

ผลกระทบของซิลิกาฟุ่มในปฏิกิริยาปอซโซลานิกที่มีผลต่อกำลังอัดของคอนกรีตสมรรถนะสูง

นาย สมภพ สุวรรณกวิน



วิทยานิพนธ์ฉบับนี้เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาวิทยาศาสตรมหาบัณฑิต

ภาควิชาวิศวกรรมโยธา

บัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

พ.ศ. 2539

ISBN 974 - 635 - 869 - 3

ลิขสิทธิ์ของบัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

EFFECTS OF SILICA FUME IN POZZOLANIC REACTION
ON COMPRESSIVE STRENGTH OF HIGH PERFORMANCE CONCRETE

Mr. Sompop Suwankawin

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

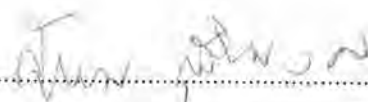
ISBN 974 - 635 - 869 - 3


หัวข้อวิทยานิพนธ์ ผลกระทบของซิลิกาฟุ่มในปฏิกิริยาปอซโซลานิกที่มีผลต่อกำลังอัดของ
คอนกรีตสมรรถนะสูง
โดย นาย สมภพ สุวรรณกวิน
ภาควิชา วิศวกรรมโยธา
อาจารย์ที่ปรึกษา ศาสตราจารย์ ดร. เอกสิทธิ์ ลิ้มสุวรรณ


บัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย อนุมัติให้หัวข้อวิทยานิพนธ์ฉบับนี้เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาวิทยาศาสตรบัณฑิต


.....
(ศาสตราจารย์ นพ. ศุภวัฒน์ ชูติวงศ์) คนบดี บัณฑิตวิทยาลัย

กรรมการสอบวิทยานิพนธ์


.....
(รองศาสตราจารย์ ดร. สุธรรม สุริยะมงคล) ประธานกรรมการ


.....
(ศาสตราจารย์ ดร. เอกสิทธิ์ ลิ้มสุวรรณ) อาจารย์ที่ปรึกษา


.....
(ดร. นุชไชย สถิตมั่นในธรรม) กรรมการ

พิมพ์ต้นฉบับบทความวิทยานิพนธ์ภายในกรอบสี่เหลี่ยมนี้เพียงแผ่นเดียว



สมภพ สุวรรณภิน : ผลกระทบของซิลิกาฟุ้งในปฏิกิริยาปอซโซลานิกที่มีผลต่อกำลังอัดของคอนกรีต
สมรรถนะสูง (EFFECTS OF SILICA FUME IN POZZOLANIC REACTION ON COMPRESSIVE
STRENGTH OF HIGH PERFORMANCE CONCRETE) อ. ที่ปรึกษา : ศ.ดร. เอกสิทธิ์ ลิ้มสุวรรณ , 109 หน้า ,
ISBN 974 - 635 - 869 - 3

ปฏิกิริยาเคมีของซีเมนต์เพสต์ที่ผสมซิลิกาฟุ้งประกอบด้วยปฏิกิริยาไฮเดรชันและปฏิกิริยาปอซโซลานิก ผลผลิตที่สำคัญจากปฏิกิริยาไฮเดรชันคือแคลเซียมไฮดรอกไซด์และแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรต ในขณะที่ปฏิกิริยาปอซโซลานิก จะใช้แคลเซียมไฮดรอกไซด์ให้เกิดเป็นแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรตเพิ่มขึ้นทำหน้าที่ยึดประสานเนื้อคอนกรีตเพิ่มกำลังอัดของคอนกรีตให้สูงขึ้น ในงานวิจัยนี้ได้ทำการทดสอบหาปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นตามอายุโดยใช้เครื่องมือวิเคราะห์ด้วยการวัดน้ำหนักภายใต้ความร้อนสูง, (Thermogravimetry Analysis, (TGA)) แล้วนำมาคำนวณน้ำหนักโมเลกุลเพื่อหาปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรตจากสมการเคมีได้เพื่อนำไปสู่การอธิบายผลกระทบของซิลิกาฟุ้งต่อกำลังอัดของคอนกรีตเปรียบเทียบกับของคอนกรีตธรรมดา ในการทดสอบหาปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์โดยวิธี TGA จากหลักการที่ว่าแคลเซียมไฮดรอกไซด์จะสลายตัวทำให้น้ำหนักหายไปที่อุณหภูมิ 450 - 600 °C จึงสามารถวัดค่าในส่วนที่หายไป งานวิจัยนี้ได้ศึกษาผลกระทบของซิลิกาฟุ้งด้วยการแทนที่ซีเมนต์ปริมาณ 5 - 25 % โดยน้ำหนัก โดยยึดส่วนผลมของคอนกรีตมีปริมาณซีเมนต์ 500 กก.ต่อลบ.ม. สัดส่วนน้ำต่ออนูภาคละเยียด 0.26 - 0.32 และปรับแก้คุณสมบัติจากผลกระทบของซิลิกาฟุ้งให้คงสภาพคอนกรีตสมรรถนะสูงทั้งในสภาพเหลวและคอนกรีตแข็งตัวตามอายุ

ผลการทดสอบพบว่าในซีเมนต์เพสต์ธรรมดาแคลเซียมไฮดรอกไซด์จะเพิ่มขึ้นตามอายุเนื่องจากปฏิกิริยาไฮเดรชันแต่เมื่อผสมซิลิกาฟุ้งปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์จะลดอัตราการเพิ่มหลังจาก 7 วันจากผลของปฏิกิริยาปอซโซลานิก ระหว่างซิลิกาฟุ้งกับแคลเซียมไฮดรอกไซด์ ปฏิกิริยาปอซโซลานิกจะเริ่มปรากฏผลตั้งแต่อายุยังน้อย แต่ในช่วงแรกอายุ 1 - 3 วันหากใช้ปริมาณซิลิกาฟุ้งในปริมาณน้อย ๆ 5 - 10 % จะไม่เห็นผลของปฏิกิริยาปอซโซลานิก แต่ที่ปริมาณเกินกว่า 15 % จะเริ่มเห็นผลของปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรตที่เพิ่มขึ้น ส่วนที่อายุเกินกว่า 7 วันปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรตจะปรากฏผลได้แม้ที่ปริมาณซิลิกาฟุ้งเพียง 5 % กำลังอัดของคอนกรีตจะแปรผันตรงกับปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรตโดยสมการความสัมพันธ์จะเป็นเส้นตรงโดยมีความเบี่ยงเบนจากค่าเฉลี่ยด้วยสัมประสิทธิ์การแปรปรวนที่ 0.95 - 1.05 เท่านั้น การพัฒนา กำลังอัดของคอนกรีตที่ผสมซิลิกาฟุ้งด้วยปริมาณ 15 % จะให้กำลังอัดอายุ 1 , 3 และ 28 วัน เท่ากับ 55 , 90 และ 140 % ของกำลังอัดคอนกรีตธรรมดาที่อายุ 28 วัน ในขณะที่คอนกรีตผสมด้วยซิลิกาฟุ้ง 5 % จะพัฒนา กำลังที่ 1 , 3 และ 28 วันเท่ากับ 50 , 80 และ 110 % เมื่อเปรียบเทียบกับคอนกรีตธรรมดาที่ 28 วัน อย่างไรก็ตามการที่ใช้ปริมาณซิลิกาฟุ้งเกินกว่า 5 % จะทำให้ความสามารถทำงานได้ของคอนกรีตเหลวลดลงทั้งจากค่าการยุบตัวและค่าการไหลแม้จึงต้องมีการปรับแต่งให้มีการไหลสั้นดีขึ้นด้วยการเติมปริมาณสารลดน้ำพิเศษเพิ่ม ดังนั้นการใช้ซิลิกาฟุ้งให้มีประสิทธิผลทั้งกำลังอัดและความสามารถทำงานด้วยอัตรา 5 % ที่สัดส่วนน้ำต่ออนูภาคละเยียด 0.32 แต่หากจะพิจารณาเพียงเฉพาะกำลังอัดเพียงอย่างเดียวปริมาณซิลิกาฟุ้งที่มีประสิทธิผลสูงสุดควรยึดถือที่ 15 % ผนวกกับการเพิ่มสารลดน้ำพิเศษให้การไหลสั้นดีได้

ภาควิชา วิศวกรรมโยธา
สาขาวิชา วิศวกรรมโยธา
ปีการศึกษา 2539

ลายมือชื่อนิสิต สมภพ สุวรรณภิน
ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษา 4 5
ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษาร่วม —

พิมพ์ต้นฉบับบทคัดย่อวิทยานิพนธ์ภายในกรอบสี่เหลี่ยมนี้เพียงแผ่นเดียว

C715319 : MAJOR CIVIL ENGINEERING

KEY WORD: SILICA FUME / HYDRATION REACTION / POZZOLANIC REACTION / THERMOGRAVIMETRY ANALYSIS

SOMPOP SUWANKAWIN : EFFECTS OF SILICA FUME IN POZZOLANIC REACTION ON

COMPRESSIVE STRENGTH OF HIGH PERFORMANCE CONCRETE. THESIS ADVISOR :

PROFESSOR EKASIT LIMSUWAN, Ph.D. 109 pp. ISBN 974-635-869-3

Significant chemical reactions in cement paste with silica fume consist of hydration reaction of cement and pozzolanic reaction of silica fume. The products of hydration reaction are calcium silicate hydrate and calcium hydroxide while pozzolanic reaction consumes calcium hydroxide to produce calcium silicate hydrate, which is related to the compressive strength of concrete. To determine amount of calcium hydroxide in this study, Thermogravimetry Analysis (TGA) are required, and then the amount of calcium silicate hydrated can be calculated from the molecular weight on the basis of chemical composition. The principal concept of the Thermogravimetry Analysis for calcium hydroxide which is decomposed at 450 - 600 °C so that weight loss can be obtained. The study has considered silica fume as substitution of cement between 5 - 25 % by weight and the concrete mixes are 500 kg./m³ of cement and the water to fine ratio [w/(c+sf)] of 0.26 - 0.32. Essential high performance concrete properties in fresh and harden states must be maintained and adjusted by means of chemical admixture dosage.

The amount of calcium hydroxide content in cement paste is tested to be increased by age of hydration reaction while the silica fume substitution has shown reduction rate of increment after the age of more than 7 days due to consumption of calcium hydroxide in pozzolanic reaction. The reaction has shown some indication by means of calcium hydroxide consumption since the first day of mixing. However, at early age, the calcium silicate hydrate has shown slightly significant with lower content of silica fume (5 - 10 %) but it will be influenced by amount of silica fume more than 15 %. At the age more than 7 days, the amount of calcium silicate hydrate has significant developed even the amount of silica fume at 5 %. The compressive strength has indicated direct proportion to the amount of calcium silicate hydrate in linear proportion with coefficient of variance at 0.95 - 1.05. Strength development of concrete with 15 % silica fume has shown the most effective in early age and the strength at 1 , 3 and 28 days has been 55 , 90 , 140 % of the control ones at 28 days. On the other hand, the development of low content of silica fume at 5 % has shown 50 , 80 and 110 % at the age of 1 , 3 and 28 days, respectively, in comparison to the control ones. The most effective proportion to comply both strength and workability, the mixes of 5 % silica fume, water to fine ratio 0.32 and the cement content 500 kg/m³ are the most suitable ones. However, if the only high strength is considered, then the silica fume substitution at 15 % may be used with some adjustment of workability by means of chemical admixture dosage.

ภาควิชา..... วิศวกรรมโยธา.....

สาขาวิชา..... วิศวกรรมโยธา.....

ปีการศึกษา..... 2539.....

ลายมือชื่อนิสิต..... นงนพ นงนพ.....

ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษา..... 5.....

ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษาร่วม..... -.....

กิตติกรรมประกาศ

ในการทำวิทยานิพนธ์นี้ ผู้เขียนขอกราบขอพระคุณ ศาสตราจารย์ ดร. เอกสิทธิ์ ลิ้มสุวรรณ ซึ่งเป็นอาจารย์ที่ปรึกษาวิทยานิพนธ์ ที่ได้ให้ความรู้และคำแนะนำต่าง ๆ ในระหว่างการทำวิทยานิพนธ์ ตลอดจนได้กรุณาตรวจสอบและแก้ไขวิทยานิพนธ์ จนสำเร็จลุล่วงไปอย่างสมบูรณ์ นอกจากนี้ผู้เขียนยังขอกราบพระคุณ คณะกรรมการสอบวิทยานิพนธ์ อันประกอบไปด้วย รองศาสตราจารย์ ดร. สุธรรม สุริยะมงคล และอาจารย์ ดร. บุญไชย สถิตมั่นในธรรม ที่ได้กรุณาตรวจและให้คำแนะนำที่เป็นประโยชน์ และคุณกิตติกร ตันเปาว์ ซึ่งได้ให้คำแนะนำในระหว่างการทำวิทยานิพนธ์ อันจะทำให้วิทยานิพนธ์นี้มีความสมบูรณ์ยิ่งขึ้น

ผู้เขียนขอขอบพระคุณ บริษัท W.R. GRACE Co.,Ltd. และ บริษัท น้ำเสกคอนกรีต (1992) จำกัด ที่ให้ความอนุเคราะห์ วัสดุอุปกรณ์ที่ใช้ในงานวิจัย รวมทั้งให้การสนับสนุนการทดสอบในงานวิจัยนี้จนสำเร็จลุล่วงไปด้วยดี

ผู้เขียนขอขอบพระคุณเจ้าหน้าที่ในห้องทดสอบคอนกรีต และเจ้าหน้าที่ในศูนย์เครื่องมือวิจัย วิทยาศาสตร์และเทคโนโลยีทุกท่านที่ให้ความช่วยเหลือตลอดเวลาขณะทำงานวิจัย

คุณประโยชน์อันพึงจะได้รับจากวิทยานิพนธ์นี้ ผู้เขียนขอมอบให้แก่บิดา มารดา และครูบาอาจารย์ทุกท่าน

ท้ายสุดนี้ ผู้เขียนขอขอบคุณ คุณวิศว จักรไพศาล เพื่อนที่ทำงานวิจัยด้วยกันและให้คำปรึกษาเสมอเพื่อนที่ดีตลอดมา

สมภพ สุวรรณกวิน

สารบัญ

| | หน้า |
|---|------|
| บทคัดย่อภาษาไทย | ง |
| บทคัดย่อภาษาอังกฤษ | จ |
| กิตติกรรมประกาศ | ฉ |
| สารบัญ | ช |
| รายการตารางประกอบ | ฅ |
| รายการรูปประกอบ | ญ |
| | |
| บทที่ 1 บทนำ | |
| 1.1 บทนำ | 1 |
| 1.2 งานวิจัยที่ผ่านมา | 2 |
| 1.3 วัตถุประสงค์และขอบเขตของการศึกษา | 7 |
| 1.4 การดำเนินการวิจัย | 7 |
| 1.5 ผลที่คาดว่าจะได้รับ | 8 |
| | |
| บทที่ 2 คอนกรีตผสมซีลิกาฟุ่ม | |
| 2.1 ซีลิกาฟุ่ม | 9 |
| 2.2 ปฏิกริยาทางเคมีของคอนกรีตผสมซีลิกาฟุ่ม | 10 |
| 2.3 อิทธิพลของซีลิกาฟุ่มที่มีต่อคุณสมบัติของคอนกรีตสด | 12 |
| 2.3.1 ลักษณะของคอนกรีตสด | 12 |
| 2.3.2 ความสามารถทำงานได้ | 12 |
| 2.4 อิทธิพลของซีลิกาฟุ่มที่มีต่อคุณสมบัติของคอนกรีตในสภาพแข็ง | 13 |
| 2.4.1 กำลังรับแรงอัด | 13 |
| 2.4.2 โมดูลัสยืดหยุ่น | 14 |
| 2.4.3 การหดตัวของมอร์ตาร์ผสมซีลิกาฟุ่ม | 14 |

| | หน้า |
|--|------|
| 2.4.4 ความคงตัวของซีเมนต์เพสต์ผสมซิลิกาฟูม | 14 |
| 2.5 การหาปริมาณคัลเซียมไฮดรอกไซด์ในซีเมนต์เพสต์โดยวิธี TGA | 15 |
| 2.5.1 โครงสร้างของไฮเดรตซีเมนต์เพสต์ | 15 |
| 2.5.2 หลักการของวิธี Thermogravimetry Analysis (TGA) | 17 |
| 2.5.3 การวิเคราะห์และประเมินค่า | 19 |
| 2.6 การหาค่าปริมาณคัลเซียมซิลิเกตไฮเดรตที่เกิดในซีเมนต์เพสต์ผสมซิลิกาฟูม | 19 |
| | |
| บทที่ 3 การทดสอบและผลการทดสอบคอนกรีตสมรรถนะสูง | |
| 3.1 การศึกษาผลกระทบของซิลิกาฟูมต่อกำลังอัดของคอนกรีต | 26 |
| 3.2 สัดส่วนผสมคอนกรีต | 27 |
| 3.3 การหาปริมาณคัลเซียมไฮดรอกไซด์ | 28 |
| 3.4 การทดสอบกำลังอัด | 29 |
| | |
| บทที่ 4 การวิเคราะห์ผลการทดสอบ | |
| 4.1 การวิเคราะห์ปริมาณคัลเซียมไฮดรอกไซด์ | 42 |
| 4.2 การหาปริมาณคัลเซียมซิลิเกตไฮเดรต (CSH) | 44 |
| 4.3 กำลังอัดของคอนกรีต | 46 |
| 4.4 การพัฒนากำลังอัดกับปริมาณการเกิด CSH | 47 |
| | |
| บทที่ 5 สรุปผลงานวิจัยและข้อเสนอแนะ | |
| 5.1 สรุปผลงานวิจัย | 69 |
| 5.2 ข้อเสนอแนะ | 71 |
| | |
| รายการอ้างอิง | 72 |
| ภาคผนวก | 75 |
| ประวัติผู้เขียน | |

รายการตารางประกอบ

| ตารางที่ | หน้า |
|--|------|
| 2.1 องค์ประกอบทางเคมีของซิลิกาฟูมเทียบกับของซีเมนต์ | 21 |
| 2.2 แสดงอุณหภูมิที่เกิดปฏิกิริยาการสลายตัว | 18 |
| 3.1 รายละเอียดการศึกษาผลกระทบของซิลิกาฟูมต่อกำลังอัด | 31 |
| 3.2 ปริมาณสารลดปริมาณน้ำที่ปรับแก้เพื่อความไหลลื่น | 31 |
| 3.3 ผลการทดสอบคุณสมบัติในสภาพเหลวและกำลังอัดของคอนกรีต ตามอายุ (ชุดที่ 1) | 32 |
| 3.4 ผลการทดสอบคุณสมบัติในสภาพเหลวและกำลังอัดของคอนกรีต ตามอายุ (ชุดที่ 2) | 33 |
| 3.5 ผลการทดสอบหาปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ | 35 |
| 3.6 กำลังอัดของคอนกรีต (ซิลิกาฟูม 0 %) ชุดที่ 1 | 36 |
| 3.7 กำลังอัดของคอนกรีต (ซิลิกาฟูม 5 %) ชุดที่ 1 | 36 |
| 3.8 กำลังอัดของคอนกรีต (ซิลิกาฟูม 10 %) ชุดที่ 1 | 37 |
| 3.9 กำลังอัดของคอนกรีต (ซิลิกาฟูม 15 %) ชุดที่ 1 | 37 |
| 3.10 กำลังอัดของคอนกรีต (ซิลิกาฟูม 20 %) ชุดที่ 1 | 38 |
| 3.11 กำลังอัดของคอนกรีต (ซิลิกาฟูม 25 %) ชุดที่ 1 | 38 |
| 3.12 กำลังอัดของคอนกรีต (ซิลิกาฟูม 0 %) ชุดที่ 2 | 39 |
| 3.13 กำลังอัดของคอนกรีต (ซิลิกาฟูม 5 %) ชุดที่ 2 | 39 |
| 3.14 กำลังอัดของคอนกรีต (ซิลิกาฟูม 10 %) ชุดที่ 2 | 40 |
| 3.15 กำลังอัดของคอนกรีต (ซิลิกาฟูม 15 %) ชุดที่ 2 | 40 |
| 3.16 กำลังอัดของคอนกรีต (ซิลิกาฟูม 20 %) ชุดที่ 2 | 41 |
| 3.17 กำลังอัดของคอนกรีต (ซิลิกาฟูม 25 %) ชุดที่ 2 | 41 |
| 4.1 ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่ถูกใช้ไปในปฏิกิริยาปอซโซลานิก | 49 |
| 4.2 ปริมาณ Ca(OH)_2 และ CSH ที่ได้จากการคำนวณเมื่อปฏิกิริยาเคมี เกิดขึ้นอย่างสมบูรณ์ | 50 |
| 4.3 ปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรต (CSH) ที่คำนวณจากปฏิกิริยาไฮเดรชันและ ปฏิกิริยาปอซโซลานิกรวมกัน | 51 |

รายการรูปประกอบ

| รูปที่ | หน้า |
|---|------|
| 2.1 ขนาดอนุภาคของซิลิกาฟุ่มเทียบกับของซีเมนต์ | 22 |
| 2.2 การแทรกตัวของอนุภาคซิลิกาฟุ่มระหว่างเม็ดซีเมนต์ | 22 |
| 2.3 ลักษณะรูปร่างของซิลิกาฟุ่มจากเครื่องขยายอิเล็กตรอนไมโครสโคป | 23 |
| 2.4 ลักษณะการกระจายของน้ำในซีเมนต์เพสต์ | 23 |
| 2.5 ผลึกของคัลเซียมไฮดรอกไซด์บริเวณผิวเชื่อมต่อในซีเมนต์เพสต์ | 24 |
| 2.6 การจำลองผิวเชื่อมต่อระหว่างซีเมนต์เพสต์ในคอนกรีต | 24 |
| 2.7 กราฟแสดงผลการทดสอบด้วยวิธี TGA | 25 |
| 3.1 การชั่งตัวอย่างทดสอบบนเครื่องชั่งละเอียด | 41 |
| 3.2 การทดสอบปริมาณคัลเซียมไฮดรอกไซด์โดยวิธี TGA | 41 |
| 4.1 ปริมาณคัลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นในเพสต์ที่ผสมซิลิกาฟุ่มตามอายุ | 52 |
| 4.2 ปริมาณคัลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นในเพสต์ที่ผสมซิลิกาฟุ่ม 5 % | 53 |
| 4.3 ปริมาณคัลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นในเพสต์ที่ผสมซิลิกาฟุ่ม 10 % | 54 |
| 4.4 ปริมาณคัลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นในเพสต์ที่ผสมซิลิกาฟุ่ม 15 % | 55 |
| 4.5 ปริมาณคัลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นในเพสต์ที่ผสมซิลิกาฟุ่ม 20 % | 56 |
| 4.6 ปริมาณคัลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นในเพสต์ที่ผสมซิลิกาฟุ่ม 25 % | 57 |
| 4.7 ปริมาณคัลเซียมไฮดรอกไซด์ที่ถูกใช้ไปในปฏิกิริยาปอซโซลานิกตามเวลาและ สัดส่วนผสมของซิลิกาฟุ่ม | 58 |
| 4.8 ปริมาณคัลเซียมไฮดรอกไซด์ที่ใช้ไปในปฏิกิริยาปอซโซลานิกตาม ปริมาณซิลิกาฟุ่ม | 59 |
| 4.9 ปริมาณ CSH ตามเวลาเมื่อปริมาณซิลิกาฟุ่มเท่ากับ 5 % | 60 |
| 4.10 ปริมาณ CSH ตามเวลาเมื่อปริมาณซิลิกาฟุ่มเท่ากับ 10 % | 61 |
| 4.11 ปริมาณ CSH ตามเวลาเมื่อปริมาณซิลิกาฟุ่มเท่ากับ 15 % | 62 |
| 4.12 ปริมาณ CSH ตามเวลาเมื่อปริมาณซิลิกาฟุ่มเท่ากับ 20 % | 63 |
| 4.13 ปริมาณ CSH ตามเวลาเมื่อปริมาณซิลิกาฟุ่มเท่ากับ 25 % | 64 |

รายการรูปประกอบ

| รูปที่ | หน้า |
|---|------|
| 4.14 ปริมาณของ CSH ตามสัดส่วนของซิลิกาฟูม | 65 |
| 4.15 อัตราการพัฒนากำลังอัดของคอนกรีตผสมซิลิกาฟูมเทียบกับคอนกรีต ธรรมดา (อายุ 28 วัน) | 66 |
| 4.16 ค่ากำลังรับแรงอัดตามปริมาณซิลิกาฟูมที่ $w/(c+sf) = 0.32$ | 66 |
| 4.17 ความสัมพันธ์ของ $[f_c' / f_c' (28 \text{ days})]$ กับ $[\text{CSH} / \text{CSH} (28 \text{ days})]$ | 67 |
| 4.18 อัตราส่วนของ $[f_c' / f_c' (28 \text{ days})] / [\text{CSH} / \text{CSH} (28 \text{ days})]$ ตามปริมาณซิลิกาฟูม | 67 |
| 4.19 ปริมาณ CSH เทียบกับกำลังอัดของคอนกรีตผสมซิลิกาฟูม | 68 |