

ผลของขนาดคละมวลรวมต่อสภาพแม่น้ำด้วยตัวของคุณกรีตสมรรถนะสูง



นายณรงค์ศักดิ์ ลีวนิชกิจ

ศูนย์วิทยทรัพยากร จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

วิทยานิพนธ์นี้เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาดิศวารมศัตรุมหาบันพิต

ภาควิชาศึกษาโยธา

บัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

พ.ศ. 2539

ISBN 974-633-197-3

ลิขสิทธิ์ของบัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

EFFECTS OF AGGREGATE GRADATION ON HARDENED STATE
OF HIGH PERFORMANCE CONCRETE

Mr. Narongsak Leevanichakit

ศูนย์วิทยบริการ
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

A Thesis Submitted in Partial Fulfillment of the Requirements
for the Degree of Master of Engineering

Department of Civil Engineering

Graduate School

Chulalongkorn University

1996

ISBN 974-633-197-3

หัวข้อวิทยานิพนธ์ ผลของขนาดคละมวลความต่อสภาพแวดล้อมด้วยตัวของคุณกรีทสมรรถนะสูง
โดย นาย ณรงค์ศักดิ์ ลีวนิชกิจ
ภาควิชา วิศวกรรมโยธา
อาจารย์ที่ปรึกษา ศาสตราจารย์ ดร. เอกสิทธิ์ ล้มสุวรรณ
อาจารย์ที่ปรึกษาร่วม อาจารย์ ดร. บุญไชย สอดมั่นในธรรม



บันทิดวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย อนุมัติให้นับวิทยานิพนธ์ฉบับนี้เป็นส่วนหนึ่ง
ของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญามหาบัณฑิต

นาย ปานะ

คณบดีบันทิดวิทยาลัย

(รองศาสตราจารย์ ดร. สันติ ถุงสุวรรณ)

คณะกรรมการสอบวิทยานิพนธ์

ประธานกรรมการ

(ศาสตราจารย์ ดร. วินิต ชื่อวิเชียร)

อาจารย์ที่ปรึกษา

(ศาสตราจารย์ ดร. เอกสิทธิ์ ล้มสุวรรณ)

นาย

อาจารย์ที่ปรึกษาร่วม

(อาจารย์ ดร. บุญไชย สอดมั่นในธรรม)

นางสาว

กรรมการ

(ศาสตราจารย์ ดร. ทักษิณ เทพชาติ)

พิมพ์ด้นฉบับทักษิยอวิทยานิพนธ์ภายในกรอบสีเขียวเพียงแผ่นเดียว



ณัชศักดิ์ สุวนิชกิจ : ผลของการตัดคละมวลรวมต่อสภาพแข็งตัวของคอนกรีตสมรรถนะสูง (EFFECTS OF AGGREGATE GRADATION ON HARDENED STATE OF HIGH PERFORMANCE CONCRETE) อ.ที่ปรึกษา : ศ.ดร.เอกชัย ลิ้มสุวรรณ , อ.ดร.บุญไชย สดิตมั่นในธรรม , 148 หน้า ISBN 974-633-197-3

การพัฒนาคอนกรีตสมรรถนะสูงให้เหมาะสมกับการใช้งานตามคุณสมบัติของความสามารถเหตุอันประกอบด้วย ค่าการยุบตัวมากกว่า 20 ซม. ค่าการไหลตัวมากกว่า 50 ซม. และคุณสมบัติด้านกำลังสูง โดยกำลังอัตรากว่า 28 วัน มากกว่า 600 กก./ตร.ซม. และกำลังอัตรากว่า 1 วัน เกินกว่าอย่างละ 50 ของกำลังอัตรากว่า 28 วัน

การผลิตคอนกรีตสมรรถนะสูงจะต้องมีวัตถุประสงค์ที่ผ่านการตรวจสอบคุณภาพอย่าง งานวิจัยนี้เน้นผลจากการทดสอบขนาดคละของมวลรวมอันจะมีคุณสมบัติในสภาพแข็งตัว ซึ่งได้พิจารณาตามมาตรฐานการทดสอบและข้อกำหนดของ ASTM และ ACI ตามลำดับ การปรับปรุงตัวน้ำนมขนาดคละของหินเล็ก 3/8" กับหินกลาง 3/4" ในสัดส่วนระหว่าง 25:75 ถึง 45:55 พบร่วงสัดส่วนที่ 40:60 เป็นสัดส่วนที่เหมาะสมที่สุด และขนาดคละของมวลรวมในสัดส่วนทรายต่อมวลรวมพิจารณาในขอบเขตระหว่าง 0.41 - 0.45 พบร่วงสัดส่วนที่ 0.45 ให้เกิดเสถียรภาพของส่วนผสมของคอนกรีตได้ดีที่สุด อัตราส่วนน้ำต่อปูนซีเมนต์ในช่วง 0.22 - 0.46 , น้ำยาเคมีผสมเพิ่มปรับเปลี่ยนตัวอัตราส่วน 1.20 - 2.40 % ของน้ำหนักปูนซีเมนต์ที่ใช้ การศึกษาขั้นพิจารณาสารประกอบเชิงเคมีและในโครงสร้างของหินทรายและหินทรายที่มีความคงทนนาน 15 - 30 % และ 5 - 20 % โดยน้ำหนักตามลำดับ เพื่อปรับปรุงคุณสมบัติเกี่ยวกับกำลังและความทานทานของคอนกรีต ควบคู่กับการปรับปรุงคุณสมบัติในสภาพเหลวเป็นข้อมูลประกอบการพิจารณาศึกษา

สัดส่วนผสมของขนาดคละมวลรวมให้ปรับปรุงให้คุณสมบัติของคอนกรีตเป็นไปตามข้อกำหนดของคอนกรีตสมรรถนะสูงทั้งด้านกำลัง, ความทานทานและคุณสมบัติในสภาพเหลว โดยพบว่าอัตราส่วนน้ำต่อปูนซีเมนต์อยู่ในช่วง 0.24 - 0.34 , ปริมาณน้ำยาเคมีผสมเพิ่ม 1.80 - 2.40 % จะช่วยเพิ่มความสามารถในการทำงานและกำลังของคอนกรีตได้ตามกำหนด, ชี้เก้าอี้ช่วยปรับปรุงความสามารถในการทำงานให้สูงขึ้น ประมาณ 10 - 15 % ด้วยส่วนผสมพอเหมาะสมที่ 15 - 20 % และในโครงสร้างจะเพิ่มกำลังอัตรากอนกรีตให้สูงขึ้น ประมาณ 10 - 26 % ในส่วนผสมพอเหมาะสมที่ 10 - 20 %

ผลการศึกษาขนาดคละมวลรวมจะช่วยให้ออกแบบตัวน้ำนมและการผลิตคอนกรีตสมรรถนะสูงด้วยการกำหนดขนาดของมวลรวมหมาย, กำลังอัตรากอนกรีต, ปริมาณปูนซีเมนต์ และอัตราส่วนน้ำต่อปูนซีเมนต์ โดยที่จะให้สมรรถนะสูงทั้งในสภาพเหลวและสภาพแข็ง ทุกประการ

ภาควิชา ...วิศวกรรมโยธา
สาขาวิชา ...โครงสร้าง
ปีการศึกษา 2538

ลายมือชื่อนิสิต ๒๒๘-๙๘๘
ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษา ๑๔-๕
ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษาร่วม ๗๖



CS15163 : MAJOR CIVIL ENGINEERING

KEY WORD : AGGREGATE GRADATION / HIGH PERFORMANCE CONCRETE / HARDENED STATE / HARDENED PROPERTIES

NARONGSAK LEEVANICHAKIT : EFFECTS OF AGGREGATE GRADATION ON HARDENED STATE OF HIGH PERFORMANCE CONCRETE . THESIS ADVISOR : PROF. EKASIT LIMSUWAN , Ph.D. AND DR. BOONCHAI SATITMANNATHUM, 148 pp. ISBN 974-633-197-3

Development of high performance concrete to suit workability by means slump of more than 20 cm. and flowability of more than 50 cm. and to suit strength properties by means of compressive strength at 28 days more than 600 kgs./sq.cm. and the strength at 1 day would be more than 50% of those at 28 days

To produce high performance concrete, the constituents must be verified by various test methods. This research have emphasized on effects of aggregate gradation in hardened state of high performance concrete considering test methods and specification conforming to the ASTM and ACI, respectively. Coarse aggregate proportion of 3/8" and 3/4" at ratio of 25:75 to 45:55 were tested to obtain the best gradation at the ratio of 40 : 60. For fine aggregate proportion, the ratio of sand to aggregate ranges from 0.41 to 0.45 have been tested to verify the best proportion at 0.45 to obtained the most stable mix. Mix design contain the water to cement ratio between 0.22 to 0.46 as the superplasticizer admixture at 1.20 to 2.40 % of cement weight. The mineral admixture of fly ash and microsilica between 15 to 30 % and 5 to 20 % by weight, respectively, have been introduced to the mixes to improve strength and durability properties of harden states and to satisfy all related properties of fresh states.

Mix proportion by means of aggregate gradation are adjusted to obtain basic properties classified as high performance concrete in strength, durability and fresh porperties the most suitable mixes have contained water to cement ratio of 0.24 to 0.34 and superplasticizer of 1.80 - 2.40 %. For additional impovement of workability and strength, fly ash and microsilica at dosage of 15 to 20 % and 10 to 20 % by weight of cement respectively, have been introduced to improve workability by 10 to 15 % of flowability due to fly ash and to improve strength by 10 to 26 % in compressive due to microsilica.

As results of this study, aggregate gradation will be considered in mix design to produce high performance concrete by aggregate sizes, means of required strength, cement contents and water to cement ratio to control thus properties at fresh and harden states.

ภาควิชา วิศวกรรมโยธา

ลายมือชื่อนิสิต ลล.ส. ๘๘

สาขาวิชา โครงสร้าง

ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษา พ. พ.

ปีการศึกษา 2538

ลายมือชื่อคณาจารย์ที่รับผิดชอบ พ. พ.



กิตติกรรมประกาศ

วิทยานิพนธ์ฉบับนี้ ได้สำเร็จลุล่วงไปได้ด้วยความช่วยเหลือจากบุคคลหลายฝ่ายเป็นอย่างดียิ่ง ผู้วิจัยขอขอบพระคุณ ศาสตราจารย์ ดร.เอกลักษณ์ ลิ้มสุวรรณ อ.ที่ปรึกษา และ อ.ดร. บุญไชย สถิตมั่นในธรรม อ.ที่ปรึกษาร่วมวิทยานิพนธ์ ที่ได้กรุณาให้คำแนะนำในการทั้งการตรวจสอบและแก้ไขข้อบกพร่องในวิทยานิพนธ์ฉบับนี้และขอขอบพระคุณ ศาสตราจารย์ ดร. วินิต ชื่อ วิเชียร และศาสตราจารย์ ดร.ทักษิณ เทพชาตรี คณารักษ์ในภาควิชา วิศวกรรมโยธา ที่ได้กรุณาเป็นประธานคณะกรรมการและกรรมการวิทยานิพนธ์

นอกจากนั้นข้าพเจ้าขอขอบพระคุณ บริษัท น้ำเงินคอนกรีต (1992) จำกัด, บริษัทผลิตภัณฑ์และวัสดุก่อสร้าง จำกัด, การไฟฟ้าฝ่ายผลิตแห่งประเทศไทย และบุคคลที่เกี่ยวข้องที่ได้กรุณาช่วยเหลือในการอนุมัติresearch ที่และให้ความสะดวกด้านต่างๆตลอดเวลา ที่ได้เข้าไปศึกษาวิจัยจนสำเร็จลุล่วงไปด้วยดี

ประอยชันและความดีของวิทยานิพนธ์ฉบับนี้ ข้าพเจ้าขอขอบแต่ บิดา มารดา พี่น้องของข้าพเจ้า ตลอดจนผู้มีพระคุณทุกท่านที่มีส่วนช่วยเหลืองานด้านต่างๆและเสริมสร้างกำลังใจ จนวิทยานิพนธ์ฉบับนี้สำเร็จลงด้วยดี

ณรงค์ศักดิ์ ลีวนิชกิจ

ศูนย์วิทยทรัพยากร
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

สารบัญ

	หน้า
บทคัดย่อภาษาไทย	๔
บทคัดย่อภาษาอังกฤษ	๕
กิตติกรรมประกาศ	๖
~ ไฟล์บัญชี	๗
~ รายงานการประจำปี	๘
~ รายงานภูมิภาคประจำปี	๙
บทที่	
1. บทนำ	1
1.1. สภาวะความเป็นมา	1
1.2. งานวิจัยที่ผ่านมา	3
1.3. วัตถุประสงค์ของการวิจัย	6
1.4. ขอบเขตของ การวิจัย	6
1.5. ขั้นตอนการวิจัยและการดำเนินงาน	6
1.6. ประโยชน์ที่คาดว่าจะได้รับ	7
2. ค่อนกรีดสมรรถนะสูงและการทดสอบ	8
2.1. ค่อนกรีดสมรรถนะสูง	8
2.2. วัสดุดิน	9
2.3. ส่วนผสมของค่อนกรีดสมรรถนะสูง	19
2.4. คุณสมบัติของค่อนกรีดสมรรถนะสูง	20
3. ปฏิภาคส่วนผสมที่เหมาะสมของมวลรวม	46
3.1. ขนาดคละมวลรวม	46
3.2. การทดสอบขนาดคละมวลรวม	47

3.3. การออกแบบและการปรับปรุงสัดส่วนขนาดคละมวลรวม.....	48
3.4. การออกแบบส่วนผสมเพื่อทดสอบคุณสมบัติของคอนกรีตสมรรถนะสูง.....	51
3.5. การทดสอบคอนกรีตสมรรถนะสูง.....	53
 4. ผลการทดสอบคุณสมบัติและการวิเคราะห์.....	72
4.1. คำนำ.....	72
4.2. ผลการทดสอบคุณสมบัติของคอนกรีต.....	72
4.3. การวิเคราะห์ผลการทดสอบคุณสมบัติในสภาพแข็งดัว.....	73
4.4. การปรับปรุงคุณสมบัติของคอนกรีตด้วยสารปูซิลิกา ชีส์เกลอย และ ไมโครซิลิกา.....	82
4.5. การออกแบบส่วนผสมคอนกรีตสมรรถนะสูงจากการวิจัย.....	83
 5. สรุปการวิจัย.....	114
 รายการอ้างอิง.....	117
ภาคผนวก	
ภาคผนวก ก. ตัวอย่างการออกแบบคอนกรีตสมรรถนะสูง.....	121
ภาคผนวก ข. ผลการทดสอบคุณสมบัติ.....	124
ประวัติผู้เขียน	148

จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

สารบัญตารางประกอบ

	หน้า	
ตารางที่ 1.1.	ข้อกำหนดของคอนกรีตสมรรถนะสูง.....	2
ตารางที่ 2.1.	อิทธิพลต่อกุณสมบัติของสารประกอบหลักในปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์.....	29
ตารางที่ 2.2.	วิธีการทดสอบคุณสมบัติต่างๆของวัสดุที่ใช้ในงานคอนกรีตสมรรถนะสูง.....	29
ตารางที่ 2.3.	ขอบเขตปริมาณของสิ่งเจือปนในมวลรวมที่ยอมให้.....	31
ตารางที่ 2.4.	ปริมาณของสารเจือปนในน้ำที่ยอมให้.....	31
ตารางที่ 2.5.	ประเภทน้ำยาผสานเพิ่มตามมาตรฐาน ASTM C - 494.....	32
ตารางที่ 2.6.	คุณสมบัติของไนโตรซิลิกา (Condensed Silica Fume).....	32
ตารางที่ 2.7.	คุณสมบัติทางเคมีของขี้เถ้าผลอย(Fly Ash) ตามมาตรฐาน ASTM C - 618....	33
ตารางที่ 2.8.	การทดสอบคุณสมบัติของคอนกรีตในสภาพเหตุ.....	33
ตารางที่ 2.9.	การทดสอบคุณสมบัติของคอนกรีตในสภาพแข็งตัว.....	34
ตารางที่ 3.1.	ขนาดคละมวลรวมตามมาตรฐาน ASTM C - 33.....	54
ตารางที่ 3.2.	มาตรฐานขนาดคละของมวลรวมสำหรับคอนกรีตปูน.....	54
ตารางที่ 3.3.	ขนาดคละตามมาตรฐาน ASTM C - 33 กำหนด $S/A = 0.40$	55
ตารางที่ 3.4.	ขอบเขตขนาดคละของมวลรวมที่ใช้พิจารณาศึกษา.....	55
ตารางที่ 3.5.	การผสานขนาดคละของมวลรวมขนาด $3/8"$ และ $3/4"$	56
ตารางที่ 3.6.	หน่วยน้ำหนักและปริมาณของว่างของมวลรวม.....	56
ตารางที่ 3.7.	หน่วยน้ำหนักและปริมาณของว่างของมวลรวมตามสัดส่วน ทรายต่อมวลรวม ($S/A = 0.0 - 1.0$).....	57
ตารางที่ 3.8.	ขนาดคละมวลรวมที่สัดส่วนทรายต่อมวลรวม.....	58
ตารางที่ 3.9.	ผลต่างของขนาดคละมวลรวมที่ใช้เทียบกับขอบเขตที่ศึกษา.....	58
ตารางที่ 3.10.	ไม่ดูถูกความละเมียดของมวลรวมหยาบ ที่สัดส่วนทรายต่อมวลรวมต่างกัน..	59
ตารางที่ 3.11.	ไม่ดูถูกความละเมียดของทราย ที่สัดส่วนทรายต่อมวลรวมต่างกัน..	59
ตารางที่ 3.12.	ส่วนผสานของตัวอย่างทดสอบคอนกรีตสมรรถนะสูง.....	60
ตารางที่ 3.13.	ส่วนผสานของตัวอย่างทดสอบคอนกรีตสมรรถนะสูง ผสมขี้เถ้าผลอย.....	61
ตารางที่ 3.14.	ส่วนผสานของตัวอย่างทดสอบคอนกรีตสมรรถนะสูง ผสมไนโตรซิลิกา.....	61

	หน้า
ตารางที่ 4.1. ผลการทดสอบ กลุ่ม A.....	85
ตารางที่ 4.2. ผลการทดสอบ กลุ่ม B.....	85
ตารางที่ 4.3. ผลการทดสอบ กลุ่ม C.....	85
ตารางที่ 4.4. ผลการทดสอบ กลุ่ม D.....	86
ตารางที่ 4.5. ผลการทดสอบ กลุ่ม E.....	86
ตารางที่ 4.6. ผลการทดสอบ กลุ่ม F.....	86
ตารางที่ 4.7. ผลการทดสอบ กลุ่ม G.....	87
ตารางที่ 4.8. ผลการทดสอบ กลุ่ม H.....	87
ตารางที่ 4.9. ผลการทดสอบ กลุ่ม I.....	87
ตารางที่ 4.10. ผลการทดสอบ กลุ่ม J (ขี้เก้藻อย 15 %).....	88
ตารางที่ 4.11. ผลการทดสอบ กลุ่ม K (ขี้เก้藻อย 20 %).....	88
ตารางที่ 4.12. ผลการทดสอบ กลุ่ม L (ขี้เก้藻อย 25 %).....	88
ตารางที่ 4.13. ผลการทดสอบ กลุ่ม M (ขี้เก้藻อย 15 %).....	89
ตารางที่ 4.14. ผลการทดสอบ กลุ่ม N (ไมโครชิลิกา 5 %).....	89
ตารางที่ 4.15. ผลการทดสอบ กลุ่ม O (ไมโครชิลิกา 10 %).....	89
ตารางที่ 4.16. ผลการทดสอบ กลุ่ม P (ไมโครชิลิกา 15 %).....	90
ตารางที่ 4.17. ผลการทดสอบ กลุ่ม Q (ไมโครชิลิกา 20 %).....	90
ตารางที่ 4.18. ผลการทดสอบคุณสมบัติในสภาพแข็งตัว กลุ่ม C.....	91
ตารางที่ 4.19. ผลการทดสอบคุณสมบัติในสภาพแข็งตัว กลุ่ม F.....	91
ตารางที่ 4.20. ผลการทดสอบคุณสมบัติในสภาพแข็งตัว กลุ่ม I.....	91
ตารางที่ 4.21. ผลการทดสอบคุณสมบัติในสภาพแข็งตัว กลุ่ม K.....	92
ตารางที่ 4.22. ผลการทดสอบคุณสมบัติในสภาพแข็งตัว กลุ่ม O.....	92

สารบัญรูปภาพประกอบ

	หน้า
รูปที่ 2.1. องค์ประกอบด่างๆของคอนกรีต.....	35
รูปที่ 2.2. การแบ่งชนิดตามรูปร่างของมวลรวม (Partical Shape).....	35
รูปที่ 2.3. การทดสอบความทนทานต่อการเสียกร่อนโดยวิธี Los Angeles Abrasion.....	36
รูปที่ 2.4. การทดสอบหาปริมาณสารอินทรีย์เจือปนในมวลรวมละอียด.....	36
รูปที่ 2.5. การทดสอบขนาดคละของมวลรวมโดยการร่อนผ่านตะแกรงมาตรฐาน.....	37
รูปที่ 2.6. การเรียงตัวของขนาดคละมวลรวม (Gradation).....	37
รูปที่ 2.7. ลักษณะการทำงานของสารลดน้ำ洋洋มาก (Superplasticizer Admixture) ..	38
รูปที่ 2.8. การวางแผนไมโครซิลิการะห่วงอนุภาคของปูนซีเมนต์.....	38
รูปที่ 2.9. การทดสอบการยุบตัว (Slump Test).....	39
รูปที่ 2.10. การทดสอบการไหลตัว (Flow Testing).....	39
รูปที่ 2.11. การเอี้ยมของคอนกรีต(Bleeding).....	40
รูปที่ 2.12. การแยกตัวของคอนกรีต (Segregation).....	40
รูปที่ 2.13. การทดสอบระยะเวลาการก่อตัว (Setting Time).....	41
รูปที่ 2.14. การทดสอบปริมาณอากาศโดยวิธีใช้ความดัน (Air Content).....	41
รูปที่ 2.15. การทดสอบกำลังอัดของคอนกรีต (Compressive Strength).....	42
รูปที่ 2.16. การวินิจฉัยของคอนกรีตสมรรถนะสูงจากการทดสอบกำลังอัด (Failure of High Performance Concrete).....	42
รูปที่ 2.17. การทดสอบกำลังดึงแตกแยกของคอนกรีต (Spliting Tensile Strength).....	43
รูปที่ 2.18. ค่ากำลังเฉือนโดยวิธีการของมอร์ (Morh's Rupture Diagramme).....	43
รูปที่ 2.19. การทดสอบกำลังดักของคอนกรีต (Flexural Strength).....	44
รูปที่ 2.20. การทดสอบโมดูลัสยืดหยุ่นและอัตราส่วนพื้นที่ของคอนกรีต โดย เครื่องมือ Compressometer - Extensometer.....	44
รูปที่ 2.21. การทดสอบการซึมผ่านของน้ำในคอนกรีต (Permeability).....	45
รูปที่ 2.22. การทดสอบการดูดซึมน้ำ (Absorption of Concrete).....	45
รูปที่ 3.1. ขนาดคละมวลรวมของคอนกรีตตามมาตรฐานต่างๆ.....	62

รูปที่ 3.2.	ขอบเขตขนาดคละมวลรวมกำหนดสำหรับคอนกรีตสมรรถนะสูง ในงานวิจัยนี้.....	62
รูปที่ 3.3.	ผลการทดสอบขนาดคละของมวลรวมขนาด 3/4" เทียบกับมาตรฐาน ASTM C - 33.....	63
รูปที่ 3.4.	ผลการทดสอบขนาดคละของมวลรวมขนาด 3/8" เทียบกับมาตรฐาน ASTM C - 33.....	64
รูปที่ 3.5.	ผลการทดสอบขนาดคละของมวลรวมละเอียด (ทราย) เทียบกับมาตรฐาน ASTM C - 33.....	65
รูปที่ 3.6.	ไมค์ลส์ความละเอียดของมวลรวมหยาบ ขนาด 3/4".....	66
รูปที่ 3.7.	ไมค์ลส์ความละเอียดของมวลรวมหยาบ ขนาด 3/8".....	66
รูปที่ 3.8.	ไมค์ลส์ความละเอียดของมวลรวมละเอียด (ทราย).....	67
รูปที่ 3.9.	การรวมขนาดคละของมวลรวมหยาบขนาด 3/8" / 3/4" ที่อัตราการ ผสมต่างกัน.....	68
รูปที่ 3.10.	ความสัมพันธ์ของหน่วยน้ำหนักมวลรวมกับสัดส่วนทรายต่อมวลรวม (S/A = 0.0 - 1.0).....	69
รูปที่ 3.11.	ความสัมพันธ์ของปริมาณช่องว่างในมวลรวมกับสัดส่วนทรายต่อ มวลรวม (S/A = 0.0 - 1.0).....	70
รูปที่ 3.12.	ขนาดคละของมวลรวมตามสัดส่วนทรายต่อมวลรวม (S/A = 0.40 - 0.50)....	71
รูปที่ 4.1.	กำลังอัดกับอัตราส่วนน้ำต่อปูนซีเมนต์ที่ปริมาณสารลดน้ำพิเศษ เท่ากับ 1.20 ลิตร/ ปูนซีเมนต์ 100 กก.....	93
รูปที่ 4.2.	กำลังอัดกับอัตราส่วนน้ำต่อปูนซีเมนต์ที่ปริมาณสารลดน้ำพิเศษ เท่ากับ 1.80 ลิตร/ ปูนซีเมนต์ 100 กก.....	93
รูปที่ 4.3.	กำลังอัดกับอัตราส่วนน้ำต่อปูนซีเมนต์ที่ปริมาณสารลดน้ำพิเศษ เท่ากับ 2.40 ลิตร/ ปูนซีเมนต์ 100 กก.....	94
รูปที่ 4.4.	ความสัมพันธ์ระหว่างกำลังอัดกับอัตราส่วนน้ำต่อปูนซีเมนต์.....	94
รูปที่ 4.5.	อัตราส่วนน้ำต่อปูนซีเมนต์เทียบกับกำลังอัดที่ 28 วัน เมื่อการให้ลดตัว ความชื้นกำหนด.....	95

หน้า

รูปที่ 4.6.	ปริมาณปูนซีเมนต์กับกำลังอัดที่ 28 วัน ที่การในลดตัวต่างกัน.....	95
รูปที่ 4.7.	กำลังดึงแตกแยกของคอนกรีตสมรรถนะสูง.....	96
รูปที่ 4.8.	กำลังเฉือนของคอนกรีตสมรรถนะสูง.....	96
รูปที่ 4.9.	กำลังดัดของคอนกรีตสมรรถนะสูง.....	97
รูปที่ 4.10.	ความสัมพันธ์ระหว่างหน่วยแรงและความเครียดของคอนกรีตสมรรถนะสูง ที่กำลังอัด 746 กก./ตร.ซม.	97
รูปที่ 4.11.	ไมครอสไบเดย์นของคอนกรีตสมรรถนะสูง.....	98
รูปที่ 4.12.	อัตราส่วนพัวของของคอนกรีตสมรรถนะสูง.....	98
รูปที่ 4.13.	สมประสิทธิ์การซึมผ่านของน้ำของคอนกรีตสมรรถนะสูง.....	99
รูปที่ 4.14.	การคุณน้ำของคอนกรีตสมรรถนะสูง.....	99
รูปที่ 4.15.	การในลดตัวเทียบกับปริมาณปูนซีเมนต์ เมื่อเพิ่มสารปอชโซล่า ขี้เต้าloy....	100
รูปที่ 4.16.	การในลดตัวเทียบกับปริมาณปูนซีเมนต์ เมื่อเพิ่มสารปอชโซล่า ไมโครซิลิกา 100	
รูปที่ 4.17.	กำลังอัดที่ 28 วันกับค่าอัตราส่วนน้ำต่อปูนซีเมนต์ ที่อัตราการเพิ่ม ขี้เต้าloyต่างกัน.....	101
รูปที่ 4.18.	กำลังอัดเทียบกับปริมาณปูนซีเมนต์ เมื่อเพิ่มสารปอชโซล่า ไมโครซิลิกา.....	101
รูปที่ 4.19.	กำลังอัดที่ 28 วันกับค่าอัตราส่วนน้ำต่อปูนซีเมนต์ ที่อัตราการเพิ่ม ไมโครซิลิกาต่างกัน.....	102
รูปที่ 4.20.	กำลังอัดของคอนกรีตเทียบกับอัตราส่วนน้ำต่อปูนซีเมนต์ และขี้เต้าloy.....	103
รูปที่ 4.21.	กำลังอัดของคอนกรีตเทียบกับอัตราส่วนน้ำต่อปูนซีเมนต์ และไมโครซิลิกา....	104
รูปที่ 4.22.	กราฟเปรียบเทียบกำลังดึงแตกแยกของคอนกรีตสมรรถนะสูง เมื่อเพิ่ม สารปอชโซล่า.....	105
รูปที่ 4.23.	กราฟเปรียบเทียบกำลังเฉือนของคอนกรีตสมรรถนะสูง เมื่อเพิ่ม สารปอชโซล่า.....	105
รูปที่ 4.24.	กราฟเปรียบเทียบกำลังดัดของคอนกรีตสมรรถนะสูง เมื่อเพิ่ม สารปอชโซล่า.....	106
รูปที่ 4.25.	กราฟเปรียบเทียบไมครอสไบเดย์นของคอนกรีตสมรรถนะสูง เมื่อเพิ่ม สารปอชโซล่า.....	106

หน้า

รูปที่ 4.26.	กราฟเปรียบเทียบอัตราส่วนพัวของคุณภาพสมรรถนะสูง เมื่อเพิ่มสารปอร์เชลาน.....	107
รูปที่ 4.27.	กราฟเปรียบเทียบการซึมผ่านของน้ำของคุณภาพสมรรถนะสูง เมื่อเพิ่มสารปอร์เชลาน.....	107
รูปที่ 4.28.	กราฟเปรียบเทียบเปลอร์เรนต์การดูดซึมน้ำของคุณภาพสมรรถนะสูง เมื่อเพิ่มสารปอร์เชลาน.....	108
รูปที่ 4.29.	Flow Chart การออกแบบส่วนผสมคุณภาพสมรรถนะสูง.....	109
รูปที่ 4.30.	ความสัมพันธ์ระหว่างอัตราส่วนน้ำต่อปูนซีเมนต์กับกำลังประสิทธิภาพของคุณภาพ.....	110
รูปที่ 4.31.	ความสัมพันธ์ระหว่างปริมาณปูนซีเมนต์กับกำลังประสิทธิภาพของคุณภาพ.....	111
รูปที่ 4.32.	ความสัมพันธ์ระหว่างปริมาณสารลดน้ำพิเศษกับ การไหลด้วย.....	112
รูปที่ 4.33.	กราฟแสดงการเพิ่มกำลังอัดของคุณภาพสมรรถนะสูง ด้วยไมโครซิลิกา.....	112
รูปที่ 4.34.	กราฟแสดงการเพิ่มการไหลด้วยของคุณภาพสมรรถนะสูง ด้วยซีเกลโลย.....	113

ศูนย์วิทยทรัพยากร จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย