

การศึกษาอิทธิพลของนาโนซิลิก้า ประเภทที่ไม่ชอบน้ำ
และประเภทที่ชอบน้ำ ต่อผลการหดตัวของซีเมนต์มอร์ต้า
A Study of effect of hydrophobic and hydrophilic
nanosilica on shrinkage of mortar cement

นายธงชน
นายติดหัวช
นายศุภชัย
ศรีบัวงาม
ลัมสุข
สีสันทราย
รหัส 53360279
รหัส 53360569
รหัส 53360675

ปริญญาในพนธน์เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาหลักสูตรปริญญาวิศวกรรมศาสตรบัณฑิต^๑
สาขาวิชาชีวกรรมโยธา ภาควิชาชีวกรรมโยธา
คณะวิศวกรรมศาสตร์ มหาวิทยาลัยนเรศวร
ปีการศึกษา 2556

ท้องสบุคณะวิจุกรรมศาสตร์	วันที่รับ.....	2 ม.ย. 2558
เลขที่แบบ.....	16754984	
ลงชื่อเจ้าของแบบ.....	น.ส.	
บันทึกการรับ.....		บันทึกการอนุมัติ.....
		บันทึกการอนุมัติ.....

2558



ใบรับรองปริญญาบัตร

ชื่อหัวข้อโครงการ	การศึกษาอิทธิพลของนาโนชิลิก้า ประเททที่ไม่ชอบน้ำ และประเททที่ชอบน้ำ ต่อผลการทดสอบของซีเมนต์มอร์ต้า		
ผู้ดำเนินโครงการ	นายธง رب	ศรีบัวงาม	รหัส 53360279
	นายดิณหงษ์	ถิ้มสุข	รหัส 53360569
	นายศุภชัย	สีสวัสดิ์ราย	รหัส 53360675
ที่ปรึกษาโครงการ	ผศ.ดร.สรัณกร เหมะวิบูลย์ ดร.ธนพล เพ็ญรัตน์		
สาขาวิชา	วิศวกรรมโยธา		
ภาควิชา	วิศวกรรมโยธา		
ปีการศึกษา	2556		

คณะกรรมการศาสตร์ มหาวิทยาลัยนเรศวร อนุมัติให้ปริญญาบัตรฉบับนี้เป็นส่วนหนึ่ง ของการศึกษาตามหลักสูตรวิศวกรรมศาสตรบัณฑิต สาขาวิชาศึกกรรมโยธา

..... เนื่องใน..... ที่ปรึกษาโครงการ

(ผศ.ดร.สรัณกร เหมะวิบูลย์)

..... *Janapon Phew* ที่ปรึกษาโครงการ

(ดร.ธนพล เพ็ญรัตน์)

..... เนื่องใน..... กรรมการ

(ผศ.ดร.สรัณกร เหมะวิบูลย์)

..... *.....* กรรมการ

(ผศ.ดร.สสิกรณ์ เหลืองวิชชเจริญ)

..... *.....* กรรมการ

(อาจารย์ บุญพล มีโชค)

ชื่อหัวข้อโครงการ	การศึกษาอิทธิพลของนาโนชิลิก้า ประเภทที่ไม่ชอบน้ำและประเภทที่ชอบน้ำ และผลกระทบตัวของซีเมนต์มอร์ต้า		
ผู้ดำเนินโครงการ	นายธงรอบ	ศรีบัวงาม	รหัส 53360279
	นายติณหกษ์	ลิ้มสุข	รหัส 53360569
	นายศุภชัย	สีสันทรัพย์	รหัส 53360675
ที่ปรึกษาโครงการ	ผศ.ดร.สรัณกร เนียมวิบูลย์ ดร.ธนพล เพ็ญรัตน์		
สาขาวิชา	วิศวกรรมโยธา		
ภาควิชา	วิศวกรรมโยธา		
ปีการศึกษา	2556		

บทคัดย่อ

การศึกษาเรื่อง “อิทธิพลของนาโนชิลิก้า ประเภทที่ไม่ชอบน้ำและประเภทที่ชอบน้ำ ต่อผลกระทบตัวของซีเมนต์มอร์ต้า” มีวัตถุประสงค์เพื่อศึกษาพฤติกรรมการทดสอบแห่งที่ดินซีเมนต์มอร์ต้า ที่มีส่วนผสมของนาโนชิลิก้าสองชนิดประเภทที่ชอบน้ำและประเภทที่ไม่ชอบน้ำ ทั้งนี้เพื่อเป็นการสร้างองค์ความรู้ เพื่อนำไปสู่การพัฒนาส่วนผสมคอนกรีตที่มีความสามารถต้านทานการแตกร้าวเนื่องมาจากการทดสอบตัวได้ดี

จากการศึกษาพบว่า พฤติกรรมการทดสอบตัวโดยรวมของแห่งที่ดินซีเมนต์มอร์ต้าในช่วง 14 วันแรก มีอัตราการเปลี่ยนแปลงความยาวและน้ำหนักสูงมาก และเมื่อเวลาผ่านไปหลัง 60 วัน อัตราการเปลี่ยนแปลงความยาวและน้ำหนักของแห่งซีเมนต์มอร์ต้าจะมีการเปลี่ยนแปลงน้อยลงมาก สำหรับการทดสอบแบบบอโลจีนัสผลการทดสอบพบว่าอัตราการทดสอบตัวของแห่งที่ดินซีเมนต์มอร์ต้า มีค่าสูงมาก และเปลี่ยนแปลงน้อยลงเมื่อเวลาผ่านไป 1-2 เดือนหรือแทนไม่เปลี่ยนแปลงเลยทั้งน้ำหนักและความยาวและเมื่อเวลาผ่าน 90 วัน ปัจจัยเพิ่มเติมที่นำมาทดลองคือ ผลของการใช้สารลดน้ำอ่อนแรง หากใช้สารลดน้ำอ่อนแรงช่วยในการทดสอบจะช่วยให้ซีเมนต์มอร์ต้ามีค่าการเปลี่ยนแปลงความยาวและน้ำหนักน้อยกว่าการใช้น้ำที่ความชื้นเท่าเดียวกัน และอีกปัจจัยคือ ผลจากอุณหภูมิ หากห้องควบคุมมีอุณหภูมิสูงและความชื้นต่ำแห่งที่ดินซีเมนต์มอร์ต้าจะแข็งตัวอย่างรวดเร็วแต่ถ้าอุณหภูมิต่ำและความชื้นมาก แห่งที่ดินซีเมนต์มอร์ต้าก็จะแข็งตัวได้ช้ากว่า

Project title	A Study of effect of hydrophobic and hydrophilic nanosilica on shrinkage of cement mortar		
Name	Mr. Thongrob	Sribuengam	ID. 53360279
	Mr. Tinhapat	Limsuk	ID. 53360569
	Mr. Supachai	Sisanshai	ID. 53360675
Project advisor	Assist.Prof.Dr. Saranagon Hemavibool Dr. Tanapon Phenrat		
Major	Civil Engineering		
Department	Civil Engineering		
Academic year	2013		

Abstract

The purpose of this study is to evaluate the shrinkage behaviour of cement mortar with nano silica, a novel mixture which might have advantages over traditional concrete mixture, especially on the issue of cracking caused by shrinkage. We found that for the total shrinkage study, the length and weight of test specimens changed rapidly during the first 14 days but remained relatively stable after 60-90 days. Similarly, for the autogeneous shrinkage study, the length and weight of test specimens changed substantially in the first month and became minimal after 1-2 months and no change was observed after 90 days. We also evaluated the influence of super plasticizer on shrinkage of cement mortar with nano silica and found that using super plasticizer together with nano silica helps decrease shrinkage of cement mortar.

กิตติกรรมประกาศ

ปริญญา呢พนธ์หลักสูตรวิศวกรรมศาสตร์บัณฑิต สาขาวิชวกรรมโยธาฉบับนี้สำเร็จลุล่วงไปได้ด้วยดี คณะผู้จัดทำของขอบพระคุณเป็นอย่างสูงในความกรุณาของท่าน ผศ.ดร.สรณกร เน晦วิบูลย์ อาจารย์ที่ปรึกษาโครงการวิศวกรรมศาสตร์ที่ได้ให้คำแนะนำและข้อคิดต่างๆมาโดยตลอดรวมทั้ง เอื้อเพื่ออุปกรณ์ที่จำเป็นในการทำโครงการและความช่วยเหลืออื่นๆที่เป็นประโยชน์ต่อโครงการ คณะผู้จัดทำรู้สึกซาบซึ้งและขอบพระคุณเป็นอย่างสูง

ขอขอบคุณคณะวิศวกรรมศาสตร์ที่ได้จัดหางบประมาณและให้สถานที่ห้องปฏิบัติการในการ ทำโครงการครั้งนี้ ทำให้โครงการสามารถดำเนินไปได้ด้วยดี

ขอขอบคุณห้องสมุดที่เป็นแหล่งข้อมูลอันมีค่าสำหรับการจัดทำโครงการที่ทำให้โครงการฉบับ นี้สำเร็จลุล่วงไปได้ด้วยดี

ขอขอบคุณ คุณนันธรรม พนิช เบอะเหพ ที่เคยเป็นที่ปรึกษาสำหรับการทำโครงการในครั้งนี้และ เป็นผู้ที่ให้ข้อคิดปรับปรุงโครงการฉบับนี้สำเร็จลุล่วงไปได้ด้วยดี

สุดท้ายนี้ขอขอบคุณบิดา มารดา และพี่อนุเป็นอย่างสูงที่ให้กำลังใจสนับสนุนและคอย ช่วยเหลือให้คณะผู้จัดทำมีความตั้งใจที่จะทำให้โครงการฉบับนี้สำเร็จลุล่วงไปได้ด้วยดี

คณะผู้ดำเนินโครงการวิศวกรรม

นายธงรบ

ศรีบัวงาม

นายติณหภัก

ลันสุข

นายศุภชัย

สีสันทราย

พฤษจิกายน 2556

สารบัญ

	หน้า
ใบรับรองปริญญาบัตร.....	ก
บทคัดย่อภาษาไทย.....	ข
บทคัดย่อภาษาอังกฤษ.....	ค
กิจกรรมประจำ.....	ง
สารบัญ.....	จ
สารบัญตาราง.....	ช
สารบัญรูป.....	ซ
บทที่ 1 บทนำ.....	1
1.1 ที่มาและความสำคัญของโครงการ.....	1
1.2 วัตถุประสงค์ของโครงการ.....	1
1.3 ประโยชน์ที่คาดว่าจะได้รับ.....	1
1.4 ขอบเขตการดำเนินโครงการ.....	2
1.5 แผนการดำเนินงาน.....	3
1.6 รายละเอียดงบประมาณตลอดโครงการ.....	3
บทที่ 2 หลักการและทฤษฎีที่เกี่ยวข้อง.....	4
2.1 การทดสอบของคอนกรีต.....	4
2.1.1 การทดสอบแบบอโตเจนส์.....	4
2.1.2 การทดสอบแบบแห้ง.....	5
2.2 นาโนชิลิก้า.....	5
2.2.1 การใช้นาโนชิลิก้าในคอนกรีตผสม.....	6
2.2.2 วิธีการผลิตนาโนชิลิก้า.....	7
2.2.3 ผลกระทบของการเพิ่มนาโนชิลิก้าเข้าไปในคอนกรีตและปูนทราย.....	8
2.2.4 การประยุกต์ใช้นาโนชิลิก้า.....	9
2.2.5 แผนโครงการระดับบัณฑิตศึกษาและการศึกษาวิจัยต่อไป.....	10
2.2.6 ข้อสรุป.....	11
2.2.7 องค์ประกอบทางเคมีของนาโนชิลิก้าฟูม.....	11

สารบัญ (ต่อ)

	หน้า
บทที่ 3 วัสดุและขั้นตอนการทดสอบ.....	14
3.1 บทนำ.....	14
3.2 วัสดุและเครื่องมือที่ใช้ในโครงการ.....	14
3.2.1 อุปกรณ์และเครื่องมือที่ใช้ในการทดสอบ.....	14
3.2.2 วัสดุที่ใช้ในโครงการ.....	17
3.3 วิธีการเตรียมตัวอย่างทดสอบ.....	20
3.4 วิธีการผสานคุณภาพ.....	23
3.5 ขั้นตอนการแบบแบ่ง.....	28
3.5.1 การทดสอบแบบแบ่ง.....	28
3.5.2 การทดสอบแบบออโตจีนัส.....	30
บทที่ 4 ผลการทดลองและวิเคราะห์.....	35
4.1 ผลการทดสอบการเปลี่ยนแปลงความยาวของชิ้นงานต่ำเนื่องจากการใช้งาน นานในชิลิก้า.....	35
4.1.1 การทดสอบแบบแบ่ง.....	35
4.1.1.1 การศึกษาผลของการใช้งานนานในชิลิก้าต่อความยาวที่เปลี่ยนแปลง.....	35
4.1.1.2 การศึกษาผลของพื้นที่ผิว.....	44
4.1.2 การทดสอบแบบออโตจีนัส.....	48
4.1.2.1 การศึกษาผลของปริมาณการใช้งานนานในชิลิก้า.....	48
4.1.2.2 การศึกษาผลของพื้นที่ผิว.....	50
บทที่ 5 สรุปผลการทดลองและข้อเสนอแนะ.....	51
5.1 สรุปผล.....	51
5.1.1 ผลการเปลี่ยนแปลงความยาวของคุณภาพ.....	51
5.2 ข้อเสนอแนะ.....	52
เอกสารอ้างอิง.....	53

สารบัญตาราง

ตารางที่	หน้า
1.1 ขั้นตอนและแผนการดำเนินโครงการ.....	3
2.1 องค์ประกอบทางเคมีโดยประมาณของปูนซีเมนต์, เถ้าถ่านหิน, และชิลิกาฟูม.....	12
2.2 คุณสมบัติทางกายภาพของชิลิกาฟูม, เถ้าถ่านหินและปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1	13
2.3 อัตราส่วนผสมและกำลังอัดของคอนกรีตที่มีและไม่มีชิลิกาฟูมเป็นส่วนผสม.....	13
3.1 ส่วนผสมซีเมนต์มอร์ต้า.....	33
3.2 สัญลักษณ์แสดงปริมาณส่วนผสม.....	33



สารบัญรูป

รูปที่	หน้า
2.1 ภาพถ่ายขยายด้วย SEM ของนาโนซิลิกาฟูม.....	12
3.1 เครื่องผสมคอนกรีต.....	14
3.2 เครื่องชั่ง.....	15
3.3 เครื่องทดสอบความคันเหลว.....	15
3.4 แบบหล่อคอนกรีต.....	16
3.5 ชุดทดสอบการเปลี่ยนแปลงความยาว.....	16
3.6 ปุนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1 (ตราช้าง).....	17
3.7 มวลรวมละเอียดที่ใช้ในการทดสอบ.....	18
3.8 ควบคุมอุณหภูมิน้ำ.....	18
3.9 สารผสมเพิ่มประเภทสารลดน้ำอ่ายาง ประเภท F.....	19
3.10 ซิลิกาฟูม (Silica Fume).....	20
3.11 การเตรียมปุนซีเมนต์.....	20
3.12 การเตรียมนาโนซิลิกาฟูม.....	21
3.13 แบบที่ทำความสะอาดเรียบร้อย.....	21
3.14 แบบที่ท่านน้ำมันเรียบร้อยแล้ว.....	22
3.15 วิธีการห่อพลาสติกห่ออาหาร.....	22
3.16 แบบที่ประกอนเสร็จแล้ว.....	23
3.17 วัสดุที่ใช้ในการทดสอบตัวอย่าง.....	23
3.18 เนื้อลังเครื่องผสมคอนกรีต.....	24
3.19 เทปุนลงเครื่องผสมคอนกรีต.....	24
3.20 เทหารายลงเครื่องผสมคอนกรีต.....	24
3.21 ปรับระดับความเร็วของเครื่องผสมคอนกรีต.....	25
3.22 ให้มือกวนให้ทั่ว.....	25
3.23 เปิดเครื่องที่ความเร็วสูงสุด.....	26
3.24 เทปุนครึ่งแบบ.....	26
3.25 จี้เขย่าเสร็จแล้ว.....	26
3.26 เทปุนเต็มแบบ.....	27
3.27 แต่งหน้าด้วยเกรียง.....	27
3.28 แบบห่อพลาสติกห่ออาหาร.....	27

สารบัญรูป (ต่อ)

3.29 ภาพก่อนแกะพลาสติก.....	28
3.30 ภาพหลังแกะพลาสติก.....	28
3.31 แกะแบบออกแล้ว.....	28
3.32 ภาพซึ่งก่อนตัวอย่าง.....	29
3.33 ภาพความยาว.....	29
3.34 ที่เก็บตัวอย่าง.....	29
3.35 ภาพก่อนแกะพลาสติก.....	30
3.36 ภาพหลังแกะพลาสติก.....	30
3.37 แกะแบบออกแล้ว.....	30
3.38 ภาพการห่อเทปอุดมเนี่ยน.....	30
3.39 ภาพการห่อพลาสติกห่ออาหาร.....	31
3.40 ภาพการห่อเทปใส.....	31
3.41 ภาพซึ่งก่อนตัวอย่าง.....	31
3.42 ภาพความยาว.....	32
3.43 เก็บตัวอย่าง เป็นระเบียบ.....	32
4.1 กราฟแสดงความยาวที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา ผลของการใช้งานนานในชิลิก้า LW55ro,LW55Hl0.5,LW55Hl2 (ใช้งานในชิลิก้าแบบแห้งในการผสม).....	36
4.2 กราฟแสดงน้ำหนักที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา ผลของการใช้งานนานในชิลิก้า LW55ro,LW55Hl0.5,LW55Hl2 (ใช้งานในชิลิก้าแบบแห้งในการผสม).....	37
4.3 กราฟแสดงความยาวเปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา ผลของการใช้งานนานในชิลิก้า LW55ro,LW55Hb0.5,LW55Hb2 (ใช้งานในชิลิก้าแบบแห้งในการผสม).....	38
4.4 กราฟแสดงน้ำหนักที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา ผลของการใช้งานนานในชิลิก้า LW55ro,LW55Hl0.5,LW55Hl2 (ใช้งานในชิลิก้าแบบแห้งในการผสม).....	39
4.5 กราฟแสดงความยาวที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา ผลของการใช้งานนานในชิลิก้า LW55ro,LW55Hl14.5,LW55Hl29 (ใช้งานในชิลิก้าแบบผสมน้ำในการผสม).....	40
4.6 กราฟแสดงน้ำหนักที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา ผลของการใช้งานนานในชิลิก้า LW55ro,LW55Hl14.5,LW55Hl29 (ใช้งานในชิลิก้าแบบผสมน้ำในการผสม).....	41
4.7 กราฟแสดงความยาวที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา ผลของการใช้งานนานในชิลิก้า LW55ro,LW55Hb14.5,LW55Hb29 (ใช้งานในชิลิก้าแบบผสมน้ำในการผสม).....	42
4.8 กราฟแสดงน้ำหนักที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา ผลของการใช้งานนานในชิลิก้า LW55ro,LW55Hb14.5,LW55Hb29 (ใช้งานในชิลิก้าแบบผสมน้ำในการผสม).....	43

สารบัญรูป (ต่อ)

4.9 กราฟแสดงความยาวที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา จากผลของพื้นผิว LW55ro, LW55Hb0.5, LW55Hb2, LW55Hl0.5, LW55Hl2 (ใช้นาโนชิลิก้าแบบแห้งในการทดสอบ).....	44
4.10 กราฟแสดงน้ำหนักที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา จากผลของพื้นผิว LW55ro,LW55Hb0.5,LW55Hb2,LW55Hl0.5,LW55Hl2 (ใช้นาโนชิลิก้าแบบแห้งในการทดสอบ).....	45
4.11 กราฟแสดงความยาวที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา จากผลของพื้นผิว LW55ro,LW55Hb14.5,LW55Hb29,LW55Hl14.5,LW55Hl29 (ใช้นาโนชิลิก้าชนิดผสมน้ำในการทดสอบ).....	46
4.12 กราฟแสดงน้ำหนักที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา จากผลของพื้นผิว LW55ro,LW55Hb14.5,LW55Hb29,LW55Hl14.5,LW55Hl29 (ใช้นาโนชิลิก้าชนิดผสมน้ำในการทดสอบ).....	47
4.13 กราฟแสดงความยาวที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา LW55ro, ,LW55Hl0.5,LW55Hl2 (ใช้นาโนชิลิก้าชนิดแห้งในการทดสอบ).....	48
4.14 กราฟแสดงความยาวที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา ผลของการใช้งานนาโนชิลิก้า LW55ro,LW55Hb0.5,LW55Hb2 (ใช้นาโนชิลิก้าชนิดแห้งในการทดสอบ).....	49
4.15 กราฟแสดงความยาวที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา ผลของพื้นที่ผิว LW55ro,LW55Hb0.5,LW55Hb2,LW55Hl0.5,LW55Hl2 (ใช้นาโนชิลิก้าชนิดแห้งในการทดสอบ).....	50

บทที่ 1

บทนำ

1.1 ที่มาและความสำคัญของโครงการ

ค่อนกรีตเป็นวัสดุที่นิยมใช้ในงานก่อสร้าง ทั้งในประเทศไทยและทั่วโลกเนื่องจากมีราคาถูกและมีคุณสมบัติในการต้านทานแรงอัดได้ดี จึงเหมาะสมที่จะนำมาใช้ในงานก่อสร้าง แต่อย่างไรก็ตามเมื่อค่อนกรีตเริ่มก่อตัวก็จะเกิดปัญหาการแตกร้าว เนื่องจากหلامาเหลวตัวที่กัน ยกตัวอย่างเช่นเกิดการแตกร้าวจากแรงกระทำภายนอก เกิดการแตกร้าวนៅองการทรุดตัวของแบบเหล็ก หรือการแตกร้าวเนื่องจากการหดตัวเป็นต้น การแตกร้าวนៅองจากการหดตัวนี้มีสาเหตุสำคัญมาจากการสูญเสียความชื้นในค่อนกรีต ทำให้เกิดการหดตัว เมื่อค่อนกรีตเกิดการแตกร้าวก็จะส่งผลกระทบต่อโครงสร้างหลาย ประการไม่ว่าจะเป็นด้านความสวยงาม การใช้งาน หรือความอยุกการใช้งานของโครงสร้าง ทำให้เจ้าของอาคารดังกล่าว ต้องสูญเสียค่าใช้จ่ายสูงในการซ่อมแซมบำรุงรักษา ในปัจจุบันมีการคิดค้นและหาวิธีป้องกันการแตกร้าวอยู่หลายวิธี เช่น กรรมวิธีการบ่มค่อนกรีตที่ถูกต้องเพื่อป้องกันการสูญเสียน้ำของค่อนกรีตในขณะเกิดปฏิกิริยา เทคนิคในการเทค่อนกรีตให้ใช้การล้ำเลียงห้ามเทกหักที่สูงเพื่อป้องกันการแยกตัวของค่อนกรีต และอีกหลายวิธีการแต้วิธีการหดตัวที่หันสนิจกิจการใช้วัสดุปูชโซล่า� ปัจจุบันเทคโนโลยีค่อนกรีตได้ก้าวหน้าไปอีกขั้นโดยมีการใช้วัสดุผสมเพิ่มประเภทวัสดุปูชโซล่า� คือ เด้าโลย (Pulverized Fuel Ash ; PFA), ตะกรันเหล็ก (Ground Granular Blast Furnace Slag ; GGBS) เพื่อปรับปรุงคุณภาพของค่อนกรีตเพราะวัสดุปูชโซล่า� มีโมเลกุลขนาดเล็กจึงสามารถเข้าไปแทนที่อาณาภัยในช่องว่างในค่อนกรีตเพื่อช่วยลดการหดตัวเมื่อค่อนกรีตเริ่มเกิดการหดตัว

โครงการนี้จึงได้ศึกษาเกี่ยวกับการใช้งานนานาโนนชิลิก้า ซึ่งเป็นวัสดุประเภทปูชโซล่า� ว่าส่งผลอย่างไรต่อการหดตัวของค่อนกรีตเมื่อนำมาในชิลิก้าไปใช้เป็นส่วนผสมที่ความเข้มข้น 0.5 - 2 เปอร์เซ็นต์

1.2 วัตถุประสงค์ของโครงงาน

1.2.1 เพื่อศึกษาหาดูดิกรรมการหดตัวของชิเมนต์มอร์ต้าอันเนื่องมาจากผลของการใช้งานนานาโนนชิลิก้า

1.2.2 เพื่อลดปัญหาการแตกร้าวของค่อนกรีตเนื่องจากการหดตัว

1.3 ประโยชน์ที่คาดว่าจะได้รับ

1.3.1 ทราบถึงและเข้าใจพฤติกรรมการหดตัวของชิเมนต์มอร์ต้าจากใช้งานนานาโนนชิลิก้า

1.3.2 ได้ค่อนกรีตที่ไม่มีปัญหาการแตกร้าวเนื่องจากการหดตัว

1.4 ขอบเขตการดำเนินโครงการ

โครงการนี้เป็นการศึกษาเกี่ยวข้องกับการทดสอบตัวของคอนกรีตอันเนื่องมาจากการใช้นาโนชิลิก้าเป็นส่วนผสม

- ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1 ตราซังแคงจากจังหวัดลำปาง
- ทรายแม่น้ำ
- น้ำสะอาด ควบคุมอุณหภูมิที่ 23°C ขณะทำการผสม
- อัตราส่วนน้ำต่อวัสดุประสาน ($w/b = 0.55$)
- นาโนชิลิก้าฟูมประเภทขอบน้ำ และนาโนชิลิก้าฟูมประเภทไม่ขอบน้ำ
- ปริมาณการแทนที่นาโนชิลิก้าชนิดผสมแห้งประเภทที่ขอบน้ำและไม่ขอบน้ำในซีเมนต์มอร์ต้า $0.5 - 2\%$
- วิธีการผสมชนิดผสมน้ำของนาโนชิลิก้าประเภทที่ขอบน้ำและไม่ขอบน้ำอัตราส่วน 14.5 g/l. , 29 g/l.
- ควบคุมค่าการยุบตัวของคอนกรีตให้อยู่ในช่วง $10 \pm 2 \text{ cm}$

1.5 แผนการดำเนินงาน

ตารางที่ 1.1 ขั้นตอนและแผนการดำเนินโครงการ

เดือน กิจกรรม	ตุลาคม				พฤษจิกายน				ธันวาคม				มกราคม				กุมภาพันธ์			
	1	2	3	4	1	2	3	4	1	2	3	4	1	2	3	4	1	2	3	4
1. การนำเสนอ โครงการ																				
2. ตรวจสอบสถานที่ ทำการ																				
3. ติดต่อขอรับ จากสำนักงานที่ เกี่ยวข้อง																				
4. วิเคราะห์ปัญหา ที่ เกิดขึ้น																				
5. เรียนโครงการ																				

1.6 รายละเอียดงบประมาณตลอดโครงการ

1. ค่าวัสดุสำนักงาน 1,000 บาท
2. ค่าวัสดุในห้องปฏิบัติการ 1,000 บาท
3. ค่าถ่ายเอกสารและเข้ารูปเล่น 1,000 บาท

รวมเป็นเงิน 3,000 บาท (สามพันบาทถ้วน)

หมายเหตุ ตัวเฉลี่ยทุกรายการ

บทที่ 2

หลักการและทรัพยากรีที่เกี่ยวข้อง

ปัญหาที่พบโดยทั่วไปของคุณกรีทคือการแทกร้าว ในการศึกษานี้ผู้ศึกษาสนใจเกี่ยวกับการแทกร้าวอันเนื่องจากสาเหตุมาจากการทดสอบตัวของคุณกรีท เมื่อคุณกรีทเริ่มทำปฏิกริยา จะเกิดความร้อนสูงภายในคุณกรีท น้ำภายในคุณกรีทเริ่มมีการระเหยออก ทำให้คุณกรีทมีการเปลี่ยนแปลงปริมาตรเกิดการทดสอบตัว ทำให้คุณกรีทมีการแทกร้าว เพื่อแก้ปัญหาดังกล่าว กลุ่มผู้ศึกษาจึงได้ทำการศึกษาเกี่ยวกับการใช้นาโนชิลิก้า เพื่อช่วยลดปัญหาการทดสอบตัวและการแทกร้าวของคุณกรีท

2.1 การทดสอบตัวของคุณกรีท

การทดสอบตัวของคุณกรีทส่วนใหญ่เกิดขึ้นในชีเมนต์เพสต์ และก่อให้เกิดการเปลี่ยนแปลงปริมาตรของคุณกรีท ซึ่งอาจจะนำไปสู่การแทกร้าว ได้ถ้ามีการยืดรัด การทดสอบตัวของคุณกรีทที่มักพบโดยทั่วไป และจำเป็นต้องคำนึงถึงในการออกแบบคุณกรีทด้วย ได้แก่ การทดสอบตัวแบบอโตเจนัส และการทดสอบตัวแบบแห้ง การทดสอบตัวแห้งสองชนิดนี้จะเกิดขึ้นควบคู่กัน แต่มักจะรุนแรงต่างๆกัน โดยการทดสอบตัวแบบอโตเจนัสสามารถเกิดมากในช่วงอายุตัน แต่การทดสอบตัวแบบแห้งมักจะเกิดหลังจากการบ่มตัว แล้ว ทำให้ต้องคำนึงถึงการทดสอบตัวแห้งสองชนิดนี้ในการออกแบบส่วนผสมคุณกรีท และในการออกแบบโครงสร้างเพื่อไม่ให้เกิดปัญหาในการแทกร้าวที่ไม่พึงประสงค์

2.1.1 การทดสอบตัวแบบอโตเจนัส (Autogeneus Shrinkage)

การทดสอบตัวแบบอโตเจนัสเกิดจากผลกระทบของการทดสอบตัวทางเคมีที่เกิดจากปฏิกริยาไฮเดรชัน (Chemical Shrinkage) รวมกับการทดสอบตัวที่เกิดจากการสูญเสียความชื้นในช่องว่างของปีลารีในเพสต์ทำให้เกิดแรงดึงของปีลารี (Capillary Tension) ขึ้นในช่องว่างของปีลารี ซึ่งจะมีผลให้คุณกรีทด้วย การทดสอบตัวแบบอโตเจนัสจะเกิดขึ้นอย่างมีนัยสำคัญหากคุณกรีทมีอัตราส่วนน้ำต่อวัสดุประมาณต่ำ ซึ่งโดยทั่วไปแล้วคือต่ำกว่า 0.4 ซึ่งการทดสอบตัวแบบอโตเจนัสแตกต่างจากการทดสอบตัวแบบแห้งตรงที่ไม่มีการสูญเสียความชื้นในคุณกรีทไปสู่สิ่งแวดล้อม แต่สูญเสียความชื้นภายในคุณกรีทเอง การทดสอบตัวแบบอโตเจนัสเกิดขึ้นทันทีหลังจากผสมคุณกรีทเสร็จ เนื่องจากการทดสอบตัวช่วงเวลาของคุณกรีทจะไม่มีผลต่อปริมาตรโครงสร้างที่แท้จริงหลังจากเทไปแล้วดังนั้นจึงเริ่มวัดค่าการทดสอบตัวแบบอโตเจนัสเริ่มต้นจากระยะก่อตัวเริ่มนั้น

2.1.2 การหดตัวแบบแห้ง (Drying Shrinkage)

การหดตัวแบบแห้งเกิดจากการที่คอนกรีตอยู่ในสภาวะอากาศที่มีความชื้นสัมพัทธ์ต่ำกว่าความชื้นสัมพัทธ์ในช่องว่างและโพรงอากาศในคอนกรีต ทำให้คอนกรีตรีเวณผิวที่สัมผัสกับอากาศสูญเสียความชื้นไปสู่สิ่งแวดล้อม และเกิดการหดตัว โดยการหดตัวที่เกิดขึ้นนี้ บางส่วนไม่อาจกลับคืนสู่สภาพเดิมได้แม้ว่าจะทำให้คอนกรีตเปียกชื้นขึ้นมาใหม่ คอนกรีตที่มีอัตราส่วนน้ำต่อวัสดุประสานสูงจะมีป้องกันคงปีลารี (Capillary Pores) และปริมาณน้ำอิสระมาก ทำให้น้ำระเหยออกจากคอนกรีตได้สะดวกและมาก ดังนั้นจึงมีการหดตัวแบบแห้งที่สูง กลไกของการหดตัวแห้งของคอนกรีตขึ้นอยู่กับการหดตัวของซีเมนต์เพสต์ เพราะโดยทั่วไปมวลรวมมีการหดตัวต่ำมาก

2.2 นาโนซิลิก้า

นาโนซิลิก้า (Nanosilica) เป็นวัสดุผสมเพิ่มชนิดหนึ่งซึ่งเป็นผลผลิตได้ของโรงงานผลิต Silicon Metal และ Ferrosilicon Alloy เป็นกระบวนการ Reduction จาก Quartz ที่บริสุทธิ์ไปเป็น Silicon โดยวิธี Electric Arc ที่อุณหภูมิสูงถึง 2000°C ทำให้เกิดไอ (Fume) ของซิลิกอนไดออกไซด์ ซึ่งต่อมาก็ออกซิไซด์ (Oxidize) และกลั่นตัว (Condense) ที่อุณหภูมิต่ำๆ ได้เป็นอนุภาคขนาดเล็กมากของนาโนซิลิก้าที่ไม่เป็นผลึก นาโนซิลิก้าแบ่งเป็น 2 ประเภทคือ นาโนซิลิก้า ประเภทขอบน้ำ และที่ไม่ขอบน้ำ ขนาดอนุภาคเฉลี่ย 12 นาโนเมตร พื้นผิวสัมผัส 175 ถึง 225 ตารางเมตรต่อกิรัม ความหนาแน่นประมาณ 30 กรัมต่อลิตร ปริมาณซิลิกอนไดออกไซด์ $\geq 99.8\%$ โดยน้ำหนัก นาโนซิลิก้าประเภทที่ไม่ขอบน้ำขนาดอนุภาคเฉลี่ย 16 นาโนเมตร พื้นผิวสัมผัส 90 ถึง 130 ตารางเมตรต่อกิรัม ความหนาแน่นประมาณ 50 กรัมต่อลิตร ปริมาณคาร์บอน 0.6 ถึง 4.2 % โดยน้ำหนัก ปริมาณซิลิกอนไดออกไซด์ $\geq 99.8\%$ โดยน้ำหนัก กล่าวคือมีขนาดเล็กกว่าปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ถึงกว่า 100 เท่าเนื่องจากอนุภาคของซิลิกาฟูมที่เล็กมากๆ จึงมีพื้นที่ผิวสูงมาก และอยู่ในรูปที่ไม่เป็นผลึก ทำให้ลิเกฟูมเป็นสารที่เกิดปฏิกิริยาป้องกันได้เร็วมาก ปัญหาของซิลิกาฟูมที่พบบ่อยเมื่อใช้ในคอนกรีตคือต้องเพิ่มปริมาณน้ำในส่วนผสมเพื่อให้ได้ความขึ้น天花板เท่าเดิม สาเหตุเนื่องจากขนาดอนุภาคที่เล็กมากๆ ของซิลิกาฟูมจึงมีการใช้น้ำที่ค่อนข้างสูงในการเคลือบผิวน้ำ

แหล่งที่มา : เอกสารประกอบการประชุมวิชาการวิศวกรรมโยธาแห่งชาติ ครั้งที่ 18 เรื่อง อิทธิพลของนาโนซิลิก้าประเภทที่ขอบน้ำและที่ไม่ขอบน้ำ ต่อระยะเวลาการก่อตัวของซีเมนต์เพสต์ กำลังรับแรงอัด และการด้านทานกรดของซีเมนต์มอร์ต้า

2.2.2 วิธีการผลิตนาโนชิลิก้า

ปัจจุบันนี้ มีวิธีการผลิตนาโนชิลิก้าที่แตกต่างกันไป วิธีการผลิตหนึ่งจะขึ้นอยู่กับกระบวนการสังเคราะห์โดยทำให้เกิดโครงตัวข่ายของสารอนินทรีย์ (inorganic networks) ผ่านการเกิดเป็น sol (colloidal suspension) ก่อน แล้วจะเกิดการฟอร์มโครงตัวข่าย (ทางสารอนินทรีย์หรือน้ำ) ที่อุณหภูมิท้อง ในกระบวนการนี้ วัสดุเริ่มต้น (ส่วนใหญ่เป็น Na_2SiO_4 และโลหะอินทรีย์ เช่น TMOS/TEOS) จะถูกเพิ่มเข้ามาในตัวทำละลาย แล้วค่า pH ของสารละลายก็จะเกิดการเปลี่ยนแปลง เพื่อให้เกิดการตกตะกอนของชิลิกาเจล เจลที่ผลิตได้จะผ่านระยะเวลาและถูกกรองจนกลายเป็น xerogel โดยที่ xerogel นี้จะถูกทำให้แห้งและถูกเผาหรือทำให้กระจายออกไปอีกรังด้วยสารที่มีความคงตัว ($\text{Na}, \text{K}, \text{NH}_3$, ฯลฯ) เพื่อสร้างการกระจายความเข้มข้น (ปริมาณของแข็ง 20 - 40%) ที่เหมาะสมสำหรับใช้ในอุตสาหกรรมคอนกรีต

วิธีการผลิตทางเลือกขึ้นอยู่กับการระเหยของชิลิการะหว่าง 1500 - 2000 °C จาก二氧化矽 (SiO_2) ที่เกิดการลดลงในเทาอาร์คไฟฟ้า นอกจากนี้ นาโนชิลิก้าที่ถูกผลิตเป็นผลพลอยได้จากการผลิตโลหะชิลิกอนและโลหะผสมชิลิกอน, ที่เก็บรวบรวมได้จากการรวมตัวกันในภายหลังของอนุภาคที่มีขนาดเล็กในไซโคลนนาโนชิลิก้า ที่ผลิตขึ้นโดยวิธีการนี้เป็นผงที่มีความละเอียดมากซึ่งประกอบด้วยอนุภาคทรงกลมหรือ microspheres ที่มีเส้นผ่าศูนย์กลาง 150 nm ซึ่งมีความจำเพาะของพื้นผิวที่สูง ($15 - 25 \text{ m}^2/\text{g}$)

ได้พัฒนาวิธีการทางชีวภาพเพื่อสร้างการแพร่กระจายในแบบแคบและแบบสองปลายยอดของนาโนชิลิก้า จากอินทรีย์วัตถุที่ย่อยสลายได้ของ California red warms (ระหว่าง 55 – 245 nm โดยขึ้นอยู่กับอุณหภูมิในการเผา) โดยนัยของวิธีการนี้ อนุภาคนาโนที่มีรูปร่างทรงกลมจะมีประสิทธิภาพของกระบวนการ 88% ที่สามารถรับได้ อนุภาคเหล่านี้จะถูกผลิตขึ้นมาจากการให้อาหารหนอนด้วยแกลบ ของเสียทางชีวภาพที่มี SiO_2 ปริมาณ 22%

ในท้ายที่สุด นาโนชิลิก้าอาจได้รับการผลิตโดยวิธีการตกตะกอน ในวิธีการนี้ นาโนชิลิก้า จะถูกเตรียมขึ้นมาจากการละลายที่อุณหภูมิระหว่าง 50 -100 °C (ชิลิกาที่ถูกเตรียมขึ้นมา) ซึ่งได้รับการพัฒนาเป็นครั้งแรกโดย Iller ในปี ค.ศ. 1954 วิธีการนี้ใช้สารตั้งต้นที่แตกต่างกัน เช่น โซเดียมชิลิกेट (Na_2SiO_3) ขี้เด้าแกลบที่ได้รับการเผา (RHA) ขี้เด้าฟางข้าวกึ่งเผาใหม่ (SBRSA) แมกนีเซียมชิลิกेटและอื่นๆ

นอกจากนี้ นาโนชิลิก้าจะได้รับการพัฒนาผ่านเส้นทางการผลิตทางเลือก โดยทั่วไป แร่อลิวินและกรดซัลฟูริกจะถูกรวมเข้าด้วยกัน เนื่องจากชิลิกาที่ถูกเตรียมขึ้นมา มีความละเอียดมาก แต่จะอยู่ในรูปแบบที่จับกันเป็นก้อนดังที่ได้ทำการสังเคราะห์ (อนุภาคขนาดนาโนระหว่าง 6 - 30 nm) และมีราคาถูกกว่า micro-silica ในปัจจุบัน ความเป็นไปได้ของกระบวนการนี้ได้รับการพิสูจน์ในระดับบัณฑิตศึกษาของช่วงก่อนหน้านี้ และข้อมูลที่ได้มีการเผยแพร่ ในขณะนี้ บริบทของโครงการศึกษาวิจัยระดับบัณฑิตศึกษาได้มุ่งเน้นไปที่กระบวนการผลิตนาโนชิลิก้าในระดับอุตสาหกรรมขนาดใหญ่สำหรับการผลิตคอนกรีต นอกจากนี้ การรวมวัตถุดิบและตัวแปรในกระบวนการผลิตก็จะได้รับการทดสอบ

2.2.1 การใช้ nano ชิลิก้าในคอนกรีตผสม

คอนกรีตเป็นวัสดุที่ใช้ทั่วไปสำหรับการก่อสร้างและการออกแบบที่สันเปลืองเกือบทั้งหมดของการผลิตปูนซีเมนต์ในโลก การผลิตปูนซีเมนต์จำนวนมากทำให้เกิดการปล่อย CO₂ เพิ่มขึ้น และเป็นผลให้เกิดภาวะเรือนกระจก วิธีการที่จะลดปริมาณของปูนซีเมนต์ในคอนกรีตผสมคือการใช้ชิลิก้าบริสุทธิ์ หนึ่งในชิลิก้าบริสุทธิ์มีศักยภาพสูงในการเข้าแทนที่ปูนซีเมนต์และเป็นสิ่งที่เพิ่มเข้าไปในคอนกรีตคือ นาโนชิลิก้า อย่างไรก็ตาม นาโนชิลิก้าในเชิงพาณิชย์จะได้รับการสังเคราะห์ด้วยวิธีการที่ค่อนข้างซับซ้อน ที่ส่งผลให้มีความบริสุทธิ์สูงและมีกระบวนการที่ซับซ้อนซึ่งทำให้ไม่เหมาะสมต่ออุตสาหกรรมการก่อสร้าง นอกจากนี้ การใช้ nano ชิลิก้าและผลกระทบจากคอนกรีตที่ยังไม่เป็นที่ทราบแน่นอน

ในโครงการศึกษาวิจัยที่ผ่านมา nano ชิลิก้าแบบใหม่ที่ถูกผลิตขึ้นมาจากการรีโอลิวินโดยที่นาโนชิลิก้านี้ เป็นเข็มเดียวที่นาโนชิลิก้าที่เหมาะสมจะนำมาใช้ในเชิงพาณิชย์ ซึ่งจะถูกนำมาประยุกต์ใช้และทดสอบ นอกเหนือนี้ เครื่องมือออกแบบในการผสมจะถูกนำมาใช้สำหรับนวัตกรรมของคอนกรีตที่พัฒนาให้มีคุณสมบัติของความสามารถในการเปลี่ยนรูปร่าง ความสามารถในการแทรกตัวและความสามารถในการต้านทานการแยกตัวสูง (SCC) จะได้รับการดัดแปลงอนุภาคให้มีขนาดอยู่ในช่วงตั้งแต่ 10 – 50 nm วัตถุประสงค์ของบทความนี้เพื่อนำเสนองานการใช้ nano ชิลิก้าในคอนกรีต โดยมุ่งเน้นไปที่คุณสมบัติของ นาโนชิลิก้า เพื่อจัดให้มีความเหมาะสมต่อการนำไปใช้ในคอนกรีต รวมทั้งกระบวนการผลิตนาโนชิลิก้า ผลกระทบเพิ่มเติมและการใช้งานในคอนกรีต ยังมีภาพรวมของการกำหนดค่าทางการทดลองและการศึกษาวิจัยต่อไปที่จะได้รับการนำเสนอ

อุตสาหกรรมการก่อสร้างจะใช้คอนกรีตที่มีขนาดใหญ่ ประมาณ 14 ล้านตันที่ถูกนำมาใช้ในปี ค.ศ. 2007 คอนกรีตจะถูกนำมาใช้ในสาธารณูปโภคพื้นฐานและอาคาร อันประกอบไปด้วยวัสดุมวลหายาที่มีขนาดต่างๆ และช่วงขนาดซึ่งประกอบด้วยของผสมที่เป็นของแข็งที่ครอบคลุมในช่วงกว้าง การแบ่งระดับของผสมโดยรวม มีอนุภาคตั้งแต่ 300 nm – 32 mm ที่กำหนดคุณสมบัติของผสมจากคอนกรีต คุณสมบัติในสถานะที่สดใหม่ (คุณสมบัติของการไหลและความสามารถในการทำงานได้) ยกตัวอย่างเช่น ถูกควบคุมจากการแพร่กระจายขนาดของอนุภาค (PSD) แต่ยังมีคุณสมบัติของคอนกรีตในสถานะที่แข็งตัวแล้ว เช่น ความแข็งแรงและความทนทาน ที่ได้รับผลกระทบจากการแบ่งระดับของผสมและทำให้เกิดอนุภาค วิธีหนึ่งในการรวบรวมเพื่อปรับปรุงต่อไปคือการเพิ่มช่วงขนาดของแข็ง เช่น การรวมอนุภาคที่มีขนาดต่ำกว่า 300 nm วัสดุที่มีความเป็นไปได้ที่มีอยู่ในปัจจุบันคือหินปูนและชิลิก้าบริสุทธิ์ เช่น silica flavor (SF), silica fume (SF) และนาโนชิลิก้าอย่างไรก็ตาม ผลิตภัณฑ์เหล่านี้จะถูกสังเคราะห์ด้วยวิธีการที่ค่อนข้างซับซ้อน ทำให้มีความบริสุทธิ์สูงและมีกระบวนการที่ซับซ้อนซึ่งทำให้ไม่เหมาะสมต่ออุตสาหกรรมการก่อสร้าง ในโครงการศึกษาวิจัยระดับบัณฑิตศึกษานี้ได้ผลิตนาโนชิลิก้า ซึ่งได้รับการพัฒนาขึ้นมาใหม่จากการรีโอลิวินที่จะถูกนำมาประยุกต์ใช้และทดสอบ นอกเหนือนี้ เครื่องมือออกแบบจะถูกนำมาใช้สำหรับการออกแบบของผสมจาก SCC ที่ขยายไปยังอนุภาคในระดับนาโน เนื่องจากผลกระทบเฉพาะที่อาจเกิดขึ้น วัตถุประสงค์ของการศึกษาวิจัยในครั้นนี้คือการสร้างวิธีการประยุกต์ใช้ในทางปฏิบัติและแบบจำลองเพื่อการใช้ นาโนชิลิก้า ที่ได้รับการพัฒนาขึ้นมาใหม่ในคอนกรีต

2.2.3 ผลกระทบของการเพิ่มนาโนซิลิก้าเข้าไปในคอนกรีตและปูนทรายไฟ

ในคอนกรีต micro-silica (Sf และ SF) จะทำงานอยู่ในสองระดับ ระดับแรกคือผลกระทบทางเคมี: ปฏิกิริยาปอชโซลานิกของซิลิกาที่มีแคลเซียมไฮดรอกไซด์อยู่ในรูปแบบ CSH-gel ที่ขันตอนสุดท้าย หน้าที่รองคือเป็นลักษณะทางกายภาพนั่น เนื่องจาก micro-silica ประมาณ 100 ครั้งมีจำนวนน้อยกว่าปูนซีเมนต์ Micro-silica สามารถเติมเต็มช่องว่างที่เหลืออยู่และ cement paste ซึ่งมีน้ำเพียงบางส่วน การเพิ่มความหนาแน่นสุดท้าย นักวิจัยบางท่านพบว่าการเพิ่ม micro-silica ปริมาณ 1 kg ซึ่งลดปริมาณปูนซีเมนต์ลงถึง 4 kg และอาจจะสูงขึ้นได้ถ้านาโนซิลิก้าถูกนำมาใช้ ความเป็นไปได้อีกประการหนึ่งคือการรักษาปริมาณของปูนซีเมนต์ในระดับคงที่แต่มีการรวบรวมอนุภาคที่มีประสิทธิภาพโดยการใช้ของเสียจากหินเพื่อให้ได้ PSD ในวงกว้าง โดยการเพิ่มประสิทธิภาพของ PSD จะเพิ่มคุณสมบัติ (ความแข็งแรง, ความหนาทาน) ของคอนกรีต เนื่องจากผลกระทบจากการเร่งปฏิกิริยาของนาโนซิลิก้าใน cement paste การเพิ่มนาโนซิลิก้าใน cement paste และคอนกรีตอาจส่งผลกระทบต่างๆ ผลกระทบจากการเร่งปฏิกิริยาใน cement paste เกี่ยวข้องกับพื้นผิวของนาโนซิลิก้าที่สูงขึ้น, เนื่องจากทำหน้าที่เป็นบริเวณที่เกิดการรวมอนุภาคสำหรับการแตกหักของ อย่างไรก็ตาม ยังไม่ได้รับการทำหน้าที่เป็นบริเวณที่เกิดการรวมอนุภาคสำหรับปูนซีเมนต์ที่รวดเร็วมากขึ้นที่เกิดขึ้นของนาโนซิลิก้า เนื่องจากปฏิกิริยาทางเคมีต่อการสลายตัว (กิจกรรมพอกซิลิกา) หรือกิจกรรมบริเวณพื้นผิว นอกจากนี้ยังมีผลกระทบจากการรีบปฏิกิริยาของ การเพิ่มนาโนซิลิก้า ที่เกิดขึ้นทางอ้อมโดยวัดค่าการเปลี่ยนแปลงความหนืด (กลศาสตร์ของไหล) ของ cement paste และปูนทรายไฟ ผลการทดสอบความหนืดได้แสดงให้เห็นว่า cement paste และปูนทรายไฟที่มีการเพิ่มนาโนซิลิก้าต้องการน้ำมากขึ้นเพื่อให้มีความสามารถในการทำงานได้ของสารผสมที่คงตัว, รวมทั้ง นาโนซิลิก้าที่แสดงแนวโน้มมากขึ้นสำหรับการคุตซับไอลอนในอาหารเหลวและสร้างการจับกันเป็นกลุ่มก้อนดังที่คาดการณ์ ในกรณีหลังจำเป็นต้องใช้สารแต่งเติมที่ทำให้เกิดการกระจายออกไปหรือ plasticizer เพื่อลดผลกระทบนี้

ได้ศึกษาผลกระทบของการเพิ่ม นาโนซิลิก้าต่อการซึมผ่านของน้ำและโครงสร้างทางจุลภาคในคอนกรีต โดยคอนกรีตผสมต่างๆ จะได้รับการประเมินเข้าด้วยกันกับอนุภาคของนาโนซิลิก้า ที่มีขนาดตั้งแต่ 10 - 20 nm (s.s.a. pf 160 m²/g) เถ้าloy กรวด และ plasticizer เพื่อให้ได้ระยะเวลาที่ลดลงอย่างดับพลันเช่นเดียวกับคอนกรีตปกติและคอนกรีตที่มี นาโนซิลิก้าผลกระทบทดสอบแสดงให้เห็นว่า นาโนซิลิก้าสามารถปรับปรุงโครงสร้างทางจุลภาคและลดการซึมผ่านของน้ำจากคอนกรีตที่แข็งตัวแล้ว ซึ่งให้เห็นว่าผลกระทบของการเพิ่ม นาโนซิลิก้าต่อการซึมผ่านของ eco-concrete โดยพากษาได้แสดงให้เห็นว่าการทดสอบ mercury porosimetry มีความเกี่ยวข้องกับความสามารถในการซึมผ่านและขนาดของรูพรุนที่ลดลงด้วยการเพิ่มนาโนซิลิก้า (1 - 2% bwoc) การลดลงของความสามารถในการซึมผ่านของคอนกรีตที่มีปริมาณเถ้าloy ในระดับสูง (50%) และความเข้มข้นของ นาโนซิลิก้าที่คล้ายคลึงกัน (2% ของผงนาโนซิลิก้า) ที่ได้รับการรายงาน การวิเคราะห์โครงสร้างทางจุลภาคของคอนกรีตโดยเทคนิคทางกล้องจุลทรรศน์อิเล็กตรอนต่างๆ (SEM, ESEM, TEM และอื่นๆ) ที่เปิดเผยว่าโครงสร้างทางจุลภาคของคอนกรีตที่มี นาโนซิลิก้าสามารถทำปฏิกิริยากับฟลีก Ca(OH)₂ และลดขนาดและปริมาณเหล่านั้น ดังนั้นจึงทำให้เกิด interfacial transition zone (ITZ) ของการจับกันเป็นกลุ่มก้อนและการจับกันของ cement paste ที่หนาแน่น อนุภาคของ นาโนซิลิก้าจะเติมเต็มโครงสร้าง CSH-gel และทำหน้าที่เป็นแกนกลางในการเชื่อมพันธะอย่างเนี้ยบแน่น

ด้วยอนุภาคของ CSH-gel ซึ่งหมายความว่าการใช้ nano-chilok ช่วยลดอัตราการซึมซึบของ cement pastes และเพิ่มความหนาแน่นให้ด้วย

ผลกระทบที่ได้รับการรายงานมากที่สุดเกี่ยวกับการเพิ่มนano-chilok คือผลกระทบต่อคุณสมบัติของคอนกรีตและปูนทราย ตามที่ได้อธิบายไว้ก่อนหน้านี้ nano-chilok ช่วยเพิ่มความหนาแน่นลดความพรุน และปรับปรุงพื้นกระหงห่วงทริกซ์ของปูนซีเมนต์และการจับเป็นกลุ่มก้อน การผลิตคอนกรีตนี้แสดงให้เห็นว่ามีความต้านแรงกดและความสามารถในการทนต่อการตัดโค้งที่สูงกว่า นอกจากนี้ ยังสังเกตได้ว่าผลกระทบของ nano-chilok ขึ้นอยู่กับลักษณะและวิธีการผลิต (อนุภาคขนาดเล็กมากหรือผงแห้ง) แม้ว่าผลกระทบที่เป็นประโยชน์ของการเพิ่มนano-chilok จะได้รับการรายงาน แต่ความเข้มข้นจะถูกควบคุมอยู่ในระดับสูงสุดคือ 5% -10% bwoc โดยขึ้นอยู่กับผู้เชี่ยวชาญหรือการอ้างอิงที่ความเข้มข้นของ nano-chilok ในระดับสูงจะเกิดการลดตัวแบบ Ottojens เนื่องจากแรงสั่นสะเทือนที่เพิ่มขึ้นส่งผลให้เกิดศักยภาพในการสลายตัวที่สูงขึ้น เพื่อลดการเพิ่มผลกระทบตั้งกล่าว ความเข้มข้นในระดับสูงของ superplasticizer และน้ำต้องมีวิธีการเพิ่มและกรรมวิธีที่เหมาะสมในการนำมาใช้

2.2.4 การประยุกต์ใช้นano-chilok

ในปัจจุบันในโครงสร้าง และ nano-chilok มีราคาแพง จึงถูกนำมาใช้ในคอนกรีตประสิทธิภาพสูง (HPC) eco-concretes และคอนกรีตชนิดพิเศษที่มีชื่อว่า Self-Compacting Concrete (SCC) สำหรับคอนกรีตเฉพาะประเภทสุดท้าย (eco-concrete และ SCC) การประยุกต์ใช้สุดเหล่านี้จึงมีความจำเป็น นอกจากนี้ การใช้เกี่ยวกับการสำรวจตรวจสอบของ nano-chilok ซึ่งเป็นปูนซีเมนต์ประสิทธิภาพสูง โดยเฉพาะปูนทรายสำหรับยาปูน และแผ่นยิปซัมที่สามารถพับได้ แต่ nano-chilok จะยังไม่ถูกนำมาใช้ในทางปฏิบัติ การใช้งานเหล่านี้สามารถเกิดขึ้นที่ไหนก็ได้ ทั้งในทางสาธารณะและอาคาร nano-chilok จะถูกนำมาใช้ใน HPC และ SCC concrete โดยส่วนใหญ่เพื่อเป็นสารกันซึม นอกจากนี้ ยังเพิ่มความเกาะติดกันของคอนกรีตและลดแนวโน้มในการแยกตัวออกน้ำกิจจะง่ายท่านพบว่าการเพิ่มนano-chilok ที่มีอนุภาคขนาดเล็ก (ตั้งแต่ 0 - 2% bwoc) ทำให้เกิดการลดลงเล็กน้อยในการพัฒนาความแข็งแรงของคอนกรีตด้วยหินปูน แต่ไม่ได้ส่งผลกระทบต่อความต้านแรงกดของสารผสมที่มีเดลalloy หรือตะกอนเดลalloy (GFA) ในลักษณะเดียวกัน Sari และคณะได้ใช้นano-chilok ที่มีอนุภาคขนาดเล็ก (2% bwoc) เพื่อผลิต HPC concrete ด้วยความต้านแรงกด 85 MPa คุณสมบัติในการกันซึมออก ความสามารถในการทำงานได้สูงและเวลาข้อตอนไมล์ในระยะสั้น (10 ชั่วโมง) การประยุกต์ใช้อีกประการหนึ่งของ nano-chilok ได้รับการจัดทำเป็นเอกสารและมีการเผยแพร่ทางเทคนิคทั่วโลก ที่ใช้เป็นสารเติมแต่งในสารผสมของ eco-concrete และกระเบื้อง Eco-concretes เป็นของผสมที่ปูนซีเมนต์ถูกแทนที่ด้วยของเสียที่เป็นเดลalloy ส่วนใหญ่ เดลalloy ที่ถูกเผาให้เป็นเดล่าถ่าน เดลalloy หรือของเสียเพิ่มเติมอื่นๆ โดยที่หนึ่งในปัญหาของสารผสมเหล่านี้คือความต้านแรงกดต่ำและช่วงการกำหนดค่าที่ยาวนาน ข้อเสียเหล่านี้จะได้รับการแก้ไขโดยการเพิ่มนano-chilok ไปยัง eco-concrete ผสมเพื่อให้ได้การกำหนดค่าในการจับกันเป็นกลุ่มก้อนและความต้านแรงกดที่สูงขึ้น Roddy และคณะได้ประยุกต์ใช้ กมในปูนซีเมนต์ในช่วงเดพะทั้งสองของขนาดอนุภาค โดยช่วงแรกอยู่ระหว่าง 5 -50 nm และในส่วนที่สองอยู่ระหว่าง 5 -30 กมของอนุภาค พวกเขายังใช้ผงแห้งของ nano-chilok ในรูปแบบอยู่ในแคปซูลและมีความเข้มข้น 5 -15% bwoc ผลการทดสอบที่เกี่ยวข้องกับปูนซีเมนต์ที่ได้รับการรวมตัวกันของ nano-chilok ช่วยลดระยะเวลาในการ

กำหนดค่าและเพิ่มความแข็งแรง (แรงอัด แรงดึง มอตูลัสของยังและอัตราส่วนของปัวซองต์) ของปูนซีเมนต์ที่ส่งผลต่อความสัมพันธ์ขององค์ประกอบอื่นๆ ของชิลิก้า (อสัณฐาน $2.5 - 50 \mu\text{m}$ ความเป็นผลึก $5 - 10 \mu\text{m}$ และสารแ xenonloy 20 nm ตามประเภทของชิลิก้า) ที่ได้รับการทดสอบ

2.2.5 แผนโครงการระดับบัณฑิตศึกษาและการศึกษาวิจัยต่อไป

โครงการย่อยต่อไปนี้จะมีการใช้นาโนชิลิก้าในคอนกรีตซึ่งจะได้รับการดำเนินการคือ:

1) การทดสอบความก่อตัวของนาโนชิลิก้าที่เหมาะสมต่อคอนกรีตและ การคัดเลือกวัสดุ นาโนชิลิก้าในเชิงพาณิชย์เป็นข้อมูลอ้างอิง

2) ลักษณะเฉพาะของคุณสมบัติหลักของนาโนชิลิก้าและในโครงสร้างที่ถูกเก็บรวบรวมโดยการใช้เทคนิคต่างๆ เช่น การวัดค่าแบบ laser granulometry, SEM, TEM และ BET ลักษณะเฉพาะของ GR แบบใหม่จะส่งผลต่อข้อเสนอแนะสำหรับเงื่อนไขในการผลิตของวัสดุในครั้งนี้

3) การกำหนดความต้องการน้ำและสารผสมเพิ่ม (ประเภทของ superplasticizer และความเข้มข้น) ของนาโนชิลิก้าโดยการใช้การทดสอบเกี่ยวกับการแพร่กระจายการไหลเพื่อประเมินความสามารถในการทำงานของ pastes และปูนทนไฟ ชิลิก้าที่มีอยู่และชิลิก้าแบบใหม่จะถูกนำมาทดสอบทางการทดลองและมีการตรวจสอบสมมติฐานด้านหากแบบจำลองทางทฤษฎีที่มีอยู่ยังครอบคลุมไปถึงอนุภาคขนาด submicron

4) การออกแบบและการทดสอบปูนทนไฟและคอนกรีตผสมที่มีนาโนชิลิก้า (ปูนซีเมนต์ในระดับต่ำ ให้เลี้ยง่ายและความต้านแรงกดสูง) และเพิ่มประสิทธิภาพของเครื่องมือในการจำลอง PSD เพื่อร่วมเข้ากับอนุภาคขนาดนาโน

5) การออกแบบและการทดสอบคอนกรีตจะใช้หลักการที่อธิบายไว้ในข้อ [5] และ [6] ที่เครื่องมือในการจำลองได้รับการพัฒนา/ตัดแปลงในช่วงก่อนหน้านี้ รวมทั้ง นาโนชิลิก้า superplasticizer ปูนซีเมนต์ ทรายและกรวด ซึ่งครอบคลุมในช่วงของอนุภาคตั้งแต่ $3 - 32 \text{ nm}$ (ประกอบด้วยห้องเจิดช่วงของการแพร่กระจายขนาดอนุภาค)

6) การคาดการณ์คุณสมบัติและการใช้ในทางปฏิบัติ ในท้ายที่สุด ผลการทดลองและสมมติฐานที่ถูกนำเสนอใช้มีความเกี่ยวข้องกับความรู้ทางคุณสมบัติของวัตถุดิบ เครื่องมือการออกแบบและการทดลองจะมีการทดสอบแบบเต็มรูปแบบ ผลที่ได้จากการออกแบบคอนกรีตและกรอบการปฏิบัติจะให้วิธีการที่เหมาะสมที่สุดต่อการพัฒนา นาโนชิลิก้าในคอนกรีตขึ้นมาใหม่, ซึ่งให้วัตถุดิบที่มีความเหมาะสมแก่การนำมายังและคุณสมบัติที่ต้องการของผลิตภัณฑ์สุดท้าย

2.2.6 ข้อสรุป

นาโนซิลิก้าแบบใหม่สามารถผลิตได้ในปริมาณสูงและมีราคาถูกซึ่งอำนวยแก่การใช้งานเป็นจำนวนมากในคอนกรีต ที่อาจแทนที่ปูนซีเมนต์ในการผสม ซึ่งทำให้มีค่าใช้จ่ายมากและเป็นองค์ประกอบที่ไม่เป็นมิตรต่อสิ่งแวดล้อมในคอนกรีต การใช้ นาโนซิลิก้าทำให้เกิดคงบประมาณกีวากับคอนกรีตซึ่งเป็นที่น่าสนใจมากและลดการปล่อยก๊าซ CO_2 ที่เกิดขึ้นจากผลิตภัณฑ์คอนกรีต นาโนซิลิก้ายังเพิ่มคุณสมบัติผลิตภัณฑ์ของคอนกรีตคือ: ความสามารถในการทำงานและคุณสมบัติในสถานะที่แข็งตัวแล้ว ซึ่งช่วยในการพัฒนาคอนกรีตประสิทธิภาพสูงสำหรับการก่อสร้างเป็นอย่างมาก นั้นหมายความว่าคอนกรีตจะมีประสิทธิภาพที่ดีขึ้น ราคาถูกลงและผลกระทบในทางระบบ呢เวชวิทยาที่ดีขึ้นซึ่งได้รับการออกแบบ นอกเหนือนี้ยังมีการศึกษาวิจัยเพิ่มเติมว่าต้องมีการเปลี่ยนแปลงวิธีการผลิต นาโนซิลิก้าเพื่อหลีกเลี่ยงการจับกันเป็นกลุ่มก้อน (เช่น การพัฒนาผลิตภัณฑ์ นาโนซิลิก้าในสถานะของเหลว, การใช้สารลดแรงตึงผิว, ultrasonification และการทำแท่งโดยไม่ใช้ไฟฟ้า) และเพื่อให้เกิดการแพร่กระจายที่ดีขึ้นของ นาโนซิลิก้าที่ได้รับการพัฒนาจากการสลายตัวของเรือลิวิน การทำงานเพิ่มเติมจึงเป็นสิ่งที่จำเป็นในการตรวจสอบผลกระทบของการสังเคราะห์ นาโนซิลิก้าต่อปฏิกิริยา hydration ของปูนซีเมนต์พอร์ตแลนด์ตามระบบ ดังที่มีการวิเคราะห์ทาง calorimetric ที่แตกต่างกัน การวัดอุณหภูมิของเดียบติก การวิเคราะห์ pore solution และแบบจำลองทางคณิตศาสตร์

แหล่งที่มา :

[http://www.researchgate.net/profile/George_Quercia_Bianchi/publication/257029738_Application_of_nano-silica_\(nS\)_in_concrete_mixtures/file/60b7d5243e5e804358.pdf](http://www.researchgate.net/profile/George_Quercia_Bianchi/publication/257029738_Application_of_nano-silica_(nS)_in_concrete_mixtures/file/60b7d5243e5e804358.pdf)

2.2.7 องค์ประกอบทางเคมีของนาโนซิลิกาฟูม (Nanosilica Fume)

องค์ประกอบหลักทางเคมีของซิลิกาฟูมคือ ซิลิกอนไดออกไซด์ ซึ่งควรจะอยู่ในรูปที่ไม่เป็นผลึกเป็นส่วนใหญ่ คือพร้อมจะทำปฏิกิริยาปอชโซลัน ซิลิกาฟูมที่มีจำหน่ายในห้องทดลองมักจะมี ซิลิกอนไดออกไซด์ ที่สูงมากคือมักจะมากกว่าร้อยละ 90 ขึ้นไป ส่วนที่เหลือจะเป็นองค์ประกอบของ Al_2O_3 , Fe_2O_3 , CaO , MgO , Na_2O , K_2O และออกไซด์อื่นๆ ร้อยละ 1 หรือ 2 ซึ่งออกไซด์เหล่านี้ถือว่าน้อยมากเมื่อเปรียบเทียบกับของซิลิกอนไดออกไซด์ ซึ่งสูงกว่าร้อยละ 90 ขึ้นไป หากนำค่าออกไซด์ของซิลิกาฟูมมาเปรียบเทียบกับของปูนซีเมนต์และเดาถ้านั้น จะพบว่ามีองค์ประกอบที่แตกต่างกันค่อนข้างมากดังตารางที่ 2.1

ตารางที่ 2.1 องค์ประกอบทางเคมีโดยประมาณของปูนซีเมนต์, เถ้าถ่านหิน, และชิลิกาฟูม

ออกไซด์	ปูนซีเมนต์ประเภท I	เถ้าถ่านหิน	ชิลิกาฟูม
SiO_2	20	48	92
Al_2O_3	5	26	0.7
Fe_2O_3	3	10	1.2
CaO	60	5	0.2
MgO	1.1	2	0.2
SO_3	2.4	0.7	-
ออกไซด์อื่นๆ	1.5	1.3	2.6
LOI.	2	3	-

ที่มา http://www.thaitca.or.th/index.php?option=com_content&view=article&id=52:2010-09-06-10-07-04&catid=42;journal01&Itemid=55

2.2.2 คุณสมบัติทางกายภาพของนาโนชิลิกาฟูม

คุณสมบัติ ทางกายภาพของนาโนชิลิกาฟูมที่เห็นชัดเจนคือเป็นผู้ผุนผางสีค่อนข้างดำ หรือเทาหรือเทาอมขาวที่ละเอียดมาก แต่ถ้าเป็นนาโนชิลิกาฟูมควบแน่นจะมีขนาดอนุภาคที่ใหญ่ขึ้น เนื่องจากการรวมตัวของ ชิลิกาฟูมหลายๆเม็ดเข้าด้วยกัน ความถ่วงจำเพาะของชิลิกาฟูมมีค่าประมาณ 2.2 ความละเอียดทดสอบโดยวิธีของเบลน มีค่าประมาณ $150,000 \text{ ชม}^2/\text{ก}$ ขณะที่ของปูนซีเมนต์มีค่าเพียง $3400 \text{ ชม}^2/\text{ก}$ ขนาดของอนุภาคเฉลี่ยเมื่อขยายด้วยกล้องกล้องจุลทรรศน์อิเล็กตรอนพบว่ามีขนาดอนุภาคเฉลี่ยประมาณ 14 นาโนเมตร ขณะที่ของปูนซีเมนต์ปอร์ทแคนด์ประเภทที่ 1 มีค่าประมาณ 15 มิลลิเมตร



รูปที่ 2.1 ภาพถ่ายขยายด้วย SEM ของนาโนชิลิกาฟูม

ที่มา http://www.thaitca.or.th/index.php?option=com_content&view=article&id=52:2010-09-06-10-07-04&catid=42;journal01&Itemid=55

ตารางที่ 2.2 คุณสมบัติทางกายภาพของชิลิกาฟูม, เถ้าถ่านหิน และปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1

คุณสมบัติ	ปูนซีเมนต์ประเภทที่ 1	เถ้าถ่านหิน	ชิลิกาฟูม
ความละเอียดของเบلن ($\text{ซม}^2/\text{ก}$)	3400	3800	150,000
ความถ่วงจำเพาะ	3.15	2.4	2.2
สี	เทา	เทาอ่อนจนถึงเทาเข้ม หรือสีน้ำตาล	เทาดำ, เทาอมขาว

ที่มา http://www.thaitca.or.th/index.php?option=com_content&view=article&id=52:2010-09-06-10-07-04&catid=42;journal01&Itemid=55

ตารางที่ 2.3 อัตราส่วนผสมและกำลังอัดของคอนกรีตที่มีและไม่มีชิลิกาฟูมเป็นส่วนผสม

ส่วนผสม ที่	อัตราส่วนผสม (kg/m^3)					สารลดน้ำ พิเศษ (ml/kg CM)	ค่า ยุบตัว (mm)	กำลัง อัดที่ 28 วัน (MPa)	กำลังดึง ^{ผ่าซีก} ที่ 28 วัน (MPa)
	ปูนซีเมนต์ ก. ฟูม	ชิล ิก า	ทราย	หิน	น้ำ				
1	401	0	729	1211	141	16.1	75	55.6	5.2
2	361	40	725	725	141	18.2	75	70.7	6.3
3	341	60	719	719	140	21.4	60	75.2	6.2
4	320	80	716	716	139	26.2	60	74.2	4.6

ที่มา http://www.thaitca.or.th/index.php?option=com_content&view=article&id=52:2010-09-06-10-07-04&catid=42;journal01&Itemid=55

บทที่ 3

วัสดุและขั้นตอนการทดสอบ

3.1 บทนำ

บทนี้จะกล่าวถึงวัสดุและขั้นตอนในการทดสอบการทดสอบตัวของคอนกรีต ทำการทดสอบ 2 แบบ คือ การทดสอบแบบอโตเจนัส (Autogeneous Shrinkage) และ การทดสอบรวม (total Shrinkage) ซึ่งได้จากการเตรียมวัสดุต่างๆ ที่ส่งผลต่อการทดสอบตัวของคอนกรีต การทดสอบสมบัติของวัสดุ และอุปกรณ์ที่ใช้ในการทดสอบการทดสอบตัว โดยใช้ชุดเครื่องมือทดสอบการทดสอบตัวของคอนกรีต ซึ่งมีรายละเอียดในการทดสอบดังนี้

1. ทดสอบคุณสมบัติของวัสดุที่ใช้ในโครงการ
2. ขั้นตอนการเตรียมเตรียมและการทดสอบอุปกรณ์ที่ใช้ในโครงการ

3.2 วัสดุและเครื่องมือที่ใช้ในโครงการ

3.2.1 อุปกรณ์และเครื่องมือที่ใช้ในการทดสอบ

1) เครื่องผสม (mixer) เป็นเครื่องผสมที่ใช้ไฟฟ้า สามารถปรับความเร็วได้ 2 ระดับ มีแกนโลหะที่ใช้ติดใบพายได้ ในพายเป็นโลหะที่สามารถกันสนิมได้ และสามารถถอดเข้าออกได้ เมื่อในพายหมุนแล้วสามารถผสมซีเมนต์มอร์ต้าเข้ากันได้ดี โดยไม่เกิดการแยกส่วนผสมได้ ความเร็วของใบพายระดับต่ำหมุนด้วยความเร็ว 140 รอบ / นาที อัตราดับบนึงหมุนด้วยความเร็วสูงด้วยความเร็ว 285 รอบ / นาที



รูปที่ 3.1 เครื่องผสมคอนกรีต

2) หม้อผสม (mixing bowl) เป็นโลหะที่ไม่เกิดสนิมง่าย มีหูใช้หัวไปมาได้ และติดตั้งในตำแหน่งที่ใบพัดสามารถผสมได้อย่างทั่งถัง เมื่อติดตั้งกับเครื่องผสมแล้วต้องไม่โยกไปมาได้ ขนาดของหม้อให้มีความจุ 4.73 ลิตร

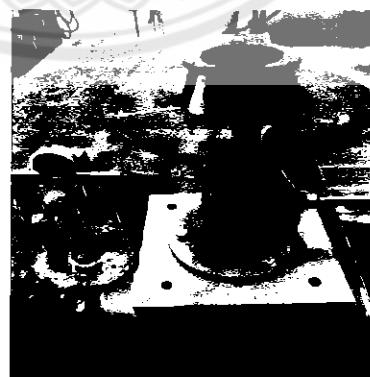
3) เครื่องซึ่ง (Balance) เครื่องซึ่งที่ใช้คือ Precision Balances Model WLC20/A2 ใช้ในการซึ่งสารให้ได้ปริมาณตามต้องการ ซึ่งซึ่งได้ละเอียดถึง 0.1 กรัม
วิธีการใช้เครื่องซึ่ง

1. จะต้องติดตั้งเครื่องซึ่งในพื้นที่ที่ไม่มีการสั่นสะเทือน และอยู่ในแนวระนาบ
2. ปรับระดับลูกน้ำให้อยู่ในตำแหน่งที่กำหนด
3. ในการวางแผนผสานต้องวางแผนในตำแหน่งกึ่งกลางของงานซึ่งเสมอ
4. ขณะซึ่งหากมีส่วนผสานหลุดล่น จะต้องรีบทำความสะอาดหันที่



รูปที่ 3.2 เครื่องซึ่ง Precision Balances Model WLC20/A2

4) ชุดเครื่องมือทดสอบค่าการยุบตัวของคอนกรีต เป็นชุดทดสอบค่าความข้นเหลวของคอนกรีตเพื่อคำนวณหาส่วนผสานที่เหมาะสม



รูปที่ 3.3 เครื่องทดสอบความข้นเหลว (slump test)

5) แบบหล่อคอนกรีตทรงสี่เหลี่ยมผืนผ้า ขนาด $25 \times 285 \text{ mm}$ แผ่นฐานคอนกรีตจะต้องมีลักษณะเรียบ แต่ละชิ้นส่วนจะต้องยึดติดกับตัวแบบด้วยสลักเกลียว รอยต่อจะต้องสนิทกันเพื่อไม่ให้ส่วนผสมไหลออกได้



รูปที่ 3.4 แบบหล่อคอนกรีต

6) การวัดการหดตัวของคอนกรีต จะทำการวัดโดยใช้เครื่องวัดการเปลี่ยนแปลงความยาวคอนกรีตตามมาตรฐาน ASTM C157-80 ความละเอียด 0.01 mm



รูปที่ 3.5 เครื่องวัดการเปลี่ยนแปลงความยาวคอนกรีต

3.2.2 วัสดุที่ใช้ในโครงการ

1) ปูนซีเมนต์

ปูนซีเมนต์ที่ใช้ในการทดสอบนี้เป็นปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ประเภทที่ 1(ตราช้าง) ดังรูปที่ 3.6 ผลิตโดยบริษัทปูนซีเมนต์ไทย จำกัด(ล้ำปาง) ขนาดบรรจุ 50 กก./ถุง ตามมาตรฐานอุตสาหกรรม อก. 151 เล่ม 2547 ทำการเก็บรักษาโดยนำปูนซีเมนต์มาเก็บใส่ไว้ในกล่องพลาสติกเพื่อป้องกันความชื้น



รูปที่ 3.6 ปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ประเภทที่ 1 (ตราช้าง)

2) มวลรวมละเอียด

มวลรวมละเอียดที่ใช้ในการทดสอบคือ ทรายแม่น้ำ ดังแสดงในรูปที่ 3.7 โดยมีแหล่งผลิตอยู่ที่อำเภอบางระกำ จังหวัดพิษณุโลก

การเตรียมทรายที่ใช้ในการทดสอบ ทำโดยการนำทรายที่มีความชื้นสูง ผึ่งในที่ร่มจนกว่าทรายจะอยู่ในสภาพอิ่มตัวผิวแห้ง หรือ มีความชื้นระหว่าง 1 ถึง 3 เปอร์เซ็นต์ เสร็จแล้วนำทรายมากร่อนผ่านตะแกรงเบอร์ 4 หลังจากนั้นนำทรายไปเก็บไว้ในถังพลาสติก และใช้กระดายซุ่มน้ำคลุมบนทรายเพื่อไม่ให้ความชื้นระเหยออก แล้วปิดฝาถังอย่างมิดชิด

วิธีการหาค่าความถ่วงจำเพาะและหน่วยน้ำหนักของมวลรวมละเอียด โดยทดสอบตามมาตรฐาน ASTM C128[14] และมาตรฐาน ASTM C29[15] ตามลำดับ มวลรวมละเอียดที่ใช้ในการทดสอบมีค่าความถ่วงจำเพาะในสภาพอิ่มตัวผิวแห้งเฉลี่ยเท่ากับ 2.544 ร้อยละการตัดซึ่งเฉลี่ยมีค่าเท่ากับ 0.553 และมีค่าหน่วยน้ำหนักเท่ากับ 1500 กก./ลบ.ม



รูปที่ 3.7 มาตรวัดละเอียดที่ใช้ในการทดสอบ

3) น้ำที่ใช้ผสมในการทำคอนกรีต

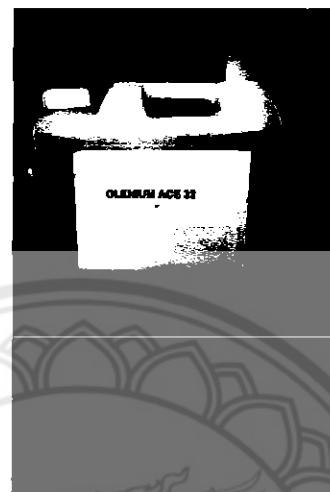
น้ำที่ใช้มาจากการน้ำประปาน้ำวิทยาลัยนเรศวร ควบคุมอุณหภูมิ 23 องศาเซลเซียส ขณะทำการผสม



รูปที่ 3.8 ควบคุมอุณหภูมน้ำ

4) สารลดน้ำอ่าย่างแรง (Super plasticizer)

ในการทดสอบการทดสอบการลดตัวจักระบุคคลให้ค่าการยับตัวของคอนกรีตอยู่ในช่วง 10 ± 2 เซนติเมตร ส่วนผสมใดที่มีค่าการยับตัวน้อยจะมีการใช้สารลดน้ำอ่าย่างแรงเพื่อช่วยควบคุมค่าการยับตัวของคอนกรีตให้อยู่ในช่วง 10 ± 2 เซนติเมตร



รูปที่ 3.9 สารผสมเพิ่มประเภทสารลดน้ำอ่าย่างแรง ประเภท F

5) นาโนซิลิกาฟูม (Nanosilica Fume)

นาโนซิลิกา (Nanosilica) เป็นวัสดุผสมเพิ่มชนิดหนึ่งซึ่งเป็นผลผลิตได้ของโรงงานผลิต Silicon Metal และ Ferrosilicon ในการทดลองเราใช้นาโนซิลิก้าฟูม 2 ประเภทคือ นาโนซิลิก้าประเภทอบน้ำ (HL) และ นาโนซิลิก้าประเภทไม่อบน้ำ (HB)

5.1) องค์ประกอบทางเคมีของ นาโนซิลิก้าฟูม (Nanosilica Fume)

องค์ประกอบหลักทางเคมีของซิลิก้าฟูมคือ SiO_2 ซึ่งควรจะอยู่ในรูปที่ไม่เป็นผลึกเป็นส่วน ส่วนที่เหลือจะเป็นองค์ประกอบของ Al_2O_3 , Fe_2O_3 , CaO , MgO , Na_2O , K_2O และออกไซด์อื่นๆ ร้อยละ 1 หรือ 2 ซึ่งออกไซด์เหล่านี้คือว่าน้อยมากเมื่อเทียบกับของ SiO_2 ซึ่งสูงกว่า ร้อยละ 90 ขึ้นไป

5.2) คุณสมบัติทางกายภาพของนาโนซิลิก้าฟูม

คุณสมบัติทางกายภาพของนาโนซิลิก้าฟูมที่เห็นชัดเจนคือเป็นผุ้งผื่นสีครุ่นข้างดำเนหรือเทาหรือเทาอมขาวที่ละเอียดมาก ความถ่วงจำเพาะของนาโนซิลิก้าฟูมมีค่าประมาณ 2.2 ความละเอียดทดสอบโดยวิธีของเบลน มีค่าประมาณ $150,000 \text{ cm}^2/\text{g}$ ขณะที่ของปูนซีเมนต์มีค่าเพียง $3400 \text{ cm}^2/\text{g}$ ขนาดของอนุภาคเฉลี่ยเมื่อขยายด้วยกล้อง กล้องจุลทรรศน์อิเล็กตรอน (SEM) พบว่ามีขนาดอนุภาคเฉลี่ยประมาณ 0.01 mm ขณะที่ของปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1 มีค่าประมาณ 15 mm เนื่องจากมีขนาดที่เล็กมากจึงมีปัจจัยในการขันย้าย ดังนั้นจึงนิยมน้ำซิลิก้าฟูมมาอัดรวมกันเพื่อให้มีขนาดใหญ่ขึ้นเรียกว่า นาโนซิลิก้าฟูมอัดแน่น



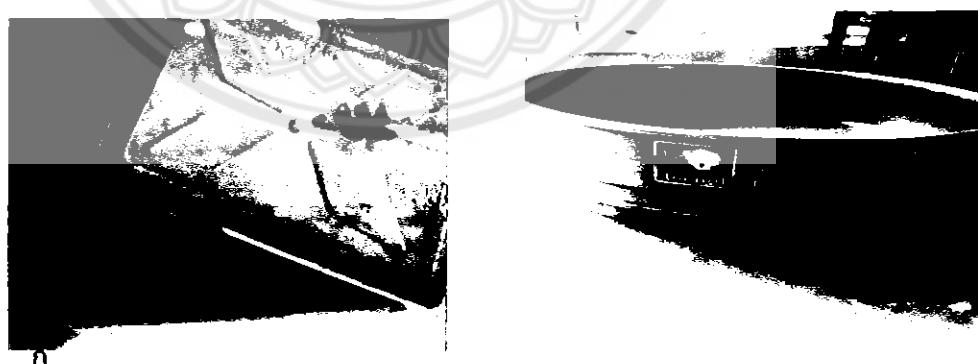
ก. นาโนซิลิกาฟูม(Nanosilica Fume)
ประเภท HL

ข. นาโนซิลิกาฟูม (Nanosilica Fume)
ประเภท HB

รูปที่ 3.10 ซิลิกาฟูม (Silica Fume)

3.3 วิธีการเตรียมตัวอย่างทดสอบ

1) ปูนซีเมนต์ โดยการนำปูนซีเมนต์มาร่อนผ่านตะแกรง เพื่อกำจัดเม็ดปูนซีเมนต์ที่เกิดการแข็งตัวและเสื่อมคุณภาพออกโดยผ่านตะแกรงเบอร์ 200 เพื่อคัดแยกปูนซีเมนต์ที่เสื่อมสภาพออก เหลือแต่ปูนซีเมนต์ที่ละเอียดไม่จับตัวเป็นก้อนนำไปใช้งาน



ก.ปูนซีเมนต์ที่เกิดการแข็งตัว

ข.ตะแกรงล่อนปูนเบอร์ 200

รูปที่ 3.11 การเตรียมปูนซีเมนต์

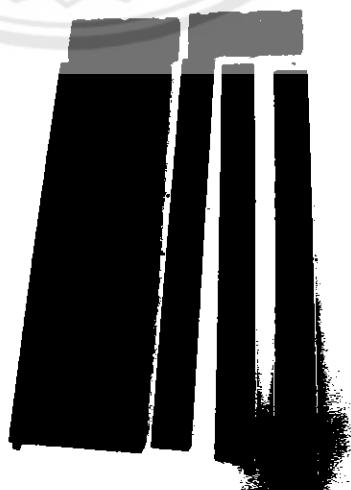
2) การเตรียมนาโนชิลิก้าฟูม โดยการเตรียมนาโนชิลิก้าฟูมมีการเตรียมด้วยกัน 2 แบบ คือ การเตรียมนาโนชิลิก้าฟูมแบบแห้ง และการเตรียมนาโนชิลิก้าฟูมนิดละเม็ด สำหรับการเตรียมนาโนชิลิก้าฟูมแบบแห้งสามารถนำนาโนชิลิก้าฟูมที่ได้จากโรงงานผลิต Silicon Metal และ Ferrosilicon มาใช้เป็นส่วนผสมได้ทันที แต่การเตรียมนาโนชิลิก้าฟูมนิดละเม็ด น้องจากมีนาโนชิลิก้า 2 ประเภท ประเภทที่ไม่ชอบน้ำจะแยกตัวกับน้ำเพื่อทำให้นาโนชิลิก้าฟูมเกิดการแขวนลอยจึงต้องทำการผสมให้เข้ากันด้วยเครื่องหมุนเป็นระยะเวลา 7 วัน เพื่อให้นาโนชิลิก้าฟูมนิดละเม็ดน้ำสามารถแขวนลอยอยู่ในน้ำได้ การเตรียมนาโนชิลิก้าฟูมนิดละเม็ดน้ำแบบนี้ก็ใช้เวลา 7 วัน เท่ากันเพื่อใช้เปรียบเทียบให้เห็นถึงความแตกต่างอย่างชัดเจน



รูปที่ 3.12 การเตรียมนาโนชิลิก้าฟูม

3) การเตรียมแบบ

3.1) ทำความสะอาดแบบให้เรียบร้อย ถ้ามีเศษปูน คราบสนิม ไขมัน ให้กำจัดออกให้หมด



รูปที่ 3.13 แบบที่ทำความสะอาดเรียบร้อย

3.2) ท่าน้ำมันทั่วแบบให้ชุ่ม เพื่อป้องกันคอนกรีตที่เวลาแข็งตัวแล้วจะทำให้ติดแน่น กับแบบ ซึ่งจะทำให้ถอดแบบยาก



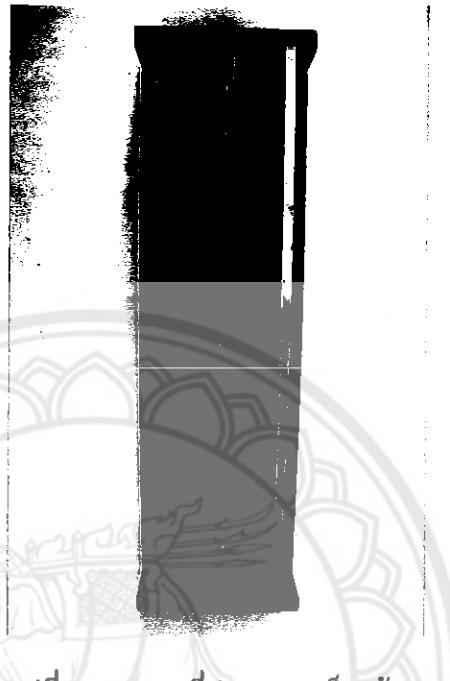
รูปที่ 3.14 แบบที่ท่าน้ำมันเรียบร้อยแล้ว

3.3) ห่อแบบที่ท่าน้ำมันเสร็จเรียบร้อยแล้ว ด้วยพลาสติกห่ออาหาร เพื่อป้องกัน คอนกรีตเสียหายและป้องกันคอนกรีตที่แข็งตัวแล้วติดกับแบบ ซึ่งจะทำให้ถอดแบบยาก



รูปที่ 3.15 วิธีการห่อพลาสติกห่ออาหาร

3.4) นำแบบที่ห่อด้วยพลาสติกห่ออาหารเสร็จแล้วมาประกบ ยึดติดด้วยสลักเกลียว รอยต่อต้องต่อกันสนิทพอดีหรือทำให้น้ำใส่ส่วนผสมไม่สามารถไหลผ่านออกໄไปได้



รูปที่ 3.16 แบบที่ประกบเสร็จแล้ว

3.4 วิธีการผสมคอนกรีต

1) เตรียมอุปกรณ์และวัสดุสำหรับใช้ในการผสมคอนกรีต ทำความสะอาดใบพาย หม้อผสม และทำให้แห้ง พร้อมสำหรับการผสมซึ่งเม้นต์มอร์ต้า

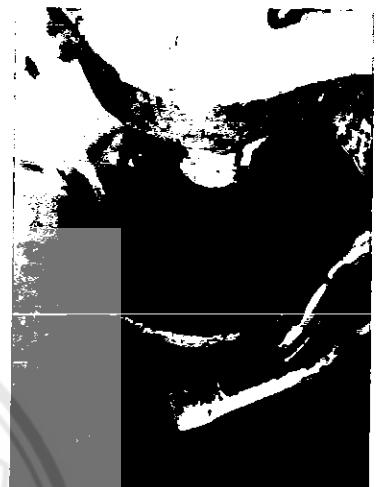


รูปที่ 3.17 วัสดุที่ใช้ในการผสมตัวอย่าง

2) เทน้ำที่เตรียมไว้จากการตัวลงในเครื่องผสมคอนกรีต ตามด้วยปูนซีเมนต์ที่ซึ่งไว้ลงในน้ำที่อยู่ในหม้อผสม (ถ้ามีส่วนผสมมีสารลดน้ำ ให้เทพร้อมกับน้ำเลย)



รูปที่ 3.18 เทน้ำลงเครื่องผสมคอนกรีต



รูปที่ 3.19 เทปูนลงเครื่องผสมคอนกรีต

3) เปิดเครื่องด้วยความเร็วต่ำเป็นเวลา 30 วินาที ในขณะที่เปิดเครื่องผสมคอนกรีตความเร็วต่ำนั้น ค่อยๆเติมรายที่เตรียมไว้ลงไปในหม้อผสมอย่างช้าๆให้หมด



รูปที่ 3.20 เทรายลงเครื่องผสมคอนกรีต

4) ปรับระดับความเร็วของเครื่องผสมคอนกรีตให้เร็วขึ้น ใช้เวลาอีก 30 วินาที



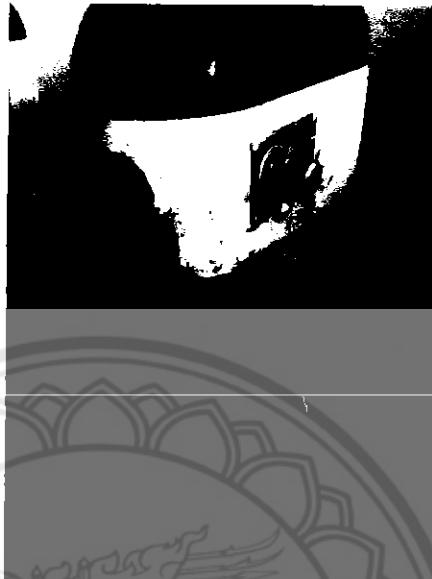
รูปที่ 3.21 ปรับระดับความเร็วของเครื่องผสมคอนกรีต

5) ปิดเครื่องผสมคอนกรีต เป็นเวลา 90 วินาที ระหว่างนี้ก็ให้กดชีมีนอร์ต้า (โดยใช้มือที่สวมถุงมือยาง) ที่ติดอยู่ข้างๆ หม้อผสม และที่ใบพาย ให้มาร่วมกันอยู่ทรงกลางให้เสร็จในเวลา 15 วินาที แล้วนำภาชนะมาปิดหม้อผสมไว้จนครบเวลาตามที่กำหนด



รูปที่ 3.22 ใช้มือกดให้ทั่ว

6) เปิดเครื่องผสานคอนกรีตในระดับสูงอีกเป็นเวลา 60 วินาที เสร็จแล้วปิดเครื่องนำส่วนผสานออกไปใช้ได้



รูปที่ 3.23 เปิดเครื่องที่ความเร็วสูงสุด

7) นำชิปเนนต์มอร์ต้าที่ผสานเสร็จแล้วมาเทลงในแบบหล่อคอนกรีตที่เตรียมไว้ประมาณครึ่งหนึ่ง ของปริมาณแบบหล่อแล้วนำไปวางบนเครื่องสันคอนกรีตเพื่อໄล์ฟองอากาศทำการสันประมาณ 10 วินาที



รูปที่ 3.24 เทปูนครึ่งแบบ



รูปที่ 3.25 จีเขียบ่าเสร็จแล้ว

8) นำชีเมนต์มอร์ต้าที่เหลือเทลงไปให้เต็มแบบหล่อ จากนั้นทำการสันอีกครั้งประมาณ 10 วินาที แต่งให้เรียบร้อยด้วยเกรียง



รูปที่ 3.26 เทปูนเต็มแบบ



รูปที่ 3.27 แต่งหน้าด้วยเกรียง

9) ปิดบริเวณผิวน้ำของคอนกรีตด้วยพลาสติก เพื่อป้องกันการสูญเสียความชื้น

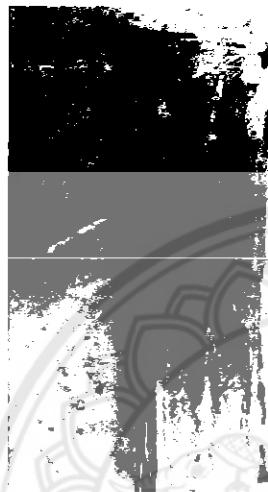


รูปที่ 3.28 แบบห่อพลาสติกห่ออาหาร

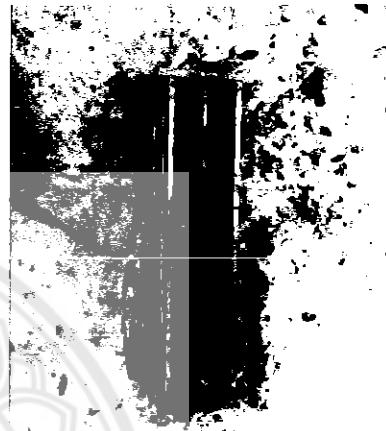
3.5 ขั้นตอนการแกะแบบ

3.5.1 การหดตัวแบบแห้ง (Drying Shrinkage)

1) แกะพลาสติกห่ออาหารที่ห้มแบบไว้ออก

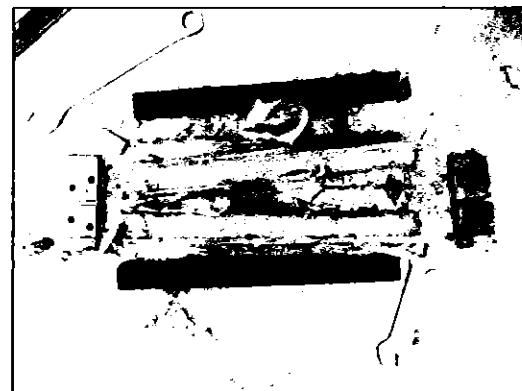


รูปที่ 3.29 ภาพก่อนแกะพลาสติก



รูปที่ 3.30 ภาพหลังแกะพลาสติก

2) แกะสลักเกรียวที่ยืดแบบไว้ออกจากกันก่อนและแกะแบบเหล็กที่ติดอยู่ด้านข้างออกก่อน แล้วค่อยแกะตรงกลาง การแกะแบบต้องทำด้วยความระมัดระวังเพื่อไม่ทำลายโครงสร้างของวัสดุ



รูปที่ 3.31 แกะแบบออกแล้ว

3) นำแห่งคอนกรีตที่แกะออกจากแบบแล้ว ไปซึ่งน้ำหนัก แล้วจดบันทึกข้อมูล



รูปที่ 3.32 ภาชนะก้อนตัวอย่าง

4) นำแห่งคอนกรีตที่แกะแล้วไปวัดความยาว แล้วจดบันทึกข้อมูล



รูปที่ 3.33 วัดความยาว

5) นำแห่งคอนกรีตที่แกะแล้วไปแข็งน้ำ และทำการวัดค่าการหดตัวทุกๆ 7 วัน 14
วัน และ 28 วัน



รูปที่ 3.34 ที่เก็บตัวอย่าง

3.5.2 การหดตัวแบบอโตจีนัส (Autogeneous Shrinkage)

1) แกะพลาสติกห่ออาหารที่หุ้มแบบໄ้วออก



รูปที่ 3.35 ภาพก่อนแกะพลาสติก



รูปที่ 3.36 ภาพหลังแกะพลาสติก

2) แกะสลักเกรียวที่ยืดแบบໄ้วออกจากกันก่อนและแกะแบบเหล็กที่ติดอยู่ด้านข้างออกก่อน แล้วค่อยแกะตรงกลาง การแกะแบบต้องทำด้วยความระมัดระวัง เพราะระหว่างหั่นกรีดอาจแตกหักได้



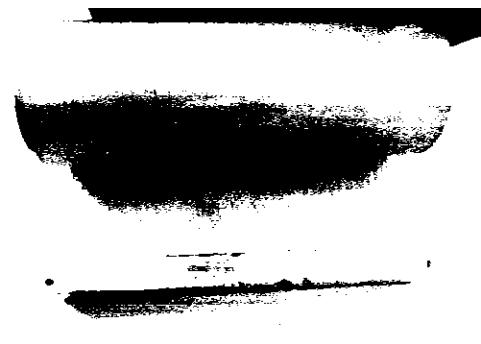
รูปที่ 3.37 แกะแบบออกแล้ว

3) ทำการห่อแท่งคอนกรีตด้วยเทปอลูมิเนียมจำนวน 2 รอบ ในการห่อแท่งคอนกรีตพยายามทำให้เรียบที่สุด แล้วทำการปิดรูตรงหัวและท้ายให้สนิทเพื่อป้องกันการระเหยของน้ำ



รูปที่ 3.38 ภาพการห่อเทปอลูมิเนียม

4) หอด้วยพลาสติกห่ออาหารอีก 3 รอบ พยายามอย่าให้พลาสติกถูกขาด เพราะอาจทำให้น้ำระเหยออกได้



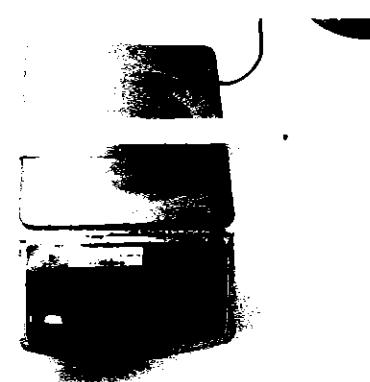
รูปที่ 3.39 ภาพการห่อพลาสติกห่ออาหาร

5) พันแห่งคอนกรีตด้วยเทปใสอีก 2 รอบ เป็นการป้องกันการระเหยของน้ำอีกชั้นหนึ่ง



รูปที่ 3.40 ภาพการห่อเทปใส

6) น้ำแห่งคอนกรีตที่แกะออกจากแบบแล้ว ไปซึ่งน้ำหนักแล้วจดบันทึกข้อมูล



รูปที่ 3.41 ภาพซึ่งก้อนตัวอย่าง

7) ทำแห่งคอนกรีตที่ห่อเสร็จเรียบร้อยแล้วไปวัดความยาว แล้วจดบันทึกข้อมูล



รูปที่ 3.42 ภาพความยาว

8) นำแห่งคอนกรีตที่ห่อเสร็จเรียบร้อยแล้วไปเก็บไว้ให้เป็นระเบียบ แล้วทำการวัดค่าทุกๆ 7 วัน 14 วัน และ 28 วัน



รูปที่ 3.43 เก็บตัวอย่าง เป็นระเบียบ

ตารางที่ 3.1 ส่วนผสมซีเมนต์มอร์ต้า

สูตร	ซีเมนต์ (Kg)	ทราย (Kg)	น้ำ (Kg)	ชิลิกาฟูน (Kg)	นาโนชิลิกาแบบซ่อนไม่น้ำ (Kg)	นาโนชิลิกาแบบซ่อนน้ำ (Kg)
LW55r0	0.790	1.189	0.431	-	-	-
LW55Hl0.5	0.786	1.188	0.431	-	-	0.004
LW55Hl2	0.773	1.187	0.430	-	-	0.016
LW55Hb0.5	0.786	1.188	0.431	-	0.004	-
LW55Hb2	0.773	1.187	0.430	-	0.016	-
LW55Hl14.5	0.786	1.188	0.431	-	-	0.004
LW55Hl29.5	0.782	1.188	0.431	-	-	0.008
LW55Hb14.5	0.786	1.188	0.431	-	0.004	-
LW55Hb29.5	0.782	1.188	0.431	-	0.008	-

ตารางที่ 3.2 สัญลักษณ์แสดงปริมาณส่วนผสม

ชื่อส่วนผสม	% Nano silica		ตัวควบคุม	หมายเหตุ
	Hydrophilic Nanosilica(Hl)	Hydrophobic Nanosilica(Hb)		
LW55r0	0	-	ปริมาณน้ำ (w/b=0.55)	ผสมแบบแห้ง
LW55Hl0.5	0.5	-		
LW55Hl 2	2	-		ผสมแบบแห้ง
LW55Hb0.5	-	0.5		
LW55Hb2	-	2		ผสมโดยใช้ชิลิก้าฟูน แขวนลอยในน้ำ
LW55Hl 14.5 g/l	0.5	-		
LW55Hl 29 g/l	1	-		
LW55Hb 14.5 g/l	-	0.5		ผสมโดยใช้ชิลิก้าฟูน แขวนลอยในน้ำ
LW55Hb 29 g/l	-	1		

หมายเหตุ การทดสอบนี้ได้กำหนดน้ำต่อวัสดุประสานที่ 55 %

W = อัตราส่วนน้ำต่อวัสดุประสาน

HL = นาโนชิลิก้าฟูมประเภทขอบน้ำ

HB = นาโนชิลิก้าฟูมประเภทไม่ขอบน้ำ

r0 = ไม่มีส่วนผสมของนาโนชิลิก้า



บทที่ 4

ผลการทดสอบและวิเคราะห์

บทนี้จะกล่าวถึงผลการทดสอบที่เกิดขึ้นกับแห่งตัวอย่างคอนกรีต คือ ผลการทดสอบค่าการเปลี่ยนแปลงความยาวหรือผลการทดสอบการทดสอบการทดสอบตัวของคอนกรีตเทียบกับน้ำหนัก ซึ่งมีสัดส่วนผสมของคอนกรีตแตกต่างกันออกไป โดยเปรียบเทียบผลของการเกิดการเปลี่ยนแปลงความยาวจากการทดสอบตัว 2 ประเภทคือ การทดสอบแบบมวลรวม และการทดสอบแบบออโตจีนัส ซึ่งแต่ละประเภทจะมีค่าการทดสอบตัวที่แตกต่างกันไปเนื่องจากวิธีการเก็บรักษาแห่งตัวอย่าง ทั้งนี้ปัจจัยหลักที่ทำการศึกษาขึ้นอยู่กับส่วนผสมที่มีนาโนชิลิก้าฟูมเป็นตัวแปรหลักอีกด้วย ซึ่งจะมีผลการทดสอบดังนี้

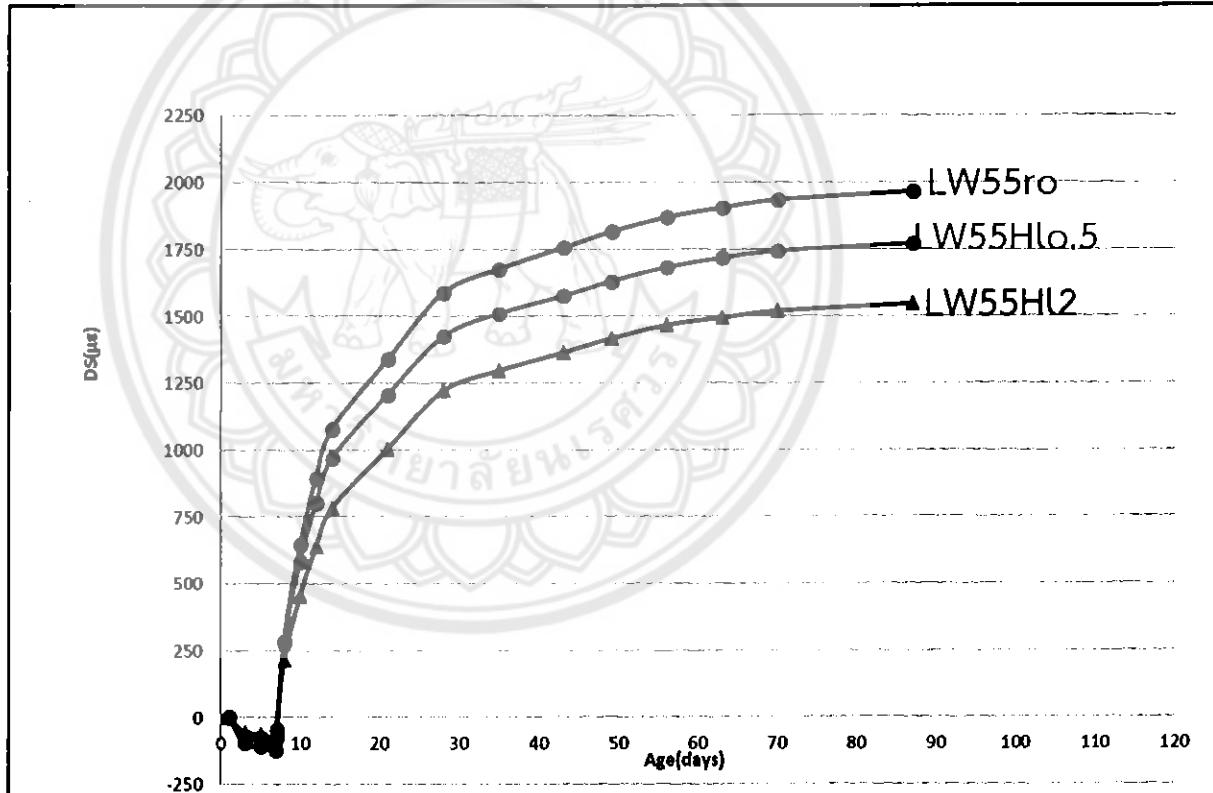
4.1 ผลการทดสอบการเปลี่ยนแปลงความยาวของชิเมนต์มอร์ต้าเนื่องจาก การใช้งานนาโนชิลิก้า

4.1.1 การทดสอบแบบแห้ง Drying Shrinkage

ในส่วนนี้จะกล่าวถึงผลของการทดสอบแบบแห้งของชิเมนต์มอร์ต้าตามสัดส่วนผสมที่แตกต่างกันออกไป ตามปัจจัยต่างๆที่ศึกษา ได้แก่ การแทนที่ปูนชิเมนต์ด้วยนาโนชิลิก้าประเภทอบน้ำ และไม่ชอบน้ำในอัตราส่วนที่แตกต่างกัน ซึ่งแสดงเป็นกราฟเพื่อเปรียบเทียบผลของแต่ละอัตราส่วนตามระยะเวลาที่กำหนด

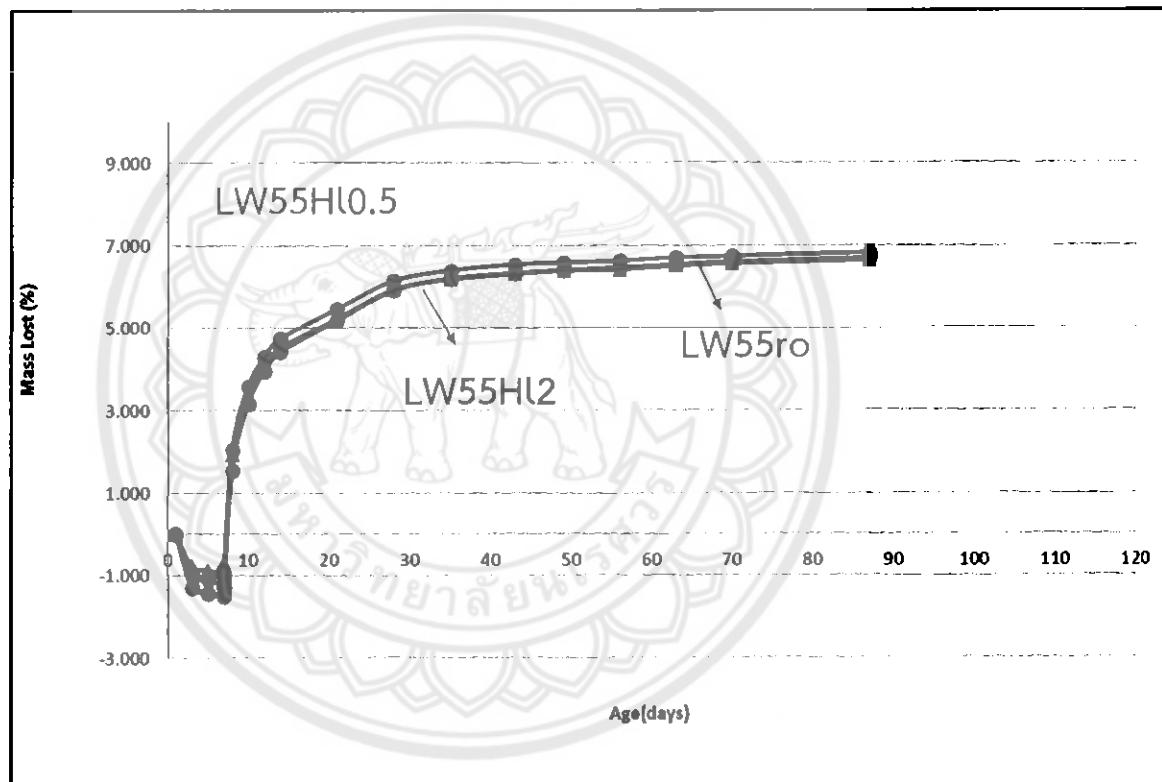
4.1.1.1 การศึกษาผลของการใช้งานนาโนชิลิก้าต่อความยาวที่เปลี่ยนแปลง

จากรูปที่ 4.1 เป็นกราฟแสดงการเปลี่ยนแปลงของความยาวที่เปลี่ยนแปลงของชิ้นงานต์มอร์ต้า เทียบกับเวลา โดยใช้ชิ้นงานชิลิก้าชนิดแห้งเป็นส่วนผสมในช่วง 7 วันแรกเป็นช่วงการบ่มโดยวิธีการแข็งน้ำ จะเห็นได้ว่าคุณค่าตัวอย่างมีการบรวมตัวขึ้นเกิดการขยายตัวจากการเปลี่ยนแปลงความยาว ใกล้เคียงกันมาก หลังจาก 7 วันมีการเปลี่ยนแปลงความยาวอย่างรวดเร็วเริ่มมีการเปลี่ยนแปลงความยาวที่แตกต่างกันเมื่อเวลาผ่านไปประมาณ 30 วันจะเห็นได้อย่างชัดเจนว่า LW55Hl2 ซึ่งเป็นชิ้นงานต์มอร์ต้าชนิดขอบน้ำความเข้มข้น 2 เปอร์เซ็นต์มีค่าการเปลี่ยนแปลงความยาวน้อยสุดเมื่อเทียบกับ LW55ro และ LW55Hl0.5 ซึ่งเป็นชิ้นงานต์มอร์ต้า และเมื่อเวลาผ่านไป 90 วันยังเห็นได้อย่างชัดเจนว่า LW55Hl2 มีผลการทดสอบที่ดีที่สุดมีการเปลี่ยนแปลงความยาวเพียง 1500 ไมโครเมตร แต่ LW55Hl0.5 มีการเปลี่ยนแปลงถึง 1750 ไมโครเมตร และ LW55ro มีการเปลี่ยนแปลงความยาวถึง 2000 ไมโครเมตร



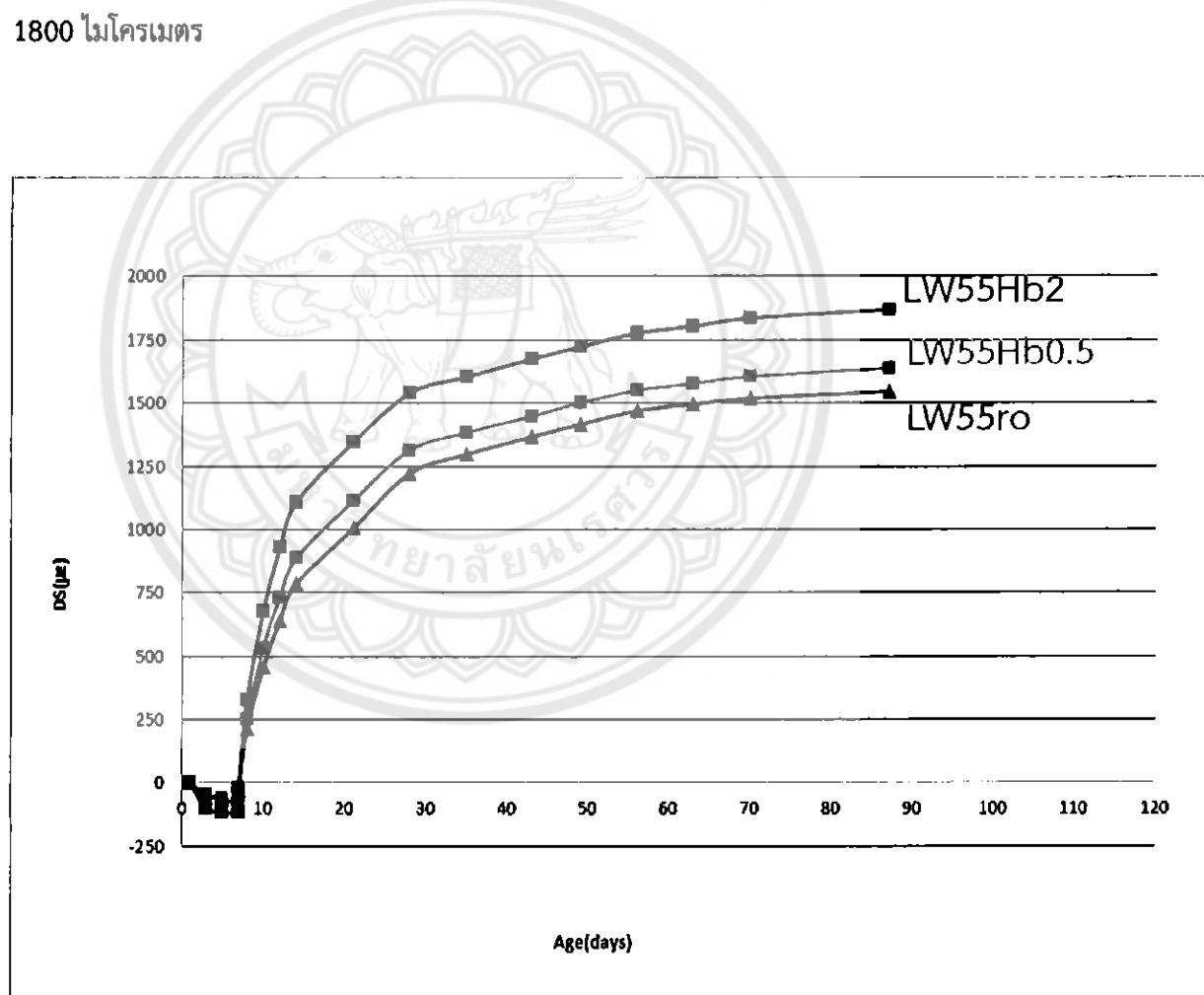
รูปที่ 4.1 กราฟแสดงความยาวที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา ผลของการใช้งานนาโนชิลิก้า LW55ro,LW55Hl0.5,LW55Hl2 (ใช้ชิ้นงานชิลิก้าแบบแห้งในการผสม)

จากรูปที่ 4.2 เป็นกราฟแสดงการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักเทียบกับเวลาของนาโนชิลิก้าประเภทขอบน้ำเทียบกับชีเมนต์มอร์ต้าที่ไม่มีส่วนผสมของนาโนชิลิก้า ในช่วง 7 วันแรกมีน้ำหนักเพิ่มขึ้นค่อนข้างใกล้เคียงกันแต่จะสังเกตว่า LW55ro มีการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักน้อยที่สุดแต่เมื่อเวลาผ่านไป 7 วันหลังจากน้ำหนักน้ำค่าการเปลี่ยนแปลงน้ำหนัก เปลี่ยนแปลงอย่างรวดเร็วแต่ยังมีขนาดใกล้เคียงกัน เมื่อเวลาผ่านไป 30 วันเริ่มสังเกตได้ว่า LW55ro มีค่าการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักน้อยที่สุดและเมื่อเวลา 90 วันมีค่าการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักน้อยสุดเมื่อเทียบกับ LW55HI0.5,LW55HI2 ซึ่งเป็นนาโนชิลิก้าฟูมชนิดขอบน้ำความเข้มข้น 0.5 และ 2 เพรอร์เซ็นต์ตามลำดับโดยนาโนชิลิก้าที่ใช้ในการผสมใช้นานาโนชิลิก้าแบบแห้ง



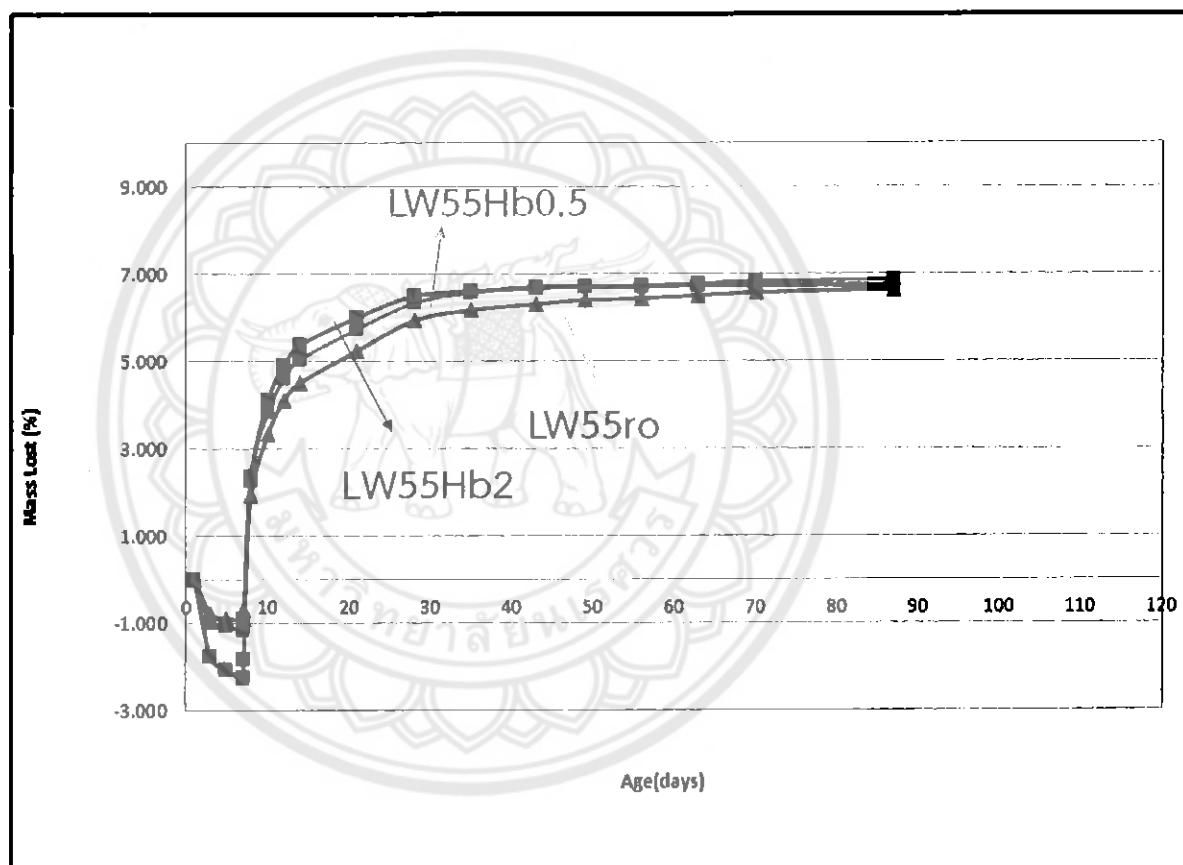
รูปที่ 4.2 กราฟแสดงน้ำหนักที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา ผลของการใช้งานนาโนชิลิก้า LW55ro,LW55HI0.5,LW55HI2 (ใช้นานาโนชิลิก้าแบบแห้งในการผสม)

จากรูปที่ 4.3 เป็นกราฟแสดงการเปรียบเทียบการใช้งานนาโนชิลิก้าต่อความยาวที่เปลี่ยนแปลงของชีเมนต์มอร์ต้า เทียบกับเวลา โดยใช้นาโนชิลิก้าชนิดแท่งเป็นส่วนผสมในช่วง 7 วันแรกเป็นช่วงการปั่นโดยวิธีการแข็งน้ำ จะเห็นได้ว่าคอนกรีตตัวอย่างมีการบรวมตัวขึ้นเกิดการขยายตัวค่าการเปลี่ยนแปลงความยาวใกล้เคียงกันมาก หลังจาก 7 วันมีการเปลี่ยนแปลงความยาวอย่างรวดเร็วเริ่มมีการเปลี่ยนแปลงความยาวที่แตกต่างกันเมื่อเวลาผ่านไปประมาณ 30 วันจะเห็นได้อย่างชัดเจนว่า LW55ro ซึ่งเป็นชีเมนต์มอร์ต้าแบบไม่ผสมนาโนชิลิก้า ค่าการเปลี่ยนแปลงความยาวนาน้อยสุดเมื่อเทียบกับ LW55Hb0.5 และ LW55Hb2 ซึ่งเป็นชีเมนต์มอร์ต้าที่มีการผสมนาโนชิลิก้าชนิดไม่ชอบน้ำ และเมื่อเวลาผ่านไป 90 วันยังเห็นได้อย่างชัดเจนว่า LW55ro มีผลการทดสอบที่ดีที่สุดมีการเปลี่ยนแปลงความยาวเพียง 1500 ไมโครเมตร แต่ LW55Hb0.5 มีการเปลี่ยนแปลงถึง 1600 ไมโครเมตร และ LW55Hb2 มีการเปลี่ยนแปลงความยาวถึง 1800 ไมโครเมตร



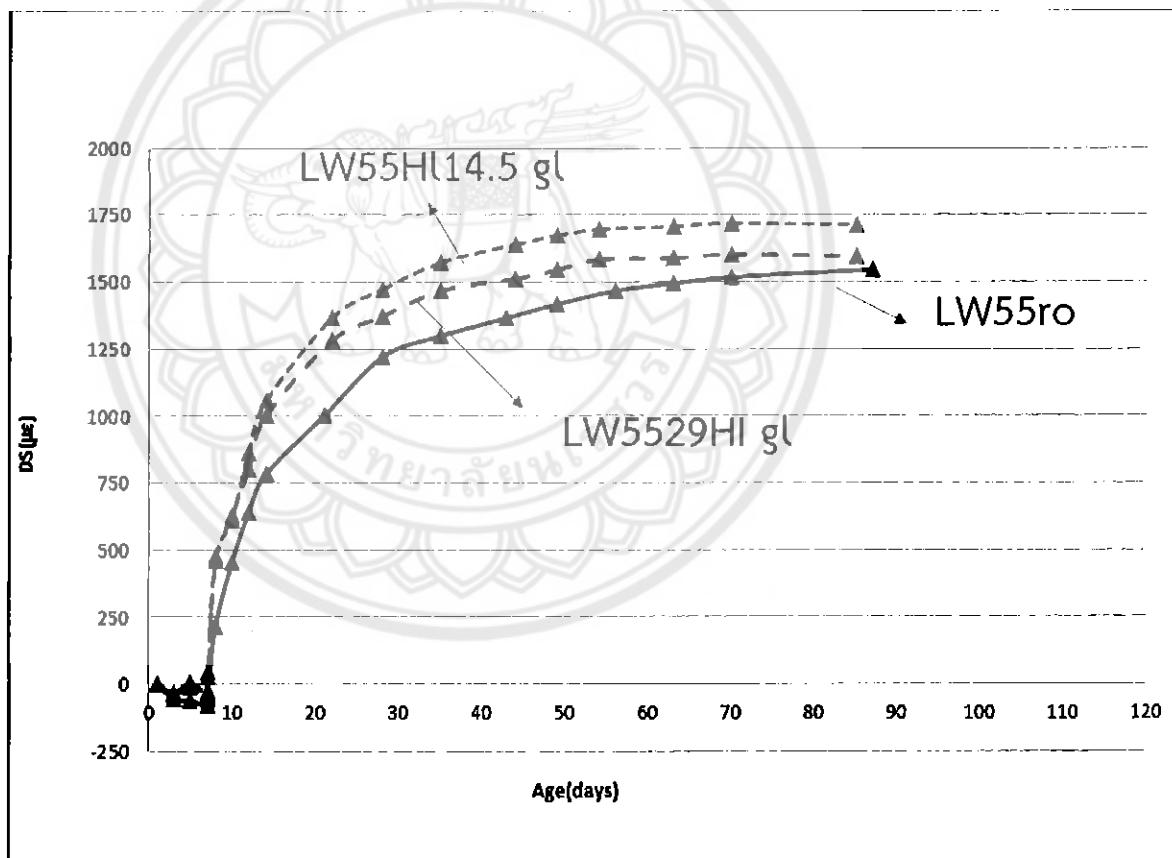
รูปที่ 4.3 กราฟแสดงความยาวเปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา ผลของการใช้งานนาโนชิลิก้า LW55ro,LW55Hb0.5,LW55Hb2 (ใช้นาโนชิลิก้าแบบแท่งในการผสม)

จากรูปที่ 4.4 เป็นกราฟแสดงการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักเทียบกับเวลา ของนาโนชิลิก้าประเภทไม่ขอบน้ำ เทียบกับซีเมนต์มอร์ต้าที่ไม่มีส่วนผสมของนาโนชิลิก้า ในช่วง 7 วันแรกมีน้ำหนักเพิ่มขึ้นของน้ำหนัก โดยเฉพาะ LW55Hb2 มีน้ำหนักเพิ่มขึ้นสูงมากใน 7 วันแรกและเมื่อเวลาผ่านไปหลังจากเจ็ดวัน ปรากฏว่ามีการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักอย่างรวดเร็วและใกล้เคียงกันทั้ง 3 ตัวอย่างแต่เมื่อเข้าวันที่ 10 เริ่มเห็นได้อย่างชัดเจนว่า LW55ro มีค่าการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักที่น้อยกว่าตัวอย่างอื่นแล้วเมื่อเวลาผ่านไป 90 วัน ทั้ง 3 ตัวอย่างคือ LW55ro,LW55HLb.5,LW55Hb2 มีค่าการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักใกล้เคียงกันที่ประมาณ 7 เปอร์เซ็น



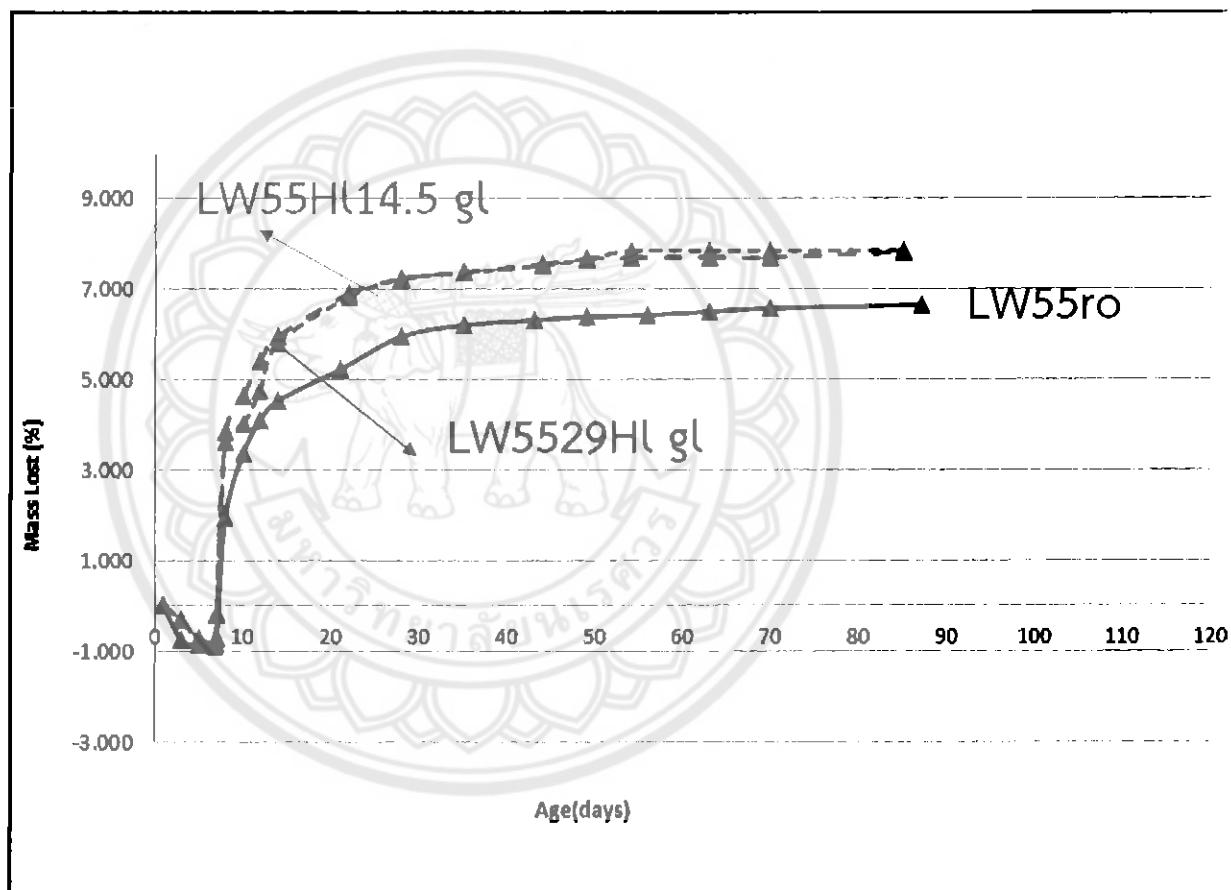
รูปที่ 4.4 กราฟแสดงน้ำหนักที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา ผลของการใช้งานนาโนชิลิก้า LW55ro,LW55HLb.5,LW55Hb2 (ใช้งานนาโนชิลิก้าแบบแห้งในการผสม)

จากรูปที่ 4.5 เป็นกราฟแสดงการเปลี่ยนแปลงของชีเมนต์มอร์ต้า เทียบกับเวลา โดยใช้นาโนชิลิก้าชนิดผสมน้ำเป็นส่วนผสมในช่วง 7 วันแรกเป็นช่วงการบ่มโดยวิธีการแข็งน้ำ จะเห็นได้ว่าคอนกรีตตัวอย่างมีการบรวมตัวขึ้นเกิดการขยายตัวจากการเปลี่ยนแปลงความยาวใกล้เคียงกันมาก หลังจาก 7 วันมีการเปลี่ยนแปลงความยาวอย่างรวดเร็วเริ่มมีการเปลี่ยนแปลงความยาวที่แตกต่างกันเมื่อเวลาผ่านไปประมาณ 30 วันจะเห็นได้อย่างชัดเจนว่า LW55ro ซึ่งเป็นชีเมนต์มอร์ต้าแบบไม่ผสมนาโนชิลิก้า ค่าการเปลี่ยนแปลงความยาวน้อยสุดเมื่อเทียบกับ LW55HI14.5 และ LW55HI29 ซึ่งเป็นชีเมนต์มอร์ต้าที่มีการผสมนาโนชิลิก้าชนิดขอบน้ำ และเมื่อเวลาผ่านไป 90 วันยังเห็นได้อย่างชัดเจนว่า LW55ro มีผลการทดสอบที่ดีที่สุดมีการเปลี่ยนแปลงความยาวเพียง 1500 ไมโครเมตร แต่ LW55HI14.5 มีการเปลี่ยนแปลงถึง 1550 ไมโครเมตร และ LW55HI29 มีการเปลี่ยนแปลงความยาวถึง 1700 ไมโครเมตร



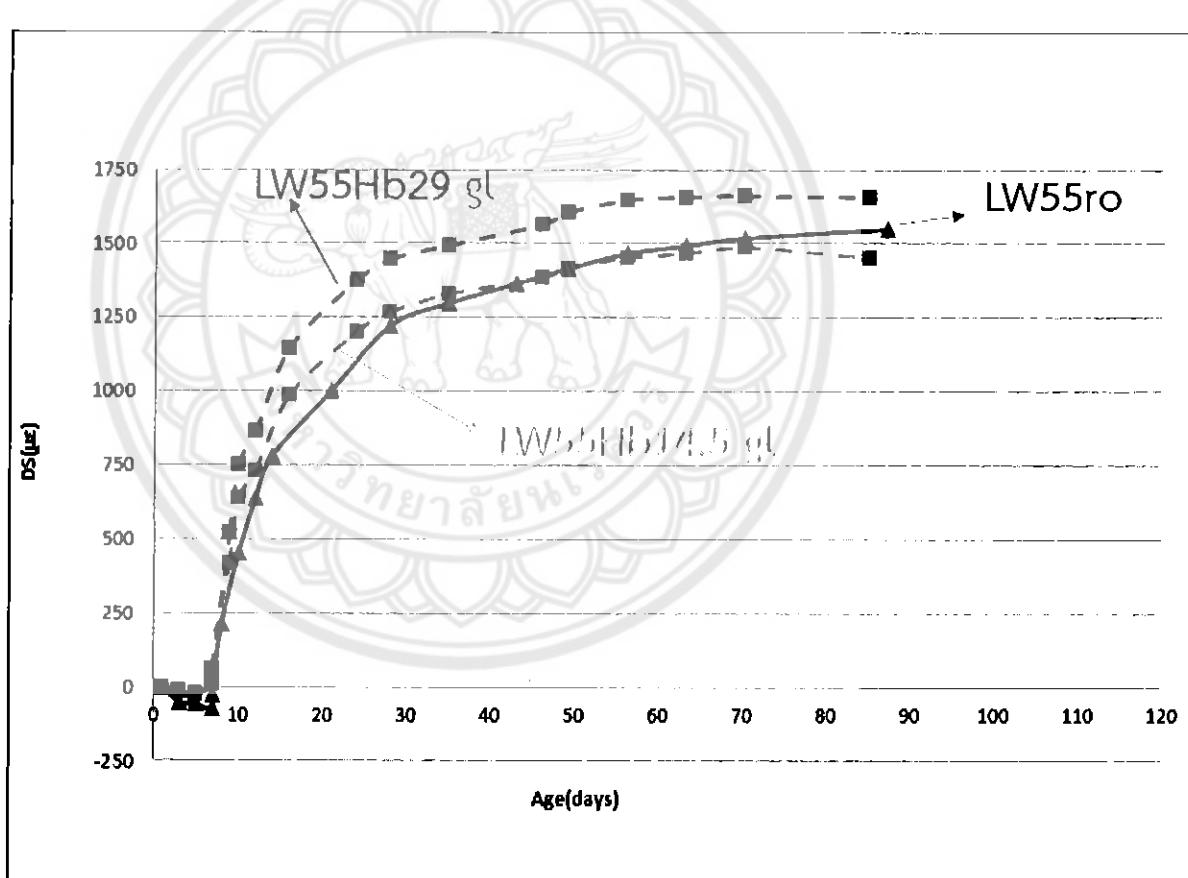
รูปที่ 4.5 กราฟแสดงความยาวที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา ผลของการใช้งานนาโนชิลิก้า LW55ro, LW55HI14.5, LW55HI29 (ใช้นาโนชิลิก้าแบบผสมน้ำในการผสม)

จากรูปที่ 4.6 เป็นกราฟแสดงการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักเทียบกับเวลา ของนาโนชิลิก้าประเทชอบน้ำเทียบ กับชิเมนต์มอร์ต้าที่ไม่มีส่วนผสมของนาโนชิลิก้า โดยใช้นาโนชิลิก้าประเทชอบน้ำชนิดผสมน้ำเป็น ส่วนผสม ในช่วง 7 วันแรกมีน้ำหนักเพิ่มขึ้นใกล้เคียงกันทั้ง 3 ตัวอย่างและเมื่อเวลาผ่านไปหลัง 7 วันมีค่า การเปลี่ยนแปลงน้ำหนักอย่างรวดเร็ว และตั้งแต่วันที่ 20 จะเห็นได้อย่างชัดเจนว่า LW55ro ซึ่งเป็น ชิเมนต์มอร์ต้าที่ไม่มีส่วนผสมของนาโนชิลิก้ามีค่าการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักน้อยที่สุดประมาณ 6.5 เปอร์เซ็น เมื่อเทียบกับ LW55HI14.5,LW55HI29 ที่มีค่าการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักใกล้เคียงกันมากที่ประมาณ 8 เปอร์เซ็น



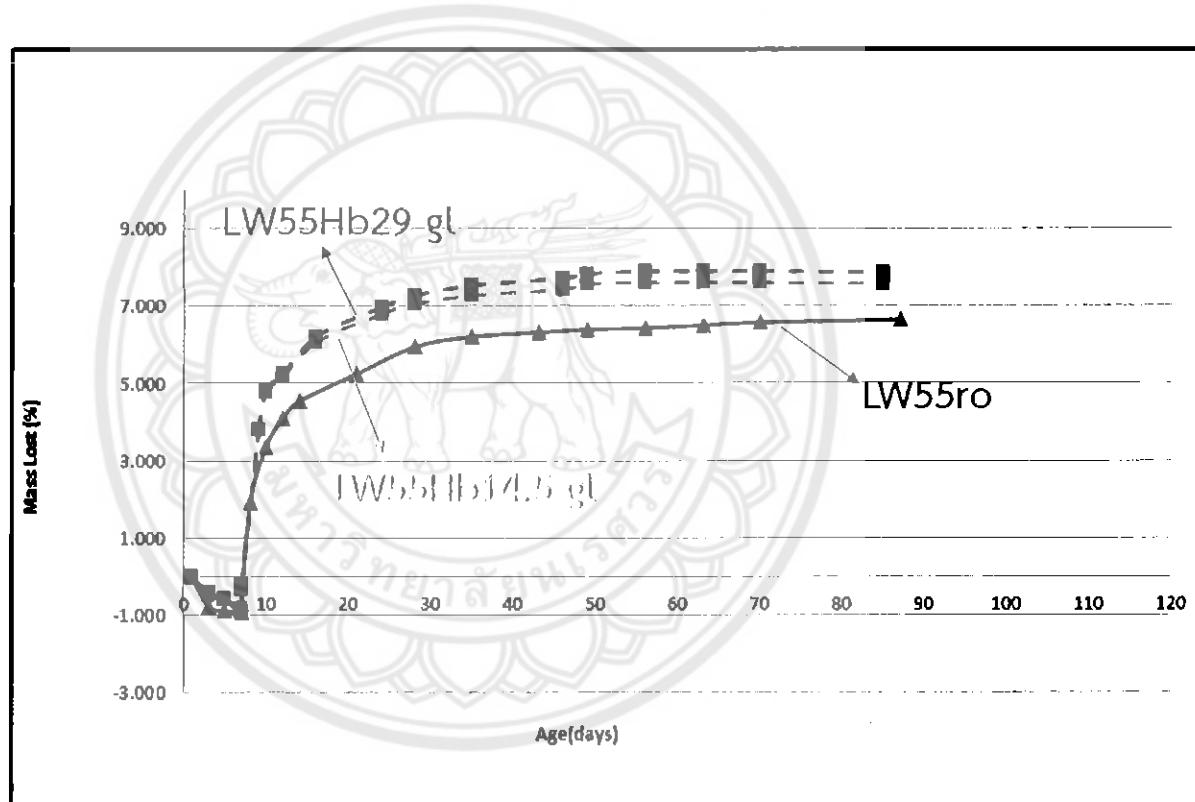
รูปที่ 4.6 กราฟแสดงน้ำหนักที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา ผลของการใช้งานนาโนชิลิก้า LW55ro,LW55HI14.5,LW55HI29 (ใช้นาโนชิลิก้าแบบผสมน้ำในการผสม)

จากรูปที่ 4.7 เป็นกราฟแสดงการเปรียบเทียบการใช้งานนาโนชิลิก้าต่อความยาวที่เปลี่ยนแปลงของชีเมนต์มอร์ต้า เทียบกับเวลา โดยใช้นาโนชิลิก้าชนิดผสมน้ำเป็นส่วนผสมในช่วง 7 วันแรกเป็นช่วงการบ่มโดยวิธีการแข่นน้ำ จะเห็นได้ว่าคอนกรีตตัวอย่างมีการบวมตัวขึ้นเกิดการขยายตัวค่าการเปลี่ยนแปลงความยาวใกล้เคียงกันมาก หลังจาก 7 วันมีการเปลี่ยนแปลงความยาวอย่างรวดเร็วเริ่มมีการเปลี่ยนแปลงความยาวที่แตกต่างกันเมื่อเวลาผ่านไปประมาณ 30 วันจะเห็นได้อย่างชัดเจนว่า LW55r0 ซึ่งเป็นชีเมนต์มอร์ต้าแบบไม่ผสมนาโนชิลิก้า ค่าการเปลี่ยนแปลงความยาวนานอยู่สุดเมื่อเทียบกับ LW55Hb14.5 และ LW55Hb29 ซึ่งเป็นชีเมนต์มอร์ต้าที่มีการผสมนาโนชิลิก้าชนิดไม่ขอบน้ำ แต่มีเวลาผ่านไป 90 วัน LW55Hb14. มีผลการทดสอบที่ดีที่สุดมีการเปลี่ยนแปลงความยาวเพียง 1450 ไมโครเมตร โดยที่ LW55r0 มีการเปลี่ยนแปลง 1500 ไมโครเมตร และ LW55Hb29 มีการเปลี่ยนแปลงความยาวถึง 1600 ไมโครเมตรโดยประมาณ



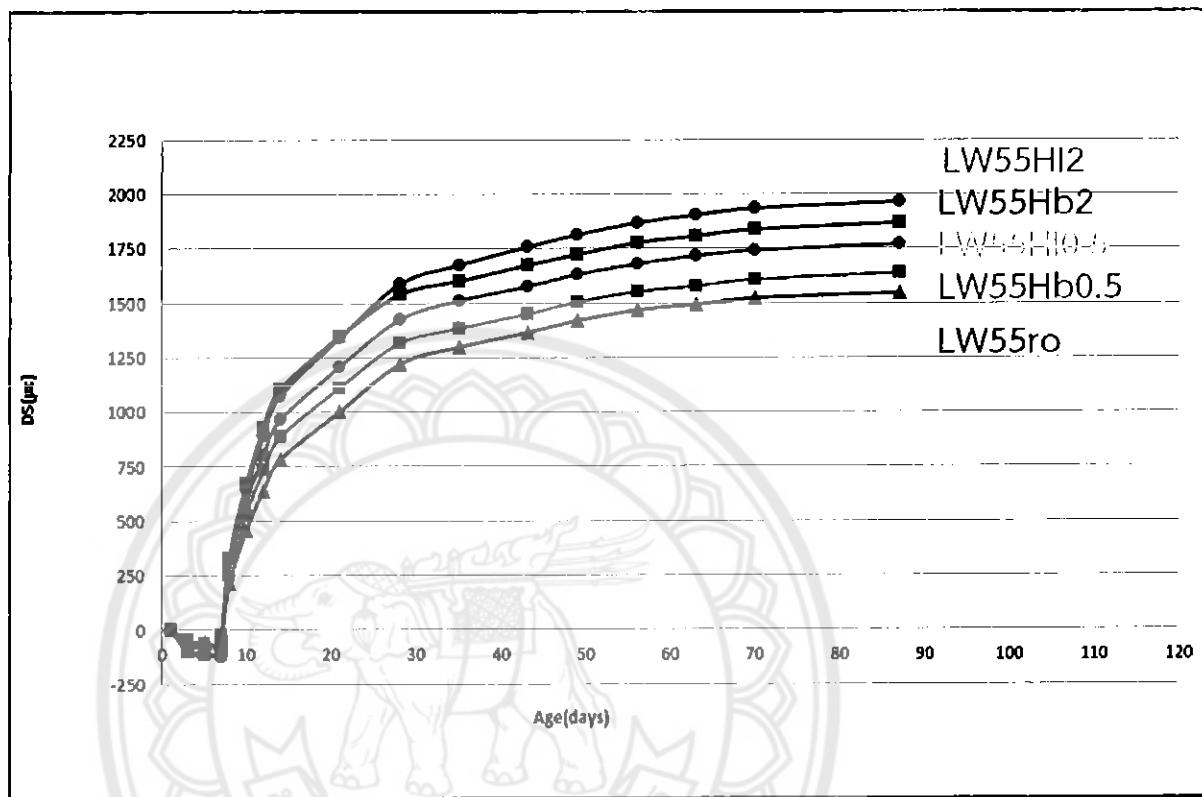
รูปที่ 4.7 กราฟแสดงความยาวที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา ผลของการใช้งานนาโนชิลิก้า LW55r0,LW55Hb14.5,LW55Hb29 (ใช้นาโนชิลิก้าแบบผสมน้ำในการผสม)

จากรูปที่ 4.8 เป็นกราฟแสดงการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักเทียบกับเวลา ของนาโนชิลิก้าประเภทไม่ซ่อนน้ำ เทียบกับชิเมนต์มอร์ต้าที่ไม่มีส่วนผสมของนาโนชิลิก้า โดยใช้นาโนชิลิก้าประเภทไม่ซ่อนน้ำชนิดผสมน้ำเป็นส่วนผสม ในช่วง 7 วันแรกมีน้ำหนักเพิ่มขึ้นไกล์เคียงกันทั้ง 3 ตัวอย่างและเมื่อเวลาผ่านไปหลัง 7 วันมีค่าการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักอย่างรวดเร็ว และตั้งแต่วันที่ 10 จะเห็นได้อย่างชัดเจนว่า LW55ro ซึ่งเป็นชิเมนต์มอร์ต้าที่ไม่มีส่วนผสมของนาโนชิลิก้ามีค่าการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักน้อยที่สุดประมาณ 6.5 เปอร์เซ็น เมื่อเทียบกับ LW55Hb14.5,LW55Hb29 ที่มีค่าการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักไกล์เคียงกันมากที่ประมาณ 7.5 - 8 เปอร์เซ็นตามลำดับ



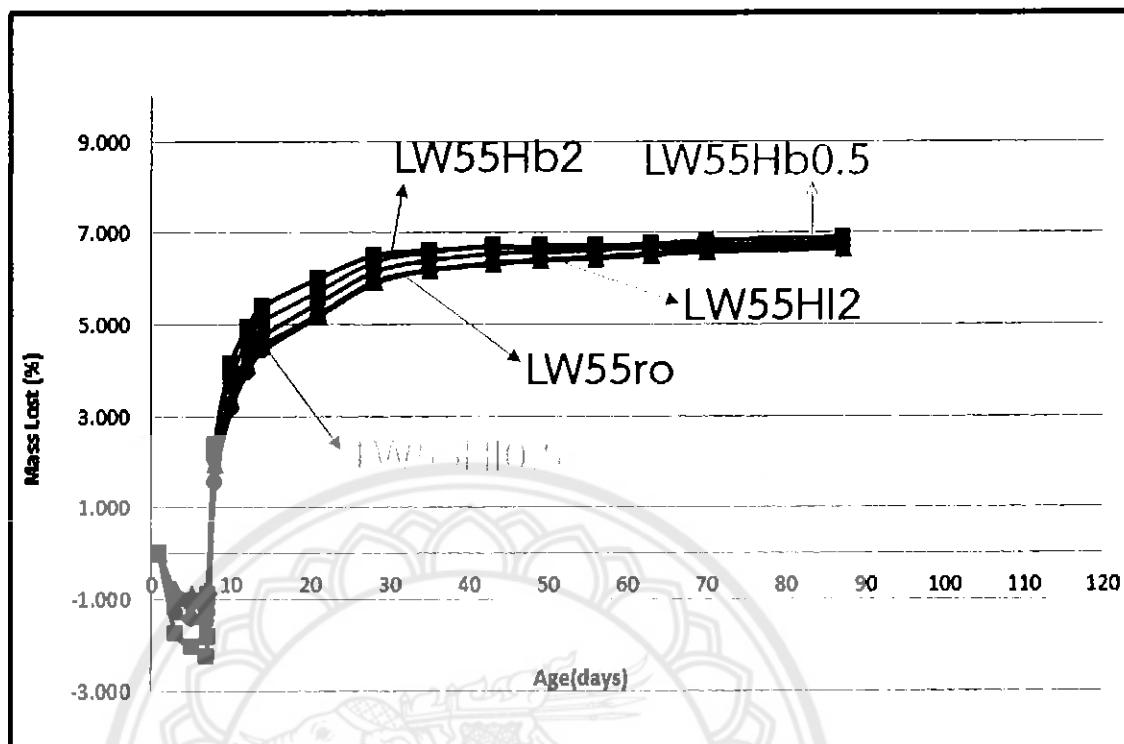
รูปที่ 4.8 กราฟแสดงน้ำหนักที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา ผลของการใช้งานนาโนชิลิก้า LW55ro,LW55Hb14.5,LW55Hb29 (ใช้นาโนชิลิก้าแบบผสมน้ำในการผสม)

4.1.1.2 การศึกษาผลของพื้นที่ผิว



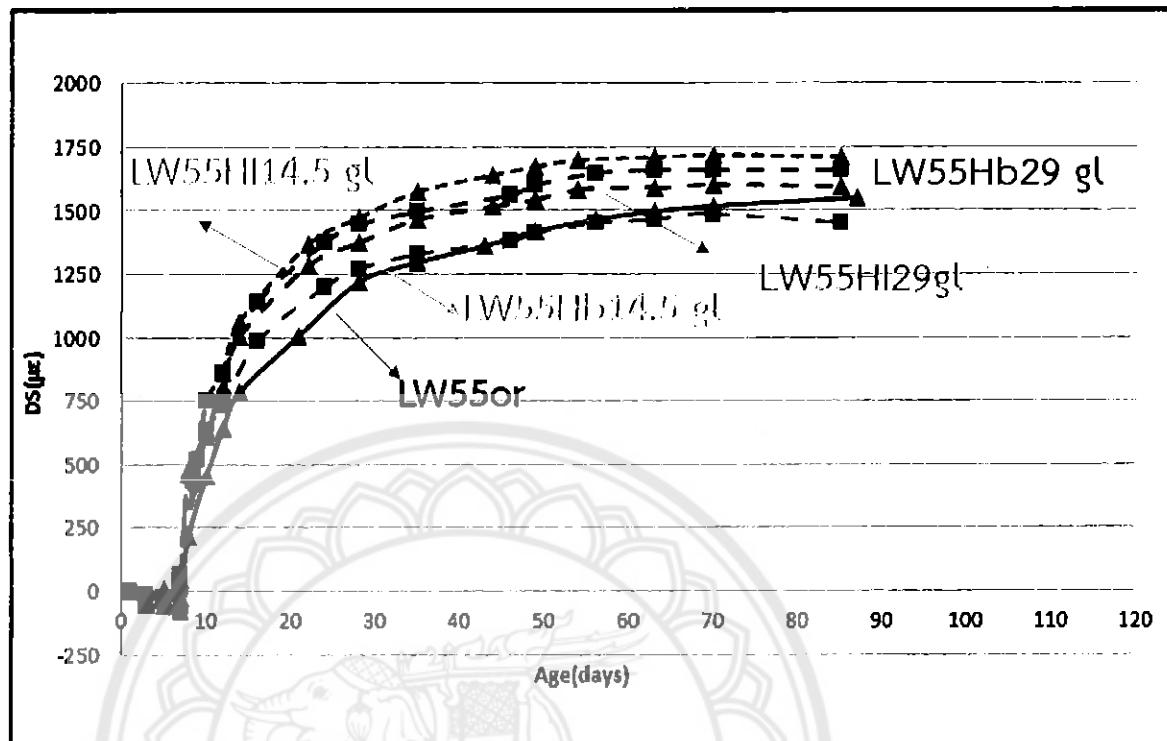
รูปที่ 4.9 กราฟแสดงความยาวที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา จากผลของพื้นผิว
LW55ro, LW55Hb0.5, LW55Hb2, LW55HI0.5, LW55HI2 (ใช้นาโนชิลิก้าแบบแห้งในการทดสอบ)

จากรูปที่ 4.9 จะเห็นได้ว่าในช่วง 7 วันแรกมีความเปลี่ยนแปลงความยาวใกล้เคียงกันแต่เมื่อเวลาผ่านไปเริ่มเข้าวันที่ 15 จะเริ่มสังเกตเห็นได้ว่า LW55ro มีผลของการเปลี่ยนแปลงความยาวน้อยกว่ากว่าเมื่อเทียบกับอีก 4 ตัวอย่างคือ LW55Hb0.5,LW55Hb2,LW55HI0.5,LW55HI2 ซึ่งเป็นนาโนชิลิก้าฟูมชนิดขอบน้ำและไม่ขอบอย่างเห็นได้ชัดเจน ถ้ามีส่วนผสมของนาโนชิลิก้ามากกว่าจะยิ่งมีการเปลี่ยนแปลงความยาวมาก โดยเฉพาะนาโนชิลิก้าชนิดขอบน้ำจะเปลี่ยนแปลงความยาวมากกว่า นาโนชิลิก้าชนิดไม่ขอบน้ำในอัตราส่วนเดียวกัน ดังนั้นจะเห็นได้ว่าเมื่อทำการทดสอบนาโนชิลิก้าฟูมชนิดขอบน้ำและไม่ขอบน้ำ LW55Hb0.5,LW55Hb2,LW55HI0.5,LW55HI2 ลงไปในชีเมนต์มอต้า จะทำให้มีการเปลี่ยนแปลงความยาวอย่างเห็นได้ชัด ยิ่งเพิ่มการทดสอบในชีเมนต์มอต้ามากกว่า LW55ro ซึ่งเป็นแบบปกติอย่างเห็นได้ชัดในด้านพื้นที่ผิวมีการเปลี่ยนแปลงพื้นที่ผิวนานขึ้นเมื่อเติม นาโนชิลิก้าฟูมชนิด LW55Hb0.5, LW55Hb2, LW55HI0.5,LW55HI2 ลงไปในชีเมนต์มอร์ต้า



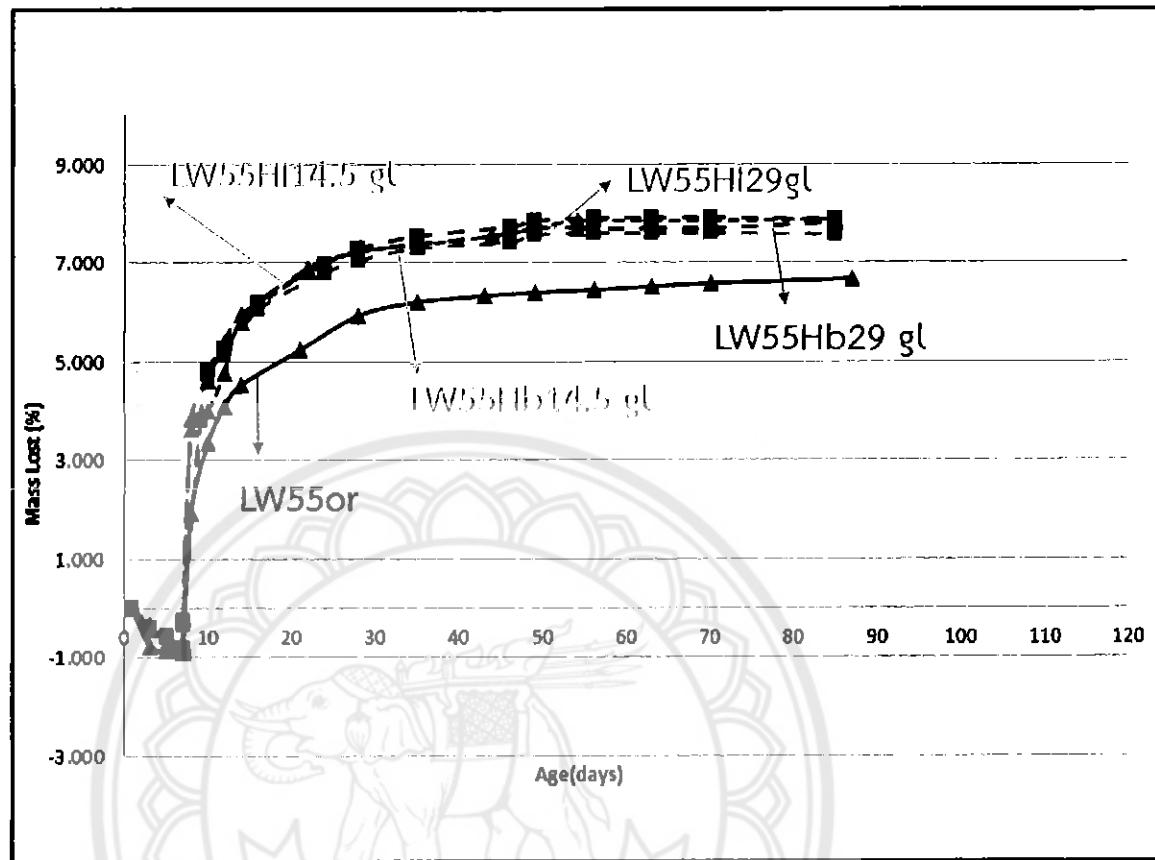
รูปที่ 4.10 กราฟแสดงน้ำหนักที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา จากผลของพื้นผิว LW55ro,LW55Hb0.5,LW55Hb2,LW55HI0.5,LW55HI2 (ใช้นาโนชิลิก้าแบบแห้งในการทดสอบ)

จากรูปที่ 4.10 เราจะเห็นได้ว่าในช่วง 10 วันแรกมีความเปลี่ยนแปลงน้ำหนักใกล้เคียงกันแต่เมื่อเวลาผ่านไปเริ่มเข้าวันที่ 20 จะเริ่มสังเกตเห็นได้ว่า LW55ro มีผลของการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักน้อยกว่ามากเมื่อเทียบกับอีก 3 ตัวอย่างคือ LW55Hb0.5,LW55Hb2 ซึ่งเป็นนาโนชิลิก้าฟูมชนิดไม่ขอบแต่ใกล้เคียงกับ LW55HI 2, LW55HI0.5 ซึ่งเป็นนาโนชิลิก้าฟูมชนิดขอบน้ำ ดังนั้นเราจะเห็นได้ว่าเมื่อทำการทดสอบนาโนชิลิก้าฟูมชนิดไม่ขอบน้ำส่วนผสม LW55Hb0.5,LW55Hb2 ลงในชีเมนต์มอต้าจะมีการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักมากกว่าชีเมนต์มอต้าโดยทั่วไปคือ LW55ro และนาโนชิลิก้าฟูมชนิดขอบน้ำส่วนผสม LW55HI2, LW55HI0.5 อย่างเห็นได้ชัด นาโนชิลิก้าประเภทขอบน้ำมีการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักน้อยกว่าชนิดไม่ขอบน้ำ แสดงให้เห็นว่านาโนชิลิก้าชนิดขอบน้ำสามารถเข้าไปแทนที่ช่องว่างภายในชีเมนต์มอต้าได้ดีกว่านาโนชิลิก้าประเภทไม่ขอบน้ำ



รูปที่ 4.11 กราฟแสดงความยาวที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา จากผลของพื้นผิว LW55ro,LW55Hb14.5,LW55Hb29,LW55HI14.5,LW55HI29 (ใช้นาโนชิลิก้าชนิดผสมน้ำในการผสม)

จากรูปที่ 4.11 จะเห็นได้ว่าในช่วง 10 วันแรกมีความเปลี่ยนแปลงความยาวใกล้เคียงกันแต่เมื่อเวลาผ่านไปเริ่มเข้าวันที่ 20 จะเริ่มสังเกตเห็นได้ว่า LW55ro มีผลของการเปลี่ยนแปลงความยาวน้อยกว่ากว่าเมื่อเทียบกับอีก 4 ตัวอย่างคือ LW55Hb14.5,LW55Hb29,LW55HI14.5,LW55HI29 ซึ่งเป็นนาโนชิลิก้าชนิดไม่ชอบและนาโนชิลิก้าฟูชินิดชอบน้ำ ที่ความเข้มข้น 14.5 ㎎/l นาโนชิลิก้าประเภทไม่ชอบน้ำจะเปลี่ยนแปลงความยาวน้อยกว่าประเภทชอบน้ำแต่ที่ความเข้มข้น 29 ㎎/l นาโนชิลิก้าประเภทชอบน้ำมีผลการเปลี่ยนแปลงความยาวน้อยกว่าประเภทไม่ชอบน้ำ ดังนั้นเราจะเห็นได้ว่าเมื่อทำการผสมนาโนชิลิก้าฟูชินิด L55Hb14.5,LW55Hb29,LW55HI14.5,LW55HI29 ลงในเชิงน์ต์มอต้าจะมีการเปลี่ยนแปลงความยาวมากกว่าเชิงน์ต์มอต้าโดยทั่วไปคือ LW55ro



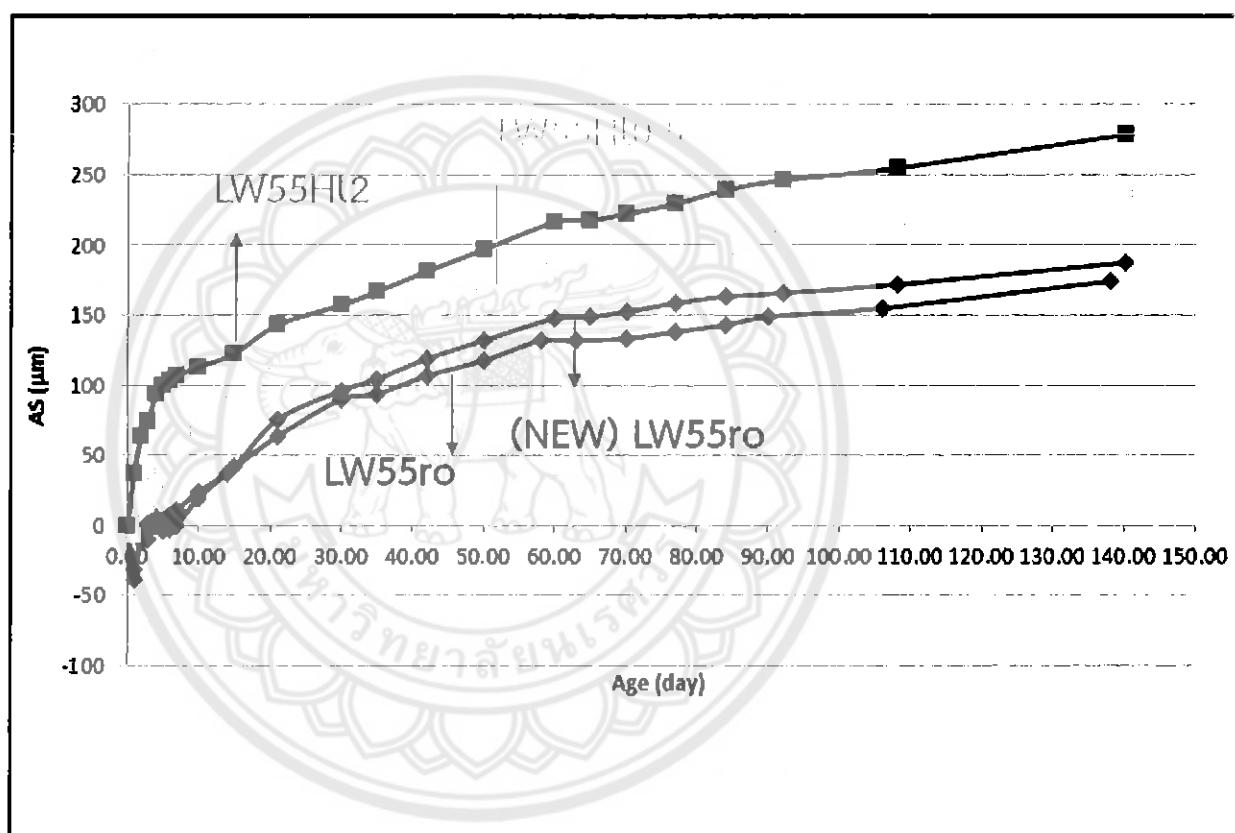
รูปที่ 4.12 กราฟแสดงน้ำหนักที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา จากผลของพื้นผิว LW55ro,LW55Hb14.5,LW55Hb29,LW55Hl14.5,LW55Hl29 (ใช้นาโนชิลิก้าฟูมชนิดผสมน้ำในการผสม)

จากรูปที่ 4.12 จะเห็นได้ว่าในช่วง 10 วันแรกมีความเปลี่ยนแปลงน้ำหนักใกล้เคียงกันแต่เมื่อเวลาผ่านไปเริ่มมากขึ้นเข้าสู่วันที่ 20 เป็นต้นไป จะเริ่มสังเกตุเห็นได้ว่า LW55ro มีผลของการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักน้อยกว่ากว่าเมื่อเทียบกับอีก 4 ตัวอย่างคือ LW55Hb14.5,LW55Hb29,LW55Hl14.5,LW55Hl29ซึ่งมีนาโนชิลิก้าฟูมชนิดไม่ซ่อนและไม่ขอบน้ำเป็นส่วนผสมอย่างเห็นได้ชัดซึ่งทั้ง 4 ตัวอย่างมีค่าใกล้เคียงกันมาก ดังนั้นเราจะเห็นได้ว่าเมื่อทำการผสมนาโนชิลิก้าฟูมชนิดไม่ซ่อนน้ำและไม่ขอบน้ำส่วนผสม LW55Hb14.5,LW55Hb29,LW55Hl14.5,LW55Hl29 ลงในชีเมนต์มอต้าจะมีการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักมากกว่าชีเมนต์มอต้าโดยทั่วไปคือ LW55ro อย่างเห็นได้ชัดเจน

4.1.2 การหดตัวแบบอโทเจนัส Autogeneous Shrinkage

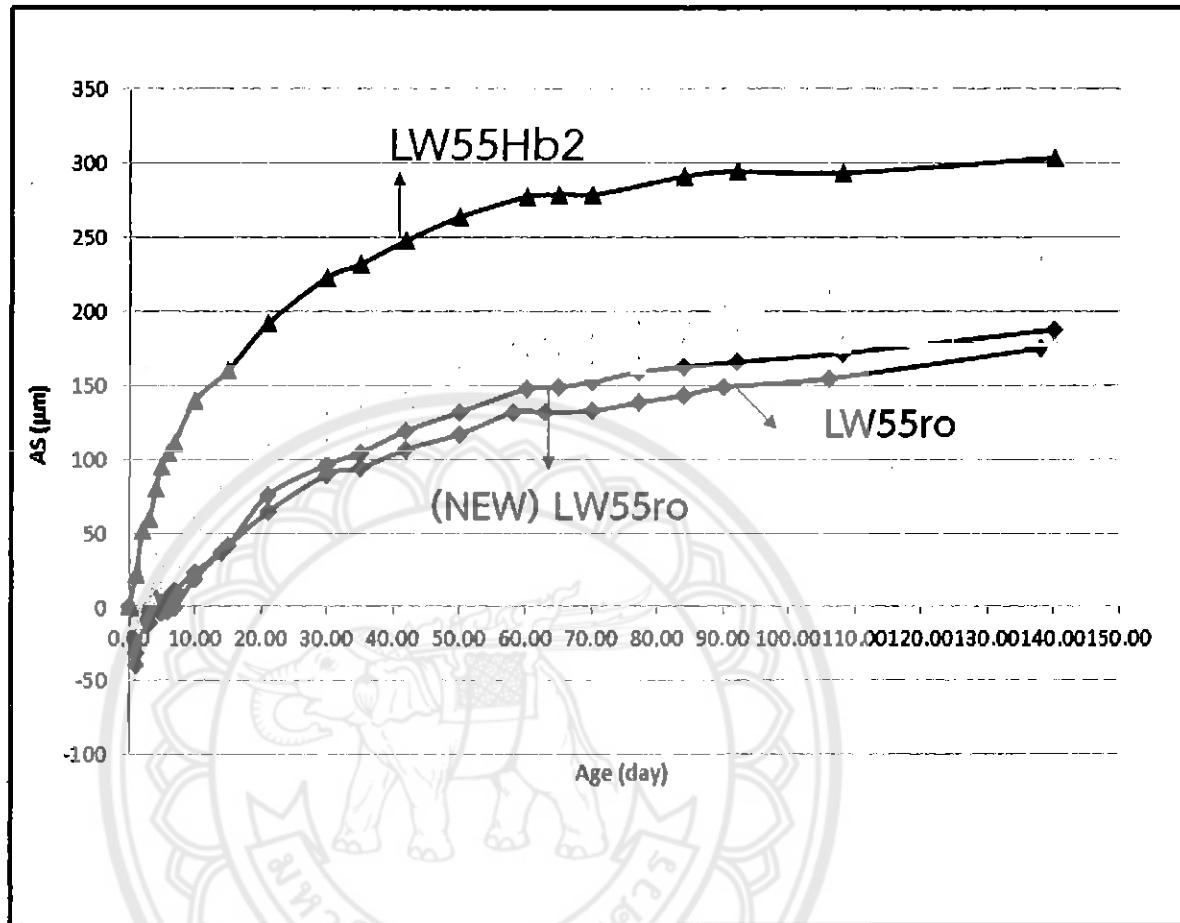
ในส่วนนี้จะกล่าวถึงผลของการหดตัวแบบอโทเจนัสของชีเมนต์มอร์ท้าตามสัดส่วนผสมที่แตกต่างกันออกไป ตามปัจจัยต่างๆที่ศึกษา ได้แก่ การแทนที่ปูนซีเมนต์ด้วยนาโนชิลิก้าประเทกขอบน้ำ และไม่ขอบน้ำในอัตราส่วนที่แตกต่างกัน ซึ่งแสดงเป็นกราฟเพื่อเปรียบเทียบผลของแต่ละอัตราส่วนตามระยะเวลาที่กำหนด

4.1.2.1 การศึกษาผลของปริมาณการใช้งานนาโนชิลิก้า



รูปที่ 4.13 กราฟแสดงความย่างที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา
LW55ro, LW55HI0.5, LW55HI2 (ใช้งานนาโนชิลิก้านิดแท้ในการผสม)

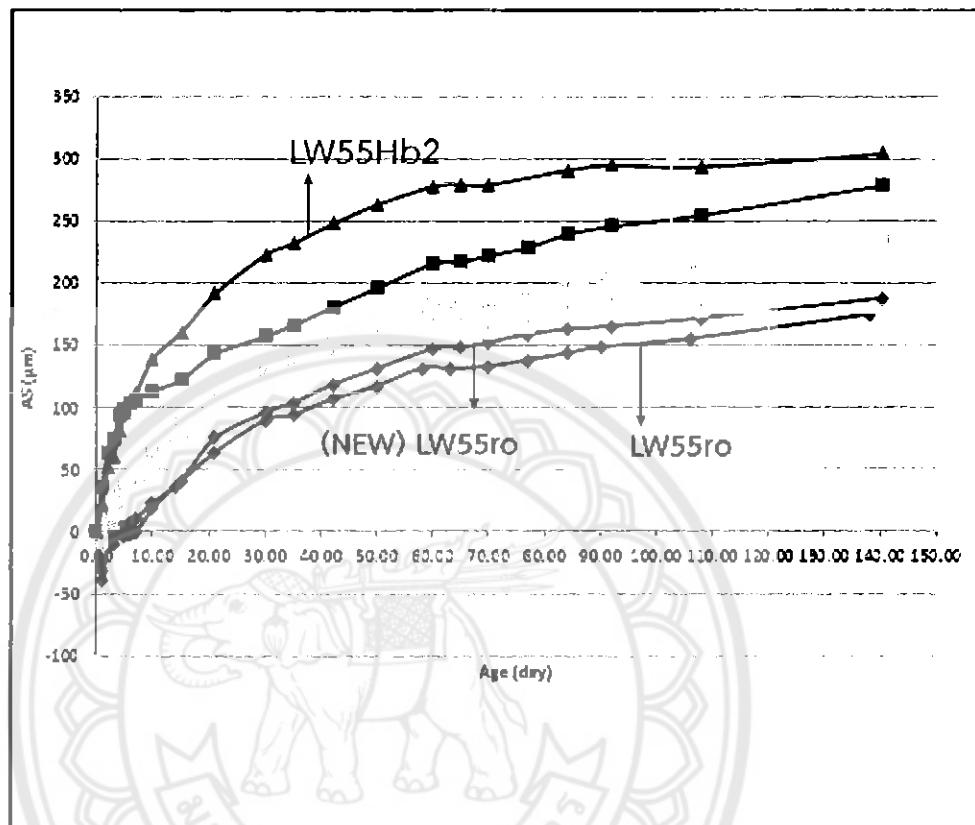
จากรูปที่ 4.13 จะเห็นได้ว่าในช่วง 2-3 วันแรกมีความเปลี่ยนแปลงความย่างไกส์เดียงกัน เมื่อเวลาผ่านไปหลังจาก 7 วันจะเริ่มสังเกตเห็นได้ว่า LW55ro มีผลของการเปลี่ยนแปลงความย่างน้อยกว่าเมื่อเทียบกับอีก 2 ตัวอย่างคือ LW55HI0.5, LW55HI2 ซึ่งเป็นนาโนชิลิก้าฟูมนิดขอบน้ำ ดังนั้นจะเห็นได้ว่าเมื่อทำการผสมนาโนชิลิก้าฟูมนิดขอบน้ำส่วนผสม LW55HI0.5, LW55HI2 ลงไปในชีเมนต์มอร์ท้าจะมีการเปลี่ยนแปลงความย่างมากกว่า LW55ro



รูปที่ 4.14 กราฟแสดงความยืดหยุ่นเปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา ผลของการใช้งานนาโนชิลิก้า LW55ro,LW55Hb0.5,LW55Hb2 (เขียนนาโนชิลิก้าชนิดแห้งในการทดสอบ)

จากรูปที่ 4.14 จะเห็นได้ว่าในช่วง 2 วันแรกมีความเปลี่ยนแปลงความยืดหยุ่นใกล้เคียงกัน เมื่อเวลาผ่านไปเริ่มเข้าวันที่ 7 จะเริ่มสังเกตเห็นได้ว่า LW55ro มีผลของการเปลี่ยนแปลงความยืดหยุ่นน้อยกว่าเมื่อเทียบกับอีก 2 ตัวอย่างคือ LW55Hb0.5,LW55Hb2 ซึ่งเป็นนาโนชิลิก้าฟูมชนิดไม่ชอบและนาโนชิลิก้าฟูมชนิดชอบน้ำ ดังนั้นเราจะเห็นได้ว่าเมื่อทำการทดสอบนาโนชิลิก้าฟูมส่วนผสม LW55Hb0.5,LW55Hb2 ลงไปในชีเมนต์มอต้าจะมีการเปลี่ยนแปลงความยืดหยุ่นมากกว่าชีเมนต์มอต้าโดยทั่วไปคือ LW55ro

4.1.2.2 การศึกษาผลของพื้นที่ผิว



รูปที่ 4.15 กราฟแสดงความยาวที่เปลี่ยนแปลงเทียบกับเวลา ผลของพื้นที่ผิว LW55ro,LW55Hb0.5,LW55Hb2,LW55Hl0.5,LW55Hl2 (เข้า naïve ชิลิก้าซนิตแห้งในการทดสอบ)

จากรูปที่ 4.15 เรายังเห็นได้ว่าในเรื่องของพื้นที่ผิวในช่วง 7 วันแรกมีความเปลี่ยนแปลงความยาวใกล้เคียงกัน เมื่อเวลาผ่านไปเริ่มเข้าวันที่ 15 จะเริ่มสังเกตเห็นได้ว่า LW55ro มีผลของการเปลี่ยนแปลงความยาวน้อยกว่ากว่าเมื่อเทียบกับอีก 4 ตัวอย่างคือ LW55Hb0.5,LW55Hb2,LW55Hl0.5,LW55Hl2 ซึ่งเป็นนาโนชิลิก้าฟูมชนิดไม่ขอบและนาโนชิลิก้าฟูมชนิดขอบน้ำ ดังนั้นเราจะเห็นได้ว่าเมื่อทำการทดสอบนาโนชิลิก้าฟูมส่วนผสม LW55Hb0.5,LW55Hb2,LW55Hl0.5,LW55Hl2 ลงไปในชิ้นงานต์มอต้าจะมีการเปลี่ยนแปลงความยาวมากกว่าชิ้นงานต์มอต้าโดยทั่วไปคือ LW55ro อย่างเห็นได้ชัด

บทที่ 5

สรุปผลการทดลองและข้อเสนอแนะ

จากการทดลองของการศึกษาการทดสอบตัวของคอนกรีตทั้ง 2 ประเภทคือแบบมวลรวม และแบบอโถจีนสโตดายทั้ง 2 ประเภทมีส่วนผสมต่างกัน และเก็บไว้ในห้องเดียวกันที่ควบคุมอุณหภูมิและความชื้นให้เท่ากันทั้งสองประเภทโดยปัจจัยหลักที่ทำการศึกษาคือการใช้ชิลิก้าฟูมเป็นส่วนผสมเพื่อช่วยลดการทดสอบตัวของคอนกรีตจะสามารถสรุปผลได้ดังนี้

5.1 สรุปผล

5.1.1 ผลการเปลี่ยนแปลงความยาวและน้ำหนักของก้อนตัวอย่าง

1) การศึกษาผลของปริมาณการใช้งานนาโนชิลิก้า

เมื่อนำนาโนชิลิก้าฟูมนิดชอบน้ำและชนิดไม่ชอบน้ำมาเป็นส่วนผสมในซีเมนต์มอลต์ต้ามีเพียง ,LW55Hl0.5,LW55Hl2 ที่มีผลการทดสอบดีกว่า LW55ro ซึ่งเป็นตัวควบคุม (ซีเมนต์มอลต์ต้าแบบทั่วไป) และเมื่อนำ LW55ro ไปเปรียบเทียบกับ LW55Hb0.5,LW55Hb2,LW55Hl0.5,LW55Hl2 ,LW55Hb14.5,LW55Hb29,LW55Hl14.5,LW55Hl29 มีผลการทดสอบที่ดีกว่าอย่างเห็นได้ชัด

2) การศึกษาผลของพื้นที่ผิว

เมื่อนำนาโนชิลิก้าฟูมนิดชอบน้ำและชนิดไม่ชอบน้ำมาเป็นส่วนผสมในซีเมนต์มอลต์ต้ามีเพียงพบว่า LW55ro ซึ่งเป็นตัวควบคุม (ซีเมนต์มอลต์ต้าแบบทั่วไป) มีอัตราการเปลี่ยนแปลงพื้นที่ผิวน้อยที่สุดเมื่อเทียบกับตัวอย่างที่มีการผสมนาโนชิลิก้าลงไป (,LW55Hl0.5,LW55Hl2,LW55Hb0.5,LW55Hb2,LW55Hl0.5,LW55Hl2,LW55Hb14.5,LW55Hb 29,LW55Hl14.5,LW55Hl29)มีผลการทดสอบที่ดีกว่าอย่างเห็นได้ชัด

3) ปัจจัยเพิ่มเติม

3.1) ผลของการใช้สารลดน้ำ

หากใช้สารลดน้ำช่วยในการผสมจะช่วยให้คอนกรีตมีค่าการเปลี่ยนแปลงความยาว และน้ำหนักน้อยกว่าการใช้น้ำที่ความข้นเหลวเดียวกัน

3.2) ผลกระทบจากอุณหภูมิ

หากห้องควบคุมมีอุณหภูมิสูงและความชื้นต่ำของคอนกรีตตัวอย่างจะแข็งตัวอย่างรวดเร็วแต่ถ้าอุณหภูมิต่ำและความชื้นมากก้อนตัวอย่างก็จะแข็งตัวได้ช้ากว่าที่ควร

โดยรวมสรุปว่า การใช้ชิลก้าฟูมเป็นส่วนผสมในคอนกรีตอาจช่วยหรือไม่ช่วยให้คอนกรีตมีประสิทธิภาพการทำงานดีขึ้น ทั้งนี้ขึ้นอยู่กับอัตราส่วนและการผสม หากผสมได้ถูกต้องก็จะช่วยลดปัญหาด้านการทดสอบของคอนกรีตได้

5.2 ข้อเสนอแนะ

- 1) ก่อนการเทแบบคอนกรีตตัวอย่างจะต้องทำการทดสอบแบบและห่อด้วยพลาสติกให้เรียบร้อยก่อนทำงานจะทำงานได้ง่ายและสะดวกขึ้น
- 2) ก่อนการเทหรือแกะแบบคอนกรีตทุกรครั้งต้องตรวจสอบ วัน เวลา ให้ถูกต้อง ชัดเจน เพื่อไม่ให้กระทบผลการทดลอง
- 3) การเก็บก้อนตัวอย่างต้องเก็บไว้ในที่ๆควบคุมอุณหภูมิและความชื้นเพื่อผลในการทดสอบที่แม่นยำ
- 4) ในการวัดค่าการทดสอบตัวของคอนกรีตในแต่ละครั้งด้วย เครื่องวัดการเปลี่ยนแปลงความยาว การใช้สามค่าที่ต่ำที่สุดมาเฉลี่ยหากค่าการทดสอบตัวของคอนกรีต เพื่อความแม่นยำของข้อมูลมากยิ่งขึ้น
- 5) ในการวัดค่าการทดสอบตัวของคอนกรีตบางครั้งเกิดความผิดพลาดเนื่องจาก เครื่องวัดการเปลี่ยนแปลงความยาวหลุม ไม่มั่นคงทำให้ค่าการทดสอบตัวของคอนกรีตเกิดการเปลี่ยนแปลง
- 6) ในการผสมคอนกรีตแต่ละครั้ง ต้องมีการควบคุมอัตราส่วนผสมอย่างเข้มงวดเนื่องจากหากส่วนผสมที่ใช้มีถูกต้องจะทำให้คอนกรีตที่ได้มีคุณสมบัติที่เปลี่ยนไปอย่างมาก
- 7) การทำการเคลื่อนย้ายก้อนตัวอย่างคอนกรีตควรทำด้วยความระมัดระวังไม่ให้ก้อนตัวอย่างคอนกรีตแตกหรือกระทบกับลิ่งอื่น ซึ่งอาจทำให้น้ำหนักและความยาวของคอนกรีตเปลี่ยนแปลงได้
- 8) การเก็บก้อนตัวอย่างต้องเชี่ยนหรือทำเครื่องหมายให้ชัดเจนเพื่อไม่ให้สับสนเมื่อเวลาผ่านไปหลังจากเก็บก้อนตัวอย่าง

เอกสารอ้างอิง

- [1] ปริญญา จินดาประเสริฐ และ ชัย ชาตรพิทักษ์กุล .ปูนซีเมน และคุณกรีต สมาคมคุณกรีต ไทย.พิมพ์ครั้ง ที่ 1 ตุลาคม 2547.หน้า 347
- [2] นายธีรวัฒน์ วงศ์เวียน ,นายธรรมนูญ เกษตรธรรม และ นายพิชากร ขันหมื่น(2555). การศึกษาผลของการบ่ม ต่อกำลังอัดและการทดสอบตัวของคอนกรีตที่ใช้ถ้าโลยและผงหินปูน เป็นวัสดุประสาน.ปริญญานิพนธ์วิศวกรรมศาสตร์บัณฑิต ภาควิชาวิศวกรรมโยธา คณะ วิศวกรรมศาสตร์ มหาวิทยาลัยนเรศวร, พิษณุโลก.
- [3] ชัย ชาตรพิทักษ์กุล. ชิลิก้าฟูม. ภาควิชาวิศวกรรมโยธา มหาวิทยาลัยเทคโนโลยีพระจอมเกล้า รัตนบุรี.
วราสาร โยธาสาร ฉบับเดือนตุลาคม 2542.
- [4] ภาควัต รักศรี.สภावิศวกร รอยร้าวของคอนกรีต .เว็บไซน์สภावิศวกร
http://www.coe.or.th/e_engineers/knc_detail.php?id=52