ ผลิตกรรม : พฤติกรรมการหดตัวของปูนฉาบที่ผสมสารกระเจียกักฟองอากาศ
(SHRINKAGE BEHAVIOR OF PLASTERING MORTARS WITH AIR-ENTRAINING
ADMIXTURE) อ.ที่ปรึกษา : ศ.ดร. เอกลักษณ์ ลิ้มสุวรรณ , 110 หน้า
ISBN 974-577-266-6

เนื่องจากความไม่สะดวกในการหักปูนขาวก่อนนำมาใช้ ปัจจุบันหน่วยงานก่อสร้างส่วนใหญ่
นิยมนำสารผสมเพิ่มแกนปูนขาวมาใช้ในการผสมปูนฉาบ เพื่อเพิ่มความเหนียวลื่นแกนปูนขาว แต่ปัญหาที่
ยังคงพบเห็นอยู่ เช่น อีกคราวของการแตกร้าวของพื้นปูนฉาบ ในงานวิจัยนี้จึงมุ่งที่จะศึกษาพฤติกรรมการหดตัว
เนื่องจากการเสียน้ำ ซึ่งเป็นสาเหตุหลักของการแตกร้าวของพื้นปูนฉาบ ตลอดจนคุณสมบัติทางกลศาสตร์
อื่น ๆ ที่เกี่ยวข้อง เช่น กำลังอัด กำลังดึง โมดูลัสยีคที่ยุ่น การคุณชีวน้ำ และการขยายตัวตามอุณหภูมิ
ของปูนฉาบที่ผสมโดยวิธีดึง เดินคือใช้ปูนขาว เปรียบเทียบกับปูนฉาบที่ผสมสารเพิ่มแกนปูนขาว

การทดสอบในงานวิจัยกระทำตามสภาพธรรมชาติ มิได้ควบคุมสภาพแวดล้อม โดยมีอุณหภูมิ
ระหว่าง 30-35°C และความชื้นสัมพันธ์ระหว่าง 75-80% ใช้ปูนซีเมนต์ซีลิก้า และสารผสมเพิ่มประเทก
กระจายกักฟองอากาศ ตามมาตรฐาน BS 4887-1973 การวิจัยแบ่งเป็น 2 ขั้นตอน คือ ศึกษาผล
กระบวนการอัตราส่วนรายต่อซีเมนต์ เมื่อปูนฉาบนั้นมีการให้ความมาตรฐาน BS 4721-1981 และศึกษา
ผลกระทบของอัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์

ผลการทดสอบพบว่า กำลังอัด กำลังดึง ที่อายุ 28 วัน และโมดูลัสยีคที่ยุ่นจะลดลงตามอัตรา²
ส่วนรายต่อซีเมนต์ที่เพิ่มขึ้น และอัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์ที่เพิ่มขึ้น สำหรับปูนฉาบที่มีอัตราส่วนรายต่อ
ซีเมนต์เดียวกัน และความคุณภาพให้ความก่อหนด พบว่า ปูนฉาบที่ผสมสารเพิ่มแกนปูนขาวจะมีกำลังอัด
กำลังดึง และโมดูลัสยีคที่ยุ่นสูงกว่าปูนขาวที่ผสมปูนขาว เท่ากับ 10, 15 และ 90% การใช้สารเพิ่ม³
แกนปูนขาวจะสามารถลดปริมาณน้ำที่ใช้ในส่วนผสมปูนฉาบได้ถึง 20% สำหรับการหดตัว การคุณชีวน้ำ
และการขยายตัวตามอุณหภูมิจะเพิ่มขึ้นตามอัตราส่วนรายต่อซีเมนต์ และอัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์ สำหรับ
ปูนฉาบที่มีการให้ความก่อหนด และอัตราส่วนรายต่อซีเมนต์เท่ากับ 4:1, 5:1 และ 6:1 พบว่า
ปูนฉาบที่ผสมปูนขาวจะมีการหดตัวมากกว่าปูนฉาบที่ผสมสารเพิ่ม 30, 40 และ 60% ตามลำดับ อัตราส่วน
กำลังอัดต่อโมดูลัสยีคที่ยุ่น และการหดตัวสูงสุดของปูนฉาบ มีความสัมพันธ์กันในลักษณะเชิงเส้น

ภาควิชา วิศวกรรมโยธา
สาขาวิชา วิศวกรรมโยธา
ปีการศึกษา ๒๕๓๒

ลายมือชื่อนิสิต
ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษา



SAYAN PALITAGRAM : SHRINKAGE BEHAVIOR OF PLASTERING MORTARS WITH
AIR-ENTRAINING ADMIXTURE. THESIS ADVISOR : PROF.EKASIT LIMSUWAN,
PH.D. , 110 PP.

Due to the inconveniece of hydration process during lime preparation, admixtures have become widely used in place of lime to increase workability and water retention of plastering mortar. However, cracks of such plaster mortar have become prevalent. The objective of this research topic is to study the shrinkage of plastering mortar as a result of dehydration, which is the main cause of its cracks. In addition, related mechanical properties, ie., compressive and tensile strength, modulus of elasticity, water absorption and thermal expansion of the original lime-based plastering mortar are compared to those of the admixture-based mortar.

The experiment was carried out without environmental control. Temperature and relative humidity were between 30-35°C and 75-80%, respectively. Additives in this study are silicated cement and air-entraining admixture conforming to the BS 4887:1973 standard. Two factors were studied : a) Sand to cement ratio as flow of the plastering mortar is in accordance with the BS 4721:1981 standard, and b) water cement ratio.

The experimental results reveal that compressive and tensile strength at 28 days and modulus of elasticity all decrease as sand to cement and water cement ratio increase. At the same sand to cement ratio with specified flow, it was found that the admixture-based mortar possesses 10, 15 and 90%, respectively, higher compressive and tensile strength and modulus of elasticity than those of the lime-based mortar. This is due to the fact that the use of admixture can reduce water content in the mortar up to 20%. The effect of increasing water cement ratio is higher degree of shrinkage, water absorption and thermal expansion. Plastering mortar with flow as specified and with sand to cement ratio of 4:1, 5:1 and 6:1. The study suggests that lime-based mortar possesses 30, 40 and 60% respectively higher shrinkage than admixture-based mortar. Ratio of compressive strength to modulus of elasticity and ultimate shringkage of plastering mortar have a linear relationship.

ภาควิชา วิศวกรรมโยธา
สาขาวิชา วิศวกรรมโยธา
ปีการศึกษา 2532



กิตติกรรมประกาศ

ขอทราบข้อมูลความคุ้มครองที่ปรึกษาวิทยานิพนธ์ ศาสตราจารย์ ดร. เอกลักษณ์ ลัมสุวรรณ
ที่กำราได้รับดูแลเอาใจใส่ให้คำแนะนำดีมาก ๆ อันเป็นประโยชน์ ตลอดจนได้รับแก้ไขและตรวจสอบ
วิทยานิพนธ์จนสำเร็จเรียบร้อย ขอขอบพระคุณท่านคณะกรรมการสอบวิทยานิพนธ์ทุกท่านอันประกอบ
ด้วย ศาสตราจารย์ วัฒนา ชารนรงค์ ศาสตราจารย์ ดร. ทักษิณ เทพชาตรี และรอง
ศาสตราจารย์ ภาณุ จันทร์วงศ์

ผู้เขียนขอขอบพระคุณ ศาสตราจารย์ อรุณ ชัยเสรี ที่ให้การสนับสนุนและช่วยเหลือใน
ทุกด้าน ท้ายนี้ผู้เขียนขอขอบพระคุณบิดามารดา ที่ให้กำลังใจและสนับสนุนการศึกษามาโดยตลอด

สาวยัน พลิตกรณ์



สารบัญ

หน้า

บทคัดย่อภาษาไทย	๔
บทคัดย่อภาษาอังกฤษ	๕
กิจกรรมประจำ	๖
สารบัญ	๗
สารบัญตาราง	๘
สารบัญภาพ	๙

บทที่ 1 บทนำ

1.1 บทนำทั่วไป	1
1.2 ความเป็นมาของปัญหา	2
1.3 งานวิจัยที่ผ่านมา	3
1.4 วัตถุประสงค์ของงานวิจัย	8
1.5 ขอบเขตของ การวิจัย	9

บทที่ 2 วิธีการทดสอบและผลการทดสอบ

2.1 รายการทดสอบ	10
2.2 วัสดุที่ใช้ในการทดสอบ	11
2.3 ขั้นตอนการทดสอบและ การเตรียมตัวอย่างการทดสอบ	11
2.3.1 การทดสอบมอร์ต้าในระยะเริ่มแรก	12
2.3.2 การทดสอบมอร์ต้าในระยะยาว เมื่อแข็งตัวแล้ว	12
2.4 ผลการทดสอบ	14
2.4.1 ผลการทดสอบมอร์ต้าในระยะเริ่มแรก	14
2.4.2 ผลการทดสอบมอร์ต้าในระยะยาว เมื่อแข็งตัวแล้ว	15

	หน้า
บทที่ ๓ การวิเคราะห์ผลการทดสอบ	19
3.1 กำลังอัดปะล็อค	19
3.1.1 ผลกระทบของอัตราส่วนกราฟต่อชีเมนต์	19
3.1.2 ผลกระทบของอัตราส่วนน้ำต่อชีเมนต์	20
3.2 กำลังดึง	21
3.2.1 ผลกระทบของอัตราส่วนกราฟต่อชีเมนต์	21
3.2.2 ผลกระทบของอัตราส่วนน้ำต่อชีเมนต์	22
3.3 ทนดูดสัมภาระ	22
3.3.1 ผลกระทบของอัตราส่วนกราฟต่อชีเมนต์	22
3.3.2 ผลกระทบของอัตราส่วนน้ำต่อชีเมนต์	23
3.4 การดูดซึมน้ำ	24
3.4.1 ผลกระทบของอัตราส่วนกราฟต่อชีเมนต์	24
3.4.2 ผลกระทบของอัตราส่วนน้ำต่อชีเมนต์	25
3.5 การทดสอบ	25
3.5.1 ผลกระทบของอัตราส่วนกราฟต่อชีเมนต์	25
3.5.2 ผลกระทบของอัตราส่วนน้ำต่อชีเมนต์	26
3.6 สัมประสิทธิ์การขยายตัวตามอุณหภูมิ	27
3.6.1 ผลกระทบของอัตราส่วนกราฟต่อชีเมนต์	27
3.6.2 ผลกระทบของอัตราส่วนน้ำต่อชีเมนต์	28
3.7 ความสัมพันธ์ระหว่างคุณสมบัติทางด้านการรับกำลังกับการทดสอบสูงสุด	28
บทที่ ๔ สรุปผลการวิจัยและข้อเสนอแนะ	30
เอกสารอ้างอิง	32
ประวัติผู้เขียน	110



สารบัญสารภาร

	หน้า
ตารางที่ 1.1 ปริมาณความร้อนที่เกิดจากปฏิกิริยาไฮเครชั่นของสารประกอบในชีเมนต์	35
ตารางที่ 2.1 ทรัพย์ขนาดคละมาตรฐาน ASTM C109	36
ตารางที่ 2.2 ชุดทดสอบที่ใช้ในงานวิจัย	37
ตารางที่ 2.3 ผลการทดสอบ	38



สารบัญ

หน้า

รูปที่ 1.1 ความสัมพันธ์ระหว่างปริมาตรมวลรวมกับกำลังอัดเนื้ออัตราส่วนน้ำต่อชีเนนต์ เท่ากับ 0.50	39
รูปที่ 1.2 ผลกระทบของปริมาตรมวลรวมในส่วนผสมต่อกำลังอัด	40
รูปที่ 1.3 ความสัมพันธ์ระหว่างอัตราส่วนเจลต่อปริมาตรกับกำลังอัดของมอร์ต้า	41
รูปที่ 1.4 ความสัมพันธ์ระหว่างความเครียดกับอัตราส่วนความเค้นต่อกำลังของคอนกรีต ต่อกำลังของคอนกรีตที่มีกำลังอัดต่าง ๆ	42
รูปที่ 1.5 ความสัมพันธ์ระหว่างความเค็นกับความเครียดของชีเนนต์เพสท์ มวลรวมและ คอนกรีต	43
รูปที่ 1.6 แสดงผลกระทบของช่วงเวลาในการบ่มต่อการหดตัว การดูดซึมน้ำ และเวลา ที่เกิดการยึดกาวร้าในมอร์ต้าที่ฟั่นกรากษะเฉล	44
รูปที่ 1.7 แสดงอัตราการเกิดปฏิกิริยาไสเดรชันของสารประกอบในปูนชีเนนต์ ปอร์ตแลนด์ซีเมนต์	45
รูปที่ 1.8 ผู้ดีกรีนของคอนกรีตเนื้อสูญเสียน้ำและไดรับน้ำ	46
รูปที่ 1.9 แสดงกลไกของ การหดตัวเนื่องจาก การสูญเสียน้ำของชีเนนต์เพสท์ ชั่งเกิดขึ้น เนื่องจาก (a) capillary stress , (b) disjoining pressure , (c) surface tension	47
รูปที่ 1.10 ผลของความนรุนต่อการหดตัวที่ไม่สามารถอ้อมกลับของชีเนนต์เพสท์	48
รูปที่ 1.11 แสดงความสัมพันธ์ระหว่างน้ำหนักน้ำที่ระเหยออกกับการหดตัว	49
รูปที่ 1.12 แสดงผลกระทบของปริมาตรมวลรวมต่ออัตราการหดตัวของคอนกรีต เทียบกับ ชีเนนต์เพสท์	50
รูปที่ 1.13 แสดงผลกระทบของอัตราส่วนน้ำต่อชีเนนต์ และปริมาตรมวลรวมต่อการหดตัว ..	51
รูปที่ 1.14 แสดงความสัมพันธ์ระหว่างเชคเคลน์โนมูลัส และการหดตัวของคอนกรีต ...	52
รูปที่ 1.15 แสดงการหดตัวตามเวลาของคอนกรีต	53
รูปที่ 2.1 เครื่องทดสอบมอร์ต้า	54
รูปที่ 2.2 เครื่องทดสอบ Amsler 30 ตัน	54

	หน้า
รูปที่ 2.3 การทดสอบกำลังอัดของมอร์ต้า	55
รูปที่ 2.4 การทดสอบกำลังดึงของมอร์ต้า	56
รูปที่ 2.5 การทดสอบโน้มคลั่งสี่เหลี่ยมห้องมอร์ต้า	56
รูปที่ 2.6 การทดสอบการทดสอบตัวของมอร์ต้า	57
รูปที่ 2.7 การไอลดของปูนฉาบผสมปูนขาวอัตราส่วนซีเมนต์:ปูนขาว:ทราย 1:1:4 ...	58
รูปที่ 2.8 การไอลดของปูนฉาบผสมปูนขาวอัตราส่วนซีเมนต์:ปูนขาว:ทราย 1:1:5 ...	58
รูปที่ 2.9 การไอลดของปูนฉาบผสมปูนขาวอัตราส่วนซีเมนต์:ปูนขาว:ทราย 1:1:6 ...	59
รูปที่ 2.10 การไอลดของปูนฉาบผสมปูนขาวอัตราส่วนซีเมนต์:ปูนขาว:ทราย 1:2:6 ...	59
รูปที่ 2.11 การไอลดของปูนฉาบผสมสารเพิ่มชนิด A อัตราส่วนซีเมนต์:ทราย 1:4	60
รูปที่ 2.12 การไอลดของปูนฉาบผสมสารเพิ่มชนิด A อัตราส่วนซีเมนต์:ทราย 1:5	60
รูปที่ 2.13 การไอลดของปูนฉาบผสมสารเพิ่มชนิด A อัตราส่วนซีเมนต์:ทราย 1:6	61
รูปที่ 2.14 การไอลดของปูนฉาบผสมสารเพิ่มชนิด B อัตราส่วนซีเมนต์:ทราย 1:4	61
รูปที่ 2.15 การไอลดของปูนฉาบผสมสารเพิ่มชนิด B อัตราส่วนซีเมนต์:ทราย 1:5	62
รูปที่ 2.16 การไอลดของปูนฉาบผสมสารเพิ่มชนิด B อัตราส่วนซีเมนต์:ทราย 1:6	62
รูปที่ 2.17 กำลังอัดของปูนฉาบผสมปูนขาว	63
รูปที่ 2.18 กำลังอัดของปูนฉาบผสมปูนขาวเนื้อประค่าอัตราส่วนน้ำ:ซีเมนต์	64
รูปที่ 2.19 กำลังอัดของปูนฉาบผสมสารเพิ่มแทนปูนขาวชนิด A	65
รูปที่ 2.20 กำลังอัดของปูนฉาบผสมสารเพิ่มแทนปูนขาวชนิด B	66
รูปที่ 2.21 กำลังอัดของปูนฉาบผสมสารเพิ่มแทนปูนขาว เนื้อประค่าอัตราส่วนน้ำ:ซีเมนต์	67
รูปที่ 2.22 ความสันนิษฐานว่าความเค็นและความเครียดของปูนฉาบผสมปูนขาว	68
รูปที่ 2.23 ความสันนิษฐานว่าความเค็นและความเครียดของปูนฉาบผสมปูนขาว	69
รูปที่ 2.24 ความสันนิษฐานว่าความเค็นและความเครียดของปูนฉาบผสมปูนขาว	70
รูปที่ 2.25 ความสันนิษฐานว่าความเค็นและความเครียดของปูนฉาบผสมปูนขาว	71
รูปที่ 2.26 ความสันนิษฐานว่าความเค็นและความเครียดของปูนฉาบผสมปูนขาว	72
รูปที่ 2.27 ความสันนิษฐานว่าความเค็นและความเครียดของปูนฉาบผสมปูนขาว	73
รูปที่ 2.28 ความสันนิษฐานว่าความเค็นและความเครียดของปูนฉาบผสมปูนขาว	74
รูปที่ 2.29 ความสันนิษฐานว่าความเค็นและความเครียดของปูนฉาบผสมปูนขาว	75
รูปที่ 2.30 ความสันนิษฐานว่าความเค็นและความเครียด ของปูนฉาบผสมสารเพิ่มแทนปูนขาว	76

หน้า

รูปที่ 2.31 ความสัมพันธ์ระหว่างความเด็นและความเครียด ของปูนจับผสมสารเพิ่มแทนบุนช้า	77
รูปที่ 2.32 ความสัมพันธ์ระหว่างความเด็นและความเครียด ของปูนจับผสมสารเพิ่มแทนบุนช้า	78
รูปที่ 2.33 ความสัมพันธ์ระหว่างความเด็นและความเครียด ของปูนจับผสมสารเพิ่มแทนบุนช้า	79
รูปที่ 2.34 ความสัมพันธ์ระหว่างความเด็นและความเครียด ของปูนจับผสมสารเพิ่มแทนบุนช้า	80
รูปที่ 2.35 ความสัมพันธ์ระหว่างความเด็นและความเครียด ของปูนจับผสมสารเพิ่มแทนบุนช้า	81
รูปที่ 2.36 ความสัมพันธ์ระหว่างความเด็นและความเครียด ของปูนจับผสมสารเพิ่มแทนบุนช้า	82
รูปที่ 2.37 ความสัมพันธ์ระหว่างความเด็นและความเครียด ของปูนจับผสมสารเพิ่มแทนบุนช้า	83
รูปที่ 2.38 ความสัมพันธ์ระหว่างความเด็นและความเครียด ของปูนจับผสมสารเพิ่มแทนบุนช้า	84
รูปที่ 2.39 ความสัมพันธ์ระหว่างความเด็นและความเครียด ของปูนจับผสมสารเพิ่มแทนบุนช้า	85
รูปที่ 2.40 การทดสอบเนื่องจากการเสียหายของปูนจับผสมปูนช้า	86
รูปที่ 2.41 การทดสอบเนื่องจากการเสียหายของปูนจับผสมปูนช้า เมื่อปรับค่าอัตราส่วนน้ำ:ชีเมนต์	87
รูปที่ 2.42 การทดสอบเนื่องจากการเสียหายของปูนจับผสมสารเพิ่มแทนปูนช้า ชนิด A ..	88
รูปที่ 2.43 การทดสอบเนื่องจากการเสียหายของปูนจับผสมสารเพิ่มแทนปูนช้า ชนิด B ..	89
รูปที่ 2.44 การทดสอบเนื่องจากการเสียหายของปูนจับผสมสารเพิ่มแทนปูนช้า เมื่อปรับค่าอัตราส่วนน้ำ:ชีเมนต์	90
รูปที่ 2.45 การทดสอบตัวตามอุณหภูมิของปูนจับผสมปูนช้า	91
รูปที่ 2.46 การทดสอบตัวตามอุณหภูมิของปูนจับผสมปูนช้า เมื่อปรับค่าอัตราส่วนน้ำ:ชีเมนต์	92
รูปที่ 2.47 การทดสอบตัวตามอุณหภูมิของปูนจับที่ผสมสารเพิ่มแทนปูนช้าชนิด A	93

	หน้า
รูปที่ 2.48 การขยายตัวตามอุณหภูมิของปูนจานที่ทดสอบเพิ่มแทนปูนขาวชนิด B	94
รูปที่ 2.49 การขยายตัวตามอุณหภูมิของปูนจานที่ทดสอบเพิ่มแทนปูนขาวชนิด A เมื่อเปลี่ยนค่าอัตราส่วนน้ำ:ชีเมนต์	95
รูปที่ 3.1 ผลการทดสอบอัตราส่วนกราด:ชีเมนต์ ต่อกำลังอัดประดับที่ 28 วัน	96
รูปที่ 3.2 ผลการทดสอบอัตราส่วนน้ำ:ชีเมนต์ ต่อกำลังอัดประดับที่ 28 วัน	97
รูปที่ 3.3 ผลการทดสอบอัตราส่วนกราด:ชีเมนต์ ต่อกำลังคงที่ 28 วัน	98
รูปที่ 3.4 ผลการทดสอบอัตราส่วนน้ำ:ชีเมนต์ ต่อกำลังคงที่ 28 วัน	99
รูปที่ 3.5 ผลการทดสอบอัตราส่วนกราด:ชีเมนต์ ต่ออนคูลส์ยิดหยุ่น	100
รูปที่ 3.6 ผลการทดสอบอัตราส่วนน้ำ:ชีเมนต์ ต่ออนคูลส์ยิดหยุ่น	101
รูปที่ 3.7 ผลการทดสอบอัตราส่วนกราด:ชีเมนต์ ต่อการคุณชั้นน้ำ	102
รูปที่ 3.8 ผลการทดสอบอัตราส่วนน้ำ:ชีเมนต์ ต่อการคุณชั้นน้ำ	103
รูปที่ 3.9 ผลการทดสอบอัตราส่วนกราด:ชีเมนต์ ต่อการทดสอบ	104
รูปที่ 3.10 ผลการทดสอบอัตราส่วนน้ำ:ชีเมนต์ ต่อการทดสอบ	105
รูปที่ 3.11 ผลการทดสอบอัตราส่วนกราด:ชีเมนต์ ต่อสัมประสิทธิ์การขยายตัวตามอุณหภูมิ ..	106
รูปที่ 3.12 ผลการทดสอบอัตราส่วนน้ำ:ชีเมนต์ ต่อสัมประสิทธิ์การขยายตัวตามอุณหภูมิ ..	107
รูปที่ 3.13 ความสัมพันธ์ระหว่าง (f_c'/E) , $\frac{1}{\eta}$ และอัตราส่วนกราดต่อชีเมนต์....	108
รูปที่ 3.14 ความสัมพันธ์ระหว่าง (f_c'/E) , $\frac{1}{\eta}$ และอัตราส่วนน้ำต่อชีเมนต์.....	109