



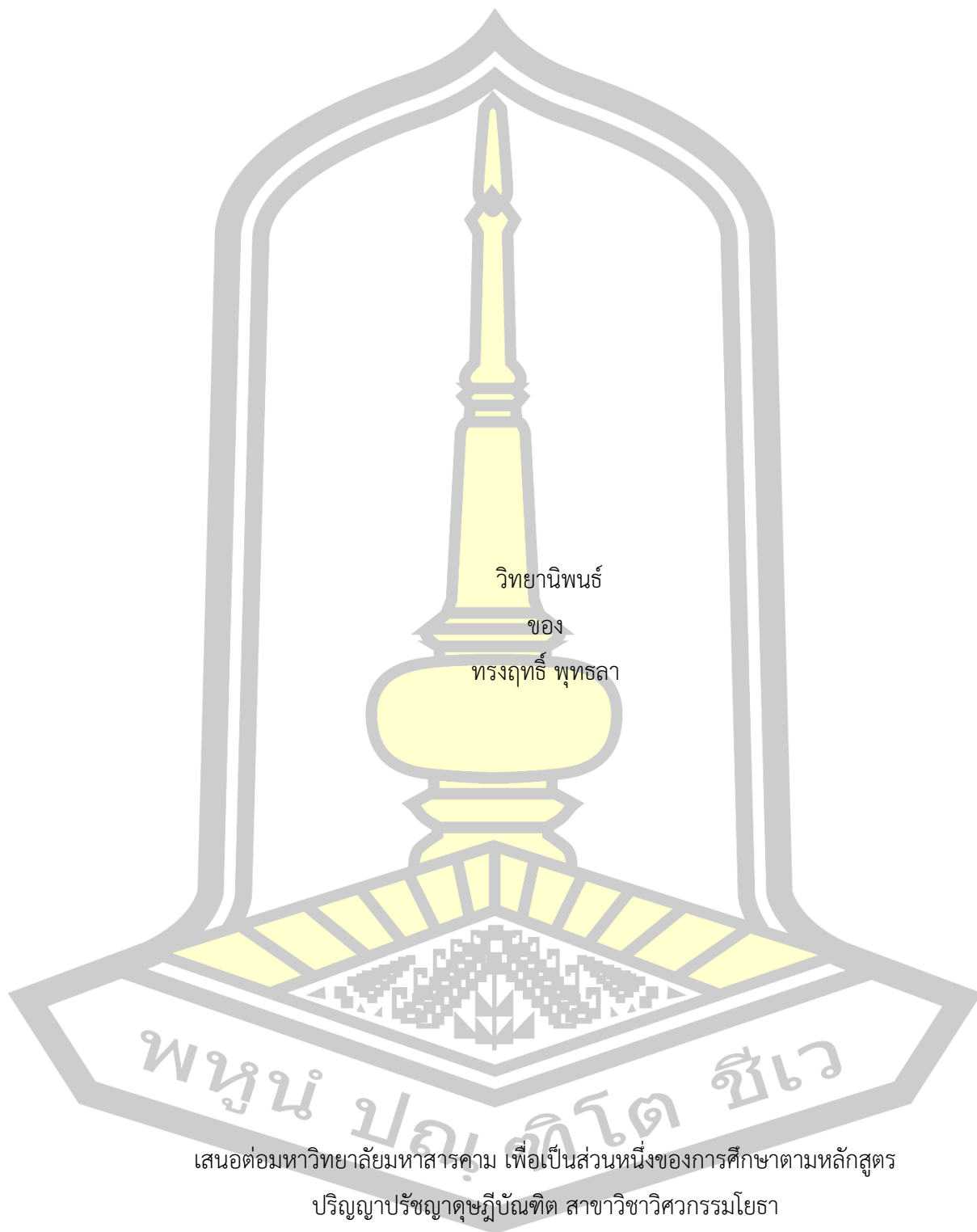
การพัฒนาจิโอโพลิเมอร์คอนกรีตจากเถ้าชานอ้อยและวัสดุเหลือทิ้ง

วิทยานิพนธ์
ของ
ทรงฤทธิ์ พุทธลา

เสนอต่อมหาวิทยาลัยมหาสารคาม เพื่อเป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตร
ปริญญาปรัชญาดุษฎีบัณฑิต สาขาวิชาวิศวกรรมโยธา
กุมภาพันธ์ 2564

ลิขสิทธิ์เป็นของมหาวิทยาลัยมหาสารคาม

การพัฒนาจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตจากเถ้าขานอ้อยและวัสดุเหลือทิ้ง



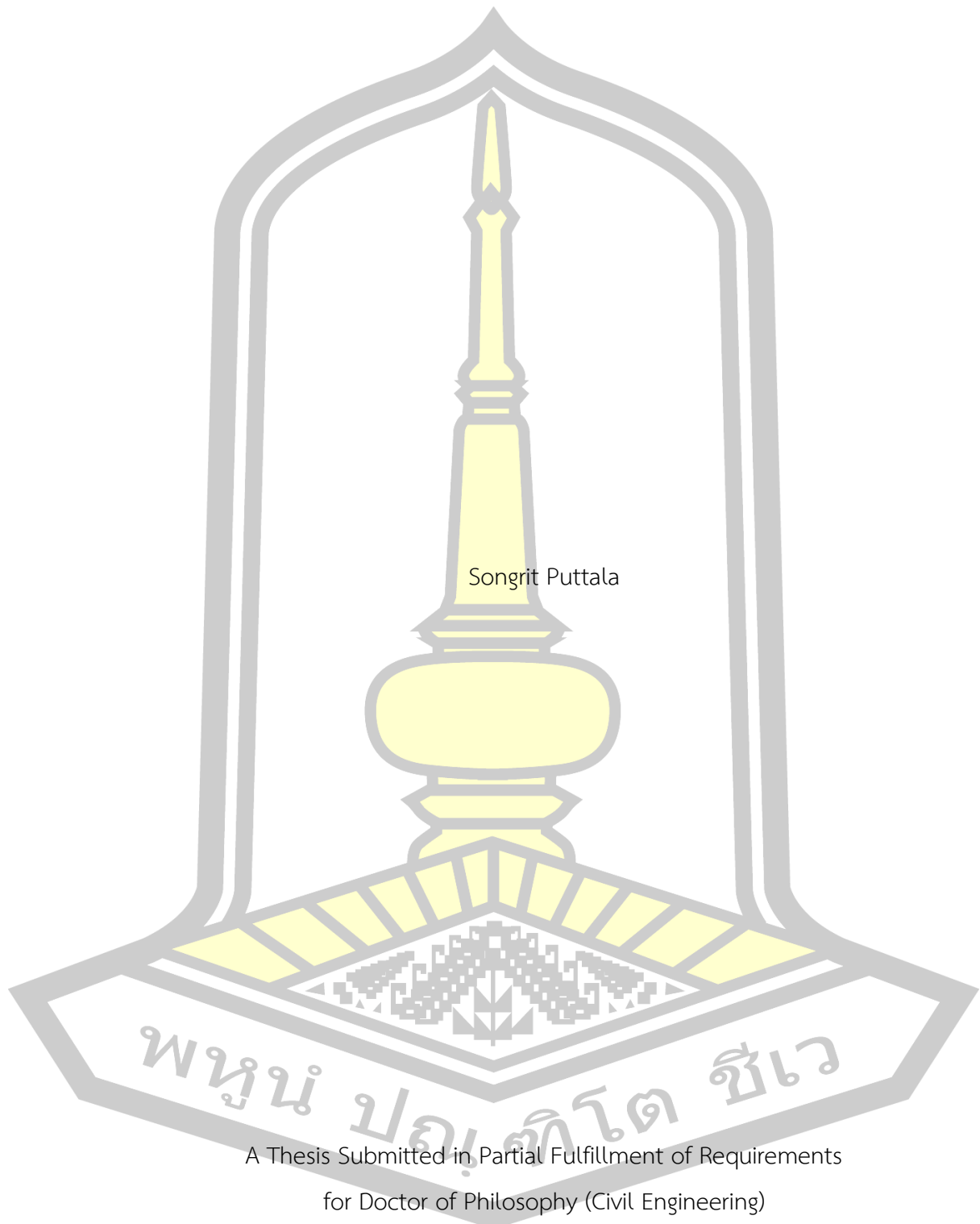
เสนอต่อมหาวิทยาลัยมหาสารคาม เพื่อเป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตร

ปริญญาปรัชญาดุษฎีบัณฑิต สาขาวิชาวิศวกรรมโยธา

กุมภาพันธ์ 2564

ลิขสิทธิ์เป็นของมหาวิทยาลัยมหาสารคาม

Development of Geopolymer Concrete from Bagasse Ash and Waste Materials



Songrit Puttala

A Thesis Submitted in Partial Fulfillment of Requirements
for Doctor of Philosophy (Civil Engineering)

February 2021

Copyright of Mahasarakham University



คณะกรรมการสอบวิทยานิพนธ์ ได้พิจารณาวิทยานิพนธ์ของนายทรงฤทธิ์ พุทธลา แล้ว เห็นสมควรรับเป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาปรัชญาดุษฎีบัณฑิต สาขาวิชา วิศวกรรมโยธา ของมหาวิทยาลัยมหาสารคาม

คณะกรรมการสอบวิทยานิพนธ์

ประธานกรรมการ

(อ. ดร. อธิกา วงศ์กวานกลม)

อาจารย์ที่ปรึกษาวิทยานิพนธ์หลัก

(รศ. ดร. สหलग หอมวุฒิวังค์)

กรรมการ

(รศ. ดร. เรืองรุชดี ชีระโรจน์)

กรรมการ

(รศ. ดร. กริสน์ ชัยมูล)

กรรมการ

(ผศ. ดร. ชัยชาญ โชติถนอม)

มหาวิทยาลัยอนุมัติให้รับวิทยานิพนธ์ฉบับนี้ เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตร ปริญญา ปรัชญาดุษฎีบัณฑิต สาขาวิชาวิศวกรรมโยธา ของมหาวิทยาลัยมหาสารคาม

(รศ. ดร. เกียรติศักดิ์ ศรีประทีป)

คณบดีคณะวิศวกรรมศาสตร์

(รศ. ดร. กริสน์ ชัยมูล)

คณบดีบัณฑิตวิทยาลัย

ชื่อเรื่อง	การพัฒนาจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตจากเถ้าขานอ้อยและวัสดุเหลือทิ้ง		
ผู้วิจัย	ทรงฤทธิ์ พุทธลา		
อาจารย์ที่ปรึกษา	รองศาสตราจารย์ ดร. สหلام หอมวุฒิมวงศ์		
ปริญญา	ปรัชญาดุษฎีบัณฑิต	สาขาวิชา	วิศวกรรมโยธา
มหาวิทยาลัย	มหาวิทยาลัยมหาสารคาม	ปีที่พิมพ์	2564

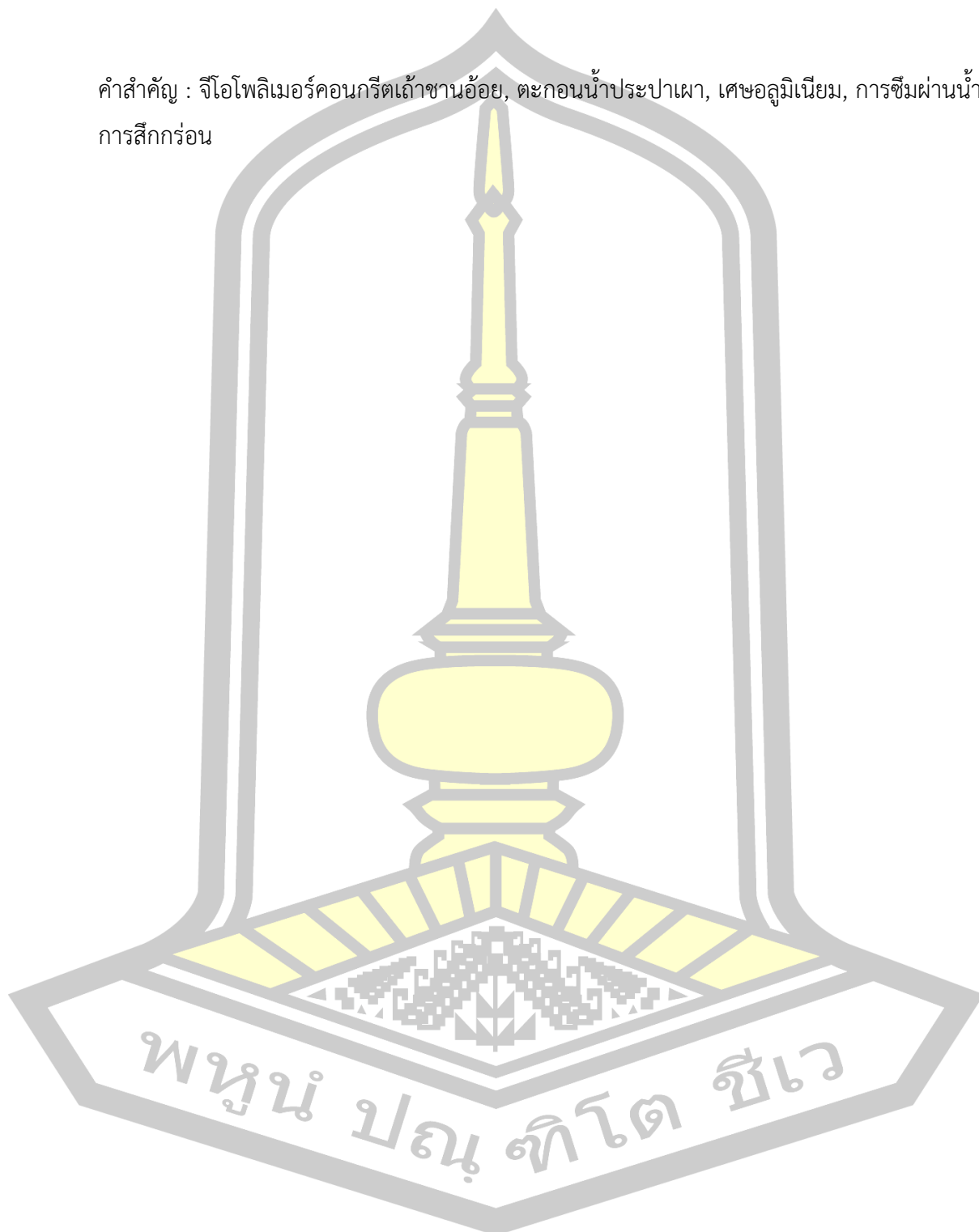
บทคัดย่อ

วัตถุประสงค์ของงานวิจัยนี้เพื่อพัฒนาจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตที่ผลิตจากเถ้าขานอ้อย ในด้านการทำงานได้ การก่อตัว การหดตัวเมื่อแห้ง ค่ากำลังอัด อัตราการซึมผ่าน และการสึกกร่อน ทำการปรับปรุงวัสดุตั้งต้นที่เป็นเถ้าขานอ้อยด้วยการแทนที่ตะกอนน้ำประปาเฝ้าร้อยละ 0-7.5 เศษอะลูมิเนียมร้อยละ 0.4 และปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1 ร้อยละ 5 โดยน้ำหนักเถ้าขานอ้อยปรับปรุงความสามารถในการทำงานได้ด้วยการเติมสารลดน้ำพิเศษประเภท F และ G ในอัตราส่วนร้อยละ 0-5 และเติมน้ำในอัตราส่วนร้อยละ 0-5 โดยน้ำหนักเถ้าขานอ้อย ใช้ความเข้มข้นของ NaOH เท่ากับ 10 โมลาร์ อัตราส่วน NaOH/Na₂SiO₃ เท่ากับ 1 อัตราส่วน AL/B อยู่ในช่วง 0.5-0.60 อัตราส่วน CA/AL ในช่วง 5-6 และบ่มที่อุณหภูมิในช่วง 40-100 องศาเซลเซียส ทดสอบการทำงานได้ด้วยการทดสอบค่าการยุบตัวและการก่อตัวของคอนกรีตสด ทดสอบการหดตัวเมื่อแห้ง ทดสอบกำลังอัดที่อายุ 3 7 28 และ 90 วัน ส่วนการทดสอบค่าการซึมผ่านน้ำและการสึกกร่อนทดสอบที่อายุ 28 วัน

ผลการศึกษาพบว่า การแทนที่เถ้าขานอ้อยด้วยวัสดุอื่นมีผลกระทบต่อระยะเวลาการก่อตัวทั้งช่วงต้นและช่วงปลาย ยกเว้นการแทนที่ด้วยปูนซีเมนต์ อัตราส่วน AL/B เท่ากับ 0.50 ให้กำลังอัดสูงสุด ส่วน 0.55 มีความสามารถในการทำงานได้ที่เหมาะสมสำหรับการผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต การเติมสารลดน้ำพิเศษประเภท F และ G ร้อยละ 1-3 พบว่าส่งผลดีทั้งทางด้านกำลังอัดและการทำงานได้ ส่วนการเติมน้ำมีผลต่อจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยเพียงเล็กน้อย การแทนที่วัสดุทุกชนิดในเถ้าขานอ้อยส่งผลให้การหดตัวเมื่อแห้งลดลงยกเว้นปูนซีเมนต์ กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าที่ผลิตจากเถ้าขานอ้อยมีค่าสูงสุดเมื่อแทนที่ด้วยตะกอนน้ำประปาร้อยละ 7.5 โดยน้ำหนัก อย่างไรก็ตามการแทนที่ด้วยปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์นั้นมีค่ากำลังอัดสูงกว่า จีโอโพลิเมอร์คอนกรีตควบคุมและจีโอโพลิเมอร์ที่ใช้กลุ่มวัสดุผสมอื่น การบ่มที่อุณหภูมิ 80-100 องศาเซลเซียส ให้ค่ากำลังอัดสูงและพัฒนาตามอายุทดสอบ สำหรับในกรณีบ่มที่อุณหภูมิต่ำกว่านั้น พบว่ามีการพัฒนากำลังอัดค่อนข้างช้า สำหรับสมบัติด้านความทนทาน ซึ่งพิจารณาในรูปแบบของการซึมผ่านน้ำและการ

ด้านทานการสีกกร่อน พบว่าจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตมีค่าสูงกว่าคอนกรีตทั่วไป

คำสำคัญ : จีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าซานอ้อย, ตะกอนน้ำประปาเผา, เศษลุมิเนียม, การซึ่มผ่านน้ำ, การสีกกร่อน



TITLE	Development of Geopolymer Concrete from Bagasse Ash and Waste Materials		
AUTHOR	Songrit Puttala		
ADVISORS	Associate Professor Sahalaph Homwouttiwong , Ph.D.		
DEGREE	Doctor of Philosophy	MAJOR	Civil Engineering
UNIVERSITY	Maharakham University	YEAR	2021

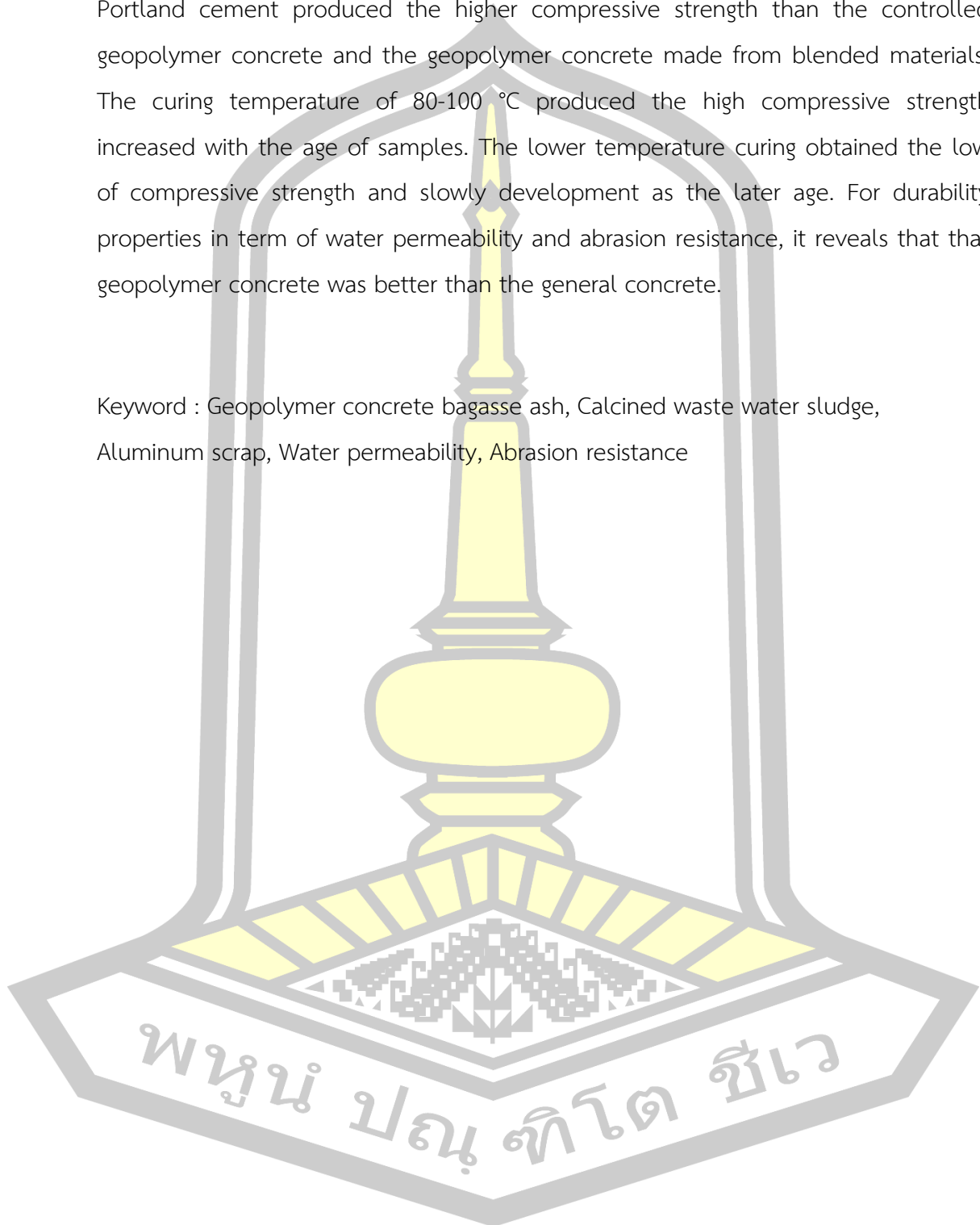
ABSTRACT

The purpose of this research was to develop geopolymers concrete made from bagasse ash, in terms of workability, setting time, drying shrinkage, compressive strength, water permeability and abrasion. Source materials as bagasse ash was improved properties by replacing 0-7.5% of calcined water supply sludge, aluminum scrap at 0.4% and ordinary Portland cement (OPC) at 5% by weight. Workability of geopolymer concrete were observed by adding water, superplasticizers type F and G between 0-5% by weight of bagasse ash. Geopolymer concrete mixed with 10 molar of NaOH, ratio of $\text{NaOH}/\text{Na}_2\text{SiO}_3 = 1.0$, AL/B ratios varied between 0.50-0.60, CA/AL ratios were 5-6 and curing temperature in range of 40-100°C. The workability and setting time of fresh concrete were investigated. Drying shrinkage also observed. The compressive strength was measured at age 3 7 28 and 90 days. For water permeability and abrasion resistance were examined at 28 days.

The results showed that the using of replacing materials affects the duration of both initial and final setting time, except for OPC. The AL/B ratio of 0.50 exhibited the maximum compressive strength. While the AL/B ratio of 0.55 was suitable to produce the geopolymers concrete. The addition of superplasticizers type F and G in range of 1-3% gained both the compressive strength and workability. While adding extra water had an insignificant effect on the geopolymer concrete. Using replacement materials in bagasse ash resulted in a reduction of in drying shrinkage, except for OPC. The replacement with calcined water supply sludge at

7.5% gave the highest compressive strength. However, the replacement with ordinary Portland cement produced the higher compressive strength than the controlled geopolymer concrete and the geopolymer concrete made from blended materials. The curing temperature of 80-100 °C produced the high compressive strength increased with the age of samples. The lower temperature curing obtained the low of compressive strength and slowly development as the later age. For durability properties in term of water permeability and abrasion resistance, it reveals that that geopolymer concrete was better than the general concrete.

Keyword : Geopolymer concrete bagasse ash, Calcined waste water sludge, Aluminum scrap, Water permeability, Abrasion resistance



กิตติกรรมประกาศ

วิทยานิพนธ์ฉบับนี้สำเร็จลงด้วยดีโดยได้รับความเมตตาจาก รองศาสตราจารย์.ดร.สพหลภ หอมวุฒิมงคล ซึ่งเป็นอาจารย์ที่ปรึกษาที่ได้ให้ความกรุณาในการแนะนำแก้ไขวิทยานิพนธ์ และให้คำปรึกษาตลอดการทำวิจัยซึ่งเป็นประโยชน์ต่อผู้เขียนเสมอมา ผู้เขียนขอกราบขอบพระคุณเป็นอย่างยิ่งในความสำเร็จครั้งนี้

ผู้เขียนขอกราบขอบพระคุณ อาจารย์ ดร.อริกา วงศ์กวางกลม ที่เสียสละเวลาอันมีค่ายิ่งที่กรุณาเป็นประธานกรรมการสอบวิทยานิพนธ์ครั้งนี้ รองศาสตราจารย์.ดร.เรืองรุชต์ ชีระโรจน์ รองศาสตราจารย์.ดร.กริสน์ ชัยมูล และผู้ช่วยศาสตราจารย์.ดร.ชัยชาญ โชติถนอม กรรมการสอบวิทยานิพนธ์ที่ได้เมตตากรุณาแนะนำและชี้แนะแนวทางตลอดจนข้อสังเกตต่างๆ ซึ่งเป็นความรู้ที่ทำให้ผู้เขียนได้นำมาพัฒนางานวิจัย และแก้ไขวิทยานิพนธ์ฉบับนี้ให้สมบูรณ์ยิ่งขึ้น

ผู้เขียนขอกราบขอบพระคุณคณาจารย์ต่างๆ และเจ้าหน้าที่ห้องวิจัย ที่มีได้เอื้อนามซึ่งได้ให้ความรู้ทางด้านวิชาการและอบรมสั่งสอนต่อผู้เขียนด้วยดีเสมอมาจนทำให้ผู้เขียนทำงานวิจัยและวิทยานิพนธ์เล่มนี้สำเร็จลงได้ด้วยดี

ผู้เขียนขอขอบคุณ นิสิตปริญญาโท นิสิตปริญญาตรี และกัลยาณมิตรทุกท่านที่ได้ให้ความช่วยเหลือและส่งเสริมสนับสนุนการทำงานและข้อมูลต่างๆ แก่ผู้เขียนมาโดยตลอดซึ่งเป็นผลทำให้ผู้เขียนสามารถทำงานวิจัยและวิทยานิพนธ์ฉบับนี้ให้สำเร็จได้

สุดท้ายนี้ผู้เขียนขอขอบพระคุณ บิดา มารดา และครอบครัว ของผู้เขียนที่ช่วยเหลือและสนับสนุนในทุกๆ ด้านด้วยความปรารถนาดียิ่ง และที่สำคัญยิ่งยังเป็นผู้ที่คอยให้กำลังใจเสมอมาโดยตลอด จนส่งผลให้งานวิจัยและวิทยานิพนธ์เล่มนี้สำเร็จลงด้วยดี

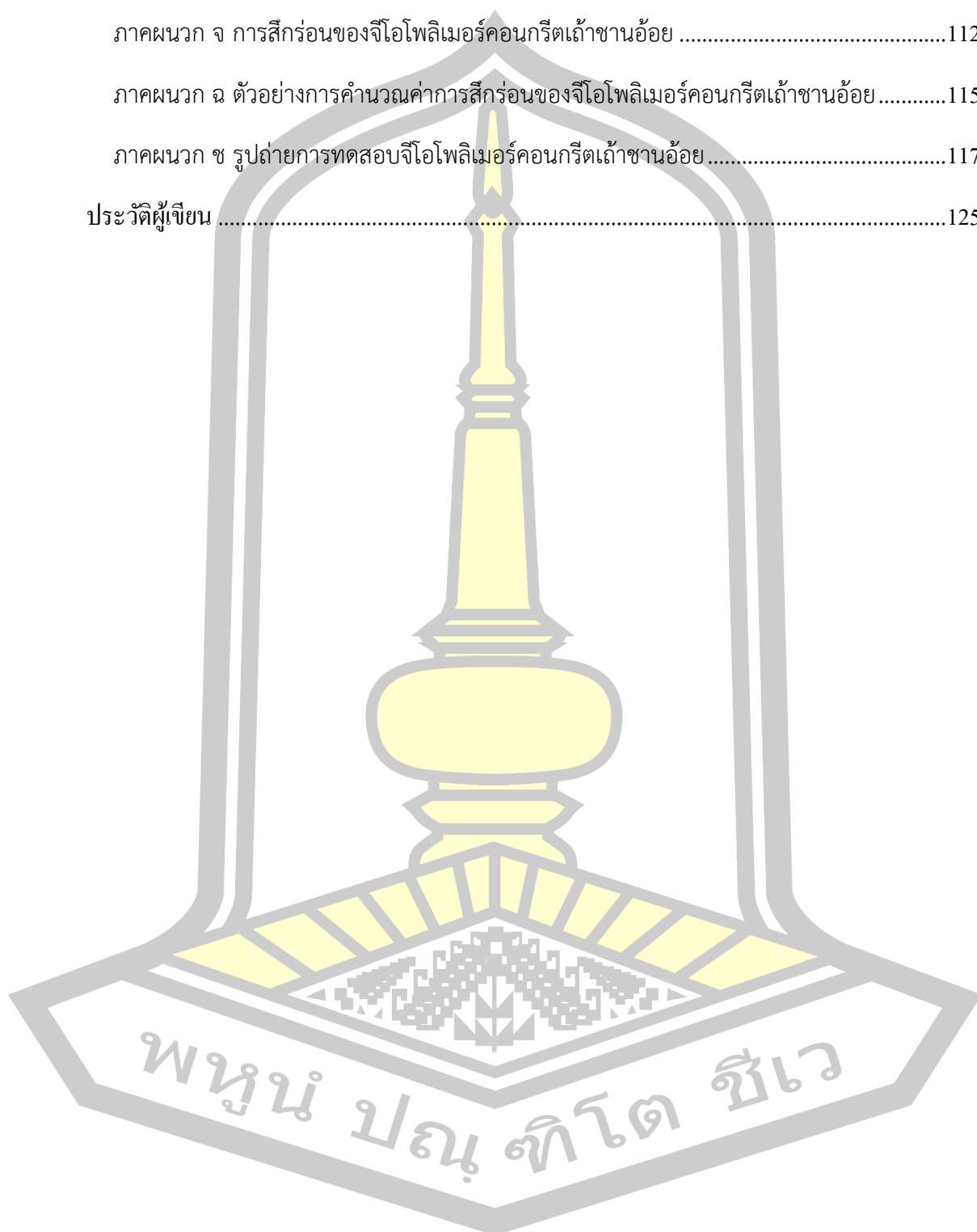
ทรงฤทธิ์ พุทธิลา

สารบัญ

	หน้า
บทคัดย่อภาษาไทย	ง
บทคัดย่อภาษาอังกฤษ	ฉ
กิตติกรรมประกาศ.....	ช
สารบัญ.....	ฌ
สารบัญตาราง.....	ฎ
สารบัญรูปภาพ.....	ฏ
คำอธิบายสัญลักษณ์ย่อ	ด
บทที่ 1 บทนำ.....	1
1.1 ความเป็นมาและปัญหาในการวิจัย.....	1
1.2 วัตถุประสงค์ของการวิจัย	5
1.3 ขอบเขตของการวิจัย	5
1.4 ผลที่คาดว่าจะได้รับ.....	5
บทที่ 2 เอกสารและงานวิจัยที่เกี่ยวข้อง	7
2.1 จีโอโพลิเมอร์ (Geopolymer).....	7
2.2 วัสดุปอซโซลาน (Pozzolan)	9
2.3 เศษอะลูมิเนียมเหลือทิ้ง (Aluminum waste).....	14
2.4 ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ (Portland cement).....	15
2.5 สารผสมเพิ่ม (Chemical Admixtures)	17
2.6 งานวิจัยที่เกี่ยวข้องกับวัสดุที่เป็นสารตั้งต้น และสารผสมของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต.....	17
บทที่ 3 วิธีดำเนินการวิจัย	31
3.1 วิธีการดำเนินการวิจัย.....	31

3.2 วัสดุที่ใช้ในการวิจัย	31
3.3 เครื่องมือ และอุปกรณ์ที่ใช้ในการวิจัย	32
3.4 การศึกษาสมบัติพื้นฐานของวัสดุที่ใช้ในการทดสอบ	32
3.5 ส่วนผสมของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต.....	33
3.6 ศึกษาตัวแปรต่างๆ ที่ส่งผลต่อจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตจากวัสดุเหลือทิ้ง	33
3.7 วิธีการผสมจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต.....	34
3.8 การศึกษาปัจจัยที่มีผลกระทบต่อจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตด้านต่าง ๆ	36
บทที่ 4 ผลการทดลองและวิเคราะห์ผล	48
4.1 สมบัติของเถ้าขานอ้อยและวัสดุอื่นที่ผสมเถ้าขานอ้อย	48
4.2 ความสามารถในการทำงานได้ของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต	54
4.3 การก่อตัวของจีโอโพลิเมอร์เถ้าขานอ้อยเพสต์	58
4.4 การหดตัวเมื่อแห้งของจีโอโพลิเมอร์มอร์ตาร์เถ้าขานอ้อย	63
4.5 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อย	64
4.6 การซึมผ่านน้ำของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อย	77
4.7 การ สึกกร่อนของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อย.....	78
บทที่ 5 สรุปผลการทดสอบและข้อเสนอแนะ	80
5.1 สรุปผลการทดสอบ	80
5.2 ข้อเสนอแนะ	81
บรรณานุกรม	82
ภาคผนวก.....	92
ภาคผนวก ก สมบัติพื้นฐานของวัสดุ	93
ภาคผนวก ข กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อย	96
ภาคผนวก ค การซึมผ่านน้ำของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อย.....	107

ภาคผนวก ง ตัวอย่างการคำนวณค่าการซึมผ่านน้ำของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก้าชานอ้อย	110
ภาคผนวก จ การสีกร่อนของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก้าชานอ้อย	112
ภาคผนวก ฉ ตัวอย่างการคำนวณค่าการสีกร่อนของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก้าชานอ้อย	115
ภาคผนวก ช รูปถ่ายการทดสอบจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก้าชานอ้อย	117
ประวัติผู้เขียน	125



สารบัญตาราง

	หน้า
ตารางที่ 1 องค์ประกอบทางเคมีของเถ้าซานอ้อย	10
ตารางที่ 2 องค์ประกอบทางเคมีของเถ้าถ่านหิน	12
ตารางที่ 3 องค์ประกอบทางเคมีของตะกอนน้ำประปา และตะกอนน้ำประปาเผา	14
ตารางที่ 4 องค์ประกอบทางเคมีของอะลูมิเนียมเกรด AL 6063	15
ตารางที่ 5 องค์ประกอบทางเคมีของปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ประเภทที่ 1	15
ตารางที่ 6 สัดส่วนผสมจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าซานอ้อยผสมตะกอนน้ำประปาเผาบ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส	42
ตารางที่ 7 สัดส่วนผสมจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าซานอ้อยผสมเศษอะลูมิเนียม บ่มที่อุณหภูมิ 40-80 องศาเซลเซียส	43
ตารางที่ 8 สัดส่วนผสมจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าซานอ้อยผสมตะกอนน้ำประปาเผา บ่มที่อุณหภูมิ 40-100 องศาเซลเซียส.....	43
ตารางที่ 9 สัดส่วนผสมจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าซานอ้อยผสมปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1 บ่มที่อุณหภูมิ 40-80 องศาเซลเซียส.....	44
ตารางที่ 10 สัดส่วนผสมจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าซานอ้อย ควบคุมที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส...44	
ตารางที่ 11 สัดส่วนผสมจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าซานอ้อย ควบคุมสำหรับทดสอบการสึกกร่อน และการซึมผ่านน้ำ บ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส.....	44
ตารางที่ 12 สัดส่วนผสมจีโอโพลิเมอร์มอร์ตาร์เถ้าซานอ้อยสำหรับทดสอบการหดตัวเมื่อแห้ง บ่มอุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส	45
ตารางที่ 13 สัดส่วนผสมของจีโอโพลิเมอร์เพสต์เถ้าซานอ้อยสำหรับทดสอบการก่อตัว ที่บ่มอุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส	45
ตารางที่ 14 สัดส่วนผสมของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตสำหรับมวลรวมหยาบต่างชนิด ที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส	45

ตารางที่ 15 สัดส่วนผสมของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตสำหรับทดสอบค่าการยุบตัว บ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส	46
ตารางที่ 16 ร้อยละองค์ประกอบทางเคมีของเถ้าขานอ้อย และตะกอนน้ำประปาเผา	48
ตารางที่ 17 การกระจายตัวของอนุภาคเถ้าขานอ้อยและตะกอนน้ำประปาเผา	51
ตารางที่ 18 ผลการทดสอบการก่อตัวของจีโอโพลิเมอร์เถ้าขานอ้อยเพสต์ แทนที่ด้วยปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ประเภทที่ 1 ร้อยละ 5	59
ตารางที่ 19 ผลการทดสอบการก่อตัวของจีโอโพลิเมอร์เถ้าขานอ้อยเพสต์ ควบคุม	60
ตารางที่ 20 ผลการทดสอบการก่อตัวของจีโอโพลิเมอร์เถ้าขานอ้อยเพสต์ แทนที่ด้วยตะกอนน้ำประปาเผา ร้อยละ 7.5	61
ตารางที่ 21 ผลการทดสอบระยะเวลาการก่อตัวของจีโอโพลิเมอร์เถ้าขานอ้อยเพสต์ แทนที่ด้วย	62
ตารางที่ 22 ผลการทดสอบค่าการหดตัวเมื่อแห้งของจีโอโพลิเมอร์มอร์ตาร์เถ้าขานอ้อย	64
ตารางที่ 23 ผลการทดสอบกำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยผสมตะกอนน้ำประปาเผา บ่มอุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส	66
ตารางที่ 24 ผลการทดสอบกำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยผสมตะกอนน้ำประปาเผา ร้อยละ 7.5 แปรผันอุณหภูมิการบ่ม	68
ตารางที่ 25 ผลการทดสอบกำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยผสมเศษอะลูมิเนียมร้อยละ 0.4 แปรผันอุณหภูมิ และมวลรวมหยาบ	70
ตารางที่ 26 ผลการทดสอบกำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยผสมปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ประเภทที่ 1 ร้อยละ 5 แปรผันอุณหภูมิ	72
ตารางที่ 27 ผลการทดสอบกำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานแทนที่ด้วยวัสดุที่แตกต่างกัน และบ่มที่ อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส	73
ตารางที่ 28 ผลการทดสอบกำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อย ที่เพิ่มสารลดน้ำพิเศษและน้ำ	75
ตารางที่ 29 ผลการทดสอบการซึมผ่านน้ำที่แรงดัน 1 บาร์ ของจีโอโพลิเมอร์เถ้าขานอ้อยคอนกรีต ที่อัตราส่วน AL/B เท่ากับ 0.55 เทียบกับคอนกรีตทั่วไปที่อัตราส่วน W/C เท่ากับ 0.55	78
ตารางที่ 30 ผลการทดสอบการสึกกร่อนของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อย	79

สารบัญรูปภาพ

	หน้า
รูปที่ 1 สัดส่วนของการใช้ขานอ้อยตลอดทั้งปี.....	2
รูปที่ 2 กองเศษวัสดุเก่าขานอ้อยที่เหลือทิ้งจากการผลิตไฟฟ้า.....	3
รูปที่ 3 รูปแบบโครงสร้างของจีโอโพลิเมอร์.....	8
รูปที่ 4 ปฏิกริยาโพลิคอนเดนเซชันของดินขาวในสารอัลคาไลน์	9
รูปที่ 5 ภาพถ่ายโครงสร้างในระดับจุลภาคโดย SEM ของเก่าขานอ้อย.....	11
รูปที่ 6 ภาพถ่ายโครงสร้างในระดับจุลภาคโดย SEM ของเก่าถ่านหิน	12
รูปที่ 7 รูปจาก SEM ของ (a): แบบไม่เผา WTR (b): WTR เผาที่ 800 °C (c): WTR-based geopolymer ไม่มี EPS และ (d): WTR-based geopolymers กับ 50% EPS.	13
รูปที่ 8 ภาพถ่ายโครงสร้างในระดับจุลภาคโดย SEM ของปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ประเภทที่ 1.....	16
รูปที่ 9 ขั้นตอนการผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าขานอ้อยผสมตะกอนน้ำประปา	34
รูปที่ 10 ขั้นตอนการผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าขานอ้อยผสมเศษอลูมิเนียม	35
รูปที่ 11 ขั้นตอนการผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าขานอ้อยผสมปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์	36
รูปที่ 12 การทดสอบกำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตด้วยเครื่องทดสอบ UTM.....	37
รูปที่ 13 การเตรียมตัวอย่างสำหรับการทดสอบการซึมผ่านน้ำของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต.....	38
รูปที่ 14 ชุดเครื่องมือการทดสอบการซึมผ่านน้ำ.....	39
รูปที่ 15 ภาพตัดรายละเอียดชุดทดสอบการขัดสี	40
รูปที่ 16 ชุดทดสอบการการขัดสี	41
รูปที่ 17 ชุดทดสอบหัดตัวเมื่อแห้ง ของจีโอโพลิเมอร์มอร์ตาร์	41
รูปที่ 18 การทดสอบระยะเวลาก่อตัวของจีโอโพลิเมอร์เฟส	42
รูปที่ 19 โปรแกรมการทดสอบจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตจากวัสดุเหลือทิ้ง.....	47
รูปที่ 20 องค์ประกอบทางแร่ของเก่าขานอ้อย	49

รูปที่ 21 องค์ประกอบทางแร่ของตะกอนน้ำประปาเผา 600 องศาเซลเซียส 2 ชั่วโมง	49
รูปที่ 22 ขนาดคละของทราย.....	50
รูปที่ 23 การกระจายตัวของขนาดอนุภาคเถ้าขาน้อย.....	51
รูปที่ 24 การกระจายตัวของขนาดอนุภาคตะกอนน้ำประปาเผา.....	51
รูปที่ 25 พื้นที่ผิวและความเป็นรูพรุนของเถ้าขาน้อย.....	52
รูปที่ 26 พื้นที่ผิวและความเป็นรูพรุนของตะกอนน้ำประปาเผา 600°C 2 ชั่วโมง	53
รูปที่ 27 ค่าการยุบตัวของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อยกับการแทนที่วัสดุตั้งต้นแตกต่างกัน	55
รูปที่ 28 ค่าการยุบตัวของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อยกับการแทนที่ตะกอนน้ำประปาเผา อัตราส่วนร้อยละที่แตกต่างกัน.....	55
รูปที่ 29 ค่าการยุบตัวของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อยผสมตะกอนน้ำประปากับมวลรวมหยาบ ต่างชนิดกัน	56
รูปที่ 30 ค่าการยุบตัวของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อยผสมเศษอะลูมิเนียมกับมวลรวมหยาบต่าง ชนิด	56
รูปที่ 31 ค่าการยุบตัวของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อยกับร้อยละของสารผสมเพิ่มเติมที่แตกต่างกัน	58
รูปที่ 32 ระยะเวลาการก่อตัวของจีโอโพลิเมอร์เพสต์เถ้าขาน้อยที่แทนที่วัสดุตั้งต้นที่แตกต่างกัน	63
รูปที่ 33 การหดตัวเมื่อแห้งของจีโอโพลิเมอร์มอร์ตาร์เถ้าขาน้อยที่แทนที่วัสดุตั้งต้นที่แตกต่างกัน	64
รูปที่ 34 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อยแทนที่ตะกอนน้ำประปาเผาร้อยละ 7.5 สำหรับมวลรวมหยาบชนิด A (หินปูนย่อย).....	66
รูปที่ 35 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อยแทนที่ตะกอนน้ำประปาเผาร้อยละ 7.5 สำหรับมวลรวมหยาบชนิด B (หินบะซอลต์โพรงชาย).....	67
รูปที่ 36 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อยแทนที่ตะกอนน้ำประปาเผาร้อยละ 7.5 บ่ม ที่อุณหภูมิแตกต่างกัน.....	67
รูปที่ 37 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อยแทนที่เศษอะลูมิเนียม ร้อยละ 0.4 สำหรับ มวลรวมหยาบชนิด A (หินปูนย่อย)	69

รูปที่ 38 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยแทนที่เศษอะลูมิเนียม ร้อยละ 0.4 สำหรับมวลรวมหยาบชนิด C (หินกรวด).....	70
รูปที่ 39 กำลังอัดจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยแทนที่เศษอะลูมิเนียม ร้อยละ 0.4 บ่มที่อุณหภูมิแตกต่างกัน.....	71
รูปที่ 40 กำลังอัดจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยแทนที่ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1 ร้อยละ 5 บ่มที่อุณหภูมิแตกต่างกัน	73
รูปที่ 41 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยแทนที่วัสดุตั้งต้นแตกต่างกัน เทียบกับจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตควบคุม บ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส	74
รูปที่ 42 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยใช้สารผสมเพิ่มต่างชนิดกันในอัตราส่วนร้อยละ 1 ของปริมาณเก่าชานอ้อย	76
รูปที่ 43 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยใช้สารผสมเพิ่มต่างชนิดกันในอัตราส่วนร้อยละ 3 ของปริมาณเก่าชานอ้อย	76
รูปที่ 44 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยใช้สารผสมเพิ่มต่างชนิดกันในอัตราส่วนร้อยละ 5 ของปริมาณเก่าชานอ้อย	77
รูปที่ 45 การสึกกร่อนที่ปรากฏของคอนกรีตหลังการทดสอบ (a) คอนกรีตทั่วไป และ (b) จีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อย.....	78



คำอธิบายสัญลักษณ์ย่อ

BA	= เถ้าชานอ้อย (Bagasse ash)
WWS	= ตะกอนน้ำประปาเผา (Wastewater sludge)
NaOH	= โซเดียมไฮดรอกไซด์
Na_2SiO_3	= โซเดียมซิลิเกต
AL/B	= อัตราส่วนสารละลายต่อวัสดุตั้งต้น (Alkali to Binders)
CA/AL	= อัตราส่วนมวลรวมหยาบต่อสารละลาย (Coarse aggregate to Alkali)
$\text{SiO}_2/\text{Al}_2\text{O}_3$	= อัตราส่วนซิลิกาต่ออะลูมินา (Silica to Alumina)
ALU	= เศษอลูมิเนียม (Aluminum scrap)
OPC	= ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1 (Ordinary plotland cement)
A	= หินปูนย่อย (Lime stone)
B	= หินบะซอลต์โพรงข่าย (Vasicula basalt)
C	= กรวดแม่น้ำ (Gravel)
GPC	= จีโอโพลิเมอร์คอนกรีต (Geopoymer concrete)
SSD	= ตัวอย่างที่ถูกเตรียมในสภาพอิมตัวผิวแห้ง (Sutural Surface dry)
SP	= สารลดน้ำพิเศษ (Superplasticizers)
Control	= จีโอโพลิเมอร์ควบคุม
CA	= มวลรวมหยาบ (Coarse aggregate)
Temp	= อุณหภูมิ (Temperature)

พหุบัน ปณ จิโต ชีเว

บทที่ 1

บทนำ

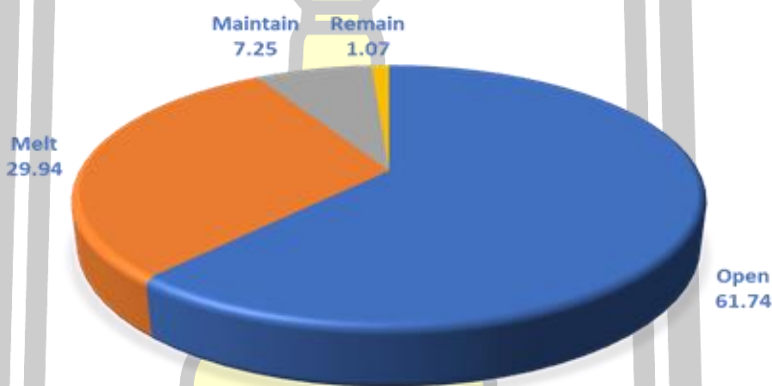
1.1 ความเป็นมาและปัญหาในการวิจัย

ปัจจุบันปัญหาโลกร้อน (Global warming) และปัญหาด้านสิ่งแวดล้อมเป็นปัญหาหลักที่สำคัญที่ต้องให้ความสำคัญ เนื่องจากปัจจุบันมีการใช้วัตถุดิบทางธรรมชาติมากขึ้นในอุตสาหกรรมต่างๆ เช่น อุตสาหกรรมปูนซีเมนต์ และอุตสาหกรรมก่อสร้าง เป็นต้น ในขบวนการของอุตสาหกรรมเหล่านี้ส่งผลโดยตรงต่อภาวะโลกร้อน และปัญหาสิ่งแวดล้อมอย่างมาก อุตสาหกรรมการก่อสร้างมีความต้องการปูนซีเมนต์มากขึ้นตามความต้องการที่เพิ่มขึ้นของการเจริญเติบโตของเมือง คอนกรีตเป็นอีกวัสดุหนึ่งที่ใช้วัตถุดิบจากธรรมชาติมาผลิต และขบวนการผลิตคอนกรีตนี้เองเป็นต้นเหตุของการปล่อยก๊าซคาร์บอนไดออกไซด์ (CO_2) สู่ชั้นบรรยากาศ และผลกระทบต่อสิ่งแวดล้อมด้านอื่นๆ อีกทั้งทางตรงและทางอ้อม โดยอุตสาหกรรมปูนซีเมนต์ที่ผลิตเม็ดปูน 1 ตัน จะปล่อยก๊าซคาร์บอนไดออกไซด์ ออกมาประมาณ 0.90 ตัน และอุตสาหกรรมปูนซีเมนต์นี้ปล่อยก๊าซคาร์บอนไดออกไซด์ คิดเป็นร้อยละ 5 ของการปล่อยก๊าซคาร์บอนไดออกไซด์ทั่วโลก (Mahasenan et al., 2003)

คาร์บอน ฟุตพริ้นท์ (Carbon Footprint) คือ การคำนวณปริมาณก๊าซเรือนกระจกที่ปล่อยออกมาจากขบวนการผลิตผลิตภัณฑ์ ตั้งแต่ต้นทางการผลิตจนถึงวิธีการจัดการกับเศษซากของผลิตภัณฑ์นั้นๆ โดยใช้วิธีคำนวณออกมาเป็นคาร์บอนไดออกไซด์ (CO_2) เทียบเท่ากับหน่วยของผลิตภัณฑ์ จากปัญหาดังกล่าวจึงมีการคิดค้นวัสดุที่เป็นมิตรกับสิ่งแวดล้อม อุตสาหกรรมก่อสร้างจึงมีนักวิจัยที่คิดค้นวัสดุมาทดแทนปูนซีเมนต์ และการผลิตคอนกรีตที่ไม่ใช้ปูนซีเมนต์ เช่น ปอซโซลาน คอนกรีต (Pozzolan concrete) และจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต (Geopolymer concrete) เป็นต้น จีโอโพลิเมอร์คอนกรีตปล่อยก๊าซคาร์บอนไดออกไซด์น้อยกว่าประมาณร้อยละ 9 ของคอนกรีตธรรมดา (Turner & Collins, 2013) แต่จีโอโพลิเมอร์คอนกรีต ก็ยังคงเป็นวัสดุที่เป็นมิตรต่อสิ่งแวดล้อมเนื่องจากใช้วัสดุเหลือทิ้งจากอุตสาหกรรมการ เช่น เถ้าถ่านหิน (Coal fly ash) เถ้าแกลบ (Rice husk ash) และเถ้าขานอ้อย (Bagasse ash) เป็นต้น

ประเทศไทยเป็นประเทศที่มีการผลิตน้ำตาลในช่วงฤดูการผลิต 2560/2561 มีผลผลิตน้ำตาล 14.7 ล้านตัน ซึ่งถือเป็นผู้ผลิตรายใหญ่สุดของภูมิภาคตะวันออก ในช่วงฤดูการปี 2561/2562 ไทยมีจำนวนปริมาณของอ้อยอยู่ที่ 131 ล้านตัน ไทยผลิตน้ำตาลและส่งออกเป็นอันดับ 2 ของโลกในปี 2561/2562 (สนอ. รายงานประจำปี 2561, 2561) ในขบวนการผลิตน้ำตาลเมื่อทำการหีบอ้อยแล้ว

จะเหลือชานอ้อยร้อยละ 27 ถึง 30 ของปริมาณอ้อยสดที่ถูกหีบเอาน้ำอ้อยออกชานอ้อยเหล่านี้นี้จะถูกนำไปใช้เป็นเชื้อเพลิงในช่วงฤดูหีบจะใช้ชานอ้อยร้อยละ 61.74 และช่วงละลายน้ำตาลจะใช้ชานอ้อยร้อยละ 29.94 ส่วนช่วงซ่อมบำรุงรักษาจะใช้ชานอ้อยร้อยละ 7.25 และปริมาณชานอ้อยที่คงค้างในโรงงานมีร้อยละ 1.07 ดังแสดงในรูปที่ 1 และเมื่อนำชานอ้อยมาเผาเพื่อผลิตกระแสไฟฟ้าแล้วจะเหลือวัสดุเหลือทิ้งที่เป็นเถ้าชานอ้อยร้อยละ 0.62 ของน้ำหนักชานอ้อยหรือคิดเป็นประมาณ 812,200 ตันต่อปี ดังแสดงในรูปที่ 2 ซึ่งส่วนใหญ่จะนำไปทิ้งหรือถมที่ บางส่วนเกษตรกรจะนำไปใส่แปลงเกษตรเพื่อเป็นปุ๋ย และส่วนใหญ่จะนำไปปรับสภาพดินบริเวณที่จะทำการเพาะปลูกที่มีสภาพเป็นกรด ซึ่งเถ้าชานอ้อยเหล่านี้มีสมบัติเป็นวัสดุปอซโซลานที่สามารถนำมาใช้ประโยชน์ในการผลิตคอนกรีตและจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตได้



รูปที่ 1 ลัดส่วนของการใช้ชานอ้อยตลอดทั้งปี

ที่มา: <http://webkc.dede.go.th/testmax/node/2331>

สืบค้นเมื่อวันที่: 10 มีนาคม 2563

การนำวัสดุเหลือทิ้งจากอุตสาหกรรมทางการเกษตรมาเป็นสารตั้งต้นในการผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตนั้นจะช่วยลดปัญหาทางด้านสภาพแวดล้อม และยังคงเป็นวัสดุทางเลือกที่กำลังนิยมในปัจจุบัน ในงานวิจัยนี้จึงมุ่งเน้นในการนำเถ้าชานอ้อย (Bagasse ash) มาใช้ประโยชน์ ซึ่งเป็นวัสดุเหลือทิ้งจากการผลิตน้ำตาลแล้วนำชานอ้อยไปเผาเพื่อนำพลังงานจากการเผาไปใช้งาน แล้วจะเหลือเถ้าชานอ้อยที่เกิดจากการเผาไหม้จำนวนมาก ซึ่งเถ้าชานอ้อยมีสมบัติเป็นวัสดุปอซโซลาน (Pozzolan materials) มีองค์ประกอบทางเคมีหลัก คือ ซิลิกา (SiO_2) และอะลูมินา (Al_2O_3) ซึ่งอยู่ในรูปอสัณฐานที่สามารถนำมาเป็นสารตั้งต้นของการผลิตวัสดุยึดประสานที่เรียกว่าจีโอโพลิเมอร์ได้ โดยการใช้สารละลายที่มีความเป็นด่างสูงในการทำปฏิกิริยา เช่น โซเดียมไฮดรอกไซด์ (NaOH) หรือ โพแทสเซียมไฮดรอกไซด์ (KOH) เป็นต้น จีโอโพลิเมอร์นั้นมีสมบัติเด่นหลายด้าน เช่น มีกำลังอัดสูง

ช่วงต้นอายุ อัตราซึมผ่านน้ำต่ำ อัตราหดตัวต่ำ ทนไฟสูง ทนต่อสภาพแวดล้อมที่มีซัลเฟตสูง และทนต่อการกัดกร่อนของกรดได้ดีเป็นต้น (Duxson et al., 2007)



รูปที่ 2 กองเศษวัสดุเถ้าขานอ้อยที่เหลือทิ้งจากการผลิตไฟฟ้า

เถ้าถ่านหิน ตามคำนิยามของสถาบันคอนกรีตอเมริกัน (ACI 226.3R-87, 1987) คือ สารตกค้างที่มีความละเอียดที่เป็นผลมาจากการเผาไหม้ของวัตถุดิบหรือเถ้าถ่านหิน และถูกขนส่งโดยก๊าซไอเสียที่เกิดจากโซนการเผาไหม้ไปยังระบบกำจัดอนุภาค (Concrete, n.d.) เถ้าถ่านหิน ถูกกำจัดจากก๊าซการเผาไหม้โดยระบบกำจัดฝุ่นไม่ว่าจะโดยกลไกของระบบเองหรือโดยการใช้ตัวจับอนุภาคแบบไฟฟ้าสถิต ก่อนที่จะถูกปล่อยออกสู่ชั้นบรรยากาศ เถ้าถ่านหินมีขนาดอนุภาคที่มีลักษณะเป็นรูปร่างกลม มีความละเอียดมากกว่าปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์และปูนขาว ช่วงขนาดของเถ้าถ่านหินมีขนาดน้อยกว่า 1 ไมครอน แต่ไม่เกิน 150 ไมครอน ประเภทและปริมาณสัมพัทธ์ของสารที่ไม่ติดไฟในเถ้าถ่านหินเป็นตัวกำหนดขององค์ประกอบทางเคมีของถ่านหิน องค์ประกอบหลักทางเคมีของเถ้าถ่านหินประกอบด้วยออกไซด์ ดังนี้ ซิลิกอนออกไซด์ (SiO_2) อะลูมิเนียมออกไซด์ (Al_2O_3) เหล็กออกไซด์ (Fe_2O_3) และแคลเซียมออกไซด์ (CaO) โดยอิทธิพลหลักขององค์ประกอบทางเคมีของถ่านหิน มาจากประเภทของถ่านหิน ลักษณะทางกายภาพ และทางเคมีของเถ้าถ่านหินขึ้นกับวิธีการเผาไหม้ แหล่งของถ่านหิน และรูปร่างของอนุภาค องค์ประกอบทางเคมีที่มีความแปรปรวนในช่วงที่กว้าง ชี้ให้เห็นถึงความแปรปรวนของช่วงที่กว้างนั้นเกิดจากการใช้ถ่านหินในโรงผลิตไฟฟ้าทั่วโลก (Malhotra & Ramezani pour, 1994) เถ้าถ่านหินถูกนำมาใช้ทดแทนปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ได้ถึงร้อยละ 60 และช่วยปรับปรุงสมบัติด้านความคงทนของคอนกรีตให้ดีขึ้น (Malhotra, 2002)

ในปี 1999 Davidovits เสนอสารละลายอัลคาไลน์ที่สามารถใช้ในการทำปฏิกิริยากับซิลิกอน (Si) อลูมิเนียม (Al) ในวัสดุต้นแหล่งหรือวัสดุผลพลอยได้ เช่น แก้วถ่านหิน และแก้วเคลือบเพื่อผลิตเป็น สารยึดเกาะ เพราะว่าปฏิกิริยาที่เกิดขึ้นนี้คือกระบวนการโพลิเมอร์ไรเซชันซึ่งเป็นที่ทำให้เกิดการยึดเกาะ (Davidovits, 1999) ที่ผ่านมา แก้วถ่านหิน ได้ถูกนำมาใช้เป็นวัสดุตั้งต้นในการผลิตจีโอโพลิเมอร์ คอนกรีตเป็นหลัก เนื่องจากองค์ประกอบทางเคมีของแก้วลอยที่มีจำนวนของซิลิกอน และอลูมิเนียม ที่สูงจึงมีความเหมาะสมในการนำมาผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต ซึ่งพบว่าให้กำลังอัดสูง มีความคงทนที่ดี และยังเป็นมิตรต่อสิ่งแวดล้อม แต่เนื่องจากแก้วถ่านหินมีมูลค่าสูงขึ้นเป็นเพราะว่าถ่านหินสามารถนำมาใช้แทนปูนซีเมนต์ในการผลิตคอนกรีตได้โดยตรง

แก้วขานอ้อยเป็นวัสดุที่มีอยู่ทั่วทุกภาคของประเทศ ซึ่งมีสมบัติเป็นวัสดุปอซโซลานสามารถใช้ทดแทนปูนซีเมนต์ในการผลิตคอนกรีตได้ และยังมีการศึกษาเพื่อใช้เป็นวัสดุตั้งต้นในการผลิตจีโอโพลิเมอร์ ซึ่งในปัจจุบันนั้นยังมีไม่มากนัก โดยในช่วงปี 2016 Saloma และคณะ ได้ทำการศึกษาค่าความเข้มข้นของ NaOH ที่มีต่อจีโอโพลิเมอร์มอร์ต้า ช่วงความเข้มข้น 8 ถึง 16 โมลาร์ โดยมีอัตราส่วนโซเดียมไฮดรอกไซด์ต่อโซเดียมซิลิเกต 1.0 ซึ่งพบว่าความเข้มข้นของโซเดียมไฮดรอกไซด์ที่มีค่าโมลาร์ต่ำจะทำให้ค่าการยุบตัวสูงกว่าความเข้มข้นที่โมลาร์สูง ในทางกลับกันกำลังอัดจะเพิ่มขึ้นตามความเข้มข้นของโมลาร์ที่สูงขึ้นสูงสุดเท่ากับ 20.44 เมกะปาสคาล และพบว่าการแข็งตัวของจีโอโพลิเมอร์จะลดลงเมื่อโมลาร์สูงขึ้น ส่วนกำลังอัดจะพัฒนาตามอายุของตัวอย่าง ส่วนในประเทศไทยก็มีผู้วิจัยที่ทำการศึกษเกี่ยวกับจีโอโพลิเมอร์ที่ผลิตจากแก้วขานอ้อยแต่ยังไม่มากนัก จากข้อมูลต่างๆ ที่ทำการสืบค้นหาข้อมูลที่เกี่ยวข้องกับการผลิตจีโอโพลิเมอร์ที่ผลิตจากแก้วขานอ้อยนั้นจะเห็นได้ว่าส่วนใหญ่แล้วยังคงมีกำลังอัดที่ต่ำและยังคงใช้อุณหภูมิที่สูงในการบ่ม โดยส่วนใหญ่ยังคงเป็นงานวิจัยที่เป็นมอร์ต้าร์ซึ่งยังคงเป็นช่องว่างที่สามารถนำไปพัฒนาเพื่อผลิตเป็นคอนกรีต และลดอุณหภูมิการบ่มลง

ดังนั้นในงานวิจัยนี้จึงมุ่งเน้นทำการศึกษาเพื่อการพัฒนาจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตจากแก้วขานอ้อยให้มีกำลังสูงขึ้น ศึกษาอิทธิพลที่มีผลต่อกำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตแก้วขานอ้อย โดยแทนที่ด้วย ตะกอนน้ำประปา เศษอลูมิเนียม และปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ประเภทที่ 1 อัตราส่วนของสารละลายต่อวัสดุตั้งต้น อัตราส่วนของมวลรวมหยาบต่อสารละลาย อิทธิพลของสารผสมเพิ่มที่มีต่อความสามารถในการทำงานได้ กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต และความคงทนของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต โดยทำการทดสอบสมบัติด้านต่างๆ ของจีโอโพลิเมอร์แก้วขานอ้อย ได้แก่ กำลังอัด การซึมผ่านน้ำ และการสึกกร่อน ซึ่งผลการศึกษาที่ได้สามารถนำไปปรับใช้เพื่อเป็นแนวทางในการประยุกต์ใช้งานสำหรับจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต และยังสามารถพัฒนาเป็นวัสดุก่อสร้างทางเลือกที่เป็นมิตรกับสิ่งแวดล้อมในอนาคตต่อไปได้

1.2 วัตถุประสงค์ของการวิจัย

1.2.1 เพื่อการพัฒนาจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตจากเถ้าขานอ้อยให้มีกำลังสูงขึ้น และใช้วัสดุอื่นมารวมเป็นวัสดุตั้งต้นกับเถ้าขานอ้อยในการผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต

1.2.2 ศึกษาอิทธิพลของ อัตราส่วน AL/B อุณหภูมิการบ่ม ชนิดมวลรวมหยาบ และสารผสมเพิ่ม ในการผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อย ที่มีต่อสมบัติด้าน การทำงานได้ การหดตัวเมื่อแห้ง กำลังอัด การซึมผ่านน้ำ และการสึกกร่อน

1.3 ขอบเขตของการวิจัย

1.3.1 วัสดุที่ใช้เป็นวัสดุตั้งต้นในการวิจัย ได้แก่ เถ้าขานอ้อยจากโรงน้ำตาลวังขนาย ต.แก้งแก อ.โกสุมพิสัย จ.มหาสารคาม เศษอะลูมิเนียมจากอุตสาหกรรมก่อสร้าง ตะกอนน้ำประปาจากโรงผลิตน้ำประปา อำเภอมือง มหาสารคาม และปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ประเภทที่ 1

1.3.2 ใช้มวลรวมหยาบ 3 ชนิด ได้แก่ หินปูนย่อย (A) หินบะซอลต์โพรงข่าย (B) และกรวดแม่น้ำ (C) ขนาด 3/8” เตรียมในสภาพอิ่มตัวผิวแห้ง อัตราส่วน CA/AL อยู่ในช่วง 5 ถึง 6

1.3.3 ทรายแม่น้ำจากแหล่งน้ำพองที่มีค่าโมดูลัสความละเอียดเท่ากับ 2.5 ถึง 2.9 เตรียมในสภาพอิ่มตัวผิวแห้ง

1.3.4 อัตราส่วนสารละลายต่อวัสดุตั้งต้น (AL/B) อยู่ในช่วง 0.50 ถึง 0.60

1.3.5 อัตราส่วนของโซเดียมไฮดรอกไซด์ต่อโซเดียมซิลิเกต ($\text{Na}_2\text{SiO}_3/\text{NaOH}$) เท่ากับ 1

1.3.6 อุณหภูมิที่ใช้ในการบ่มอยู่ในช่วง 40 ถึง 100 องศาเซลเซียส เป็นระยะเวลา 48 ชั่วโมง และบ่มที่อุณหภูมิห้องจนถึงอายุทดสอบ

1.3.7 ค่าการยุบตัวของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตกำหนดไว้ที่ 50 มิลลิเมตร $\pm$ 25 มิลลิเมตร

1.3.8 สารผสมเพิ่มชนิด Superplasticizers ประเภท F และ G ร้อยละ 1 ถึง 5

1.3.9 ทดสอบความสามารถในการทำงานได้ด้วยวิธีหาค่าการยุบตัว ทดสอบการก่อดัว ทดสอบการหดตัวเมื่อแห้ง ทดสอบกำลังอัด การซึมผ่านน้ำและการสึกกร่อน ของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตจากเถ้าขานอ้อย

1.3.10 ทำการทดสอบกำลังอัดของตัวอย่างที่อายุ 3 7 28 และ 90 วัน ส่วนการซึมผ่านน้ำและการสึกกร่อน ทดสอบที่อายุตัวอย่าง 28 วัน

1.4 ผลที่คาดว่าจะได้รับ

1.4.1 ทราบถึงการพัฒนาจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตจากเถ้าขานอ้อยให้มีกำลังสูงขึ้น และใช้วัสดุอื่นมารวมเป็นวัสดุตั้งต้นกับเถ้าขานอ้อยในการผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต

1.4.2 ทราบถึงอิทธิพลของ อัตราส่วน AL/B อุณหภูมิการบ่ม ชนิดมวลรวมหยาบ และสารผสมเพิ่ม ในการผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อย ที่มีต่อสมบัติด้าน การทำงานได้ การหดตัว เมื่อแห้ง กำลังอัด การซึมผ่านน้ำ และการสึกกร่อน



บทที่ 2

เอกสารและงานวิจัยที่เกี่ยวข้อง

งานวิจัยนี้ได้ทำการศึกษาการพัฒนาสมบัติของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อย ด้านต่างๆ ได้แก่ กำลังอัด ความทนทาน และอุณหภูมิในการบ่ม โดยมีรายละเอียดเอกสารและงานวิจัยที่เกี่ยวข้องดังนี้

2.1 จีโอโพลิเมอร์ (Geopolymer)

2.1.1 ความหมายของวัสดุจีโอโพลิเมอร์ คือวัสดุที่มีโครงสร้างที่เป็นแบบอสัณฐาน (Amorphous) แบบ 3 มิติ มีส่วนผสมของอะลูมิเนียมซิลิเกต เป็นวัสดุที่พัฒนาเพื่อทดแทนปูนซีเมนต์ และเป็นมิตรต่อสิ่งแวดล้อม จีโอโพลิเมอร์มีการค้นพบเป็นครั้งแรกในปี ค.ศ. 1950 โดยนักวิทยาศาสตร์ชาวสหภาพโซเวียต ชื่อ Glukhovsky ซึ่งต่อมาในปี ค.ศ. 1987 วิศวกรเคมีชาวฝรั่งเศสชื่อ Davidovits ได้ให้นิยามของจีโอโพลิเมอร์ และได้มีการพัฒนาวัสดุโพลิเมอร์อนินทรีย์ (Inorganic polymer) โดยใช้ดินขาวที่มีองค์ประกอบของ ซิลิกา (SiO_2) และอะลูมินา (Al_2O_3) เป็นส่วนประกอบหลักในการทำปฏิกิริยากับสารละลายโซเดียมไฮดรอกไซด์ (NaOH) โดยใช้ความร้อนที่อุณหภูมิ 100 ถึง 150 องศาเซลเซียส เป็นตัวเร่งปฏิกิริยาจนเกิดปฏิกิริยาโพลิคอนเดนเซชัน (Polycondensation) (วิเชียร ชาลี, 2559) ซึ่งในปัจจุบันนักวิจัยได้ทำการศึกษาค้นคว้าการผสมวัสดุ จีโอโพลิเมอร์ ในอุณหภูมิปกติ และได้ปฏิกิริยาที่สมบูรณ์โดยไม่ต้องใช้ความร้อนในการเร่งปฏิกิริยา โครงสร้างโมเลกุลของจีโอโพลิเมอร์มีสูตรทางเคมีพื้นฐาน (Davidovits, 2008) แสดงในสมการที่ 2.1

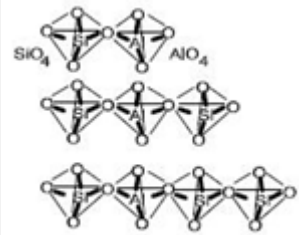


เมื่อ	M	คือ	ธาตุอัลคาไลน์ (alkaline)
	Z	คือ	จำนวนของโมเลกุลของ ซิลิกา (SiO_2) เท่ากับ 1, 2 หรือ 3
	n	คือ	สายโซ่ของจำนวนโมเลกุลที่ต่อกัน (polycondensation)
	w	คือ	จำนวนโมเลกุลของน้ำ และ
	-	คือ	การยึดเกาะกันของพันธะ (bonding)

2.1.2 โครงสร้างจีโอโพลิเมอร์ เกิดจากโมเลกุลของ Si^{+4} และ Al^{+3} จับตัวกันเกิดพันธะโคออดิเนตกับออกซิเจนแบบ 4 แขน เมื่อทำปฏิกิริยาไประยะหนึ่งจะเกิดการจับตัวกันเป็นโครงสร้างโพลิ

เมอร์ ที่เรียกว่าปฏิกิริยาพอลิคอนเดนเซชัน ของซิลิกา และอะลูมินา เป็นโซโม่เลกุลด้วยพันธะโควาเลนต์ (Covalent bond) จะมีโครงสร้างเป็นลักษณะคล้ายกับปิรามิดสี่เหลี่ยมด้านเท่า โดยสามารถแบ่งประเภทของโครงสร้างจีโอพอลิเมอร์ออกเป็น 3 ประเภท (Songpiriyakij et al., 2010) คือ โพลีไซอะเลต (Polysialate) โพลีไซอะเลตไซลอกโซ (Polysialate siloxo) และโพลีไซอะเลตไดไซลอกโซ (Polysialate disiloxo) ดังแสดงในรูปที่ 3

Types of species	Abbreviations
1. Poly(sialate) $R_n-(\text{Si}-\text{O}-\text{Al}-\text{O})_n-$	R-PS
2. Poly(sialate-siloxo-) $R_n-(\text{Si}-\text{O}-\text{Al}-\text{O}-\text{Si}-\text{O})_n-$	R-PSS
3. Poly(sialate-disiloxo-) $R_n-(\text{Si}-\text{O}-\text{Al}-\text{O}-\text{Si}-\text{O}-\text{Si}-\text{O})_n-$	R-PSDS



รูปที่ 3 รูปแบบโครงสร้างของจีโอพอลิเมอร์

ที่มา: (Davidovits, 1999)

2.1.3 กลไกการเกิดปฏิกิริยาทางเคมีของจีโอพอลิเมอร์ ปฏิกิริยาการที่เกิดจากสารจีโอพอลิเมอร์มีอะลูมิโนซิลิเกต (Aluminosilicate) ที่มีลักษณะอยู่ในรูปแบบอสัณฐาน และมีรูปแบบกิ่งผลึก ที่พร้อมจะทำปฏิกิริยากับสารละลายอัลคาไลน์ และเกิดการก่อตัวแล้วแข็งตัวสามารถรับแรงอัดได้ดี ปฏิกิริยาของจีโอพอลิเมอร์นั้นสามารถแบ่งออกเป็น 5 ขั้นตอน (Duxson et al., 2007) ดังนี้

1. ขั้นตอนการชะละลาย (Dissolution) โดยขั้นตอนนี้เกิดขึ้นเมื่อสารตั้งต้นที่มีอะลูมิโนซิลิเกต เช่น เถ้าขาน้อย เถ้าถ่านหิน เป็นต้น ถูกนำมาผสมกับโซเดียมไฮดรอกไซด์ หรือ โพแทสเซียมไฮดรอกไซด์ (KOH) จะเกิดการชะละลายเอา อะลูมินา (Al) และซิลิกา (Si) ที่เป็นสารประกอบหลักในสารตั้งต้นออกมาทำปฏิกิริยาเคมี

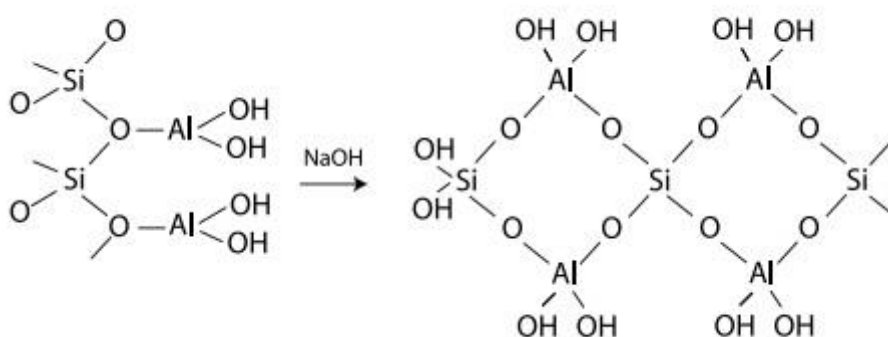
2. ขั้นตอนของสภาวะสมดุลจำเพาะ (Speciation equilibrium) เมื่ออุณหภูมิของแข็งที่มีการชะละลายบนพื้นผิวทำให้อะลูมินา และซิลิกาถูกปลดปล่อยเป็นอิสระ ที่อยู่ในรูปของโมโนเมอร์ โดยจะเกิดการจัดเรียงตัวที่มีความซับซ้อนของซิลิกาอะลูมินา และอะลูมิโนซิลิเกต และอยู่ในสภาวะสมดุลจำเพาะ ในขั้นตอนนี้ น้ำจะถูกขับออกจากเนื้อของจีโอพอลิเมอร์ในช่วงของการบ่ม และช่วงแห้งตัว ในระหว่างการทำปฏิกิริยาจะยังคงมีน้ำเหลืออยู่ในโพรงขนาดเล็กที่มีความไม่ต่อเนื่อง (Discontinuous nano pore) ซึ่งไม่ส่งผลต่อปฏิกิริยาทางเคมีที่เกิดขึ้น

3. ขั้นตอนการก่อตัวเป็นเจล (Gelation) เมื่อมีการชะละลายของอะลูมิโนซิลิเกตที่ค่าความเป็นด่างสูงอย่างรวดเร็ว จะเกิดการอิมตัวอย่างมากของสารละลายอะลูมิโนซิลิเกต

(Supersaturated aluminosilicate solution) จนสารละลายเข้มข้นขึ้นอยู่ในรูปเจล (Gel) ซึ่งเป็นโอลิโกเมอร์ (Oligomer) อยู่ในรูปของสภาวะที่มีน้ำเป็นโครงข่ายขนาดใหญ่โดยมีการควบแน่น ปฏิกิริยานี้จะมีการปล่อยน้ำที่สะสมในช่วงการชะละลาย น้ำที่เหลือจะอยู่ในโพรงเจล ซึ่งมีส่วนประกอบของอะลูมิเนียมซิลิเกตและน้ำ

4. ขั้นตอนการจัดเรียงตัวของโครงสร้างใหม่ (Reorganization) ปฏิกิริยายังคงดำเนินไปเรื่อยๆ หลังจากเกิดเจลมีการจัดเรียงตัวและเกิดโครงสร้างใหม่

5. ขั้นตอนการจัดเรียงตัวแบบลูกโซ่และการแข็งตัว (Polymerization chain and Hardening) เกิดการเชื่อมโยงของโครงข่ายมากขึ้น จนเกิดเป็นโครงข่ายแบบ 3 มิติ เรียกว่า จีโอโพลิเมอร์ ดังแสดงในรูปที่ 4



รูปที่ 4 ปฏิกิริยาโพลิคอนเดนเซชันของดินขาวในสารอัลคาไลน์

ที่มา: (Davidovits, 2015)

2.2 วัสดุพอซโซลาน (Pozzolan)

2.2.1 ความหมายของวัสดุพอซโซลาน เป็นวัสดุที่มีซิลิกา และอะลูมินา เป็นองค์ประกอบหลัก โดยปกติแล้ววัสดุพอซโซลานนั้นไม่มีความสามารถที่เป็นวัสดุยึดประสานได้ แต่เมื่อวัสดุพอซโซลานมีความละเอียดมากและมีความชื้นหรือน้ำมากเพียงพอ ก็จะสามารถทำปฏิกิริยากับแคลเซียมไฮดรอกไซด์ได้ที่อุณหภูมิปกติ ทำให้ได้สารที่มีส่วนประกอบของสมบัติการยึดประสานคล้ายซีเมนต์ (ASTM C168, 2003) ปัจจุบันวัสดุพอซโซลานนิยมนำมาใช้แทนที่ในปูนซีเมนต์เพื่อลดต้นทุน และลดการปล่อยก๊าซคาร์บอนไดออกไซด์ในการผลิตคอนกรีต วัสดุพอซโซลานยังช่วยปรับปรุงคุณภาพด้านต่างๆ ของคอนกรีต ตามแต่ละชนิดของวัสดุพอซโซลานที่นำมาใช้งาน ในปัจจุบันนั้นวัสดุพอซโซลานถูกนำมาใช้เป็นสารตั้งต้นหรือใช้ในการสังเคราะห์จีโอโพลิเมอร์สามารถแบ่งออกเป็น 9 ชนิด (Davidovits, 2008) ได้แก่ โซเดียมซิลิเกต ดินขาว ดินขาวเผา แคลเซียม หิน ซิลิกา ฟอสเฟต สารอินทรีย์และสารอนินทรีย์ และเถ้าถ่านหิน เป็นต้น

2.2.2 ประเภทของวัสดุปอซโซลานมีอยู่ด้วยกันหลายประเภท ได้แก่ เถ้าถ่านหิน เถ้าแกลบ เถ้าปาล์มน้ำมัน เถ้าขานอ้อย เถ้าหนék ดินขาว ดินขาวเผา ซิลิกาฟุม ตะกรันเถาเตาถลุงเหล็ก เป็นต้น (ปริญญญา จินดาประเสริฐ และคณะ, 2556) และยังมีวัสดุปอซโซลานชนิดอื่นอีก เช่น ตะกอน น้ำประปา เศษอะลูมิเนียม เถ้าภูเขาไฟ และเถ้าชีวะมวล เป็นต้น สำหรับงานวิจัยในครั้งนี้จะนำวัสดุเหลือทิ้ง ได้แก่ เถ้าขานอ้อย ตะกอนน้ำประปา และเศษอะลูมิเนียม มาใช้ในการศึกษาในครั้งนี้โดยมีรายละเอียดดังนี้

1. เถ้าขานอ้อย (Bagasse ash)

เถ้าขานอ้อยเป็นวัสดุเหลือทิ้งจากขบวนการผลิตน้ำตาล เมื่อบีบเอาน้ำจากต้นอ้อยแล้วจะได้กากอ้อยที่เรียกว่าขานอ้อย จากนั้นก็นำขานอ้อยไปเผาเป็นเชื้อเพลิงเพื่อผลิตไฟฟ้า ซึ่งจะนำไฟฟ้าที่ผลิตได้ไปใช้ภายในโรงงานและไฟฟ้าที่เหลือใช้จะนำไปขายให้การไฟฟ้าฝ่ายผลิตแห่งประเทศไทยโดยส่วนใหญ่แล้วเป็นประเทศที่ปลูกอ้อยเป็นจำนวนมาก ซึ่งประเทศไทยเป็นประเทศที่มีการผลิตน้ำตาลในช่วงฤดูการผลิต 2560/2561 มีผลผลิตน้ำตาล 14.7 ล้านตัน ถือเป็นผู้ผลิตรายใหญ่สุดของภูมิภาคตะวันออก ในช่วงฤดูการปี 2561/2562 มีจำนวนปริมาณของอ้อยอยู่ที่ 131 ล้านตัน ผลิตน้ำตาลและส่งออกเป็นอันดับ 2 ของโลกในปี 2561/2562 ในขบวนการผลิตน้ำตาลนี้เมื่อทำการหีบอ้อยแล้วจะเหลือขานอ้อยร้อยละ 27 ถึง 30 ของปริมาณอ้อยสดที่ถูกหีบเอาน้ำอ้อยออก เศษของขานอ้อยเหล่านี้จะถูกนำไปใช้เป็นเชื้อเพลิงในช่วงฤดูหีบจะใช้ขานอ้อยร้อยละ 61.74 และช่วงละลายน้ำตาลจะใช้ขานอ้อยร้อยละ 29.94 ส่วนช่วงซ่อมบำรุงรักษาจะใช้ขานอ้อยร้อยละ 7.25 และปริมาณขานอ้อยที่คงค้างในโรงงานมีร้อยละ 1.07 และเมื่อนำขานอ้อยมาเผาเพื่อผลิตกระแสไฟฟ้าแล้วจะเหลือวัสดุเหลือทิ้งที่เป็นเถ้าขานอ้อยประมาณร้อยละ 0.62 ของน้ำหนักขานอ้อยหรือคิดเป็นประมาณ 812,200 ตันต่อปี ซึ่งเถ้าเหล่านี้เป็นวัสดุเหลือทิ้งจากขบวนการผลิตและมีการนำมาใช้ประโยชน์ค่อนข้างน้อย เช่น นำมาถมที่ และทางการเกษตรนำไปใช้เป็นปุ๋ยเพื่อปรับสภาพดินของแปลงอ้อยหรือด้านการเกษตรอื่น ๆ เป็นต้น (ปริญญญา จินดาประเสริฐ และคณะ, 2556)

ตารางที่ 1 องค์ประกอบทางเคมีของเถ้าขานอ้อย

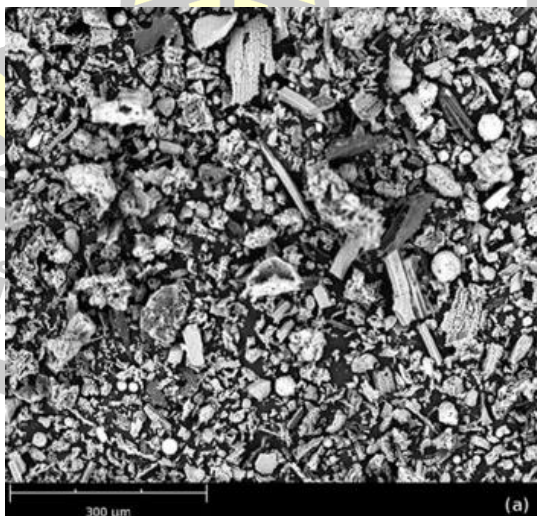
Composition (%)	SiO ₂	Al ₂ O ₃	Fe ₂ O ₃	CaO	MgO	SO ₃	LOI
Bagasse ash (Low LOI)	76.80	4.40	8.04	5.44	0.94	0.09	3.28
Bagasse ash (High LOI)	67.10	5.69	2.54	2.93	0.45	0.03	20.36

ที่มา: (คววี มนทการติวงศ์, 2458)

สมบัติทางเคมีและลักษณะทางกายภาพของเถ้าชานอ้อย โดยองค์ประกอบหลักทางเคมีของเถ้าชานอ้อยมี SiO_2 ร้อยละ 65 ถึง 75 มีปริมาณ SO_3 ต่ำ แต่มีปริมาณ LOI สูงถึงร้อยละ 20 ถึง 30 และหากเถ้าชานอ้อยมีปริมาณ LOI ที่สูง มักจะมี SiO_2 ต่ำกว่าอ้อยเถ้าชานอ้อยที่มีค่า LOI ต่ำ (คารวี มนทการติวงศ์, 2458) ดังแสดงในตาราง 1 แต่ค่า LOI ที่สูงของเถ้าชานอ้อยนั้นไม่ได้เป็นคาร์บอน เถ้าชานอ้อยมีสมบัติเป็นสารประกอบอื่นที่เกิดการสลายตัวภายใต้การเผาไหม้ที่อุณหภูมิสูงๆ ซึ่งผลการทดสอบค่า LOI นั้นใช้อุณหภูมิที่สูงถึง 750 องศาเซลเซียส ลักษณะทางกายภาพของเถ้าชานอ้อยมีลักษณะรูปร่างเป็นเหลี่ยมมุม มีความไม่แน่นอน มีผิวพรุนสูง และมีผิวขรุขระ ซึ่งมีขนาดของอนุภาคใหญ่กว่า 30 ไมครอน แสดงในรูปที่ 5 เมื่อนำเถ้าชานอ้อยมาบดและร่อนด้วยตะแกรงเบอร์ 325 ให้มีความละเอียดเพิ่มขึ้นอนุภาคจะมีความคล้ายกันกับเถ้าแกลบ มีขนาดและความพรุนลดลงเมื่อเทียบกับเถ้าชานอ้อยก่อนบด

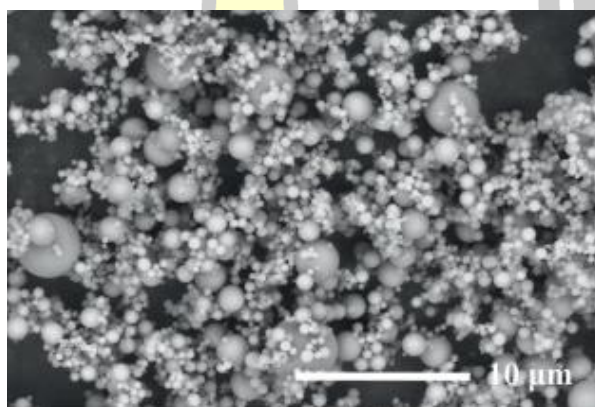
2. เถ้าถ่านหิน (Coal Fly Ash)

เถ้าถ่านหินเป็นวัสดุที่เกิดจากการเผาถ่านหินลิกไนต์เป็นเชื้อเพลิงเพื่อผลิตไฟฟ้า หลังจากเถ้าถ่านหินถูกเผาเพื่อเป็นพลังงานในการผลิตไฟฟ้าแล้ว จะมีกากที่ประกอบด้วยเถ้าถ่านหินหรือเถ้าลอยประมาณร้อยละ 80 และร้อยละ 20 เป็นเถ้าก้นเตาหรือเถ้าหนัก (ปริญญา จินดาประเสริฐ และคณะ, 2556) โรงไฟฟ้าถ่านหินแม่เมาะ มีการใช้ถ่านหินลิกไนต์เป็นเชื้อเพลิงในปี พ.ศ. 2559 ประมาณ 1.70 ล้านตัน โดยเมื่อคิดเป็นร้อยละของเถ้าถ่านหินประมาณ 1.36 ล้านตัน (<http://maemoh.egat.com/index.php/tec>) ปัจจุบันเถ้าถ่านหินจากแหล่งโรงไฟฟ้าถ่านหินแม่เมาะ อำเภอแม่เมาะ จังหวัดลำปาง เป็นวัสดุปศุชีลาที่นิยมนำมาใช้ผสมเพื่อแทนที่ปริมาณของปูนซีเมนต์บางส่วนเพื่อลดต้นทุน และเพิ่มสมบัติด้านอื่นๆ ของคอนกรีต



รูปที่ 5 ภาพถ่ายโครงสร้างในระดับจุลภาคโดย SEM ของเถ้าชานอ้อย
ที่มา: (Arif et al., 2017)

สมบัติทางเคมีและลักษณะทางกายภาพของเถ้าถ่านหิน ซึ่งเถ้าถ่านหินแบ่งออกเป็น 2 ประเภท ตามมาตรฐาน ASTM C618 คือ Class F และ Class C โดยองค์ประกอบหลักทางเคมีของเถ้าถ่านหินมีปริมาณสมบัติทางเคมี ดังแสดงในตารางที่ 2 ลักษณะทางกายภาพของเถ้าถ่านหิน มีลักษณะรูปร่างเป็นทรงกลมและมีผิวเรียบ ความละเอียดของเถ้าถ่านหินจากโรงไฟฟ้าแม่เมาะมีความละเอียดอยู่ในช่วง 2,500 ถึง 3,500 ตารางเซนติเมตรต่อกรัม โดยทดสอบตามวิธีของเบลน (ชัย จาตุรพิทักษ์กุล, 2553) เถ้าถ่านหินยังประกอบไปด้วยอนุภาคที่มีโพรงด้านใน ซึ่งเป็นผลมาจากการที่ก๊าซจากการเผาไหม้ถูกกักไว้ภายใน และยังมีเถ้าถ่านหินที่มีอนุภาคเล็กๆ ขนาดไม่เกิน 100 ไมครอน โดยความถี่จำเพาะเถ้าถ่านหินอยู่ในช่วง 2.00 ถึง 2.20 (ปริญญญา จินดาประเสริฐ และคณะ, 2556) มีรูปร่างเป็นทรงกลม มีผิวค่อนข้างเรียบ เมื่อดูจากภาพถ่ายด้วยกล้อง SEM ดังแสดงในรูปที่ 6



รูปที่ 6 ภาพถ่ายโครงสร้างในระดับจุลภาคโดย SEM ของเถ้าถ่านหิน
ที่มา: (Yang et al., 2018)

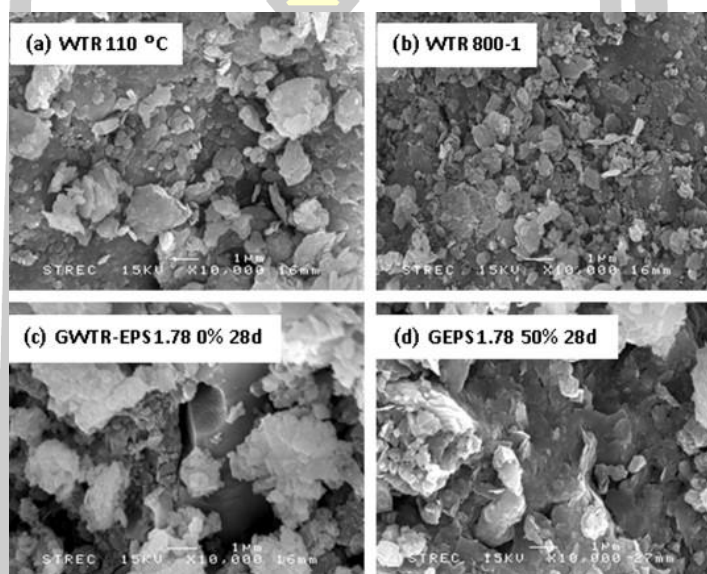
ตารางที่ 2 องค์ประกอบทางเคมีของเถ้าถ่านหิน

Composition (%)	SiO ₂	Al ₂ O ₃	Fe ₂ O ₃	CaO	MgO	SO ₃	K ₂ O	Na ₂ O	LOI
Fly ash	39.40	17.93	12.92	19.19	2.99	3.03	2.50	1.36	0.17

ที่มา: (มนตรี คงสุข และคณะ, 2559)

3. ตะกอนน้ำประปา (Wastewater sludge)

ตะกอนน้ำประปาเป็นวัสดุเหลือทิ้งจากขบวนการผลิตน้ำประปา มีขบวนการผลิต คือ การนำน้ำดิบจากแม่น้ำลำคลองมาเติมสารเคมี (Coagulant) เพื่อเร่งการตกตะกอน แล้วเข้าสู่ขั้นตอนการรวมตะกอน (Flocculation) เพื่อให้ตะกอนจับตัวกันให้มีขนาดใหญ่ และเข้าสู่ขั้นตอนการตกตะกอน (Sedimentation) เพื่อแยกส่วนของตะกอนน้ำประปา เมื่อผ่านขบวนการตกตะกอนจะเข้าสู่ขั้นตอนการกรอง (Filtration) และขบวนการฆ่าเชื้อโรค ก่อนส่งไปยังระบบประปาเพื่อใช้เป็นน้ำอุปโภคและบริโภค (เกียรติสุดา สมนา, 2559) ในการผลิตน้ำประปา 1 ลูกบาศก์เมตร จะทำให้เกิดปริมาณตะกอนในระบบผลิตประมาณ 25 ถึง 30 กรัม (<http://www.mwa.co.th/>)



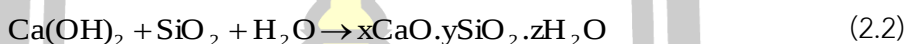
รูปที่ 7 รูปจาก SEM ของ (a): แบบไม่เผา WTR (b): WTR เผาที่ 800 °C (c): WTR-based geopolymer ไม่มี EPS และ (d): WTR-based geopolymers กับ 50% EPS.

ที่มา: (Waijarean et al., 2014)

สมบัติทางเคมีและลักษณะทางกายภาพของตะกอนน้ำประปา พบว่า ตะกอนน้ำประปามีองค์ประกอบทางเคมีที่มีส่วนประกอบของซิลิกา (SiO_2) และอะลูมินา (Al_2O_3) ในปริมาณค่อนข้างสูงซึ่งเป็นสมบัติของปอซโซลาน เมื่อทำการเผาจะทำให้ซิลิกาตกลง แต่อะลูมินาสูงขึ้น และไม่มีค่า LOI เมื่อเทียบกับก่อนเผา ดังแสดงในตารางที่ 3 ลักษณะทางกายภาพของตะกอนน้ำประปาคลายกับตะกอนดินเหนียวหรือตะกอนดิน ซึ่งการนำมาใช้จะต้องผ่านขั้นตอนการปรับปรุงคุณภาพของตะกอนน้ำประปาให้มีอนุภาคเล็กลงโดยการตากแล้วนำไปบด และนำมาร้อนผ่านตะแกรงเบอร์ 325 เพื่อเตรียมนำไปใช้งานต่อไป เมื่อดูจากภาพขยายด้วยกล้อง SEM จะเห็นได้ว่าเมื่อ

ทำการเผาตะกอนน้ำประปาจะทำให้มีอนุภาคที่เล็กลง และเมื่อเติม EPS จีโอโพลิเมอร์มีความแน่นเพิ่มขึ้นเมื่อเทียบกับไม่เติม EPS ดังแสดงในรูปที่ 7

2.2.3 กลไกการเกิดปฏิกิริยาทางเคมีของวัสดุปอซโซลาน (Pozzolanic reaction) คือ ปฏิกิริยาทางเคมีที่เกิดขึ้นในปูนซีเมนต์ที่มีส่วนผสมของวัสดุปอซโซลาน โดยปฏิกิริยาปอซโซลานจะเกิดขึ้นหลังปฏิกิริยาไฮเดรชันของปูนซีเมนต์ โดยซิลิกาและอะลูมินาที่เป็นส่วนประกอบอยู่ในวัสดุปอซโซลาน จะทำปฏิกิริยากับแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เหลือจากการเกิดปฏิกิริยาไฮเดรชัน ได้เป็นสารประกอบแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรต (CSH) และแคลเซียมอะลูมิเนตไฮเดรต (CAH) มีสมการทางเคมีดังแสดงในสมการที่ 2.2 และ 2.3 ตามลำดับ



ตารางที่ 3 องค์ประกอบทางเคมีของตะกอนน้ำประปา และตะกอนน้ำประปาเผา

Composition (%)	SiO ₂	Al ₂ O ₃	Fe ₂ O ₃	CaO	MgO	SO ₃	K ₂ O	Na ₂ O	LOI
Wastewater sludge	56.76	20.33	0.70	6.03	-	0.47	1.51	4.63	6.95
Wastewater sludge 110 °C	54.00	29.30	9.84	1.01	0.97	0.43	2.58	-	-
Wastewater sludge 800 °C	53.70	30.10	9.56	0.98	1.00	0.38	2.49	-	-

ที่มา: (Waijarean et al., 2014)

2.3 เศษอะลูมิเนียมเหลือทิ้ง (Aluminum waste)

เศษอะลูมิเนียมเป็นเกรด AL 6063 (ASTM B120, 2002) ซึ่งเป็นวัสดุเหลือทิ้งจากอุตสาหกรรมก่อสร้าง เนื่องจากอะลูมิเนียมมีน้ำหนักเบา และทนต่อสภาพแวดล้อมที่รุนแรงได้ดีจึงนิยมนำมาใช้ในอุตสาหกรรมงานก่อสร้าง ตัวอย่างเช่น ประตู หน้าต่าง กันสาด ราวกันตก ราวบันได และผนังตกแต่ง เป็นต้น ซึ่งเศษอะลูมิเนียมที่ได้จากการตัดวงกบประตูและหน้าต่างอะลูมิเนียมในงานก่อสร้าง เมื่อทำการตัดรอบวงกบให้ได้ขนาดตามแบบกำหนดหรือชิ้นส่วนอื่นๆ ด้วยใบตัดก็จะทำให้เกิดเศษชีเหล็อะลูมิเนียมที่เป็นส่วนเหลือทิ้งไม่ได้นำไปใช้ประโยชน์ ซึ่งเศษเหล่านี้นี้มีอะลูมินา (Al₂O₃) อยู่ในรูปของแข็งที่เป็นส่วนประกอบสำคัญในการสังเคราะห์จีโอโพลิเมอร์

สมบัติทางเคมีและลักษณะทางกายภาพของเศษอะลูมิเนียมเหลือทิ้ง พบว่าเศษอะลูมิเนียมมีองค์ประกอบของอะลูมิเนียม อยู่ในปริมาณค่อนข้างสูงซึ่งอยู่ในรูปของแข็ง ดังแสดงในตารางที่ 4

ตารางที่ 4 องค์ประกอบทางเคมีของอะลูมิเนียมเกรด AL 6063

Composition (%)	Al	Si	Fe	Cu	Mn	Mg	Cr	Zn	Ti	Other
Aluminum waste	99.00	0.02-0.06	0.35	0.10	0.10	0.45-0.90	0.10	0.10	0.10	0.15

ที่มา: (ASTM B120, 2002)

2.4 ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ (Portland cement)

2.4.1 ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ คือวัสดุที่ได้จากการเผาวัตถุดิบหลัก 2 ประเภท ได้แก่ วัสดุที่เป็นธาตุของปูนมีออกไซด์ของแคลเซียม เช่น หินปูนหรือหินชอล์ก และวัสดุที่เป็นอะลูมิเนียมไฮดรอกไซด์ที่มีออกไซด์ของซิลิกอน เช่น ดินเหนียว หินเชลหรือหินดินดาน โดยเผาวัตถุดิบที่อุณหภูมิสูงเพื่อให้ได้เม็ดปูน (Clinker) แล้วนำเม็ดปูนมาบดรวมกันกับยิปซัมเพื่อช่วยหน่วงการก่อตัวที่รวดเร็วของเม็ดปูน โดยใช้ประมาณของยิปซัมร้อยละ 2.5 ถึง 3 โดยน้ำหนักของปูนซีเมนต์ (ปริญญา จินดาประเสริฐ และคณะ, 2556) ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์แบ่งออกเป็น 5 ประเภทด้วยกันโดยแต่ละประเภทมีสมบัติที่แตกต่างกันออกไปตามการใช้งาน

2.4.2 สมบัติทางเคมีและลักษณะทางกายภาพของปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ องค์ประกอบทางเคมีของปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ประกอบด้วย ซิลิกา (SiO_2) อะลูมินา (Al_2O_3) แคลเซียมออกไซด์ (CaO) และเฟอร์ริกออกไซด์ (Fe_2O_3) ซึ่งออกไซด์ทั้ง 4 ตัวนี้จะต้องมีค่ามากกว่าร้อยละ 90 (Neville & Brooks, 1987) และปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ซีเมนต์ยังมีส่วนประกอบทางเคมีอื่นอีกดังแสดงในตารางที่ 5 ลักษณะทางกายภาพของปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ มีรูปร่างเป็นเหลี่ยมมุม มีผิวขรุขระเนื่องจากผ่านการบด เมื่อดูจากภาพขยายด้วยกล้อง SEM ดังแสดงในรูปที่ 8

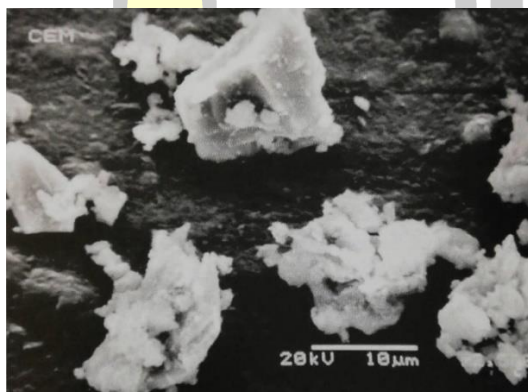
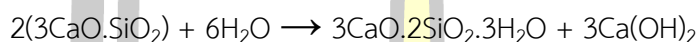
ตารางที่ 5 องค์ประกอบทางเคมีของปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ประเภทที่ 1

Composition (%)	SiO_2	Al_2O_3	Fe_2O_3	CaO	MgO	SO_3	K_2O	Na_2O	LOI
Cement Portland	20.80	5.50	3.16	64.97	1.06	2.96	0.55	0.08	2.89

ที่มา: (Sata et al., 2012)

2.4.3 กลไกการเกิดปฏิกิริยาทางเคมีของปูนซีเมนต์ ปฏิกิริยาไฮเดรชัน (Hydration) เป็นปฏิกิริยาที่เกิดขึ้นระหว่างปูนซีเมนต์กับน้ำ เกิดจาก C_3S , C_2S , C_3A และ C_4AF แบ่งออกเป็น 2 กลุ่มดังนี้

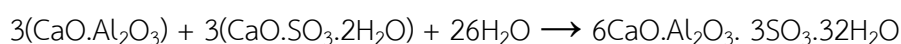
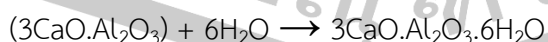
1. แคลเซียมซิลิเกตเป็นสารประกอบ ไตรแคลเซียมซิลิเกต (C_3S) และไดแคลเซียมซิลิเกต (C_2S) ทำปฏิกิริยากับน้ำจะได้แคลเซียมซิลิเกตไฮเดรต ($3CaO \cdot 2SiO_2 \cdot 3H_2O$, CSH) และแคลเซียมไฮดรอกไซด์ ($Ca(OH)_2$, CH) มีสมการทางเคมีดังแสดงในสมการที่ 2.4 และ 2.5 ตามลำดับ (Lea, 1970)



รูปที่ 8 ภาพถ่ายโครงสร้างในระดับจุลภาคโดย SEM ของปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ประเภทที่ 1

ที่มา: (Sata et al., 2012)

2. แคลเซียมอะลูมิเนตและเฟอร์ไรต์ เกิดขึ้นเมื่อสารประกอบ ไตรแคลเซียมอะลูมิเนต (C_3A) ทำปฏิกิริยากับน้ำอย่างรวดเร็วแล้วได้แคลเซียมอะลูมิเนตไฮเดรต (CAH) ที่เกิดการก่อตัวอย่างรวดเร็ว ด้วยเหตุผลนี้จึงต้องเติมยิปซัมเพื่อหน่วงการก่อตัว และทำปฏิกิริยากับไอออนของซัลเฟต จะเกิดแคลเซียมซัลโฟอะลูมิเนตไฮเดรต หรือเอทริงไกต์ (Ettringite) มีสมการทางเคมีดังแสดงในสมการที่ 2.6 และ 2.7 ตามลำดับ (Mindess et al., 1981)



2.4.4 ไฮบริดจีโอโพลิเมอร์ซีเมนต์ คือการผสมซีเมนต์ในจีโอโพลิเมอร์ที่มีสารตั้งต้นเป็นวัสดุพอลิไซลิกเพื่อปรับปรุงสมบัติของจีโอโพลิเมอร์ให้ดีขึ้นในการยึดประสาน เมื่อบ่มในอุณหภูมิปกติจะให้อำลัลดน้อยเมื่อเทียบกับการให้ความร้อนที่อุณหภูมิ 40 ถึง 75 องศาเซลเซียส (Chindaprasit & Rattanasak, 2017) ปฏิกริยาระหว่างปูนซีเมนต์กับน้ำที่ทำให้เกิดความร้อน ที่เรียกว่าปฏิกิริยาไฮเดรชันของปูนซีเมนต์ ส่งผลต่อการพัฒนากำลังอัดของไฮบริดจีโอโพลิเมอร์ซีเมนต์ไปในทางที่ดีขึ้นในอุณหภูมิปกติ (Pangdaeng et al., 2014)

2.5 สารผสมเพิ่ม (Chemical Admixtures)

สารผสมเพิ่มที่ใช้ผสมในคอนกรีตนั้นมีสมบัติแตกต่างกันตามความต้องการในการใช้งานเพื่อปรับปรุงให้คอนกรีตมีสมบัติการทำงานได้ที่ดีขึ้นในด้านต่างๆ ตามมาตรฐาน ASTM (ASTM C157/C157M, 2004) ได้แบ่งสารผสมเพิ่มออกเป็น 7 ชนิด คือ ชนิด A เป็นสารลดน้ำ ชนิด B เป็นสารหน่วงการก่อตัว ชนิด C เป็นสารเร่งการก่อตัว ชนิด D เป็นสารลดน้ำและหน่วงการก่อตัว ชนิด E เป็นสารลดน้ำและเร่งการก่อตัว ชนิด F เป็นสารลดน้ำจำนวนมาก และชนิด G เป็นสารลดน้ำจำนวนมากและหน่วงการก่อตัว ส่วนมากโดยทั่วไปแล้วสารผสมเพิ่มที่นำมาใช้ก็เพื่อปรับปรุงการทำงานได้ของคอนกรีต และให้อำลัลดที่สูงขึ้น ในการผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตก็มีการนำมาใช้เพื่อการปรับปรุงสมบัติดังกล่าวเช่นกัน การปรับปรุงสมบัติการทำงานได้ของจีโอโพลิเมอร์ด้วย Superplasticizers (SP) ที่ร้อยละ 1 โดยน้ำหนักของถ้ำลยช่วยให้การทำงานได้ดีขึ้นเมื่อวัดด้วยการทดสอบค่าการยุบตัว (Slump) ของจีโอโพลิเมอร์เทียบกับที่ไม่ได้เติม SP ซึ่งมีผลโดยตรงกับการทำงานได้และกำลังโดยตรงซึ่งขึ้นอยู่กับชนิดของสารประกอบใน SP เช่น Naphthalene Melamine และ Modified Polycarboxylate (Nematollahi & Sanjayan, 2014)

2.6 งานวิจัยที่เกี่ยวข้องกับวัสดุที่เป็นสารตั้งต้น และสารผสมของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต

2.6.1 งานวิจัยที่เกี่ยวข้องกับตะกอนน้ำประปา

Suksiripattanapong et al., 2015 ได้ทำการศึกษาหน่วยน้ำหนัก กำลังอัด และโครงสร้างทางจุลภาค ของจีโอโพลิเมอร์มวลเบาจากตะกอนน้ำประปาและถ้ำลนหิน ใช้อัตราส่วน WWS/FA เท่ากับ 70:30 โดยพบว่าสำหรับอัตราส่วนของ $\text{Na}_2\text{SiO}_3/\text{NaOH}$ หน่วยน้ำหนักและกำลังอัดขึ้นอยู่กับปริมาณอากาศ และปริมาณของอัลคาไลน์ปริมาณของอากาศมีผลต่อหน่วยน้ำหนักที่ลดลงอย่างชัดเจน และกำลังอัดเพิ่มขึ้นเมื่อ Liquid (L) < Liquid limit state (LL) หน่วยน้ำหนักและกำลังอัดลดลงอย่างมีนัยสำคัญเมื่อ L > LL การเพิ่มปริมาณอากาศขณะ L = LL คือค่าเฉลี่ยที่เหมาะสมสำหรับการผลิตจีโอโพลิเมอร์มวลเบาในเทอมของกำลังอัด และหน่วยน้ำหนัก SEM แสดงให้เห็นถึงค่า L ที่ต่ำนั้นไม่เพียงพอต่อการผลิตจีโอโพลิเมอร์มวลเบาให้เป็นเนื้อเดียวกัน และไม่เพียงพอต่อการชะ

ละลายซิลิกา และอะลูมินาจากเถาเถาหินสำหรับปฏิกิริยาจีโอโพลิเมอร์ไรเซชัน ถึงแม้ว่าการเติบโตของปฏิกิริยาจะสังเกตเห็นได้ชัดจาก $L > LL$ การหดตัวและรอยร้าวขนาดเล็กเนื่องจากการสูญเสียของเหลวในโพรงจากความร้อนที่บ่มส่งผลให้กำลังอัดลดลง และพบว่ากำลังอัดสูงสุดอยู่ในช่วง $L = LL$ การบ่มที่อุณหภูมิ 65 องศาเซลเซียสกับการเพิ่มระยะเวลาให้ความร้อนในการบ่มส่งผลเกี่ยวกับการเติบโตของปฏิกิริยาจีโอโพลิเมอร์ไรเซชันเพิ่มขึ้นไปอีกจนกระทั่งกำลังอัดสูงสุดที่ระยะเวลาบ่ม 72 ชั่วโมง ถ้าเกินระยะเวลาที่เหมาะสมกำลังจะลดลง ผลของการเพิ่มโพมอากาศเข้าไปจะทำให้โซเดียมไฮดรอกไซด์เจือจางลงส่งผลให้การชะละลาย ซิลิกาและอะลูมินาจากเถาเถาหินลดลง พบว่ากำลังอัดลดลงเมื่อปริมาณอากาศเพิ่มขึ้นสำหรับ L ที่อัตราส่วนสูงสุดของ $Na_2SiO_3/NaOH < 80:20$ มีผลต่อรอยร้าวขนาดเล็กของอนุภาคเถาเถาหินตกตะกอนในช่วงเริ่มต้นก่อนเกิดปฏิกิริยาจีโอโพลิเมอร์ไรเซชัน อย่างไรก็ตามจำนวนของอัตราส่วนที่ต่ำของ $Na_2SiO_3/NaOH > 80:20$ จะไม่เพียงพอต่อการชะละลายซิลิกา และอะลูมินาจากเถาเถาหินเพื่อทำปฏิกิริยา การบ่มด้วยความร้อนจะกระตุ้นปฏิกิริยาจีโอโพลิเมอร์ไรเซชัน ด้วยเหตุนี้ กำลังอัดจะได้จากช่วงของการบ่มมากที่สุด กำลังอัดจะพัฒนาอย่างมีนัยสำคัญ 7 วันหลังจากการบ่ม

Nimwinya et al., 2016 ได้ทำการศึกษาการใช้ตะกอนน้ำประปาและเถาเถา (WWS/RHA) เป็นวัสดุประสานที่ยั่งยืนในการสังเคราะห์จีโอโพลิเมอร์น้ำหนักเบา โดยใช้สารละลาย Na_2SiO_3 และ $NaOH$ พบว่าจะเกิดของโพรงขนาดเล็กระหว่างขบวนการของปฏิกิริยาจีโอโพลิเมอร์ไรเซชัน และน้ำหนักที่เบาโดยธรรมชาติของเถาเถา ความหนาแน่นของจีโอโพลิเมอร์จะต่ำกว่าของคอนกรีตประมาณ 3 เท่า ซึ่งเป็นประโยชน์ในการใช้เป็นวัสดุเชื่อมประสานเพื่อพัฒนาโครงสร้างที่มีน้ำหนักเบา ระยะเวลาการก่อตัวเริ่มต้นและสุดท้าย และกำลังอัดถูกควบคุมโดยอัตราส่วนของ SiO_2/Al_2O_3 เมื่ออัตราส่วนของ SiO_2/Al_2O_3 ลดลงส่งผลให้ระยะเวลาการก่อตัวเริ่มต้นและสุดท้ายสูงขึ้น เนื่องจากอัตราการควบแน่นระหว่างชนิดของซิลิเกต และอะลูมินาจะเร็วกว่าซิลิเกตและซิลิเกต มีค่า UCS สูงสุดของอัตราส่วนจีโอโพลิเมอร์เถาเถาผสมตะกอนน้ำประปา พบว่าอัตราส่วน SiO_2/Al_2O_3 ที่ 4.9 และ 5.9 บ่มในอุณหภูมิห้อง 60 องศาเซลเซียส ทดสอบตัวอย่างอายุ 7 วัน พบว่าอัตราส่วน SiO_2/Al_2O_3 ที่ 4.9 ทดสอบ UCS ความร้อนที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส จะช่วยปรับปรุงจีโอโพลิเมอร์เถาเถาผสมตะกอนน้ำประปาให้ดีขึ้นแต่ถ้าอัตราส่วนของ SiO_2/Al_2O_3 น้อยกว่า 4.9 จะมีผลกระทบอย่างมีนัยสำคัญต่อจีโอโพลิเมอร์เถาเถาผสมตะกอนน้ำประปา และที่อัตราส่วนของ SiO_2/Al_2O_3 ที่ 4.9 ของ จีโอโพลิเมอร์เถาเถาผสมตะกอนน้ำประปามี Carbon footprint ต่ำกว่า OPC

Geraldo et al., 2017 ได้ทำการศึกษาตะกอนน้ำประปา และเถาเถาในการผลิตจีโอโพลิเมอร์อย่างยั่งยืน พบว่าการแทนที่ของ Metakaolin (MK) โดยตะกอนน้ำประปาไม่เผา (Wastewater sludge, WWS) ในการผลิตจีโอโพลิเมอร์กับโซเดียมซิลิเกต ที่ได้จากเถาเถา (Rice

husk ash, RHA) ผลแสดงให้เห็นถึงสมบัติการเชื่อมประสานของจีโอโพลิเมอร์สูงขึ้นกับปริมาณ WWS ในส่วนผสม การเชื่อมประสานที่เพิ่มขึ้นในช่วงเวลาการก่อตัว และอุณหภูมิการทดสอบแสดงให้เห็นถึง อัตราการเกิดปฏิกิริยาจีโอโพลิเมอร์ไรเซชันที่ลดลง สมบัติการทำงานได้ และสมบัติทางกลของจีโอโพลิเมอร์มอร์ต้าลดลง เมื่อปริมาณของ WWS เพิ่มขึ้น ค่ากำลังอัดทุกอายุการบ่มสูงกว่าที่ต้องการเล็กน้อยสำหรับส่วนประกอบของโครงสร้างทั่วไป มอร์ต้าทั้งหมดมีสมบัติทางกลที่สูงขึ้นกับเวลา ซึ่งให้เห็นถึงความต่อเนื่องของปฏิกิริยาจีโอโพลิเมอร์มอร์ต้ากับ WWS แสดงให้เห็นช่องว่างจำนวนมาก และหน้าตัดโพรง Capillary ที่ต่ำลงเมื่อทำการบดอัดมอร์ต้า และในการทดสอบยังพบเทคนิคที่มีความเป็นไปได้ในการทำจีโอโพลิเมอร์กับการแทนที่ของ MK ด้วย WWS ไม่พบ โซเดียมซิลิเกต จาก RHA สามารถที่จะเพิ่ม SiO_2 เพื่อรักษาอัตราส่วนของมอร์ต้า ซึ่งมีความเป็นไปได้ที่จะมีประโยชน์ที่ดีต่อสภาพแวดล้อม และเป็นวัสดุที่มีความประหยัด โดยใช้ WWS และโซเดียมซิลิเกตจาก RHA ที่เป็นวัสดุเหลือทิ้ง

Waijarean et al., 2014 ได้ทำการศึกษากำลังอัด และโครงสร้างจุลภาคของจีโอโพลิเมอร์จากตะกอนน้ำเสียที่มีโลหะหนักตกค้าง พบว่าตะกอนน้ำเสียเป็นวัสดุทางเลือกสำหรับการสังเคราะห์จีโอโพลิเมอร์ โดยตะกอนน้ำเสีย (Water treatment residue, WTR) มี SiO_2 และ Al_2O_3 ในปริมาณที่เหมาะสมซึ่งสามารถใช้เป็นวัตถุดิบสำหรับผลิตวัสดุก่อสร้าง หรือเป็นวัสดุเชื่อมประสานที่แข็งแกร่งสำหรับกำจัดโลหะหนักอย่างปลอดภัยก่อนนำไปฝังกลบ ถึงแม้ว่างานวิจัยนี้จะแสดงให้เห็นว่า ตะกอนน้ำเสียอาจเหมาะกับการผลิตเป็นวัสดุก่อสร้าง แต่ยังมีรายละเอียดอีกมากที่ต้องตรวจสอบปรับปรุงสมบัติทางกล การเผา WTR ที่อุณหภูมิ 800 องศาเซลเซียส 1 ชั่วโมง เป็นสภาพที่เหมาะสมภายใต้เงื่อนไข Dehydroxylation และ Destruction ขนาด 1:1 ของชั้นตาข่ายของโครงสร้างที่เกิดขึ้นและแสดงให้เห็นโดยการวิเคราะห์ด้วยเทคนิค XRD และ FTIR พบว่าปฏิกิริยาที่เพิ่มขึ้น ของปฏิกิริยาจีโอโพลิเมอร์ไรเซชัน ระหว่าง WTR และ NaOH การพัฒนากำลังและการเกิดของเฟสผลึกโซเดียมอะลูมิเนียมซิลิเกตไฮเดรต (NASH) เป็นตัวทำให้เกิดปฏิกิริยา การเติมตะกอนมีนัยสำคัญในการลดอัตราของการพัฒนากำลังโดยเฉพาะอย่างยิ่งในช่วงเริ่มต้น กำลังที่ลดลงเกิดจากการลดสัดส่วนของ WTR เกิดจากการเพิ่มของ Electroplating sludge (EPS) อย่างไรก็ตามการลดลงของกำลังที่พบ เกิดจากการสะสมของสารประกอบที่ไม่ละลาย เช่น zinc oxide, zinc chromium oxide และ sodium iron oxide บนพื้นผิวของวัตถุดิบที่รบกวนปฏิกิริยาจีโอโพลิเมอร์ไรเซชัน การสร้างของ Sodium aluminum iron ที่ไม่ละลายของ Silicate ซึ่งให้เห็นถึงการละลายของ Si และ Al จากโครงสร้างของอะลูมิเนียมซิลิเกตใน WTR ภายใต้สภาวะความเป็นด่างที่สูงทำปฏิกิริยากับ โลหะหนักใน EPS เกิดการสร้างโครงข่ายอะลูมิเนียมซิลิเกต เพิ่มเข้าไปในการชะละลายของโลหะหนักจากจีโอโพลิเมอร์ ภายใต้การตรวจสอบที่พบว่า WTR มีประสิทธิภาพเชื่อมประสานเป็นของแข็งและกำหนดจำนวนที่เหมาะสมในการเพิ่มเข้าไปของโลหะหนัก

2.6.2 งานวิจัยที่เกี่ยวข้องกับเศษอะลูมิเนียม

Novais et al., 2018 ได้ทำการศึกษาอิทธิพลของปริมาณน้ำและผงอะลูมิเนียมที่มีต่อสมบัติของปริมาณของเสียของจีโอโพลิเมอร์โฟมที่มีน้ำหนักที่เบา และมีการพ่นโดยการควบคุมส่วนผสม (ปริมาณอะลูมิเนียม และอัตราส่วน Solid-Liquid) พบว่ามีหน่วยน้ำหนักอยู่ที่ 430 กิโลกรัมต่อลูกบาศก์เมตร และมีค่าการนำความร้อนที่ 78.6 มิลลิวัตต์ต่อมิลลิเคลวิน ซึ่งมีการเป่าสารทำให้เกิดโฟมเข้าไปตามจำนวน และปริมาตรของโฟมตามที่กำหนดในขณะที่อัตราส่วนของแข็งต่อสารละลายเป็นปัจจัยที่มีผลต่อการเชื่อมต่อระหว่างโครงข่ายการนำความร้อนที่ต่ำ และค่าความหนาแน่นที่เห็นได้ชัดจากวัสดุที่เป็นนวัตกรรมเหล่านี้ ที่มีความเกี่ยวข้องกับขนาดโครงข่ายที่กระจายตัว น่าจะนำไปประยุกต์ใช้กับงานฉนวนป้องกันความร้อน และยังพบอีกว่าการเพิ่ม Al แสดงให้เห็นการปรับปรุงระยะเวลามากที่สุด ให้มีการก่อตัวอย่างรวดเร็วของโฟมในระยะเริ่มต้นที่เป็นสิ่งสำคัญสำหรับการผลิตวัสดุ โดยในอนาคตจะพิจารณาช่วงการก่อตัวที่ดีภายใต้วัสดุผงอะลูมิเนียมในการสร้างโครงข่ายเจล ปัจจัยหลักคืออุณหภูมิการบ่มที่มีต่ออัตราการเกิดปฏิกิริยาจีโอโพลิเมอร์ไรเซชัน แต่ปริมาณน้ำยังคงปรับเปลี่ยนขั้นตอนการเกิดปฏิกิริยาจีโอโพลิเมอร์ไรเซชัน พบว่าการเร่งอุณหภูมิที่สูงและทำให้ปฏิกิริยารุนแรงขึ้นในขณะที่การเชื่อมประสานลดลงในขบวนการของปฏิกิริยาจีโอโพลิเมอร์ไรเซชัน

Perná & Hanzlíček, 2014 ได้ทำการศึกษาการแข็งตัวของโครงสร้างของ จีโอโพลิเมอร์ที่ผลิตจากของเสียเศษอะลูมิเนียม โดยพบว่าวิธีการที่เหมาะสมสำหรับการกำจัดของเสีย และการรักษาเสถียรภาพที่จะก่อมลพิษต่อสิ่งแวดล้อมแสดงให้เห็นว่าการใช้ของเสียจากอุตสาหกรรมอะลูมิเนียมคือส่วนประกอบที่ดีสำหรับปฏิกิริยาจีโอโพลิเมอร์ไรเซชันกับดินเหนียวที่ผ่านการให้ความร้อน พบว่ามีความเป็นไปได้ที่จะผลิตเป็นวัสดุในงานก่อสร้าง และเป็นวัสดุฉนวนกันความร้อนภายใต้เงื่อนไขไม่เกิดความเสียหายต่อสุขภาพและสิ่งแวดล้อม โดยมีค่ากำลังอัดที่ได้จากการทดสอบสูงถึง 30 เมกะปาสคาล และมีค่าการนำความร้อนที่จะสามารถนำไปใช้ในการก่อสร้างบ้านพักอาศัย โดยมีสมบัติที่ต้านทานการเปลี่ยนแปลงอุณหภูมิและทนไฟได้ดี โดยวัสดุที่ผ่านขบวนการเผาไหม้แล้วจะไม่เป็นอันตราย และไม่เกิดการย่อยสลายตัว

Pérez-Villarejo et al., 2018 ได้ทำการศึกษาจีโอโพลิเมอร์จากเถ้าถ่านหิน ซึ่งใช้เถ้าถ่านหิน และกากแร่อะลูมิเนียมในการผลิตจีโอโพลิเมอร์ พบว่าวิวัฒนาการจากเทคนิค XRD และ Attenuated Total Reflectance Fourier Transform Infrared Spectroscopy (ATR-FTIR) ในช่วงอายุของการบ่มจีโอโพลิเมอร์ที่แตกต่างกัน แสดงให้เห็นปฏิกิริยาที่เกิดขึ้นในการออกแบบวัสดุที่ได้จากการใช้ดินขาวผสมกับเถ้าถ่านหินและกากแร่อะลูมิเนียม เป็นสารตั้งต้นที่ไม่ได้ผ่านการปรับปรุงคุณภาพ กับสารละลาย NaOH 5 โมลาร์ และ NaSi_2O_3 โดยดูได้จาก SEM/EDS และพบว่า

จากการทดลองนี้มีความเป็นไปได้ในการใช้เถ้าชีวะมวล กากแร่จากอุตสาหกรรมอะลูมิเนียม เป็นวัตถุดิบใช้เพื่อทดแทนดินขาวเฝ้าบางส่วนในการผลิตจีโอโพลิเมอร์เพื่อทดแทนปูนซีเมนต์

Onutai et al., 2015 ได้ทำการศึกษาของเสียจากอะลูมิเนียมออกไซด์เพื่อใช้เป็นสารตั้งต้นในการผลิตจีโอโพลิเมอร์ร่วมกับเถ้าถ่านหิน สำหรับทดแทนปูนซีเมนต์ โดยพบว่าอะลูมิเนียมและเถ้าถ่านหินเหลือทิ้งเหมาะสำหรับผลิตวัสดุจีโอโพลิเมอร์ โดยศึกษาจาก 5 อัตราส่วนที่แตกต่างกันของเถ้าถ่านหินต่อของเสียจากอะลูมิเนียม คือ 100/0 90/10 80/20 60/40 และ 40/60 ความเข้มข้นของ NaOH คือ 5 10 และ 15 โมลาร์ บ่มที่อุณหภูมิ 60 และ 80 องศาเซลเซียส 24 ชั่วโมง พบว่าความเข้มข้นของ NaOH 10 โมลาร์ ที่อุณหภูมิการบ่ม 80 องศาเซลเซียส เหมาะสำหรับปฏิกิริยาจีโอโพลิเมอร์ไรเซชันเมื่อปริมาณอะลูมิเนียมเหลือทิ้งร้อยละ 40 โดยน้ำหนักได้ค่ากำลังอัดที่ 40 เมกะปาสคาล

Benavent et al., 2016 ได้ทำการศึกษาผลกระทบของอะลูมิเนียมที่มีต่อโครงสร้างของจีโอโพลิเมอร์จากช่วงแรกจนถึงการก่อตัว โดยพบว่าเมื่อใช้สารละลายซิลิกา และเติม NaAlO_2 เข้าไปในจีโอโพลิเมอร์ทำให้เกิดปฏิกิริยาที่ส่งผลต่อการก่อตัวของโอลิโกเมอร์อ่อนแอลง ผลแสดงให้เห็นค่าเฉลี่ยที่ลดลงของโอลิโกเมอร์สารละลาย ระยะเวลาการก่อตัวที่ลดลง และทำให้เกิดการเปลี่ยนแปลงของความพรุนในจีโอโพลิเมอร์ ความเข้มข้นของโซเดียมอะลูมินาที่เพิ่มขึ้นในสารละลายทำให้ความพรุนลดลงอย่างเห็นได้ชัด พบว่าความแตกต่างระหว่างอัตราส่วนของ Si/Al และ (Si + Al)/ Na_2O โมลาร์ ที่สูงของอัตราส่วน (Si + Al)/ Na_2O จะเร่งการละลายของ MK และอัตราส่วนที่ต่ำของ Si/Al ในสารละลายจะเร่งให้เกิดการเปลี่ยนแปลงของตัวทำละลายต่อเจลได้อย่างรวดเร็ว ในทางกลับกันการเปรียบเทียบจีโอโพลิเมอร์ที่มีส่วนประกอบที่เหมือนกัน แต่ไม่ได้ทำจากสารละลายซิลิกาทั่วไป และทำจากสารละลายอลูมินาซิลิกานำไปสู่ระยะเวลาการก่อตัว และสมบัติการดูดซับไนโตรเจนที่เหมือนกัน เพราะผลกระทบระหว่างอัตราส่วนของ Si/Al และ (Si + Al)/ Na_2O อย่างไรก็ตามการไหลของจีโอโพลิเมอร์มีความแตกต่างกันในเทอมของช่วง Elasticity การใช้สารละลายอะลูมินาซิลิกาของสารละลายซิลิกา ค่า Elasticity ของเพสต์ลดลงช่วยปรับปรุงการทำงานได้ในช่วงต้น และพบว่ามีเป็นไปได้ในการใช้ NaAlO_2 ในการปรับปรุงการไหลในการผสมซึ่งเป็นสิ่งสำคัญในการทำงานได้ของจีโอโพลิเมอร์เพสต์

2.6.3 งานวิจัยที่เกี่ยวข้องกับเถ้าชานอ้อย

Noor-UL-Amin et al., 2016 ได้ทำการศึกษาการสังเคราะห์และลักษณะของจีโอโพลิเมอร์จากเถ้าชานอ้อยที่เป็นของเสียจากโรงงานน้ำตาลและดินขาวจีนที่มีอยู่ตามธรรมชาติ โดยพบว่าสามารถแก้ปัญหาเกี่ยวกับวัสดุซีเมนต์แบบเดิมที่มีการปล่อยก๊าซเรือนกระจกจำนวนมาก และต้องการพลังงานมหาศาล ยิ่งไปกว่านั้นของเสียจากโรงงานน้ำตาล เถ้าชานอ้อยและดินขาวสามารถ

นำไปใช้เป็นวัตถุดิบสำหรับการสังเคราะห์จีโอโพลิเมอร์ อัตราส่วนเชื่อมประสานที่ดีที่สุดของเถ้าขานอ้อยกับดินขาวจีนสำหรับกำลังอัดสูงสุด 24.87 เมกะปาสคาล ของส่วนประกอบที่พบคือ 36:64 ซึ่งเทียบเท่าอัตราส่วน $\text{SiO}_2/\text{Al}_2\text{O}_3$ ที่ 2.5 จะให้กำลังอัดสูงสุดของมอร์ต้าจีโอโพลิเมอร์ที่ 19.45 เมกะปาสคาล กับอัตราส่วนของ polymer/sand เท่ากับ 1:1

Tchakouté et al., 2017 ได้ทำการศึกษาการใช้ Si_2O_3 จากเถ้าขานอ้อยเป็นวัสดุทางเลือกใหม่สำหรับดินขาวเผาที่เป็นสารตั้งต้นในการผลิตจีโอโพลิเมอร์ซีเมนต์ พบว่าค่าที่ต่ำของซิลิกาจากของเสีย เช่น เถ้าขานอ้อย สามารถนำไปผลิต Si_2O_3 เป็นสารละลายที่สามารถนำไปใช้เร่งปฏิกิริยาในการสังเคราะห์จีโอโพลิเมอร์ซีเมนต์ มีสมบัติทางกลที่ดีโดยให้ค่ากำลังอัดที่ 32.9 เมกะปาสคาล และการดูดซับน้ำที่ร้อยละ 7.1 ผลการทดสอบการต้านทานของกำลังอัดหลังจากการบ่มน้ำที่ 28 วันมีค่าใกล้เคียงกันที่ 31.4 เมกะปาสคาล เทียบเคียงได้กลับของจีโอโพลิเมอร์ที่เตรียมโดย Si_2O_3 จากเถ้าแกลบและปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ซึ่งสารละลาย Si_2O_3 จากเถ้าขานอ้อยสามารถใช้ในงานก่อสร้าง และวัสดุก่อสร้างที่มีความคล้ายคลึงกับสารละลายจากเถ้าแกลบ และ Si_2O_3 เป็นวัสดุที่ได้จากของเสียของโรงงานน้ำตาลสำหรับผลิตสารเคมีที่มีค่าสูง สารเคมีที่มีความจำเป็นสำหรับการเตรียมการผลิตจีโอโพลิเมอร์ที่ใช้พลังงานน้อย และสามารถนำไปประยุกต์ใช้กับโรงงานอุตสาหกรรม ในการใช้ประโยชน์จากของเสีย ซึ่งไม่เพียงประหยัดขึ้นแต่ยังส่งผลต่อการควบคุมมลพิษในด้านสิ่งแวดล้อมอีกด้วย

Imran & Anwar Khan, 2018 ได้ทำการศึกษาลักษณะของเสียจากการเกษตร เถ้าขานอ้อยที่อุณหภูมิ 1100 องศาเซลเซียส กับระยะเวลาที่ต่างกันโดยพบว่าจากการใช้เทคนิค SEM สังเกตเห็นว่าเถ้าขานอ้อยมีความยาวลดลงกับการเพิ่มขึ้นในระยะเวลาที่เพิ่มขึ้น ณ อุณหภูมิ 1100 องศาเซลเซียส จาก 105 ไมโครเมตรต่อเมตร เป็น 50 ไมโครเมตรต่อเมตร จากการใช้เทคนิค EDS พบว่าส่วนประกอบของเถ้าขานอ้อยมี Si ในช่วงร้อยละ 62 ถึง 72 โดยน้ำหนัก และเพิ่มขึ้นกับระยะเวลาการเผาที่เพิ่มขึ้น และจากการตรวจสอบด้วยเทคนิค XRD พบ SiO_2 , CaO , Al_2O_3 , Fe_2O_3 และ Fe_3O_4 โดยออกไซด์จะช่วยให้กำลังเพิ่มขึ้นของโลหะ และวัสดุที่ไม่เป็นโลหะเมื่อใช้กับคอนกรีตเสริมเหล็ก พบว่ามีความหนาแน่นที่ 1.234 กรัมต่อลูกบาศก์เซนติเมตร ในกรณีเผา 1 ชั่วโมง

2.6.4 งานวิจัยที่เกี่ยวข้องกับสารผสมเพิ่ม

Salami et al., 2016 ศึกษาการผลกระทบของการเติมน้ำ และสารลดน้ำจำนวนมาก (Supperplasticizer) ที่มีต่อกำลังอัดช่วงต้น สำหรับการเลือกส่วนผสมของเถ้าปาล์มน้ำมัน และโครงสร้างทางจุลภาค ของการพัฒนาจีโอโพลิเมอร์เถ้าปาล์มน้ำมัน โดยการเพิ่มอัตราส่วนน้ำและสารลดน้ำจำนวนมากร้อยละ 3 และ 5 ใช้สารละลายโซเดียมไฮดรอกไซด์ 10 โมลาร์ บ่มที่อุณหภูมิ 60 ± 5 องศาเซลเซียส 24 ชั่วโมง พบว่าตัวอย่างที่เติมน้ำจะให้กำลังอัดเท่ากับ 29.4 เมกะปาสคาล ลดลงคิด

เป็นร้อยละ 19 ของกำลังอัดที่เต็มสารลดน้ำจำนวนมากที่อายุทดสอบ 28 วัน ตัวอย่างที่เติมน้ำร่วมกับสารลดน้ำจำนวนมากมีกำลังอัดน้อยสุด พบว่าโครงสร้างทางจุลภาคของตัวอย่างที่เติมน้ำดีกว่าเติมสารลดน้ำจำนวนมาก และยังพบอีกว่าการเติมน้ำจะส่งผลดีต่อจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตทั้งช่วงยังเป็นคอนกรีตสดและช่วงแข็งตัว

Alrefaei et al., 2020 ศึกษาปัจจัยของสารลดน้ำจำนวนมากที่มีผลต่อสมบัติของจีโอโพลิเมอร์เถ้านหินที่ใช้ $\text{Ca}(\text{OH})_2/\text{Na}_2\text{SO}_4$ เป็นตัวทำปฏิกิริyajีโอโพลิเมอร์เพลส ตรวจสอบการทำงานได้ การก่อตัว และกำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์เพลส พบว่าสารลดน้ำจำนวนมากช่วยในการทำงานได้ของจีโอโพลิเมอร์แต่ช่วงเวลาการก่อตัว และเพิ่มกำลังอัด โดยสารลดน้ำที่แนะนำคือสารที่เป็นประเภทของ Polycarboxylate การใช้สารลดน้ำจำนวนมากช่วยลดความพรุน และเพิ่มความแน่นของอะลูมิโนซิลิเกตเจล ดังนั้นจะช่วยปรับปรุงให้กำลังอัดดีขึ้น พบว่าการเพิ่มสารลดน้ำจำนวนมากร้อยละ 3 จะหน่วงการก่อตัวของจีโอโพลิเมอร์เพลสอย่างมีนัยสำคัญ นอกจากนี้เมื่อเปรียบเทียบระหว่าง $\text{Ca}(\text{OH})_2/\text{Na}_2\text{SO}_4$ กับ Na_2SiO_3 พบว่า $\text{Ca}(\text{OH})_2/\text{Na}_2\text{SO}_4$ มีกำลังอัดต่ำ มีการทำงานได้สูง และมีการก่อตัวที่ช้ากว่า

Pilehvar et al., 2020 ศึกษาการใช้ยูเรียเป็นสารลดน้ำจำนวนมากสำหรับจีโอโพลิเมอร์โดยจำลองวัสดุตั้งต้น และเถ้านหิน ใช้ความเข้มข้นของโซเดียมไฮดรอกไซด์ 12 โมลาร์ อัตราส่วนของสารละลายต่อวัสดุตั้งต้น 0.35 ความเข้มข้นของสารผสมเพิ่มร้อยละ 3 พบว่าส่วนผสมทางเคมีของวัสดุจำลองสามารถใช้งานได้ง่าย และใช้น้ำจำนวนน้อย ยูเรียสามารถหยุดพันธะไฮโดรเจน ดังนั้นจะช่วยลดความหนืดในส่วนผสม การเพิ่มยูเรียกับ Polycarboxylate และ Naphtalene ของสารลดน้ำจำนวนมาก และจีโอโพลิเมอร์ควบคุม พบว่าเมื่อผสมยูเรียและบ่มที่อุณหภูมิ 80 องศาเซลเซียส ทำให้การก่อตัวเริ่มต้นนานขึ้น และอาจมีน้ำหนักรวามากหลังจากผสมในขณะที่สามารถรักษารูปร่างให้มั่นคงได้ ตัวอย่างที่ไม่มีสารผสมเพิ่มที่มีส่วนประกอบของ Polycarboxylate จะแข็งเกินไปสำหรับการนำเขาแบบหล่อ ส่วนตัวอย่างที่มีส่วนผสมของยูเรีย และส่วนผสมของ Naphtalene สามารถใช้ในงานโครงสร้างโดยไม่มี ความผิดปกติใดๆ พบว่ากำลังอัดช่วงต้นของสูงกว่าของสารลดน้ำจำนวนมากทั้ง 2 ชนิด และยังคงสูงขึ้นหลังจากผ่านการทดสอบ 8 รอบในสถานะของแข็งและละลาย และยังพบว่าโครงสร้างทางจุลภาคของสารลดน้ำจำนวนมากมีอิทธิพลต่อการก่อตัวและช่วยลดช่องว่างในตัวอย่างได้

2.6.5 งานวิจัยที่เกี่ยวข้องกับจีโอโพลิเมอร์ไฮบริดซีเมนต์

Mehta & Siddique, 2017b ได้ทำการศึกษากำลัง การซึมผ่าน และลักษณะโครงสร้างจุลภาคของจีโอโพลิเมอร์เถ้านหินแคลเซียมต่ำ พบว่ามีสมบัติทางกลของจีโอโพลิเมอร์มีการปรับปรุงที่ระดับการแทนที่เถ้านหินของ OPC ที่แตกต่างกัน กำลังอัดในช่วงเริ่มต้นมีค่าสูง และ

สังเกตเห็นว่าเพิ่มขึ้นเมื่อปริมาณ OPC เพิ่มขึ้นโดยทำให้โครงสร้างมีความแน่นขึ้นเนื่องจากโครงสร้างของ CHS ที่เพิ่มเข้าไปใน CASH และ NASH กำลังอัดและกำลังแรงดึงแบบแยกส่วนมีค่าสูงสุดเป็นร้อยละ 20 ของ OPC การต้านทานคลอไรด์ของจีโอโพลิเมอร์พบว่าการปรับปรุงด้วยการเติม OPC กับการซึมผ่านที่ต่ำและต่ำมากในทุกช่วงอายุ ความสัมพันธ์ระหว่างกำลังอัดและแรงดึงแบบแยกส่วน มีปัจจัยการอัดแน่นกับกำลังอัด และกำลังอัดกับการซึมผ่านคลอไรด์แสดงให้เห็นว่ามีค่า R^2 ที่ต่ำ

Mehta & Siddique, 2017a ได้ทำการศึกษาสมบัติของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าถ่านหินแคลเซียมต่ำรวมกับ OPC แทนที่เถ้าถ่านหินบางส่วน พบว่ากำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตสูงจนถึงร้อยละ 20 ทุกช่วงอายุ กำลังที่เพิ่มขึ้นเนื่องจากการเพิ่มของแคลเซียมจากสารตั้งต้นด้วยกลไกของปฏิกิริยาไฮเดรชันร่วมกับการผลิตลูมิโนซิลิกาโพลิเมอร์ริค การแทนที่ของ OPC ลงในเถ้าถ่านหินที่สูงถึงร้อยละ 20 จะช่วยลดการซึมผ่าน การดูดซับ ความพรุน และการดูดซับน้ำ นอกจากนี้ยังมีการตรวจสอบโครงสร้างทางจุลภาคที่มีนัยสำคัญที่ปรับปรุงโครงสร้างทางจุลภาครวมกับของ OPC การเพิ่มขึ้นของ OPC หลังจากร้อยละ 20 เป็นที่ชี้ชัดว่ากำลังลดลงรวมทั้งสมบัติการซึมผ่านเนื่องจากการสร้างของการเชื่อมประสานของจีโอโพลิเมอร์ต่ำกว่าไฮเดรชันของแคลเซียม และยังพบว่าตัวอย่างของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตมีการซึมผ่านคลอไรด์ได้ปานกลางแต่การเพิ่มของ OPC ที่ร้อยละ 10 ปรับปรุงการต้านทานคลอไรด์อย่างมีนัยสำคัญคือการซึมผ่านน้อยทุกช่วงอายุ ในช่วงการเปลี่ยนผ่านมีผลที่ดีสำหรับตัวอย่างที่มีการแทนที่ของ OPC ร้อยละ 20

Shehab et al., 2016 ได้ทำการศึกษาสมบัติของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตที่แทนที่ปูนซีเมนต์บางส่วนและทั้งหมด พบว่ากำลังอัด การยืดเคาะ แรงดึงแบบแยกส่วน และกำลังดัดที่ 28 วัน มีค่าสูงที่ร้อยละ 50 ของอัตราส่วนการแทนที่ปูนซีเมนต์เมื่อเทียบกับอัตราส่วนการแทนที่ร้อยละ 0 25 75 และ 100 กำลังอัดกับปริมาณวัสดุเชื่อมประสาน 300 กิโลกรัม และสารละลายร้อยละ 0.55 โดยเพิ่มซีเมนต์ร้อยละ 20.8 43.6 38.0 และ 28 ที่อัตราส่วนร้อยละ 25 50 75 และ 100 เปรียบเทียบกับส่วนผสมที่ไม่มีการแทนที่ปูนซีเมนต์ กำลังอัดกับวัสดุเชื่อมประสานที่ 300 กิโลกรัม และอัตราส่วนของสารละลายร้อยละ 0.45 เพิ่มขึ้นโดยการแทนที่ปูนซีเมนต์ร้อยละ 4 20.8 16.4 และ 7.6 มีอัตราส่วนเทียบเท่าร้อยละ 25 50 75 และ 100 ตามลำดับเทียบกับส่วนผสมที่ไม่มีการแทนที่ กำลังอัดที่มีวัสดุเชื่อมประสาน 350 กิโลกรัม และอัตราส่วนสารละลายร้อยละ 0.45 เพิ่มขึ้นโดยการแทนที่ปูนซีเมนต์ร้อยละ 0.7 9.7 3.3 และ 1.3 สำหรับอัตราส่วนการแทนที่ร้อยละ 25 50 75 และ 100 เทียบกับไม่มีการแทนที่ กำลังดัดมีค่าเทียบเท่ากำลังอัดที่ร้อยละ 10.98 กำลังแรงดึงเทียบเท่าร้อยละ 13.3 ของกำลังอัด และกำลังการยืดเคาะเทียบเท่าร้อยละ 16.18 ของกำลังอัด กำลังรับแรงดัดถึง 40.8 กิโลกรัมต่อตารางเซนติเมตร ที่อัตราส่วนการแทนที่ปูนซีเมนต์ร้อยละ 50 กับวัสดุเชื่อมประสาน 350 kg และอัตราส่วนสารละลายร้อยละ 0.55 กำลังแรงดึงแบบแยกส่วนมีค่ามากถึง 49.58 กิโลกรัมต่อตารางเซนติเมตร ที่การแทนที่ร้อยละ 50 และมีกำลังการยืดเคาะมีค่า 61.04 กิโลกรัมต่อ

ตารางเส้นติเมตร ที่การแทนที่ร้อยละ 50 วัสดุเชื่อมประสาน 350 กิโลกรัม และอัตราส่วนสารละลาย ร้อยละ 0.55

Roviello et al., 2017 ได้ทำการศึกษาจีโอโพลิเมอร์น้ำหนักเบาที่ผสมปูนซีเมนต์ พบว่าวัสดุสารตั้งต้นที่แตกต่างกัน 2 ประเภท คือสารอินทรีย์ และสารอนินทรีย์สามารถผลิต จีโอโพลิเมอร์โดยผสมดินขาวเผาและสารละลายที่เป็นต่างกับการผสมของ Dialkylsiloxane oligomers หรือ สารอนินทรีย์โดยการควบคุมชิริคอนผงที่เพิ่มเข้าไปใน Foming agent ในทั้ง 2 กรณีการเพิ่มของส่วนประกอบสารอินทรีย์ หรือของ Dialkylsiloxane oligomers ไม่มีแนวโน้มที่เป็น สำคัญของการไหลของจีโอโพลิเมอร์ จึงช่วยให้เป็นพองสม่ำเสมอและมีขั้นตอนการเกิดพองมีความ สม่ำเสมอในอนุภาค ในกรณีของส่วนประกอบโฟมที่ได้โดยการเพิ่มสารตั้งต้น Organic resin เข้าไปใน Slurry จีโอโพลิเมอร์ การไหลที่สูงของการผสมใหม่มีลักษณะที่ยอมให้ทางโครงสร้างจุลภาค โดยโพล เซลล์กับค่าเฉลี่ยของเส้นผ่านศูนย์กลางถึง 3 มม. ในทรงกลมที่หนาแน่นของอีพ็อกซีเรซินก่อตัวเป็น เนื้อเดียวกันทางโครงสร้างจุลภาคของผนังเซลล์ที่จะทำหน้าที่กีดขวางทางกายภาพสำหรับระยะเวลา เจริญเติบโตของเซลล์ ความแปรปรวนในกรณีของโฟม G-Sil การไหลที่ต่ำของ Slurry ที่ยอมให้ สำหรับการเติบโตของเซลล์ในปริมาณจำนวนมาก ซึ่งนำไปสู่การลดเสถียรภาพของโฟม ในทางกลับกัน เซลล์แต่ละตัวจะรวมตัวกันทำให้เกิดช่องว่างขนาดใหญ่ วัสดุพูนเหล่านี้แม้จะมีลักษณะความเป็น สันฐานของเซลล์ยังคงมีลักษณะของสมบัติทางกลที่น่าสนใจ ในอนุภาคชี้ให้เห็นสำหรับโฟมทั้งสองมี ค่าเฉลี่ยกำลังอัด 5 เมกะปาสคาล อยู่ในช่วงความหนาแน่น $0.2e^{0.5}$ กรัมต่อตารางลูกบาศก์เซนติเมตร ซึ่งเป็นช่วงที่สำคัญสำหรับการประยุกต์ใช้เทคโนโลยีของวัสดุที่มีน้ำหนักเบา อย่างไรก็ตามช่วงความ หนาแน่นที่เหมือนกันของโฟมชนิด G-Sil และ G-Ep แสดงให้เห็นถึงการทนไฟที่ดีและการนำความ ร้อนที่ต่ำอยู่ในช่วง $0.101e^{0.105}$ วัตต์ต่อเมตรเคลวิน สมบัติเหล่านี้ดีกว่าอย่างมีนัยสำคัญเมื่อ เปรียบเทียบกับโฟมจีโอโพลิเมอร์ที่มีรายงานในงานวิจัย และเทียบเท่าหรือดีกว่าของสารอนินทรีย์ ทั่วไปวัสดุโฟมที่มีความหนาแน่นคล้ายกัน และอาจเกี่ยวกับลักษณะไฮบริดของวัสดุที่ใช้ ซึ่งในความ เป็นจริงแสดงให้เห็นในกรณีของความหนาแน่นของโฟม ผลกระทบของการสังเคราะห์ของสาร อนินทรีย์ และสารอินทรีย์ทำงานร่วมกันของการพัฒนาวัสดุที่มีผลกระทบที่เป็นประโยชน์ต่อสมบัติ มันสามารถที่จะเป็นวัสดุไฮบริดแบบใหม่ที่เป็นวัสดุทางเลือกที่ใช้สารอินทรีย์โฟมสำหรับเป็นฉนวน และประยุกต์ใช้สำหรับวัสดุน้ำหนักเบาพร้อมกับอย่างมีประสิทธิภาพ และประหยัดพลังงาน

2.6.6 งานวิจัยที่เกี่ยวข้องกับความคงทนของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต

Lau et al., 2019 ได้ทำการศึกษาพฤติกรรมการต้านทานการสึกกร่อนของจีโอโพลิ เมอร์แก้ถ่านหิน โดยใช้ nanoindentation และโครงข่ายประสาทเทียม ในการวิจัยนี้พวกเขาใช้จีโอ โพลิเมอร์แก้ถ่านหิน 9 มิกซ์ กับ 4 ตัวแปร ได้แก่ Silica fume (SF), sand to cementitious ratio

(s/c), liquid to solid ratio (l/s) และ superplasticizer (SP) พบว่าจีโอโพลิเมอร์เฟสส์ที่มีเพียงเถ้า ถ่านหินอย่างเดียว ที่อัตราส่วน l/s เท่ากับ 0.6 ให้ค่าการต้านทานการสึกกร่อนสูงสุด โครงข่าย ธรรมชาติที่ยมถูกนำมาใช้ในการทำนายประสิทธิภาพการต้านทานการสึกกร่อนของจีโอโพลิเมอร์เถ้า ถ่านหินซึ่งพบว่ามีความสัมพันธ์ที่ดี ด้วยแอปพลิเคชันของวิธีการแยกส่วนมันจะรายงานว่าดัชนี พลาสติกของ N-A-S-H เป็นการกำกับปฏิกิริยากับตะกอนบางส่วน และตะกอนที่ไม่ทำปฏิกิริยาจะ แสดงแนวโน้มการลดลงของดัชนีพลาสติกกับการเพิ่มขึ้นของความแข็งแรงหรือโมดูลัส เฟสของตะกอนที่ ไม่ทำปฏิกิริยาแสดงแนวโน้มที่ไม่ชัดเจนเมื่อมีการเปลี่ยนแปลงความแข็งแรงและโมดูลัส นอกจากนี้ยังได้ ทำการศึกษาความสัมพันธ์ระหว่างระดับการทำปฏิกิริยากับดัชนีพลาสติก (PI) พบว่าการการทำ ปฏิกิริยาที่ระดับสูงนั้นนำไปสู่การก่อตัวส่วนหนึ่งของ N-A-S-H ปริมาณสูง ซึ่งสัมพันธ์กับกำลังอัดที่ เพิ่มขึ้นและปรับปรุงการต้านทานการสึกกร่อนที่ดีขึ้น ซึ่งแอปพลิเคชันของ Nanoindentation ด้วย วิธีการแยกส่วนนั้น มีความเหมาะสมในการหาปริมาณ PI ของเฟสและความต้านทานการสึกกร่อน ของจีโอโพลิเมอร์จากเถ้าถ่านหินมอร์ตาร์

Deb et al., 2015 งานวิจัยล่าสุดได้ทำการศึกษการหดตัวเมื่อแห้งของจีโอโพลิเมอร์ที่ผสม GGBFS ที่บ่มด้วยอุณหภูมิห้อง จากการศึกษาการผสม GGBFS ในจีโอโพลิเมอร์ที่ผลิตจากเถ้าถ่านหิน ชนิด low-calcium มีผลอย่างมีนัยสำคัญต่อการก่อตัวและการพัฒนากำลังอัดของ จีโอโพลิเมอร์ที่บ่ม ด้วยอุณหภูมิห้อง ส่วนงานวิจัยนี้พวกเขาจะนำเสนอพฤติกรรมการหดตัวเมื่อแห้งของจีโอโพลิเมอร์เถ้า ถ่านหิน class F กับการแทนที่ของ GGBFS ในอัตราส่วนร้อยละ 10 และ 20 และอัตราส่วนของ sodium silicate to sodium hydroxide (SS/SH) เท่ากับ 1.5 หรือ 2.5 การทดสอบโดยใช้ จีโอโพลิเมอร์ 4 ตัวอย่าง และปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ 1 ตัวอย่าง บ่มด้วยอุณหภูมิห้อง ทำการเปรียบเทียบ ระหว่างพฤติกรรมการหดตัวเมื่อแห้งของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต กับสัดส่วนผสมที่แตกต่างกัน และ ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์คอนกรีต พบว่าการหดตัวที่ลดลงกับการเพิ่มขึ้นของปริมาณตะกอน และการ ลดลงของอัตราส่วน SS/SH ในจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตที่บ่มด้วยอุณหภูมิห้อง พบว่าการหดตัวเมื่อแห้ง ที่อายุ 180 วัน เทียบเคียงกับปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์คอนกรีตที่มีค่ากำลังอัดคล้ายกัน ด้วยเหตุนี้การ หดตัวเมื่อแห้งของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต สามารถลดลงเป็นค่าที่อยู่ภายในขีดจำกัดแนะนำใน มาตรฐานออสเตรเลียสำหรับคอนกรีต OPC ปกติ

Singh et al., 2016 ได้ทำการศึกษาปัจจัยความเข้มข้นของการทำปฏิกิริยาที่มีต่อกำลังอัด ITZ และหดตัวแบบแห้งของเถ้าถ่านหินต่อตะกอนจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต ปฏิกิริยา Geopolymerization ของเถ้าถ่านหินและตะกอนในมิกซ์เดียวที่ใช้ในการศึกษาในสภาวะแวดล้อมกับการ ช่วยในการวัดการนำความร้อน การเพิ่มความเข้มข้นของปฏิกิริยาในการผสมนำไปสู่ระยะเวลาที่ สั้นลงของเวลาเหนียวน่าเช่นเดียวกับตำแหน่งสูงสุดในเส้นกราฟความร้อนซึ่งแสดงให้เห็นการสูญเสีย ความสามารถในการใช้งานได้และแข็งตัวที่เร็วขึ้น จีโอโพลิเมอร์ที่สังเคราะห์ด้วยเถ้าชานอ้อยกับตะกอนและ

แปรผันความเข้มข้นของตัวทำปฏิกิริยา และทำการทดสอบสมบัติเชิงกล อายุการแข็งตัว และการหดตัวเมื่อแห้ง กำลังอัดที่เหมาะสมคือมีกซ์ที่มีความเข้มข้น 14 โมลาร์ พบว่าความพรุนของอสัณฐาน จีโอโพลิเมอร์เพสต์ขยายไปยังพื้นผิวภายใต้การขยายภาพด้วย Field emission scanning electron microscope (FESEM) มันเป็นที่น่าพอใจในส่วนพื้นผิวที่อยู่ระหว่างมวลรวมกับเพสต์ กำลังอัด โมดูลัสยืดหยุ่นและความต้านทานแรงกระแทกเพิ่มขึ้น และอัตราส่วน Poisson's ratio ลดลงกับการเพิ่มขึ้นของความเข้มข้นของตัวทำปฏิกิริยา ทำซ้ำภายใต้ผลของการลดน้ำหนักลงตัวอย่างทดสอบเสียหายระหว่าง 95 ถึง 224 โดยการกระแทกด้วยค้อนทั้งนี้ขึ้นอยู่กับความเข้มข้นของตัวทำปฏิกิริยา จีโอโพลิเมอร์ให้กำลังอัดช่วงอายุแรกเร็วกว่าเมื่อเทียบกับปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์คอนกรีต ซึ่งทำนาย โดยการเทียบเท่ากับข้อกำหนดของมาตรฐาน ACI 209R-92 พบว่าการหดตัวของตัวอย่าง จีโอโพลิเมอร์ประมาณร้อยละ 0.1 เท่านั้นในช่วงอายุ 6 เดือน ซึ่งสามารถสรุปได้ว่าจีโอโพลิเมอร์ คอนกรีตเหล่านี้ที่ผสมตะกอนมีความเป็นไปได้ที่จะผลิตในสภาพอุณหภูมิห้อง ที่ต้องการกำลังอัด ที่คล้ายกันกับปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์คอนกรีต

Gunasekara et al., 2016 ได้ทำการศึกษาสมบัติการซึมผ่านในระยะยาวของจีโอโพลิเมอร์ แก่ถ่านหินคอนกรีตที่แตกต่างกัน จีโอโพลิเมอร์เหมาะสำหรับการผลิตเป็นวัสดุก่อสร้าง โดยการทำให้ปฏิกิริยากับแก๊สคาร์บอนไดออกไซด์ด้วยการใช้สารละลายที่เป็นด่างสูงในการทำปฏิกิริยา Polymerisation พารามิเตอร์ที่สำคัญในการหาความเป็นไปได้ในการนำมาใช้ของจีโอโพลิเมอร์ในอุตสาหกรรม การก่อสร้างในระยะยาวที่อายุของวัสดุก่อสร้าง การหาลักษณะของความคงทน มีรายละเอียดของการซึมผ่านของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตที่แตกต่างกัน 4 ตัวอย่าง ที่อายุในการทดสอบ 1 ปี พบว่ามีการปรับปรุงสมบัติความคงทนทุกอย่างของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต นี่คือการที่ต่อเนื่องของจีโอโพลิเมอร์ไรเซชันซึ่งส่งผลให้เกิดการก่อเจล อย่างต่อเนื่องนำไปสู่ปริมาณที่หนาแน่นมากขึ้นของโครงสร้างทางจุลภาคซึ่งเกี่ยวข้องกับการลดขนาดรูพรุน และรูพรุนในระดับไมโคร ความแน่นของการหล่อคอนกรีตควบคู่กับการกระจายตัวของรูพรุนจะถูกตรวจสอบด้วยการซึมผ่าน และการแพร่กระจายลักษณะของคอนกรีต ซึ่งการเพิ่มขึ้นของรูพรุนในระดับไมโคร แสดงถึงการเพิ่มขึ้นของเจลของเมทริกซ์ และในทางกลับกันมันมีผลต่อการเพิ่มขึ้นของการดูดซึมน้ำ ในทางกลับกันการเพิ่มขึ้นของรูพรุนในระดับไมโครที่สูงนำไปสู่การเพิ่มขึ้นของการซึมผ่านน้ำและอากาศของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต ปริมาณของมวลรวมหยาบที่มีขนาดใหญ่ในถ่านหินส่งผลให้การกระจายตัวของเจลไม่สม่ำเสมอซึ่งจะปลดความสามารถในการอุดรูพรุน ในขณะที่การปรากฏของ CaO มีปริมาณสูง ซึ่งจะถูกตรวจสอบเพื่อนำไปสู่การหล่อคอนกรีตให้หนาแน่นในระดับจุลภาค พบว่าค่าสัมประสิทธิ์การแพร่ของคลอไรด์ในช่วงเริ่มต้นมีความคล้ายคลึงกับค่าที่สังเกตได้จากปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์คอนกรีต และลดลงตามอายุในลักษณะที่คล้ายกัน

Fan et al., 2018 ได้ทำการศึกษาสมบัติเกี่ยวกับความร้อนและสมบัติทางกลจีโอโพลิเมอร์ แก้วผ่านหินใช้สารละลาย KOH และ Na_2SiO_3 โดยที่มีอัตราส่วนของ ซิลิกेटต่อไฮดรอกไซด์ พบว่า รูปแบบการพังเสียหายของตัวอย่างในอุณหภูมิ 500 ถึง 800 องศาเซลเซียส มีลักษณะแตกที่ผิวแบบเรียบ และไม่มีรูปแบบที่ต่อเนื่องกันแบบสม่ำเสมอ กำลังอัดของตัวอย่างจีโอโพลิเมอร์ที่ทำการบ่มตามเงื่อนไขที่เหมาะสมที่มีอัตราส่วนน้ำต่อแก้ว เท่ากับ 0.20 ถึง 0.35 มีกำลังอัดสูงกว่า 80 เมกะปาสคาล และที่อัตราส่วนน้ำต่อแก้ว เท่ากับ 0.20 มี 1 ค่ากำลังอัดที่สูงถึง 110 เมกะปาสคาล และมีกำลังอัดลดลงหลังจากผ่านความร้อนที่อุณหภูมิ 500 องศาเซลเซียสกำลังจะลดต่ำลง 96 เมกะปาสคาล และ 12 เมกะปาสคาล หลังจากผ่านความร้อนที่อุณหภูมิ 800 องศาเซลเซียส การหดตัวผิวแห้งตามแนวยาวของตัวอย่างที่อัตราส่วนน้ำต่อแก้ว เท่ากับ 0.20 มีค่าร้อยละ 2 หลังจากผ่านความร้อนที่อุณหภูมิ 500 องศาเซลเซียส เทียบกับการขยายตัวร้อยละ 9.4 หลังจากผ่านความร้อนที่อุณหภูมิ 800 องศาเซลเซียส กำลังอัดที่อัตราส่วน water/ash เท่ากับ 0.25 และ 0.30 มีความใกล้เคียงกันมาก กำลังอัดที่อัตราส่วน 0.30 ให้ค่ากำลังอัดสูงกว่า และเหมาะสมสำหรับใช้เป็นอัตราส่วนผสม และยังพบอีกว่า ตัวอย่างทุกตัวอย่างไม่เกิดการแยกตัวเมื่อผ่านความร้อนและทำให้เย็นตัวลง โดยโครงสร้างทางจุลภาคที่มีความพรุน และหลวมสังเกตเห็นได้จากตัวอย่างที่ผ่านอุณหภูมิที่ 800 องศาเซลเซียส ซึ่งบางที่อาจจะเกิดจากไอออนของพันธะทางเคมีของน้ำ และไฮโดรเจนในกลุ่มของ OH

Parveen et al., 2018 ได้ทำการศึกษาผลกระทบของนาโนซิลิกาที่มีต่อความคงทนทางเคมี และประสิทธิภาพทางกลของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตแก้วผ่านหิน ได้จำลองสภาพแวดล้อมทางเคมีคือ ร้อยละ 5 ของกรดซัลฟูริก ร้อยละ 5 ของกรดแมกนีเซียม และร้อยละ 3.5 ของน้ำทะเล พบว่าจากการตรวจสอบด้วยตาผลชี้ให้เห็นว่าจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต (GPC) มีการกัดเซาะพื้นผิวปานกลาง ในขณะที่คอนกรีตทั่วไป (OPC) มีการกัดเซาะที่รุนแรงกว่าเนื่องจากมีปริมาณของ CaO ที่สูงภายใต้สถานะของกรดซัลฟูริก นอกจากนี้การเริ่มต้นในบำรุงรักษาตัวอย่าง GPC ภายใต้เงื่อนไขในสถานะของกรดแมกนีเซียม และน้ำเสีย สีของตัวอย่าง OPC มีการเปลี่ยนจากสีเทาเป็นสีขาว ผลกระทบที่ดีของนาโนซิลิกาที่มีต่อประสิทธิภาพต่อความคงทน GPC สามารถแสดงให้เห็นอย่างชัดเจนในช่วงระยะเวลาสั้นๆ ของการระเบิดจากสารเคมี น้ำหนักที่หายไปของตัวอย่าง OPC เนื่องจากปฏิกิริยาไฮดรชันในสภาพแวดล้อมมากกว่า 1 ใน 3 ของน้ำหนักที่หายไปจากการบ่มด้วยความร้อนของตัวอย่าง FAGPC ผลแสดงให้เห็นว่านาโนซิลิกาที่เพิ่มเข้าไปไม่มีผลหรือมีผลกระทบน้อยต่อการเปลี่ยนแปลงน้ำหนักของตัวอย่าง โดยน้ำหนักที่เพิ่มขึ้นพบว่าเกือบทุกตัวอย่างภายใต้สภาพแวดล้อมทางเคมีในระยะเวลา 15 วัน แรกของการสัมผัสเนื่องจากการดูดซับสารละลายและการขยายตัวเกิดจากยิปซัมหลังจาก 30 วัน ของการของการสัมผัส น้ำหนักเพิ่มขึ้นสำหรับตัวอย่างทั้งหมดเมื่อเทียบกับน้ำหนักเริ่มต้น น้ำหนักจะยังเพิ่มขึ้นต่อเนื่องไปอีก 30 วันของการสัมผัสสภาพแวดล้อมทางเคมี ที่ยอมรับได้สำหรับในสถานะของกรดซัลฟูริก น้ำหนักที่ลดลงสังเกตเห็นในตัวอย่างที่สัมผัสกับ

กรดซัลฟูริก ตั้งแต่กรดซัลฟูริกไปทำลายคอนกรีตจากระยะเวลาที่เริ่มสัมผัส รวมไปถึงตัวอย่างนาโนซิลิกาแสดงให้เห็นน้ำหนักที่ลดลงน้อยภายใต้กรดซัลฟูริก และน้ำหนักที่เพิ่มขึ้นน้อยภายใต้น้ำเสีย และแมกนีเซียมซัลเฟต เนื่องจากความหนาแน่นของโครงสร้าง ผลของกำลังอัดชี้ให้เห็นชัดเจนว่า OPC มีประสิทธิภาพดีกว่า GPC ที่อัตราส่วนน้ำต่อคอนกรีตหรือสารละลายต่างต่อสารเชื่อมประสานที่เหมือนกัน อย่างไรก็ตาม การเสื่อมสภาพสำหรับตัวอย่าง OPC มีค่าสูงภายใต้สภาวะทางเคมี กำลังทางกลที่ลดลงต่ำสุดภายใต้สภาวะทางเคมี สังเกตได้ใน ตัวอย่าง FAI+NS มากกว่า FAI+NS เนื่องจาก FAI มีจำนวนของแคลเซียมที่ต่ำกว่า สามารถสรุปได้ว่า CaO ทำให้เกิดการเสื่อมสภาพของคอนกรีตภายใต้สภาวะทางเคมีในช่วงระยะเวลาสั้นๆ ที่สัมผัสสารเคมี GPC ประเภท FAI+NS พบว่ามีความเหมาะสมสำหรับโครงสร้างที่ต้องสัมผัสสภาวะแวดล้อมที่รุนแรง ผลการทดสอบแรงดึงแบบแยกส่วนของตัวอย่าง FAGPC โดยใช้มาตรฐาน ACI 363-R9 และใช้รูปแบบ CEB-FIP ของ OPC และมีความสัมพันธ์ที่ดีที่ได้อยู่ระหว่างสมบัติทางกลและการร้าวของตัวอย่าง FAGPC ความสัมพันธ์ของกำลังอัดของตัวอย่าง FAGPC แสดงให้เห็นถึงพฤติกรรมที่คล้ายกับ OPC และยังพบว่านาโนซิลิกาที่เพิ่มเข้าไปในตัวอย่าง GPC ประเภท FAI และ FAI ช่วยปรับปรุงกำลังอัดและการกระจายตัวสูงภายใต้สภาวะทางเคมีที่หลากหลายเนื่องจากมีความพรุนและการซึมผ่านที่ต่ำ เป็นผลจากโครงสร้างที่มีความหนาแน่น ดังนั้นการใช้นาโนซิลิกาจะช่วยขยายอายุการใช้งานของโครงสร้างภายใต้สภาวะแวดล้อมทางเคมีที่หลากหลาย

Parveen et al., 2018 ได้ทำการศึกษาสมบัติโครงสร้างจุลภาค และทางกลของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตร่วมกับ Alccofine ที่บ่มในสภาวะแวดล้อม พบว่า จีโอโพลิเมอร์ที่ผสมกับ Alccofine มีการปรับปรุงสมบัติทางโครงสร้างจุลภาค และทางกล ที่อายุ 28 วัน GPC ที่บ่ม ณ อุณหภูมิในสภาพแวดล้อม พบว่ามีการปรับปรุงกำลังเนื่องจากปฏิกิริยาไฮเดรชันที่เพิ่มเข้าไปในปฏิกิริยาจีโอโพลิเมอร์ไรเซชัน กำลังอัด แรงดึง และกำลังการดัด ณ การบ่มที่อุณหภูมิสภาพแวดล้อมกับความเข้มข้นของ NaOH 16 โมลาร์ และปริมาณของเถ้าถ่านหินเท่ากับ 400 กิโลกรัมต่อลูกบาศก์เมตร มีค่าสูงสุด รูปแบบของความเค้นและความเครียดที่เสนอโดย Junaid และคณะ ให้ผลดีต่อการทำนายพฤติกรรมกำลังอัดของ GPC ที่บ่มในอุณหภูมิสภาพแวดล้อมทั่วไป การวิเคราะห์ด้วยเทคนิค SEM ช่วยให้แยกการเพิ่มขึ้นของการบดอัดของโครงสร้างของ GPC Alccofine มีโครงสร้างที่แน่นและมีรอยแตกร้าว หลุม ที่มีขนาดเล็กลดลงทำให้ยืนยันทันถึงกำลังอัดที่สูง การเพิ่มของ Molarity ของโซเดียมไฮดรอกไซด์จะช่วยเพิ่มกำลังอัดแต่การทำงานได้จะลดลง

Punurai et al., 2018 ได้ทำการศึกษาสมบัติเชิงกลโครงสร้างจุลภาคและการหดตัวแบบแห้งของไฮบริดจีโอโพลิเมอร์เถ้าถ่านหินผสมบะซอลต์ไฟเบอร์ งานวิจัยนี้จะเป็นการประเมินค่าสมบัติเชิงกล โครงสร้างทางจุลภาค และการหดตัวเมื่อแห้งของไฮบริดจีโอโพลิเมอร์ผสมบะซอลต์ไฟเบอร์ที่ระดับการแทนที่ร้อยละ 0 10 20 40 และ 100 อัตราส่วนของ $\text{Na}_2\text{SiO}_3/\text{NaOH}$ เท่ากับ 1.0 และ

อัตราส่วนของ L/B เท่ากับ 0.60 ที่ใช้ในการผลิตไฮบริดจีโอโพลิเมอร์เฟสท์ ทำการทดสอบระยะเวลาการแข็งตัว กำลังอัด และการหดตัวแบบแห้ง พบว่าการแทนที่ของบะซอลไฟเบอร์ส่งผลให้ระยะเวลาการแข็งตัวเพิ่มขึ้นซึ่งทำให้กำลังอัดลดลง และการหดตัวแบบแห้งลดลง เส้นใยบะซอลด์ทำหน้าที่เป็นเส้นใยเสริมแรงขนาดเล็กและเพิ่มการพัฒนาของ CSH, CASH และ NASH ซึ่งปรับปรุงเพิ่มเติมคุณสมบัติของเฟสท์ นอกจากนี้ความพรุนทั้งหมดและขนาดรูพรุนที่สำคัญของจีโอโพลิเมอร์เถ้าถ่านหินเฟสท์ ลดลงด้วยการเพิ่มขึ้นของการแทนที่เถ้าถ่านหินซึ่งทำให้เฟสท์เป็นเนื้อเดียวกันมากขึ้นและหนาแน่นเมื่อเปรียบเทียบกับ จีโอโพลิเมอร์เถ้าถ่านหินเพียงอย่างเดียว

Mehta & Siddique, 2017b ได้ทำการศึกษากำลังอัด การซึมผ่าน และลักษณะโครงสร้างทางจุลภาค ของจีโอโพลิเมอร์เถ้าถ่านหินชนิดแคลเซียมต่ำ ในงานวิจัยนี้พวกเขานำเสนอสมบัติของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าถ่านหินอ้อยชนิดแคลเซียมต่ำ กับการแทนที่บางส่วนของปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ร้อยละ 0 10 20 และ 30 ดำเนินการทดสอบความสามารถในการทำงานได้ กำลังอัด กำลังดึงแยกส่วน และการซึมผ่าน rapid chloride permeability (RCPT) ที่อายุ 28 วัน ดำเนินการวิเคราะห์ SEM, EDS และ XRD ผลทดสอบชี้ให้เห็นว่าความสามารถในการทำงานได้กับการเพิ่มขึ้นของปริมาณการแทนที่ของปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ซึ่งสามารถสรุปได้ว่าปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์จะเพิ่มกำลังอัดและลดความสามารถในการทำงานได้และลดการซึมผ่านที่ตัวอย่างอายุ 3 7 และ 28 วัน อย่างไรก็ตามผลการแทนที่ของปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์คือร้อยละ 20 ผลการวิเคราะห์ของ SEM, EDS and XRD ยืนยันได้ว่าการปรับเปลี่ยนในโครงสร้างเมทริกซ์ของจีโอโพลิเมอร์ซึ่งทำให้หนาแน่นขึ้นและดูดซึมน้ำน้อย



บทที่ 3

วิธีดำเนินการวิจัย

3.1 วิธีการดำเนินการวิจัย

ในงานวิจัยนี้ได้ทำการศึกษาโดยแบ่งการศึกษาวิจัยออกเป็น 6 ส่วนด้วยกันดังนี้

- 3.1.1 ศึกษาสมบัติพื้นฐานของวัสดุที่ใช้ในการทดสอบ
- 3.1.2 ศึกษาความสามารถในการทำงานได้ ด้านการยุบตัว และการก่อตัว
- 3.1.3 ศึกษาการหดตัวเมื่อแห้ง
- 3.1.4 ศึกษาการกำลังอัด
- 3.1.5 ศึกษาการซึมผ่านน้ำ
- 3.3.6 ศึกษาการทนต่อการสึกกร่อน

3.2 วัสดุที่ใช้ในการวิจัย

3.2.1 ullaขานอ้อย (BA) อัตราส่วนลูกเหล็กต่อullที่ใช้ในการบด 2 ต่อ 1 ใช้ระยะเวลาในการบด 6 ชั่วโมง จนได้อนุภาคค้ำบนตะแกรงเบอร์ 325 ไม่เกินร้อยละ 5 โดยน้ำหนัก

3.2.2 ตะกอนน้ำประปา (WWS) ใช้ระยะเวลาในการตากให้แห้ง 2 ถึง 3 วัน นำไปเผาที่อุณหภูมิ 600 องศาเซลเซียส เป็นเวลา 2 ชั่วโมง อัตราส่วนลูกเหล็กต่อตะกอนน้ำประปาที่ใช้ในการบด 5 ต่อ 1 ใช้ระยะเวลาในการบด 8 ชั่วโมง จนได้อนุภาคค้ำบนตะแกรงเบอร์ 325 ไม่เกินร้อยละ 5 โดยน้ำหนัก

3.2.4 เศษอะลูมิเนียมนำมาร่อนผ่านตะแกรงเบอร์ 20 ค้ำเบอร์ 40

3.2.5 ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ประเภทที่ 1 ตามมาตรฐานของ มอก. 15 เล่มที่ 1

3.2.6 มวลรวมละเอียด ใช้ทรายที่มีโมดูลัสความละเอียด เท่ากับ 2.5 ถึง 2.9 เตรียมแบบ

SSD

3.2.7 มวลรวมหยาบใช้หินปูนย่อย (A) หินบะซอลต์โพรงข่าย (B) และกรวดแม่น้ำ (C) ที่มีขนาด 3/8” เตรียมแบบ SSD

3.2.8 น้ำกลั่นใช้สำหรับเป็นตัวผสมเพื่อเตรียมสารละลายโซเดียมไฮดรอกไซด์ (NaOH)

3.2.9 โซเดียมไฮดรอกไซด์ (NaOH) ชนิดเกล็ด ที่มีความบริสุทธิ์ร้อยละ 98 เตรียมสารละลายให้มีความเข้มข้น 10 โมลาร์ โดยนำมาละลายกับน้ำกลั่นทิ้งให้เย็นตัวในอุณหภูมิห้องอย่างน้อย 24 ชั่วโมง

3.2.10 สารละลายโซเดียมซิลิเกต (Na_2SiO_3) มีองค์ประกอบทางเคมี คือ Na_2O ร้อยละ 15.32 SiO_2 ร้อยละ 32.87 และ H_2O ร้อยละ 51.81 โดยน้ำหนัก

3.2.11 สารลดน้ำพิเศษ ชนิดซูเปอร์พลาสติกไซเซอร์ (Super plasticizer) Type F และ G) ชนิดที่มีส่วนประกอบของ Polycarboxylate-based

3.3 เครื่องมือ และอุปกรณ์ที่ใช้ในการวิจัย

- 3.3.1 เครื่องทดสอบเอนกประสงค์ขนาด 300 ตัน (Universal testing machine)
- 3.3.2 เตาเผาไฟฟ้าควบคุมอุณหภูมิได้สูงสุด 1,200 องศาเซลเซียส (Electrical Burn)
- 3.3.3 เครื่องบด (Grinding machine)
- 3.3.4 เครื่องทดสอบการต้านทานการสึกกร่อน (Abrasion resistance)
- 3.3.5 เครื่องทดสอบการซึมผ่านน้ำ (Water permeability testing machine)
- 3.3.6 เครื่องทดสอบการสึกกร่อน (Los Angeles machine)
- 3.3.7 เครื่องร่อนแบบตะแกรง (Sieve shaker machine)
- 3.3.8 เครื่องชั่งน้ำหนักไฟฟ้า (Weighting machine)
- 3.3.9 เครื่องเขย่าคอนกรีตแบบโต๊ะ (Vibrating table)
- 3.3.10 เครื่องผสมคอนกรีต (Concrete mixer machine)
- 3.3.11 เตาอบไฟฟ้าควบคุมอุณหภูมิได้สูงสุด 200 องศาเซลเซียส (Electric Oven)
- 3.3.12 ตะแกรงร่อนทราย ขนาดเบอร์ 20, 40 และ 325
- 3.3.13 ตะแกรงร่อนหิน ขนาดเบอร์ 1/2 นิ้ว และ 3/8 นิ้ว และ PAN
- 3.3.14 ปีกเกอร์ขนาดความจุ 500 มิลลิลิตร และ 1,000 มิลลิลิตร
- 3.3.15 แท่งแก้วทวนสาร
- 3.3.16 แบบหล่อคอนกรีตขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 10 เซนติเมตร สูง 20 เซนติเมตร
- 3.3.17 แบบหล่อคอนกรีตขนาด 10x10x10 เซนติเมตร
- 3.3.18 แบบหล่อคอนกรีตขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 30 เซนติเมตร สูง 10 เซนติเมตร
- 3.3.19 พลาสติกฟิล์มแรป มาตรฐาน 15 ไมครอน

3.4 การศึกษาสมบัติพื้นฐานของวัสดุที่ใช้ในการทดสอบ

3.4.1 องค์ประกอบทางแร่ ของเถ้าขานอ้อย และตะกอนน้ำประปา โดยการวิเคราะห์ด้วยเครื่อง XRD (X-Ray Diffractometer)

3.4.2 องค์ประกอบทางเคมี ของเถ้าขานอ้อย และตะกอนน้ำประปา โดยการวิเคราะห์ด้วยเครื่อง XRF (X-Ray Fluorescence)

3.4.3 ความถ่วงจำเพาะของเถ้าขาน้อย และการดูดซึมน้ำของมวลรวม โดยทำการทดสอบตามมาตรฐาน ASTM C 127 และ ASTM C 70 ตามลำดับ และค่าการสึกกร่อนของมวลรวมหายา

3.4.4 วิเคราะห์การกระจายตัวของอนุภาคของเถ้าขาน้อย และตะกอนน้ำประปาเผาโดยใช้เทคนิคการวิเคราะห์แบบ Laser Diffraction Particle Analysis

3.4.5 ทดสอบความละเอียดโดยวิธีร่อนน้ำผ่านตะแกรงมาตรฐานเบอร์ 325 คำนวณหาร้อยละค้ำบนตะแกรงของเถ้าขาน้อย และตะกอนน้ำประปาเผา

3.4.6 การวิเคราะห์พื้นผิวและขนาดรูพรุนของอนุภาคของเถ้าขาน้อยและตะกอนน้ำประปาเผาโดยใช้เทคนิคแบบ Surface area pore size and Pore volume distribution analyzer (BET)

3.5 ส่วนผสมของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต

ตะกอนน้ำประปา เศษอะลูมิเนียม และปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1 ถูกนำมาใช้แทนที่เถ้าขาน้อยในอัตราส่วนที่แตกต่างกัน ตั้งแต่ร้อยละ 0.4 ถึง 7.5 โดยน้ำหนัก สำหรับจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตปริมาตร 1 ลูกบาศก์เมตร จะมีปริมาณของเถ้าขาน้อยประมาณ 410 กิโลกรัม ความสามารถในการทำงานได้ของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตสดถูกควบคุมให้มีค่าอยู่ในช่วงเดียวกัน โดยใช้การวัดค่าการยุบตัวให้อยู่ในช่วง 50 ± 25 มิลลิเมตร มีการแปรผันอัตราส่วนสารละลายต่อสารตั้งต้น AL/B เท่ากับ 0.60 0.55 และ 0.50 และเตรียมสารละลายโซเดียมไฮดรอกไซด์ (NaOH) ความเข้มข้นที่ 10 โมลาร์ ทิ้งไว้ให้เย็นที่อุณหภูมิห้องอย่างน้อย 24 ชั่วโมง และคงที่ของอัตราส่วนสารละลายโซเดียมไฮดรอกไซด์ต่อโซเดียมซิลิเกต (NaOH/ Na_2SiO_3) เท่ากับ 1

สำหรับส่วนผสมของเถ้าขาน้อยที่อัตราส่วนสารละลายต่อสารตั้งต้น 0.55 และ 0.50 จะนำมาเติมสารผสมเพิ่มสำหรับคอนกรีตประเภท ซูเปอร์พลาสติกไซเซอร์ (Superplasticizer) Type F, G และน้ำ เพื่อปรับปรุงค่าการยุบตัวของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตสด สัดส่วนผสมที่ใช้หล่อตัวอย่างจีโอโพลิเมอร์และทดสอบตัวอย่าง ดังแสดงในตารางที่ 6 ถึง 15

3.6 ศึกษาตัวแปรต่างๆ ที่ส่งผลต่อจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตจากวัสดุเหลือทิ้ง

3.6.1 ศึกษาระดับการแทนที่ (Replacement levels) ของวัสดุที่ใส่แทนที่ในเถ้าขาน้อย ได้แก่ ตะกอนน้ำประปาร้อยละ 5 และ 7.5 เศษอะลูมิเนียมร้อยละ 0.4 และปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ร้อยละ 5 โดยน้ำหนัก มีสัดส่วนผสมดังแสดงในตารางที่ 6 ถึง 15 ตามลำดับ และแผนผังขั้นตอนการดำเนินงานวิจัยดังแสดงในรูปที่ 19

3.6.2 ศึกษาอัตราส่วนมวลรวมหยาบต่อสารละลาย (Coarse aggregate to liquid ratios, CA/AL) ที่อัตราส่วน 5 5.5 และ 6 โดยน้ำหนัก

3.6.3 ศึกษาอัตราส่วนสารละลายต่อสารตั้งต้น (Alkaline to Binders, AL/B) ที่อัตราส่วน 0.60 0.55 และ 0.50 โดยน้ำหนัก

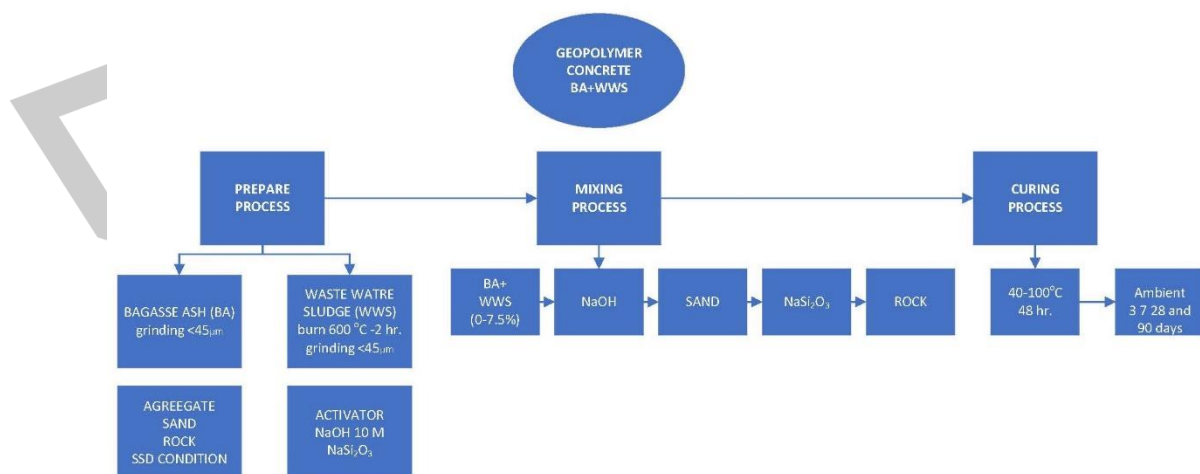
3.6.4 ศึกษาระดับของอุณหภูมิการบ่ม (Temperature of heat curing) โดยอุณหภูมิที่ใช้ในการบ่มในการทดสอบ ได้แก่ 100 80 60 และ 40 องศาเซลเซียส ระยะเวลาในการบ่ม 48 ชั่วโมง และบ่มในห้องปฏิบัติการจนครบอายุการทดสอบ

3.6.5 ศึกษาการพัฒนากำลังอัดในช่วงอายุที่ทำการทดสอบ 3 7 28 และ 90 วัน

3.6.6 ศึกษาการปรับปรุงการทำงานได้โดยการเติมสารผสมเพิ่มชนิด Superplasticizers ประเภท F, G และเติมน้ำในอัตราส่วน ร้อยละ 0 1 3 และ 5 ตามลำดับ โดยน้ำหนักเจ้าชานอ้อย

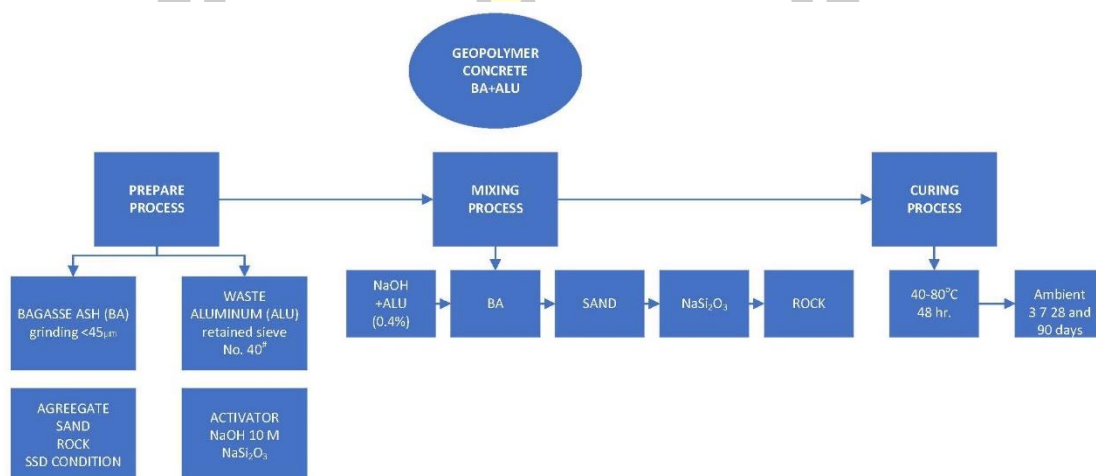
3.7 วิธีการผสมจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต

3.7.1 จีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเจ้าชานอ้อยผสมตะกอนน้ำประปา จากรูปที่ 9 แสดงการผสม จีโอโพลิเมอร์คอนกรีต ขั้นตอนแรกผสมเจ้าชานอ้อย และตะกอนน้ำประปาร้อยละ 5 ถึง 7.5 โดย น้ำหนักของเจ้าชานอ้อย จนเข้ากัน 2.5 นาที ขั้นตอนที่สองเติมสารละลายโซเดียมไฮดรอกไซด์ ที่ เตรียมไว้เทลงผสมจนเป็นเนื้อเดียวกันใช้เวลา 2.5 นาที ขั้นตอนที่สามเติมทรายลงไปผสมอีก 2.5 นาที ขั้นตอนที่สี่เติมสารละลายโซเดียมซิลิเกต (Na_2SiO_3) ผสมต่ออีก 2.5 นาที และขั้นตอนสุดท้าย เติมหินลงไปผสมต่อไปอีก 2.5 นาที ผสมจนเป็นเนื้อเดียวกัน เสร็จแล้วนำมาทดสอบหาค่าการยุบตัว ตามมาตรฐาน ASTM C 143/C 143M หลังจากนั้นนำจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตใส่ลงในแบบหล่อทรง ลูกบาศก์ขนาด 10x10x10 เซนติเมตร ตามมาตรฐาน BS EN 12390-2:2000 และแบบหล่อ ทรงกระบอกขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 10 เซนติเมตร สูง 20 เซนติเมตร ตามมาตรฐาน ASTM C 109



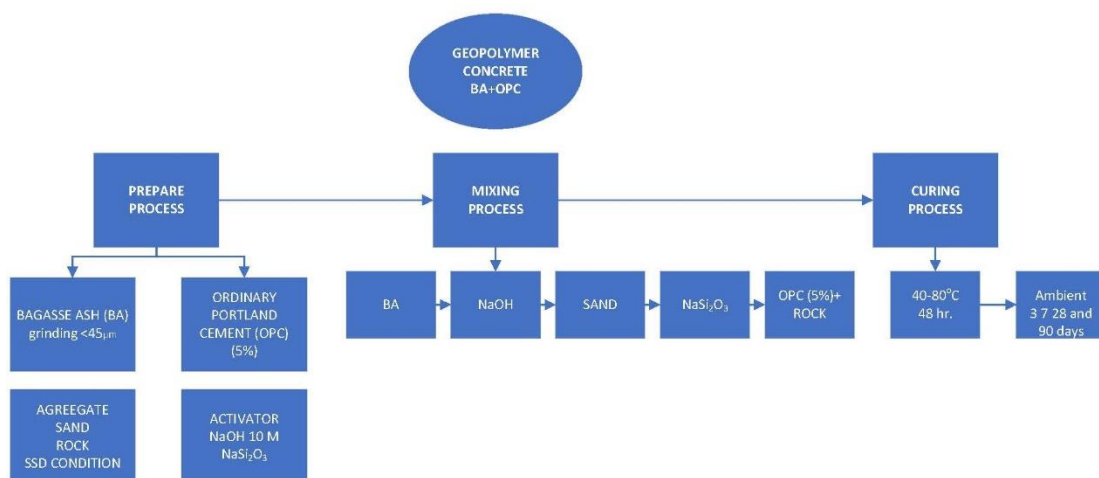
รูปที่ 9 ขั้นตอนการผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเจ้าชานอ้อยผสมตะกอนน้ำประปา

3.7.2 จีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยผสมเศษอะลูมิเนียม จากรูปที่ 10 แสดงขั้นตอนการผสมจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต ขั้นตอนแรกเติมเศษอะลูมิเนียมร้อยละ 0.4 โดยน้ำหนักของเถ้าขานอ้อย โดยนำไปเติมใส่ลงในสารละลายโซเดียมไฮดรอกไซด์ที่เตรียมไว้ให้ทำปฏิกิริยาประมาณ 15 นาที แล้วเติมสารละลายโซเดียมไฮดรอกไซด์ที่ระเหยออกเข้าไปให้มีปริมาณเท่าเดิม ขั้นตอนที่สองนำไปผสมกับเถ้าขานอ้อยจนเป็นเนื้อเดียวกันใช้เวลา 2.5 นาที ขั้นตอนที่สามเติมทรายลงไปผสมอีก 2.5 นาที ขั้นตอนที่สี่เติมสารละลายโซเดียมซิลิเกต ผสมต่ออีก 2.5 นาที และขั้นตอนสุดท้ายเติมหินลงไปผสมอีก 2.5 นาที ผสมจนเป็นเนื้อเดียวกันนำมาทดสอบหาค่าการยุบตัว หลังจากนั้นนำจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตใส่ลงในแบบหล่อทรงลูกบาศก์ขนาด 10x10x10 เซนติเมตร และแบบหล่อทรงกระบอกขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 10 เซนติเมตร สูง 20 เซนติเมตร



รูปที่ 10 ขั้นตอนการผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยผสมเศษอะลูมิเนียม

3.7.3 จีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยผสมปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภท 1 จากรูปที่ 11 แสดงขั้นตอนการผสมจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต ขั้นตอนแรกนำเถ้าขานอ้อยใส่ลงในเครื่องผสมกับสารละลายโซเดียมไฮดรอกไซด์ ผสมจนเป็นเนื้อเดียวกันใช้เวลา 2.5 นาที เติมทรายลงไปผสมอีก 2.5 นาที เมื่อวัสดุผสมจนเป็นเนื้อเดียวกันเติมสารละลายโซเดียมซิลิเกต และเติมปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ลงในเครื่องผสมเข้ากันอีก 2.5 นาที และขั้นตอนสุดท้ายเติมหินลงไปโดยใช้ระยะเวลาผสมอีก 2.5 นาที จนเป็นเนื้อเดียวกัน นำมาทดสอบหาค่าการยุบตัว หลังจากนั้นนำจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตใส่ลงในแบบหล่อทรงลูกบาศก์ขนาด 10x10x10 เซนติเมตร และแบบหล่อทรงกระบอกขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 10 เซนติเมตร สูง 20 เซนติเมตร



รูปที่ 11 ขั้นตอนการผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อยผสมปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์

3.7.4 จีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อยผสมเพิ่มประเภท ซูเปอร์พลาสติกไซเซอร์ (Super plasticizer) Type F และ G ในอัตราส่วนร้อยละ 1 ถึง 5 ของน้ำหนักเถ้าขาน้อย สมบัติเป็นไปตามมาตรฐาน ASTM C494 โดยขั้นตอนการผสมดำเนินการตามขั้นตอนของการผสมจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต และขั้นตอนสุดท้ายเติมสารผสมเพิ่มซูเปอร์พลาสติกไซเซอร์ลงไปใช้ระยะเวลาผสมอีก 2.5 นาที ผสมจนเป็นเนื้อเดียวกันจากนั้นนำมาทดสอบหาค่าการยุบตัว เสร็จแล้วเทใส่ลงในแบบหล่อทรงลูกบาศก์ขนาด 10x10x10 เซนติเมตร และแบบหล่อทรงกระบอกขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 10 เซนติเมตร สูง 20 เซนติเมตร

3.8 การศึกษาปัจจัยที่มีผลกระทบต่อจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตด้านต่าง ๆ

3.8.1 การทดสอบค่าการยุบตัว (Slump test) ของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตสำหรับวัดค่าการทำงานได้ของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต โดยทดสอบตามมาตรฐาน ASTM C143 เมื่อผสมจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเสร็จแล้วนำไปใส่ลงในกรวยมาตรฐาน โดยแบ่งเป็น 3 ชั้นเท่าๆ กัน ทำการกระทุ้งชั้นละ 25 ครั้ง จากนั้นค่อยๆ ดึงกรวยขึ้นอย่างช้าๆ แล้ววัดค่าการยุบตัวของคอนกรีต และจดบันทึกค่า

3.8.2 การทดสอบกำลังอัด (Compressive strength testing) ของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต เป็นการทดสอบแบบทำลายโดยการหล่อ และบ่มตัวอย่างเป็นไปตามมาตรฐาน ASTM C-192/C 192M การทดสอบตัวอย่างคอนกรีตจะต้องอยู่ในสภาพอิมมัวผิวแห้ง แล้วทำการ Capping ผิวด้านบนตัวอย่างให้เรียบในกรณีตัวอย่างทรงกระบอก แล้ววางตัวอย่างบนแท่นเครื่องทดสอบให้อยู่ตรงกลาง ทำการกดตัวอย่างด้วยอัตราความเร็วที่ 0.15 ถึง 0.35 เมกะปาสกาลต่อวินาที ตามมาตรฐาน ASTM C-39/C39M จนกระทั่งตัวอย่างพังเสียหาย ทำการบันทึกค่าแรงกด และบันทึกรูปแบบการพัง

เสียหายของตัวอย่าง แล้วทำการคำนวณหาค่ากำลังอัดของตัวอย่างคอนกรีตโดยใช้ค่าแรงกดหารด้วยหน้าตัดการรับแรงของตัวอย่างทดสอบ ดังแสดงในสมการที่ 3.1

$$F = \frac{P_{\max}}{A} \quad (3.1)$$

เมื่อ F คือ ค่ากำลังรับแรงอัดของตัวอย่าง (กิโลกรัมต่อตารางเมตร)
 $P_{\max}$ คือ ค่าแรงกดสูงสุด (กิโลกรัม) และ
 A คือ พื้นที่รับแรงกดของตัวอย่าง (ตารางเซนติเมตร)

ทดสอบตัวอย่างที่อายุ 3 7 28 และ 90 วัน ตามลำดับ ใช้เครื่องทดสอบเอนกประสงค์ขนาด 300 ตัน (Universal testing machine) โดยใช้ตัวอย่างทดสอบทรงลูกบาศก์ขนาด 10x10x10 เซนติเมตร ดังแสดงรูปที่ 12



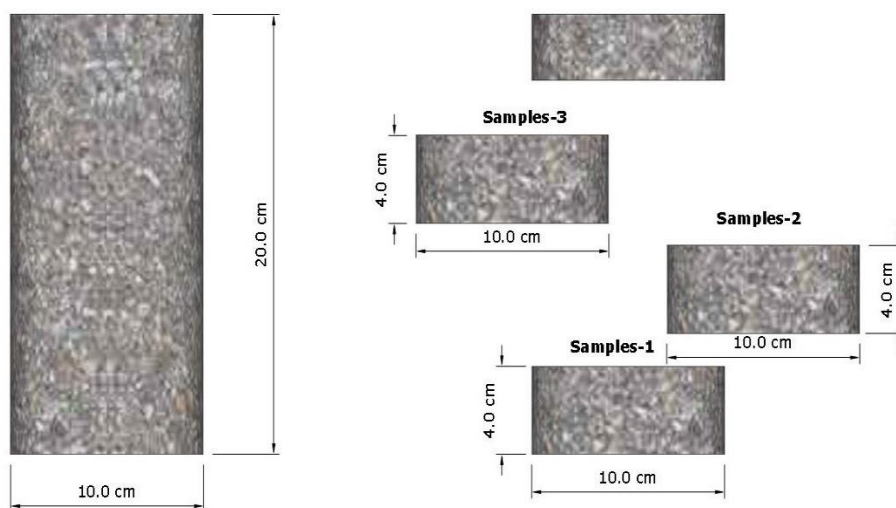
รูปที่ 12 การทดสอบกำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตด้วยเครื่องทดสอบ UTM

3.8.3 การซึมผ่านน้ำของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต ดำเนินการทดสอบการซึมผ่านน้ำ (Water permeability testing) เป็นการทดสอบการซึมผ่านที่สามารถใช้ของเหลวแทรกซึมเข้าไปในจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต เพื่อเป็นการพิจารณาปัจจัยที่มีต่อความคงทนของคอนกรีต การที่คอนกรีตยอมให้มีการแทรกซึมสูงของวัสดุอย่างรุนแรง เช่น คลอไรด์ และซัลเฟต เป็นต้น จะส่งผลให้เหล็กเสริมในคอนกรีตเกิดการกัดกร่อน และส่งผลให้คอนกรีตแตกจากการขยายตัว และกำลังอัดลดลง ทำการทดสอบตัวอย่างที่อายุ 28 วัน โดยใช้ตัวอย่างทรงกระบอกขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 10 เซนติเมตร สูง 20 เซนติเมตร นำมาตัดตามขวางที่บริเวณกึ่งกลางความสูงให้ได้ความสูง 4 เซนติเมตร ตัดให้ได้ 3 ตัวอย่างต่อก่อน ดังแสดงในรูปที่ 13 แล้วนำมาหล่อด้วยอีพ็อกซีรอบๆ ให้มีความหนา 2.5 เซนติเมตร

ทั้งให้แก่งตัวในอุณหภูมิห้อง 24 ชั่วโมง ทำการติดตั้งใส่ลงในชุดทดสอบ ดังแสดงในรูปที่ 14 ทดสอบโดยการอัดน้ำให้ผ่านตัวอย่างที่ความดัน 1 บาร์ และจดบันทึกค่าจนกว่าการซึมผ่านจะคงที่ และทำการหาค่าสัมประสิทธิ์การซึมผ่านน้ำดังแสดงในสมการที่ 3.2

$$K = \frac{\rho L g Q}{P A} \quad (3.2)$$

เมื่อ	K	คือ	ค่าสัมประสิทธิ์การซึมผ่านน้ำ (เมตร/วินาที)
	ρ	คือ	ค่าความหนาแน่นของน้ำ (กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร)
	g	คือ	ค่าความเร่งจากแรงโน้มถ่วง (เมตร/วินาที ²)
	Q	คือ	ค่าอัตราการไหลของน้ำ (ลูกบาศก์เมตร/วินาที)
	P	คือ	ค่าความดันน้ำสัมบูรณ์ (กิโลกรัมเมตร/ตารางเมตร) และ
	A	คือ	ค่าพื้นที่หน้าตัดของตัวอย่างทดสอบ (ตารางเมตร)



รูปที่ 13 การเตรียมตัวอย่างสำหรับการทดสอบการซึมผ่านน้ำของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต

พหุบัน ปณ จิต ชีเว



รูปที่ 14 ชุดเครื่องมือการทดสอบการซึมผ่านน้ำ

3.8.4 การทดสอบการต้านทานการสึกกร่อน (Abrasion resistance of concrete testing) ของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต คือ การทดสอบความคงทนต่อการขัดสีของคอนกรีต การสึกกร่อนของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต ดำเนินการทดสอบตามมาตรฐาน ASTM C1138 (Under water method) ทำการทดสอบตัวอย่างที่อายุ 28 วัน โดยใช้ตัวอย่างทรงกระบอกขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 30 เซนติเมตร สูง 10 เซนติเมตร นำตัวอย่างไปแช่ในอากาศหลังจากแช่น้ำอย่างน้อย 48 ชั่วโมง แล้วนำไปติดตั้งในเครื่องทดสอบการสึกกร่อนได้น้ำโดยด้านบนของตัวอย่างมีลูกเหล็กที่มีขนาดต่างกัน 3 ขนาด ได้แก่ ขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 25.3 มิลลิเมตร 19 มิลลิเมตร และ 12.6 มิลลิเมตร ดังแสดงในรูปที่ 15 และทำการติดตั้งใส่ลงในชุดทดสอบดังแสดงในรูปที่ 16 หาค่าเฉลี่ยของเส้นผ่านศูนย์กลางที่ทดสอบโดยวัดที่มุมขวาแล้วทำการชั่งน้ำหนัก นำตัวอย่างวางในเครื่องทดสอบใส่ลูกเหล็กและเติมน้ำ เริ่มทำการทดสอบ ทุก ๆ 12 ชั่วโมง เมื่อครบกำหนดเวลานำตัวอย่างออกมาหาน้ำหนักโดยการชั่งในน้ำและในอากาศ จนครบ 72 ชั่วโมง แล้วทำการคำนวณการปริมาตรของตัวอย่าง การคำนวณปริมาตรที่สูญเสีย และคำนวณค่าเฉลี่ยความสึกของการขัดสี ดังแสดงในสมการที่ 3.3 ถึง 3.5 ตามลำดับ

$$V_t = \frac{W_{\text{air}} - W_{\text{water}}}{G_w} \quad (3.3)$$

เมื่อ V_t คือ ปริมาตรของตัวอย่าง ณ ระยะเวลาที่ต้องการ (ลูกบาศก์เมตร)
 W_{air} คือ น้ำหนักตัวอย่างที่ชั่งในอากาศ ณ ระยะเวลาที่ต้องการ (กิโลกรัม)

W_{water} คือ น้ำหนักตัวอย่างที่ซิงในน้ำ ณ ระยะเวลาที่ต้องการ (กิโลกรัม)

G_w คือ หน่วยน้ำหนักของน้ำ (กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร)

$$VL_t = V_i - V_t \quad (3.4)$$

เมื่อ VL_t คือ ปริมาตรของตัวอย่าง ที่สูญเสียโดยการขัดสี (ลูกบาศก์เมตร)

V_i คือ ปริมาตรของตัวอย่าง ก่อนการทดสอบการขัดสี (ลูกบาศก์เมตร)

และ

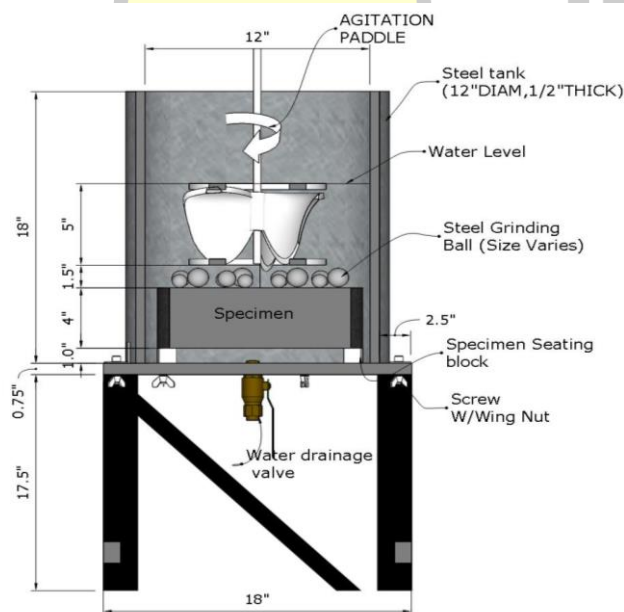
V_t คือ ปริมาตรของตัวอย่าง ที่หลังการทดสอบการขัดสี (ลูกบาศก์เมตร)

$$ADA_t = VL_t / A \quad (3.5)$$

เมื่อ ADA_t คือ ค่าเฉลี่ยความสึกของการขัดสี (เมตร)

VL_t คือ ปริมาตรของตัวอย่าง ที่สูญเสียโดยการขัดสี (ลูกบาศก์เมตร)

A คือ พื้นที่หน้าตัดด้านบนของตัวอย่าง (ตารางเมตร)



รูปที่ 15 ภาพตัดรายละเอียดชุดทดสอบการขัดสี



รูปที่ 16 ชุดทดสอบการการหดลี

3.8.5 การทดสอบการหดตัวเมื่อแห้ง (Drying shrinkage testing) ของจีโอโพลิเมอร์มอร์ตาร์ คือการทดสอบการเปลี่ยนแปลงความยาวของตัวอย่างมอร์ตาร์ขนาด 25x25x285 มิลลิเมตร (ASTM C157/C157M, 2014) บ่มตัวอย่างในน้ำ 72 ชั่วโมง นำขึ้นจากน้ำใช้ผ้าเช็ดให้แห้งแล้วทำการวัดค่าความยาวเริ่มต้นเพื่อใช้เปรียบเทียบ เก็บตัวอย่างไว้ในอุณหภูมิห้อง 25 ± 2 องศาเซลเซียส และวัดความยาวตัวอย่างที่อายุ 4 11 18 และ 25 วัน (ASTM C596, 2000) ตามลำดับ โดยทำการวัดค่าความยาวทั้ง 4 ด้านเพื่อหาค่าเฉลี่ย ดังแสดงในรูปที่ 17 บันทึกค่าแล้วคำนวณค่าการเปลี่ยนแปลงความยาวของแต่ละตัวอย่างในแต่ละช่วงอายุโดยการลบจากค่าความยาวเปรียบเทียบเริ่มต้น



รูปที่ 17 ชุดทดสอบหดตัวเมื่อแห้ง ของจีโอโพลิเมอร์มอร์ตาร์

3.8.6 การทดสอบระยะเวลาการก่อตัว (Time of Setting) ของจีโอโพลิเมอร์เพสต์ ใช้วิธีการทดสอบด้วยเข็มไวแคต เตรียมจีโอโพลิเมอร์เพสต์ด้วยการผสมเถ้าขานอ้อยกับสารละลายโซเดียมซิลิเกตและโซเดียมไฮดรอกไซด์ตามอัตราส่วน และหาระยะการก่อตัวโดยการนำเข็มไวแคตมาตรฐานขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 1 มิลลิเมตร ปล่อยอย่างอิสระลงไปในจีโอโพลิเมอร์เพสต์ที่ผสมกับสารละลาย

หลังจากผสมเสร็จ 30 นาที และทดสอบทุกๆ 15 นาที หรือยืดเวลาออกไปเพื่อให้เพียงพอต่อระยะห่างของการทดสอบที่กำหนดไว้ตามมาตรฐาน ตัวอย่างทดสอบจะถูกบ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส และทำการทดสอบจนกระทั่งเข็มจมลงน้อยกว่า 25 มิลลิเมตร ในการทดสอบให้ทดสอบห่างจากจุดเดิมไม่น้อยกว่า 6.4 มิลลิเมตร และ 9.5 มิลลิเมตร จากขอบด้านในของวงแหวน ดังแสดงในรูปที่ 18 ตามมาตรฐาน ASTM C191-19 และจดบันทึกค่าการจมของเข็มไวแคต พล็อตกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับระยะการจมของเข็มไวแคตเพื่อหาระยะเวลาการก่อตัวของจีโอโพลิเมอร์



รูปที่ 18 การทดสอบระยะเวลาก่อตัวของจีโอโพลิเมอร์เพสต์

ตารางที่ 6 สัดส่วนผสมจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยผสมตะกอนน้ำประปาเผาบ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส

Mix Code name.	BA (kg)	WWS (kg)	NaOH (kg)	Na ₂ SiO ₃ (kg)	Sand (kg)	CA (kg)	Weight (kg/m ³)
A0.60WWS7.5-60	379	31	123	123	570	1,229	2,455
A0.55WWS7.5-60	379	31	113	113	577	1,243	2,455
A0.50WWS7.5-60	379	31	105	105	582	1,254	2,455
A0.60WWS5.0-60	390	21	123	123	570	1,229	2,455
A0.55WWS5.0-60	390	21	113	113	577	1,243	2,455
A0.50WWS5.0-60	390	21	105	105	582	1,254	2,455
B0.70WWS7.5-60	379	31	149	149	554	1,193	2,455
B0.65WWS7.5-60	379	31	135	135	563	1,218	2,455
B0.60WWS7.5-60	379	31	123	123	570	1,229	2,455
B0.70WWS5.0-60	390	21	149	149	554	1,193	2,455
B0.65WWS5.0-60	390	21	135	135	563	1,212	2,455
B0.60WWS5.0-60	390	21	123	123	570	1,229	2,455

A=หินปูน B=หินบะซอลต์โพรงข่าย C=กรวดแม่น้ำ

ตารางที่ 7 สัดส่วนผสมจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยผสมเศษอะลูมิเนียม บ่มที่อุณหภูมิ 40-80 องศาเซลเซียส

Mix Code name.	BA (kg)	ALU (kg)	NaOH (kg)	Na ₂ SiO ₃ (kg)	Sand (kg)	CA (kg)	Weight (kg/m ³)
A0.60ALU0.4-40	408	2	123	123	570	1,229	2,455
A0.55ALU0.4-40	408	2	113	113	577	1,242	2,455
A0.50ALU0.4-40	408	2	105	105	582	1,253	2,455
A0.60ALU0.4-60	408	2	123	123	570	1,229	2,455
A0.55ALU0.4-60	408	2	113	113	577	1,242	2,455
A0.50ALU0.4-60	408	2	105	105	582	1,253	2,455
A0.60ALU0.4-80	408	2	123	123	570	1,229	2,455
A0.55ALU0.4-80	408	2	113	113	577	1,242	2,455
A0.50ALU0.4-80	408	2	105	105	582	1,253	2,455
C0.60ALU0.4-60	408	2	123	123	570	1,229	2,455
C0.55ALU0.4-60	408	2	113	113	577	1,242	2,455
C0.50ALU0.4-60	408	2	105	105	582	1,253	2,455

A=หินปูน B=หินบะซอลต์ไฟร่งข่าย C=กรวดแม่น้ำ

ตารางที่ 8 สัดส่วนผสมจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยผสมตะกอนน้ำประปาเผา บ่มที่อุณหภูมิ 40-100 องศาเซลเซียส

Mix Code name.	BA (kg)	WWS (kg)	NaOH (kg)	Na ₂ SiO ₃ (kg)	Sand (kg)	CA (kg)	Weight (kg/m ³)
A0.60WWS7.5-100	379	31	123	123	570	1,229	2,455
A0.55WWS7.5-100	379	31	113	113	577	1,242	2,455
A0.50WWS7.5-100	379	31	105	105	582	1,253	2,455
A0.60WWS7.5-80	379	31	123	123	570	1,229	2,455
A0.55WWS7.5-80	379	31	113	113	577	1,242	2,455
A0.50WWS7.5-80	379	31	105	105	582	1,253	2,455
A0.60WWS7.5-60	379	31	123	123	570	1,229	2,455
A0.55WWS7.5-60	379	31	113	113	577	1,242	2,455
A0.50WWS7.5-60	379	31	105	105	582	1,253	2,455
A0.60WWS7.5-40	379	31	123	123	570	1,229	2,455
A0.55WWS7.5-40	379	31	113	113	577	1,242	2,455
A0.50WWS7.5-40	379	31	105	105	582	1,253	2,455

A=หินปูน B=หินบะซอลต์ไฟร่งข่าย C=กรวดแม่น้ำ

ตารางที่ 9 สัดส่วนผสมจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยผสมปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1 ปมที่อุณหภูมิ 40-80 องศาเซลเซียส

Mix Code name.	BA (kg)	OPC (kg)	NaOH (kg)	Na ₂ SiO ₃ (kg)	Sand (kg)	CA (kg)	Weight (kg/m ³)
A0.60OPC5.0-40	390	21	123	123	570	1,228	2,455
A0.55OPC5.0-40	390	21	113	113	577	1,242	2,455
A0.50OPC5.0-40	390	21	105	105	582	1,253	2,455
A0.60OPC5.0-60	390	21	123	123	570	1,228	2,455
A0.55OPC5.0-60	390	21	113	113	577	1,242	2,455
A0.50OPC5.0-60	390	21	105	105	582	1,253	2,455
A0.60OPC5.0-80	390	21	123	123	570	1,228	2,455
A0.55OPC5.0-80	390	21	113	113	577	1,242	2,455
A0.50OPC5.0-80	390	21	105	105	582	1,253	2,455

A=หินปูน B=หินบะซอลต์โพรงข่าย C=กรวดแม่น้ำ

ตารางที่ 10 สัดส่วนผสมจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อย ควบคุมที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส

Mix Code name.	BA (kg)	NaOH (kg)	Na ₂ SiO ₃ (kg)	Sand (kg)	CA (kg)	Weight (kg/m ³)
A Control-0.60	410	123	123	570	1,229	2,455
A Control-0.55	410	113	113	577	1,242	2,455
A Control-0.50	410	105	105	582	1,253	2,455

A=หินปูน B=หินบะซอลต์โพรงข่าย C=กรวดแม่น้ำ

ตารางที่ 11 สัดส่วนผสมจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อย ควบคุมสำหรับทดสอบการสึกกร่อนและการซึมผ่านน้ำ ปมที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส

Mix Code name.	BA/OPC (kg)	NaOH (kg)	Na ₂ SiO ₃ (kg)	Water (kg)	Sand (kg)	CA (kg)	Weight (kg/m ³)
A BA-control	410	113	113	-	577	1,242	2,455
A OPC-concrete	410	-	-	226	577	1,242	2,455
A Pan-control	410	113	113	113	577	1,242	2,455
A Pan-OPC	410	-	-	226	577	1,242	2,455

A=หินปูน B=หินบะซอลต์โพรงข่าย C=กรวดแม่น้ำ

ตารางที่ 12 สัดส่วนผสมจีโอโพลิเมอร์มอร์ตาร์เก้าชามอ้อยสำหรับทดสอบการหดตัวเมื่อแห้ง บ่ม
อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส

Mix Code name.	BA (g)	WWS (g)	ALU (g)	OPC (g)	NaOH (g)	Na ₂ SiO ₃ (g)	Sand (g)
A Control	723	-	-	-	184	184	1,026
A Best WWS	687	36	-	-	184	184	1,026
A Best ALU	720	-	3	-	184	184	1,026
A Best OPC	687	-	-	36	184	184	1,026

A=หินปูน B=หินบะซอลต์โพรงข่าย C=กรวดแม่น้ำ Best=สัดส่วนผสมที่ดีที่สุด

ตารางที่ 13 สัดส่วนผสมของจีโอโพลิเมอร์เฟสค์เก้าชามอ้อยสำหรับทดสอบการก่อตัว ที่บ่ม
อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส

Mix Code name.	BA (g)	WWS (g)	ALU (g)	OPC (g)	NaOH (g)	Na ₂ SiO ₃ (g)
A Control	650	-	-	-	163	163
A Best WWS	618	32.50	-	-	163	163
A Best ALU	648	-	3	-	163	163
A Best OPC	618	-	-	33	163	163

A=หินปูน B=หินบะซอลต์โพรงข่าย C=กรวดแม่น้ำ Best=สัดส่วนผสมที่ดีที่สุด

ตารางที่ 14 สัดส่วนผสมของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตสำหรับมวลรวมหยาบต่างชนิด ที่อุณหภูมิ 60
องศาเซลเซียส

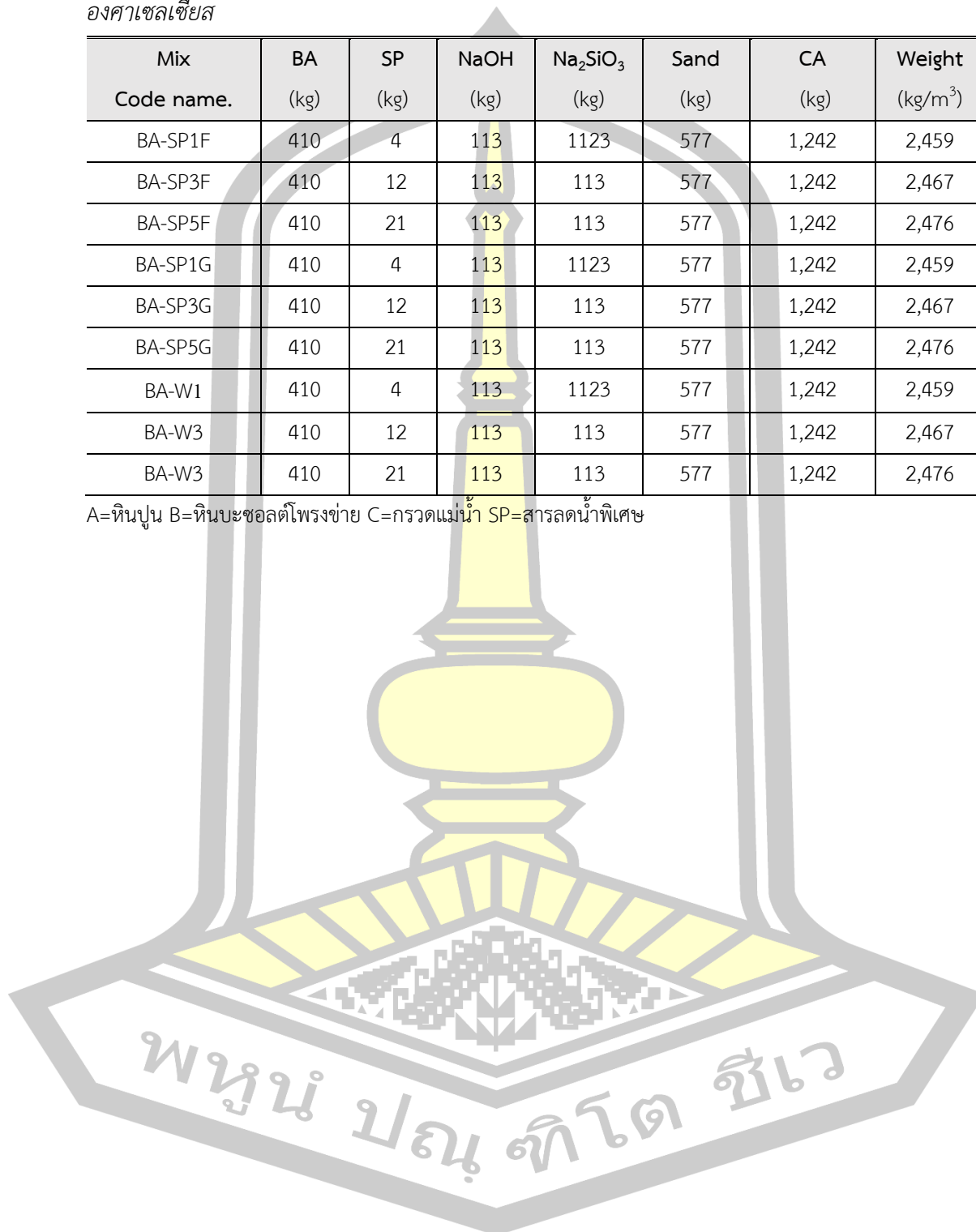
Mix Code name.	BA (kg)	WWS (kg)	ALU (kg)	NaOH (kg)	Na ₂ SiO ₃ (kg)	Sand (kg)	CA (kg)
A0.6WWS7.5-60	379	31	-	123	123	570	1,229
B0.6WWS7.5-60	379	31	-	123	123	570	1,229
A0.6ALU0.4-60	408	-	2	123	123	570	1,229
C0.6ALU0.4-60	408	-	2	123	123	570	1,229

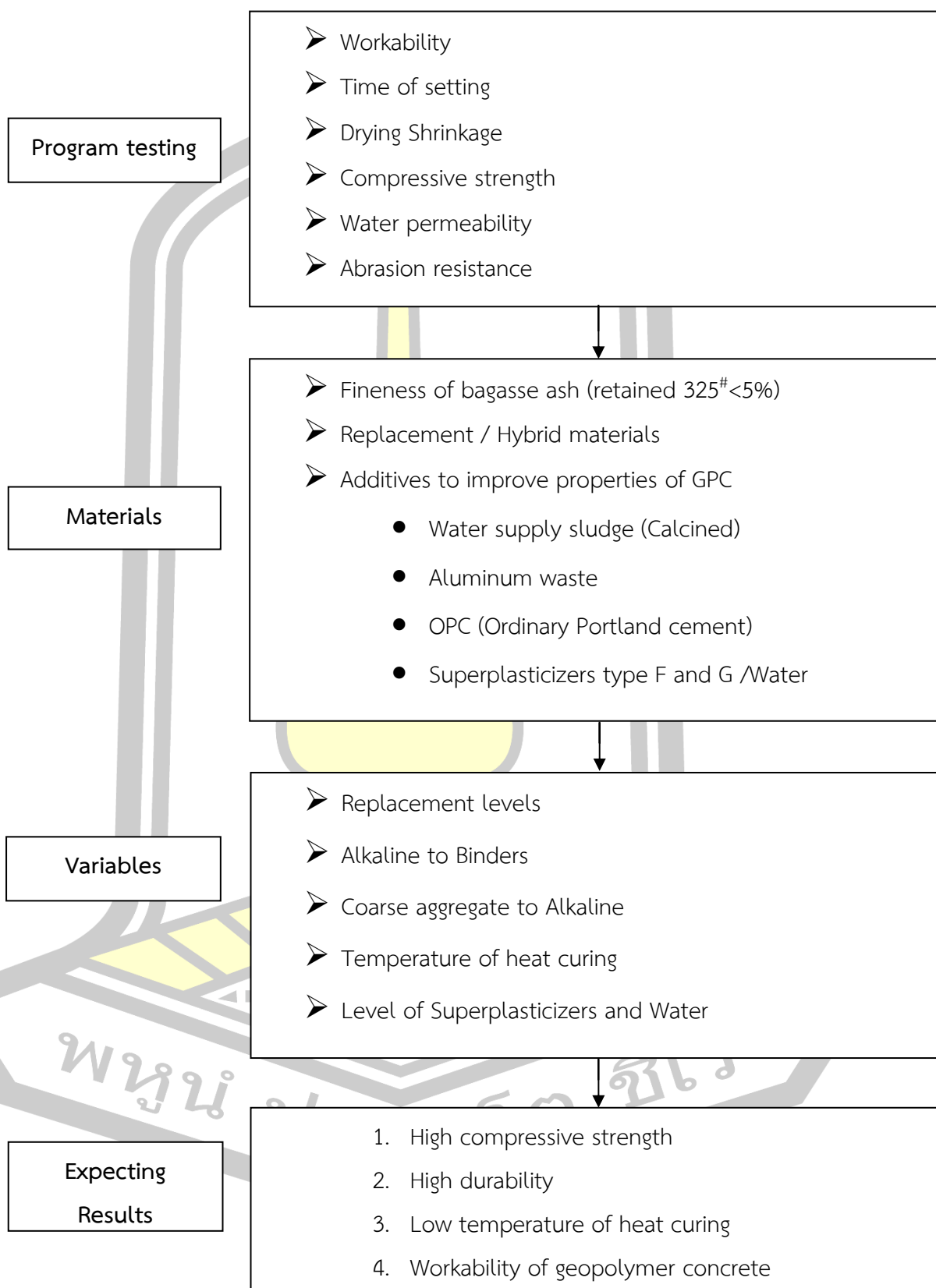
A=หินปูน B=หินบะซอลต์โพรงข่าย C=กรวดแม่น้ำ

ตารางที่ 15 สัดส่วนผสมของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตสำหรับทดสอบค่าการยุบตัว บ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส

Mix Code name.	BA (kg)	SP (kg)	NaOH (kg)	Na ₂ SiO ₃ (kg)	Sand (kg)	CA (kg)	Weight (kg/m ³)
BA-SP1F	410	4	113	1123	577	1,242	2,459
BA-SP3F	410	12	113	113	577	1,242	2,467
BA-SP5F	410	21	113	113	577	1,242	2,476
BA-SP1G	410	4	113	1123	577	1,242	2,459
BA-SP3G	410	12	113	113	577	1,242	2,467
BA-SP5G	410	21	113	113	577	1,242	2,476
BA-W1	410	4	113	1123	577	1,242	2,459
BA-W3	410	12	113	113	577	1,242	2,467
BA-W3	410	21	113	113	577	1,242	2,476

A=หินปูน B=หินบะซอลต์ไฟร่งซ่าย C=กรวดแม่น้ำ SP=สารลดน้ำพิเศษ





รูปที่ 19 โปรแกรมการทดสอบจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตจากวัสดุเหลือทิ้ง

บทที่ 4

ผลการทดลองและวิเคราะห์ผล

บทนี้เป็นการนำเสนอผลการศึกษาระดับพื้นฐานของเถ้าขานอ้อย วัสดุอื่นที่ผสมเถ้าขานอ้อย และสมบัติของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตที่ผลิตจากเถ้าขานอ้อย ซึ่งจะรายงานผลและเสนอในบทนี้

4.1 สมบัติของเถ้าขานอ้อยและวัสดุอื่นที่ผสมเถ้าขานอ้อย

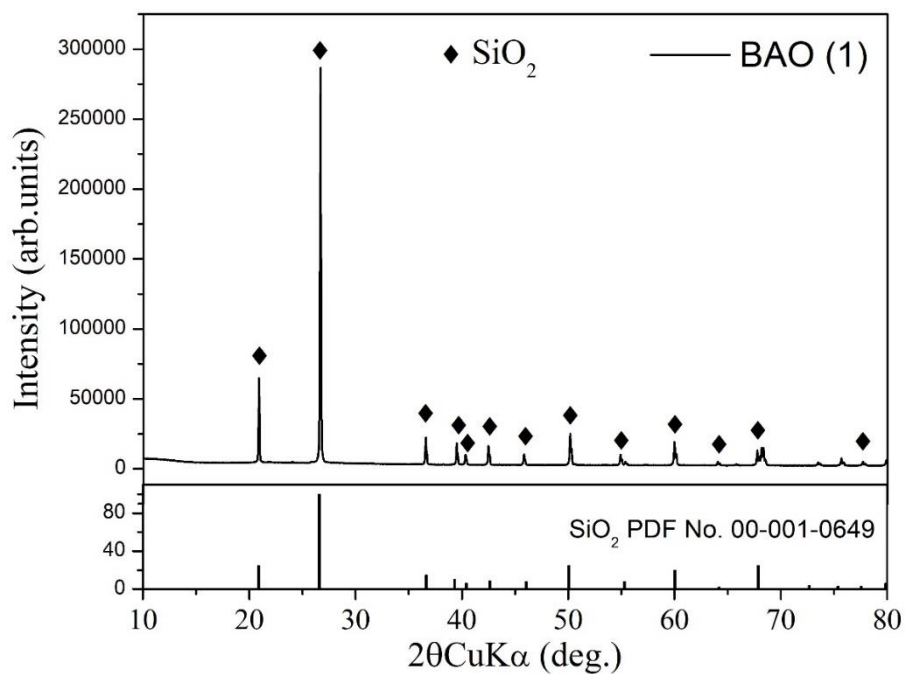
4.1.1 การทดสอบหาค่าองค์ประกอบทางเคมีของเถ้าขานอ้อย (BA) และตะกอนน้ำประปาเผา (WWS) ด้วยเทคนิคการวิเคราะห์แบบ XRF (X-Ray Fluorescence) ดังแสดงในตารางที่ 16 จะเห็นว่าเถ้าขานอ้อยมีปริมาณซิลิกาค่อนข้างสูงแต่มีอะลูมินาต่ำเมื่อเทียบกับตะกอนน้ำประปาเผาจะเห็นว่าตะกอนน้ำประปาเผามีอะลูมินามากกว่าเถ้าขานอ้อยอย่างเห็นได้ชัดเจน

ตารางที่ 16 ร้อยละองค์ประกอบทางเคมีของเถ้าขานอ้อย และตะกอนน้ำประปาเผา

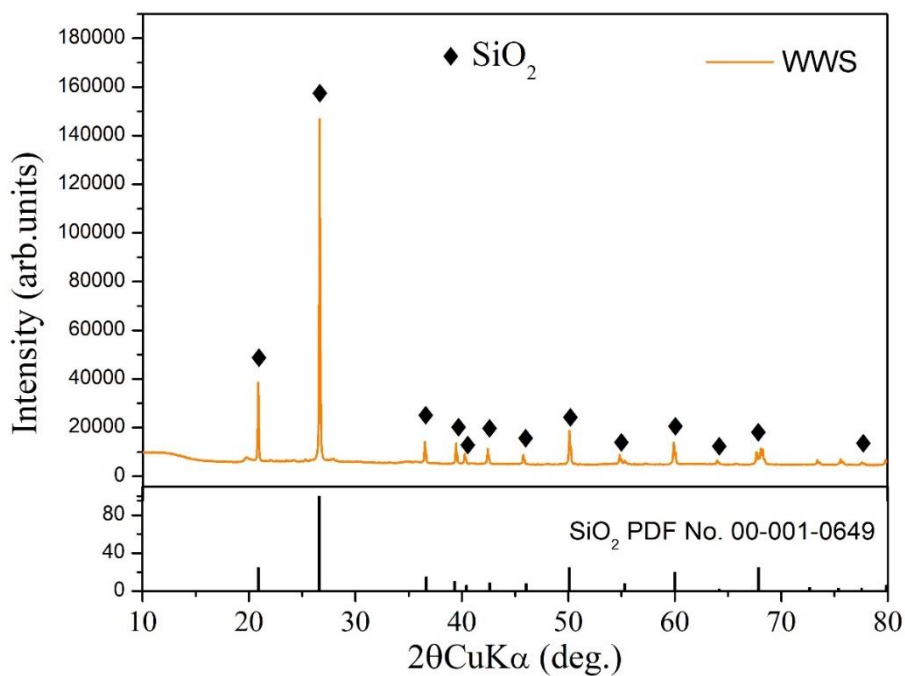
Description	SiO ₂	Al ₂ O ₃	Fe ₂ O ₃	CaO	K ₂ O	SO ₃	LOI
BA	77.57	4.15	3.00	3.72	3.08	0.80	11.94
WWS	45.50	27.37	11.85	1.81	3.56	0.71	-

4.1.2 การทดสอบหาค่าองค์ประกอบทางแร่ของเถ้าขานอ้อย และตะกอนน้ำประปาเผา ด้วยเทคนิคการวิเคราะห์แบบ XRD (X-Ray Diffraction) พบว่าเถ้าขานอ้อย และตะกอนน้ำประปาเผา มีค่า Peak ของซิลิกาในช่วง 2θ ถึง 27° (Souza et al., 2011) มีโครงสร้างที่เป็นอสัณฐาน (Amorphous) แบบกึ่งผลึก (Semi-Crystalline) ดังแสดงในรูปที่ 20 และ 21 ตามลำดับ

พหุ มณ ภัท ธิ์



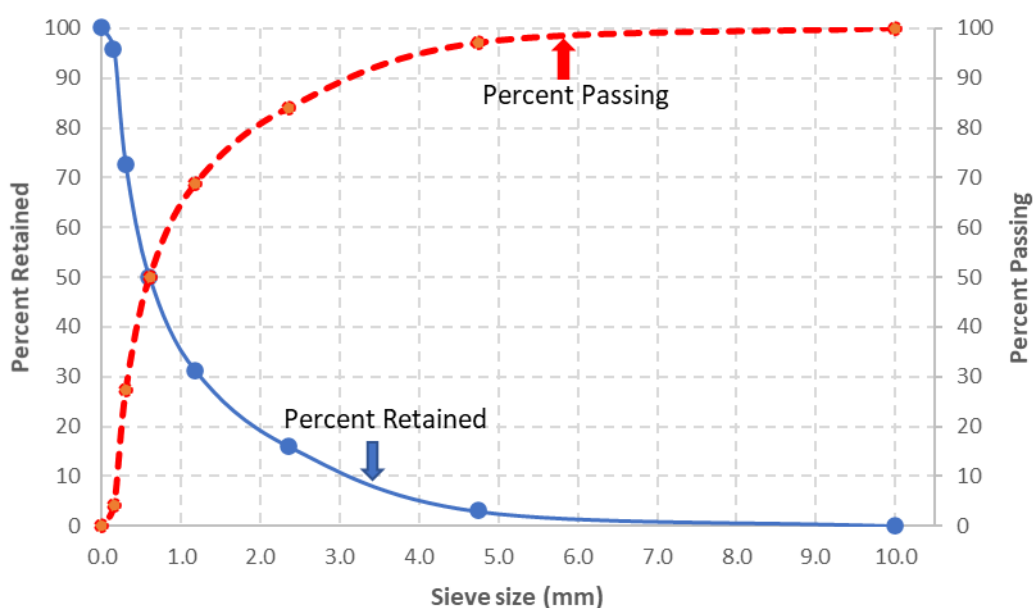
รูปที่ 20 องค์ประกอบทางแร่ของเถ้าขาน้อย



รูปที่ 21 องค์ประกอบทางแร่ของตะกอนน้ำประปาเผา 600 องศาเซลเซียส 2 ชั่วโมง

4.1.3 ความถ่วงจำเพาะของเถ้าขาน้อยก่อนบด และหลังบดมีค่าเท่ากับ 1.79 และ 2.18 ตามลำดับ ผลจากการบดทำให้มีค่าความถ่วงจำเพาะเพิ่มขึ้นร้อยละ 22 ค่าการดูดซึมน้ำ ความ

ถ่วงจำเพาะ และค่าโมดูลัสความละเอียด (Fineness Modulus) ของทรายมีค่าเท่ากับ 0.86 2.64 และ 2.68 ตามลำดับ จากรูปที่ 22 แสดงให้เห็นผลการทดสอบการกระจายตัวของทรายที่มีขนาดค่อนข้างหยาบอยู่ในเกณฑ์ระหว่าง 2.30 ถึง 3.20 ซึ่งเป็นค่าที่เหมาะสมในการผลิตคอนกรีต ผลการทดสอบของมวลรวมหยาบชนิด A (หินปูนย่อย) มีค่าความถ่วงจำเพาะและค่าการดูดซึมน้ำเท่ากับ 2.70 และ 0.50 ตามลำดับ มวลรวมหยาบชนิด B (หินบะซอลต์โพร่งขำ) มีค่าความถ่วงจำเพาะและค่าการดูดซึมน้ำเท่ากับ 2.86 และ 2.15 ตามลำดับ และมวลรวมหยาบชนิด C (หินกรวด) มีค่าความถ่วงจำเพาะและค่าการดูดซึมน้ำเท่ากับ 2.63 และ 1.73 ตามลำดับ ผลการทดสอบค่าการสึกกร่อนของมวลรวมหยาบที่ทดสอบด้วยเครื่องทดสอบ Los Angeles สำหรับมวลรวมหยาบชนิด A B และ C เท่ากับ 26.50 19.70 และ 28.72 ตามลำดับ



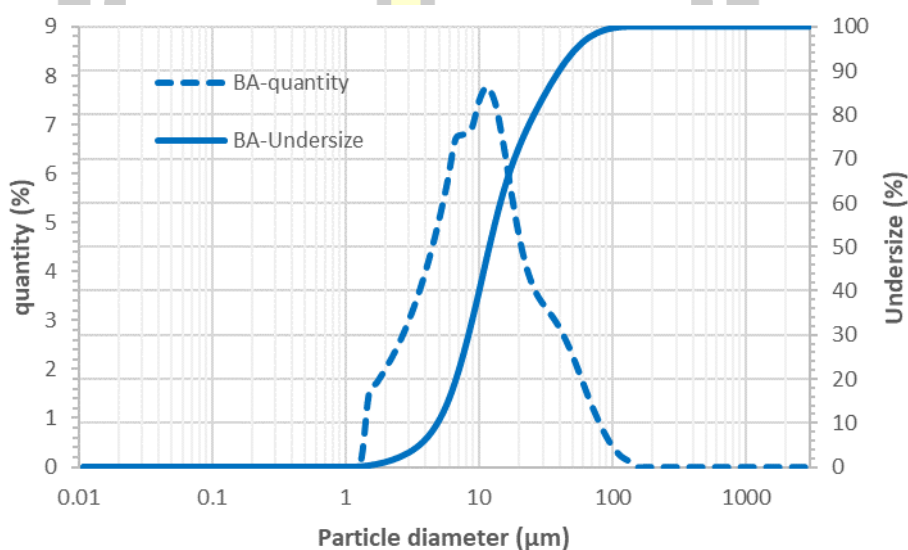
รูปที่ 22 ขนาดผลของทราย

4.1.4 การวิเคราะห์การกระจายตัวของอนุภาคของเถ้าขาน้อย และตะกอนน้ำประปาเผา โดยใช้ Laser Diffraction Particle Analysis ยี่ห้อ HORIBA รุ่น LA-950V2 จากตารางที่ 17 ผลการทดสอบพบว่า การกระจายตัวของเถ้าขาน้อย มีขนาดอนุภาค D10 D50 และ D90 เท่ากับ 5 12 และ 40 ไมครอน ตามลำดับ โดยมีขนาดเฉลี่ยของอนุภาคเท่ากับ 12 ไมครอน และมีความกว้างของการกระจายตัว เท่ากับ 35 ไมครอน ดังแสดงในรูปที่ 23 และตะกอนน้ำประปาเผา มีขนาดอนุภาค D10 D50 และ D90 เท่ากับ 2 15 และ 65 ไมครอน ตามลำดับ โดยมีขนาดเฉลี่ยของอนุภาคเท่ากับ 15 ไมครอน และมีความกว้างของการกระจายตัว เท่ากับ 63 ไมครอน ดังแสดงในรูปที่ 24 จากผล

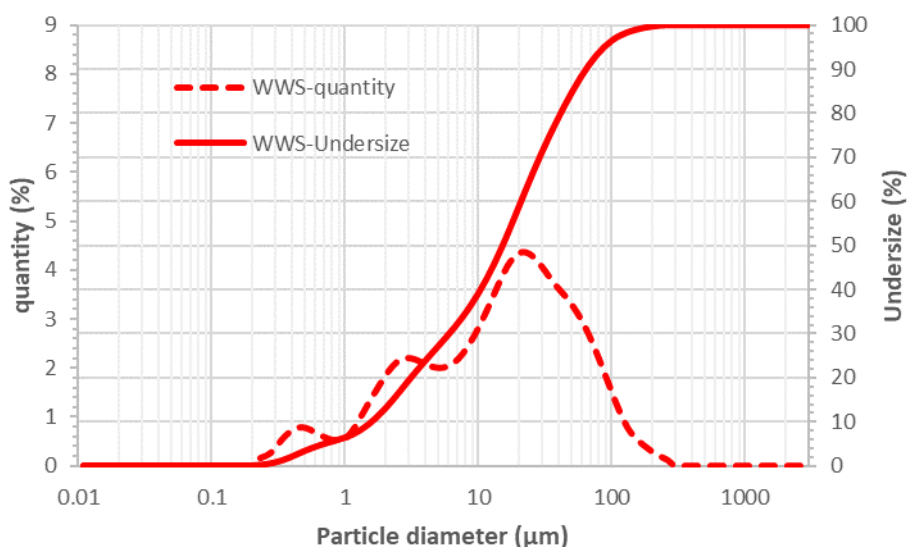
การวิเคราะห์จะเห็นได้ว่าอนุภาคของเถาซานอ้อยมีขนาดเล็กกว่าตะกอนน้ำประปาเผา เท่ากับ 3 ไมครอน ซึ่งน้อยกว่าเถาซานอ้อยไม่มากนัก ทั้งนี้อาจเป็นเพราะความแข็งของตะกอนน้ำประปาเผาจึงทำให้การบดต้องใช้เวลาและน้ำหนักของลูกเหล็กมากกว่าในการบดให้อนุภาคของตะกอนน้ำประปาเผามีขนาดค้ำบนตะแกรงเบอร์ 325 ไม่เกินร้อยละ 5

ตารางที่ 17 การกระจายตัวของอนุภาคเถาซานอ้อยและตะกอนน้ำประปาเผา

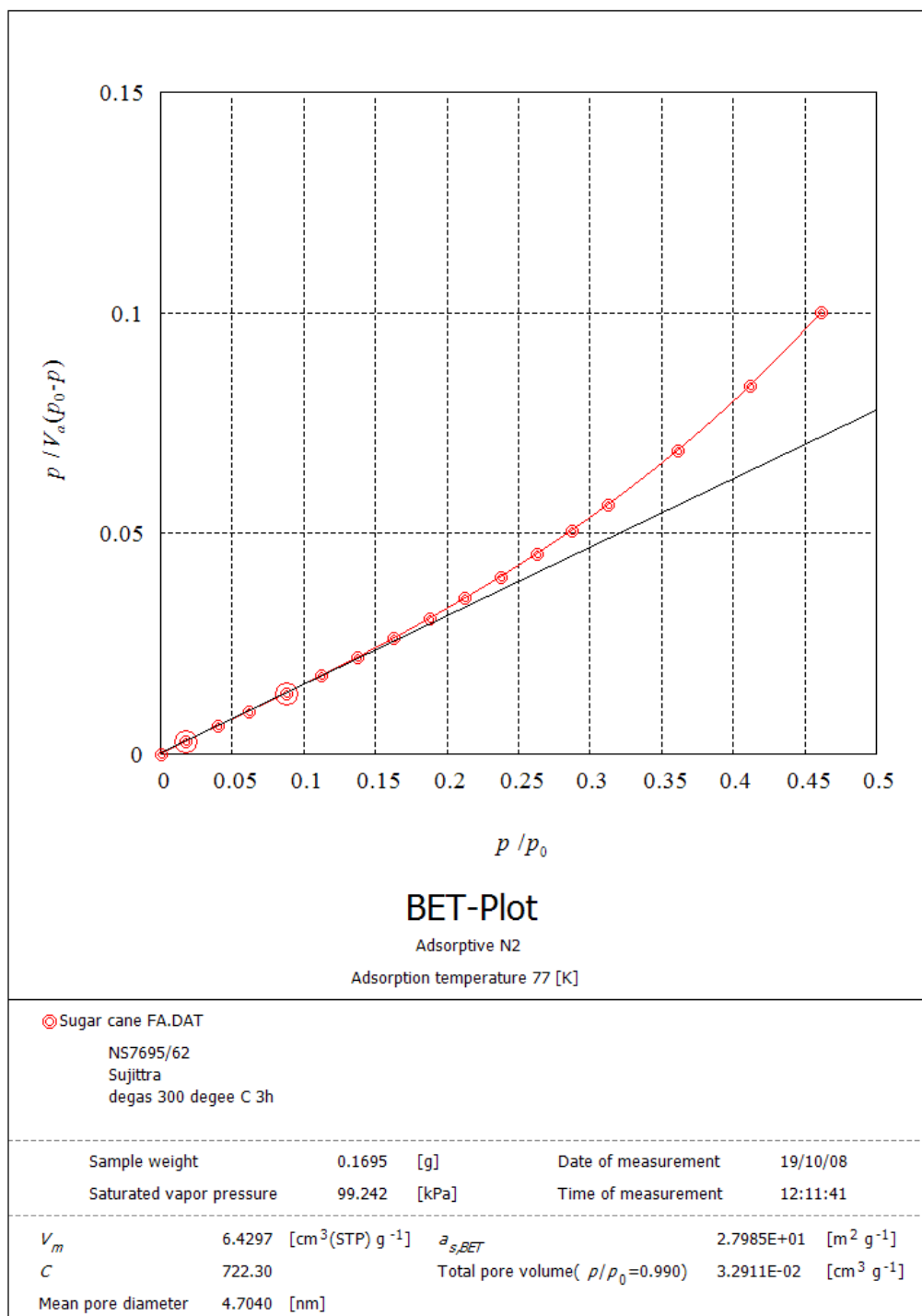
Description	D _{mean} (μm)	D10 (μm)	D50 (μm)	D90 (μm)
BA	18	5	12	40
WWS	26	2	15	65



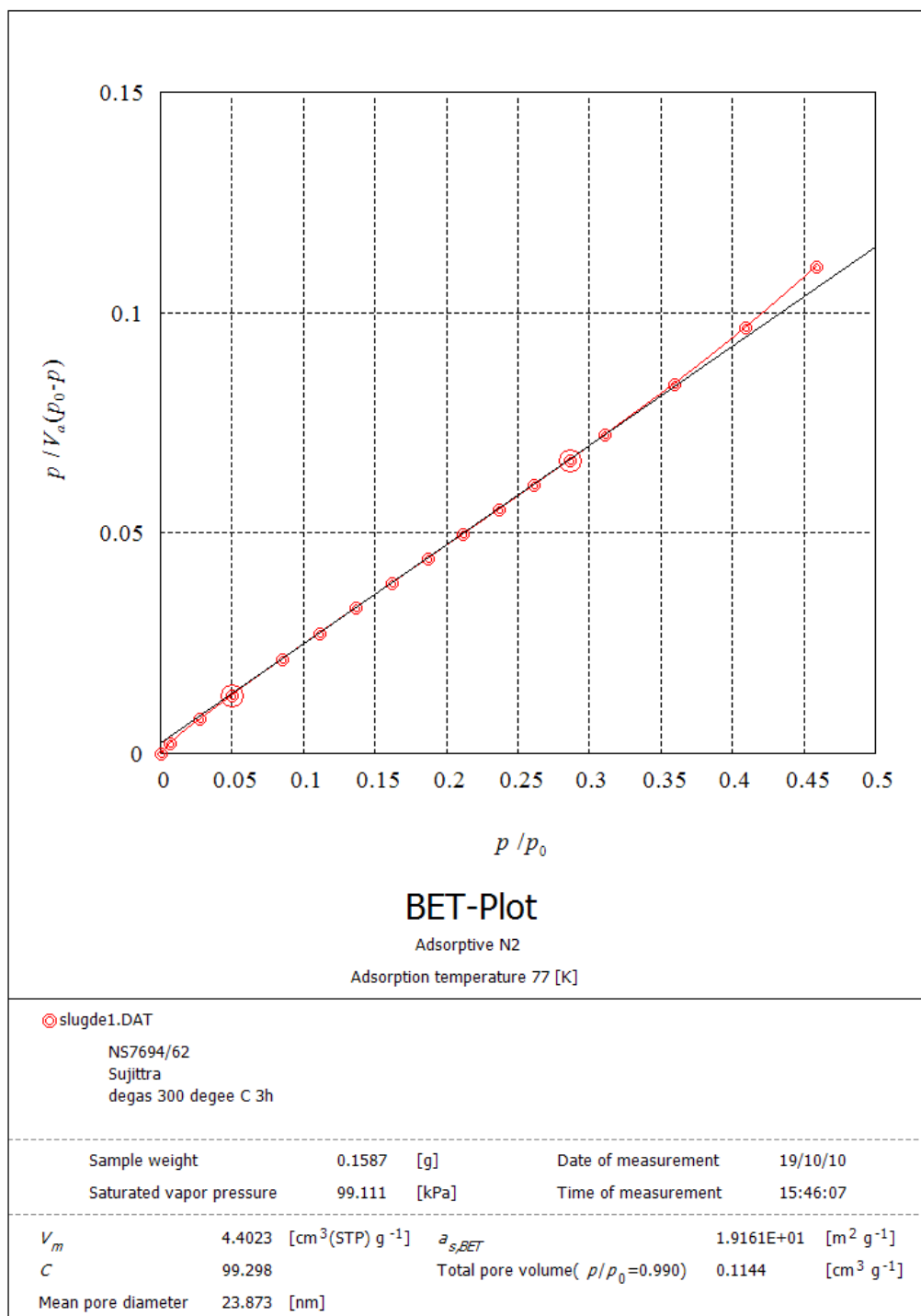
รูปที่ 23 การกระจายตัวของขนาดอนุภาคเถาซานอ้อย



รูปที่ 24 การกระจายตัวของขนาดอนุภาคตะกอนน้ำประปาเผา



รูปที่ 25 พื้นที่ผิวและความเป็นรูพรุนของเถ้าขาน้อย



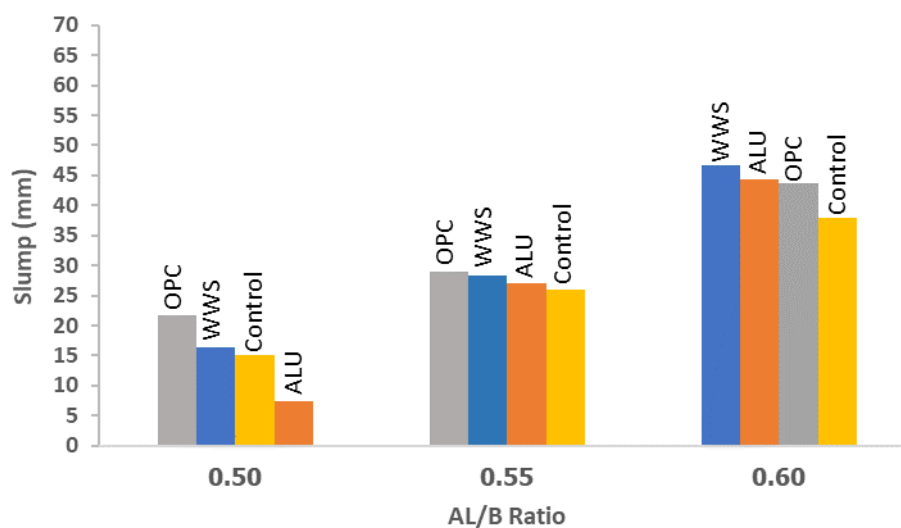
รูปที่ 26 พื้นที่ผิวและความเป็นรูพรุนของตะกอนน้ำประปาเผา 600 °C 2 ชั่วโมง

4.1.5 การทดสอบความละเอียดโดยวิธีร่อนน้ำผ่านตะแกรงมาตรฐานเบอร์ 325 ของเก้าชาน อ้อยและตะกอนน้ำประปาเผา จากการทดสอบพบว่ามีอนุภาคค้างร้อยละ 4.14 และ 4.85 ตามลำดับ

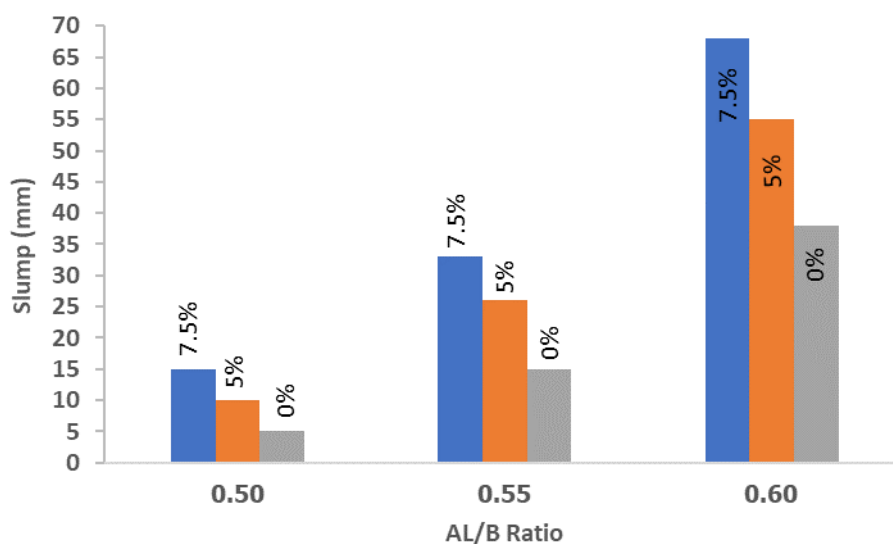
4.1.6 การวิเคราะห์พื้นที่ผิวและความเป็นรูพรุนของตัวอย่าง Surface area pore size and Pore volume distribution analyzer (BET) เป็นการใช้เทคนิคการวิเคราะห์หาค่าพื้นที่ผิวและ ขนาดรูพรุน ด้วยเครื่องมือทดสอบ ยี่ห้อ Bel-Japan รุ่น Bel Sorp mini II ผลพบว่าเก้าชานอ้อยมี พื้นที่ผิวเท่ากับ 28 ตารางเมตรต่อกรัม และขนาดรูพรุนโดยเฉลี่ยมีค่าเท่ากับ 5 นาโนเมตร ดังแสดงใน รูปที่ 25 ในส่วนของตะกอนน้ำประปาเผาพบว่าพื้นที่ผิวเท่ากับ 19 ตารางเมตรต่อกรัม และขนาดรูพรุนโดยเฉลี่ยมีค่าเท่ากับ 24 นาโนเมตร ดังแสดงในรูปที่ 26 ซึ่งจากผลการทดสอบจะเห็นได้ว่าเก้า ชานอ้อยมีพื้นที่ผิวที่มากกว่าและขนาดโดยเฉลี่ยของรูพรุนเล็กกว่าอย่างเห็นได้ชัดเจน

4.2 ความสามารถในการทำงานได้ของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต

ค่าการยุบตัวของจีโอโพลิเมอร์เก้าชานอ้อยคอนกรีต จากรูปที่ 27 จะเห็นได้ว่าค่าการยุบตัวมี แนวโน้มสูงขึ้นตามอัตราส่วนสารละลายตัวสดตั้งแต่ต้น (AL/B) ที่สูง (Nuruddin et al., 2011) ของทุก สัดส่วนผสม ซึ่งมีแนวโน้มสอดคล้องกับอัตราส่วนน้ำต่อปูนซีเมนต์ (W/C) ในคอนกรีตทั่วไป (Patankar et al., 2013) จากการทดสอบพบว่าที่อัตราส่วน AL/B เท่ากับ 0.60 ของจีโอโพลิเมอร์ คอนกรีตเก้าชานอ้อยที่ผสมตะกอนน้ำประปาเผาร้อยละ 7.5 มีค่าการยุบตัวสูงสุด โดยรองลงมา คือ เศษอะลูมิเนียมร้อยละ 0.4 ปูนซีเมนต์ร้อยละ 5 และจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตควบคุม ตามลำดับ ที่ อัตราส่วน AL/B เท่ากับ 0.55 กลับพบว่าจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก้าชานอ้อยที่ผสมปูนซีเมนต์มีค่าการ ยุบตัวสูงสุด รองลงมาคือ ตะกอนน้ำประปา เศษอะลูมิเนียม และจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตควบคุม ตามลำดับ และที่อัตราส่วน AL/B เท่ากับ 0.50 พบว่าจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก้าชานอ้อยที่ผสม ปูนซีเมนต์ยังคงมีค่าการยุบตัวสูงสุด รองลงมาคือ ตะกอนน้ำประปาเผา จีโอโพลิเมอร์คอนกรีต ควบคุม และเศษอะลูมิเนียม ตามลำดับ จากผลการทดสอบค่าการยุบตัวจะเห็นได้ว่าเมื่ออัตราส่วน ของ AL/B ที่ลดต่ำลง ค่าการยุบตัวของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก้าชานอ้อยที่ผสมปูนซีเมนต์กลับมีค่า สูงกว่าส่วนผสมอื่นๆ อาจเนื่องจากอนุภาคของปูนซีเมนต์มีรูปร่างลักษณะที่กลมมากกว่าจึงส่งผลให้มี ความสิ้นเปลืองที่ดีกว่าเมื่ออัตราส่วนของ AL/B ลดต่ำลง อีกทั้งในขั้นตอนการผสมจะผสมปูนซีเมนต์ ปอร์ตแลนด์ลงไปในส่วนผสมเป็นส่วนสุดท้ายก่อนเติมมวลรวมหยาบในการผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต



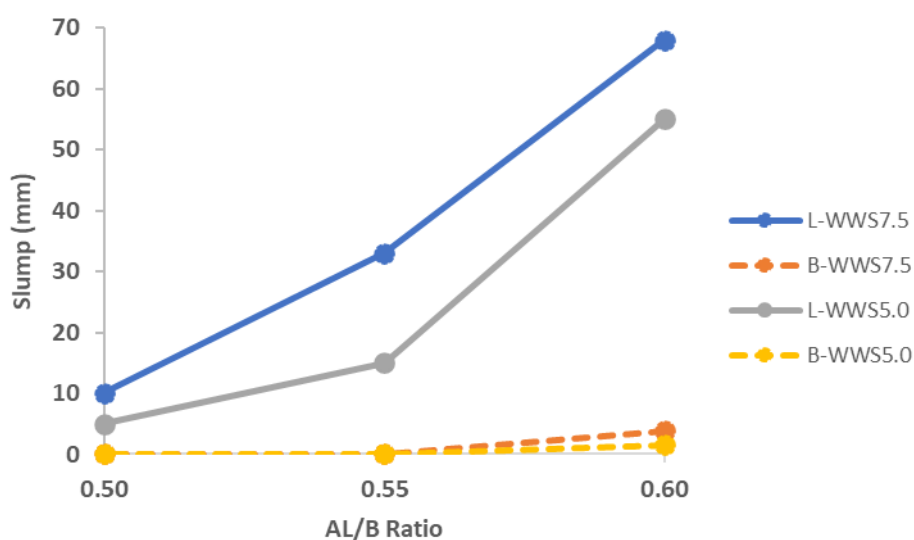
รูปที่ 27 ค่าการยุบตัวของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อยกับการแทนที่วัสดุตั้งต้นแตกต่างกัน



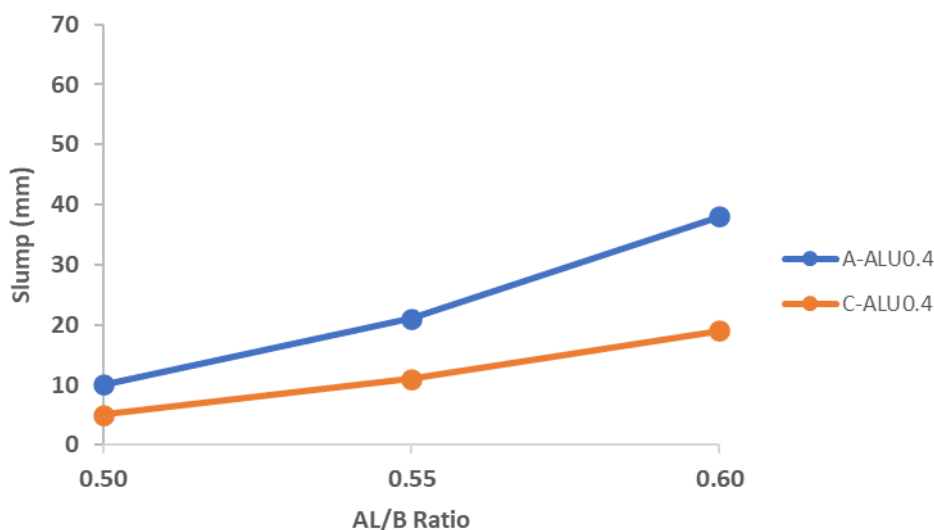
รูปที่ 28 ค่าการยุบตัวของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อยกับการแทนที่ตะกอนน้ำประปาเผา อัตราส่วนร้อยละที่แตกต่างกัน

เมื่อพิจารณาในส่วนของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อย ที่มีการแทนที่ด้วยตะกอนน้ำประปาเผาในอัตราส่วนร้อยละที่แตกต่างกัน จากรูปที่ 28 จะเห็นได้ว่าอัตราส่วน AL/B เท่ากับ 0.60 ค่าการยุบตัวสูงขึ้นตามร้อยละการแทนที่ของตะกอนน้ำประปาเผาเนื่องจากอนุภาคของตะกอนน้ำประปาเผามีรูปร่างค่อนข้างกลมกว่าเมื่อเทียบกับเถ้าขาน้อยจึงส่งผลต่อค่าการยุบตัวที่ดีกว่า เมื่อแทนที่ในอัตราส่วนร้อยละ 7.5 ส่วนอัตราส่วน AL/B เท่ากับ 0.55 และ 0.50 พบว่าการแทนที่ของ

ตะกอนน้ำประปาเฝ้าร้อยละ 7.5 มีค่าการยุบตัวมากกว่าร้อยละ 5 สอดคล้องกับผลการทดสอบ BET ที่พบว่าพื้นที่ผิวของตะกอนน้ำประปานั้นมีค่าน้อยกว่าเถ้าขาน้อย ดังนั้นเมื่อแทนที่ลงไปจะช่วยให้ จีโอโพลิเมอร์คอนกรีตต้องการน้ำลดลงส่งผลต่อค่าการยุบตัวที่เพิ่มขึ้น และยังพบอีกว่าเมื่ออัตราส่วนของ AL/B ลดลงส่งผลให้ค่าการยุบตัวของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตควบคุม และการแทนที่ตะกอนน้ำประปาเฝ้า มีแนวโน้มลดต่ำลงทุกอัตราส่วนผสม



รูปที่ 29 ค่าการยุบตัวของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเฝ้าขาน้อยผสมตะกอนน้ำประปากับมวลรวมหยาบต่างชนิดกัน

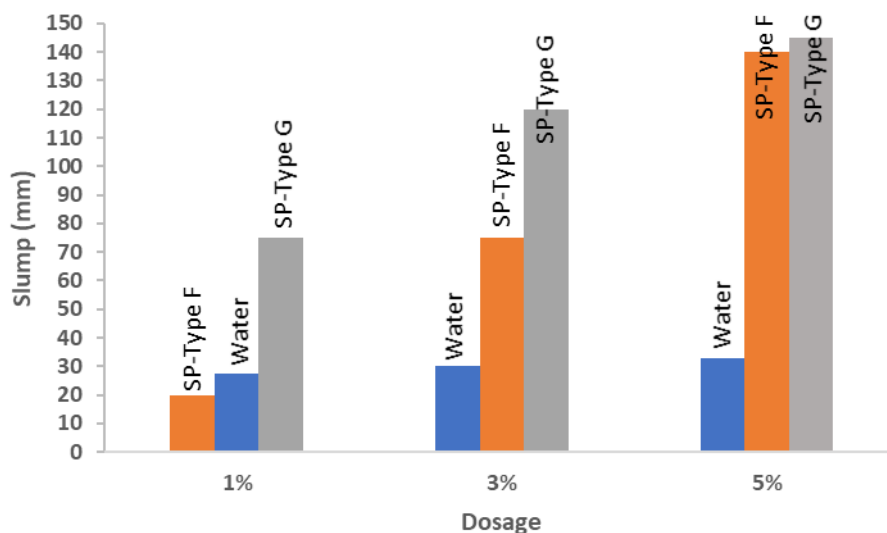


รูปที่ 30 ค่าการยุบตัวของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเฝ้าขาน้อยผสมเศษลูมีย่อยกับมวลรวมหยาบต่างชนิด

ผลของการทดสอบค่าการยุบตัวของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยแทนที่ด้วยตะกอนน้ำประปาเผาที่ใช้มวลรวมหยาบต่างชนิดกันจากรูปที่ 29 แสดงให้เห็นว่ามวลรวมหยาบชนิด A (หินปูนย่อย) มีค่าการยุบตัวสูงสุดของทุกอัตราส่วนของ AL/B ส่วนมวลรวมหยาบชนิด B (หินบะซอลต์โพรงข่าย) พบว่ามีความสามารถในการทำงานได้ต่ำในทุกอัตราส่วนของ AL/B อย่างเห็นได้ชัดเจน เมื่อเทียบกับอัตราส่วนของ AL/B เดียวกัน อาจเนื่องจากผิวของมวลรวมหยาบชนิด B มีความพรุนซึ่งเกิดขึ้นเนื่องจากกระหว่งที่ลาวาเย็นตัวลงก๊าซที่อยู่ภายในผุดออกมาทำให้โครงสร้างภายในเป็นโพรงข่าย (McCoy et al., 2006) จึงมีค่าการดูดซึมน้ำที่มาก ส่งผลทำให้มวลรวมหยาบชนิด B เมื่อนำไปใช้เป็นมวลรวมหยาบก็จะทำให้มีการดึงเอาน้ำจากสารละลายส่วนหนึ่งไป และประกอบกับลักษณะแบนของมวลรวมหยาบชนิด B จึงทำให้จีโอโพลิเมอร์คอนกรีตมีค่าการยุบตัวที่ต่ำส่งผลโดยตรงต่อความสามารถในการทำงานได้อย่างชัดเจน

ผลของการทดสอบค่าการยุบตัวของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยผสมเศษอะลูมิเนียมที่ใช้มวลรวมหยาบต่างชนิดกัน จากรูปที่ 30 แสดงให้เห็นว่าอัตราส่วนของ AL/B ที่สูงส่งผลต่อค่าการยุบตัวที่สูงของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตที่ใช้มวลรวมหยาบทั้ง 2 ชนิด และพบว่ามวลรวมหยาบชนิด A (หินปูนย่อย) ให้ค่าการยุบตัวที่สูงกว่ามวลรวมชนิด C (หินกรวด) ทุกอัตราส่วนของ AL/B เนื่องจากมวลรวมหยาบชนิด C มีขนาดที่เล็กผลของลักษณะผิวจึงไม่มีผลต่อการยุบตัวที่เพิ่มขึ้นโดยลักษณะที่กลมมนทำให้มวลรวมชนิด C สามารถแทรกตัวเข้าไปในช่องว่างมากกว่าทำให้มีปริมาณคอนข้างมาก จึงส่งผลต่อค่าการยุบตัวที่ต่ำซึ่งมีความสอดคล้องกับงานวิจัยที่ผ่านมา (Echeta et al., 2013) ประกอบกับความหนืดของสารละลายที่ส่งผลโดยตรงกับค่ายุบตัวที่เป็นปัจจัยหลัก จึงส่งผลทำให้ความสามารถในการทำงานได้ที่ต่ำของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตที่ผสมมวลรวมหยาบชนิด C

สารลดน้ำพิเศษชนิดซูเปอร์พลาสติไซเซอร์ (Superplasticizers) และน้ำ ที่มีผลต่อค่าการยุบตัวของจีโอโพลิเมอร์เถ้าขานอ้อยคอนกรีตที่อัตราส่วนของ AL/B เท่ากับ 0.55 โดยทำการเติมสารลดน้ำพิเศษชนิดซูเปอร์พลาสติไซเซอร์ 2 ประเภท ได้แก่ F และ G และทำการเพิ่มน้ำเพื่อเปรียบเทียบความสามารถในการทำงานได้ โดยเพิ่มเข้าไปในอัตราส่วนร้อยละ 1 3 และ 5 ของน้ำหนักเถ้าขานอ้อย จากรูปที่ 31 แสดงให้เห็นว่าสารลดน้ำพิเศษประเภท G ให้ค่าการยุบตัวสูงสุดทุกอัตราส่วน ยกเว้นร้อยละ 5 ส่วนประเภท F ให้ค่ายุบตัวสูงสุดที่ร้อยละ 5 ในกรณีของการเติมน้ำแสดงให้เห็นว่าทุกอัตราส่วนส่งผลต่อความสามารถในการทำงานได้เล็กน้อย และพบว่าสารลดน้ำพิเศษสามารถปรับปรุงความสามารถในการทำงานได้เพิ่มขึ้นแต่กำลังอัดกลับลดลงตามค่าการยุบตัวที่สูงขึ้น ซึ่งมีผลสอดคล้องกับงานวิจัยก่อนหน้านี้ (Kong & Sanjayan, 2010) จากผลการทดสอบแสดงให้เห็นว่าสารลดน้ำพิเศษชนิดซูเปอร์พลาสติไซเซอร์ มีผลต่อการชะละลายอออนของซิลิกาและอลูมินาในสารตั้งต้น ซึ่งส่งผลโดยตรงกับกำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์ซึ่งมีความสอดคล้องกับงานวิจัยที่ผ่านมา (Songpiriyakij et al., 2010)



รูปที่ 31 ค่าการยุบตัวของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยกับร้อยละของสารผสมเพิ่มที่แตกต่างกัน

4.3 การก่อตัวของจีโอโพลิเมอร์เถ้าขานอ้อยเพสต์

ระยะเวลาการก่อตัวของจีโอโพลิเมอร์เพสต์เถ้าขานอ้อยควบคุม บ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส และจีโอโพลิเมอร์เพสต์แทนที่วัสดุตั้งต้นด้วย ตะกอนน้ำประปาร้อยละ 7.5 เศษลูมึนเนียมร้อยละ 0.4 และปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1 ร้อยละ 5 โดยน้ำหนัก พบว่า ระยะเวลาการก่อตัวของจีโอโพลิเมอร์เพสต์ทุกอัตราส่วนผสมในอุณหภูมิปกติมีระยะเวลาการก่อตัวมากกว่า 24 ชั่วโมง เนื่องจากการเกิดปฏิกิริยา Geopolymerization ที่ช้าในอุณหภูมิต่ำ (Swanepoel & Strydom, 2002) จากรูปที่ 32 แสดงให้เห็นว่าเมื่อทำการบ่มจีโอโพลิเมอร์เถ้าขานอ้อยเพสต์ ที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส ที่เหมาะสมในการผลิตจีโอโพลิเมอร์จะสามารถเร่งการเกิดปฏิกิริยา Geopolymerization ให้เร็วขึ้น (Nath & Sarker, 2014) ส่งผลให้อัตราการก่อตัว ช่วงต้นและช่วงปลายลดลงอย่างเห็นได้ชัดเจนเมื่อเทียบกับการบ่มที่สภาพแวดล้อมของอุณหภูมิทั่วไป

จากตารางที่ 18 ผลการแทนที่ด้วยปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ร้อยละ 5 พบว่ามีระยะเวลาการก่อตัว ช่วงต้นและช่วงปลายเท่ากับ 65 และ 120 นาที ตามลำดับ ซึ่งพบว่ามีระยะเวลาการก่อตัวเร็วกว่า จีโอโพลิเมอร์ควบคุมถึงร้อยละ 40 และเมื่อเทียบกับการแทนที่ด้วยวัสดุอื่นๆ ยังพบอีกว่ามีระยะเวลาของการก่อตัวเร็วสุดทั้งช่วงต้นและช่วงปลาย เนื่องจากการผสมปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์จะมีปฏิกิริยาไฮเดรชันซึ่งมีความร้อนจึงส่งผลให้เกิดการเร่งปฏิกิริยาจีโอโพลิเมอร์ไรเซชัน จากตารางที่ 19 พบว่า จีโอโพลิเมอร์ควบคุมมีระยะเวลาการก่อตัวช่วงต้นและช่วงปลายเท่ากับ 105 และ 210 นาที ตามลำดับ จากตารางที่ 20 พบว่าการแทนที่ด้วยตะกอนน้ำประปาร้อยละ 7.5 มีระยะเวลาการก่อตัวช่วงต้นและช่วงปลายเท่ากับ 159 และ 294 นาที ตามลำดับ ซึ่งเมื่อเทียบกับจีโอโพลิเมอร์เพสต์ควบคุมพบว่ามี

ระยะเวลาการก่อตัวช่วงต้นและช่วงปลายนานถึงร้อยละ 33 และ 40 ตามลำดับ และจากตารางที่ 21 ผลของการแทนที่ด้วยเศษอะลูมิเนียมร้อยละ 0.4 มีระยะเวลาการก่อตัวช่วงต้นและช่วงปลายเท่ากับ 205 และ 345 นาที ตามลำดับ เมื่อเทียบกับจีโอโพลิเมอร์ควบคุมพบว่ามีระยะเวลาการก่อตัวช่วงต้นและช่วงปลายนานถึงร้อยละ 75 และ 39 ตามลำดับ และหากพิจารณาอัตราส่วน Si/Al ที่ลดลงพบว่าระยะเวลาการก่อตัวนานกว่าอย่างเห็นได้ชัดเจน (Yaseri et al., 2017) ยกเว้นเติมปูนซีเมนต์

ตารางที่ 18 ผลการทดสอบการก่อตัวของจีโอโพลิเมอร์เก้าขานอ้อยเพลสต์ แทนที่ด้วยปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ประเภทที่ 1 ร้อยละ 5

Setting time of Geopolymer BA+OPC 60°C				
Mixing time	Time at test	Total time after mixing (Min)	Penetration in 30 sec (mm)	Remark
10:20 AM	10:50 AM	30	40	
	10:55 AM	36	38	
	11:01 AM	42	35	
	11:07 AM	47	33	
	11:13 AM	53	30	
	11:18 AM	59	28	
	11:24 AM	65	25	initial
	11:30 AM	70	23	
	11:36 AM	76	20	
	11:41 AM	82	18	
	11:47 AM	88	15	
	11:53 AM	93	13	
	11:59 AM	99	10	
	12:05 PM	105	8	
	12:20 PM	120	0	final

ตารางที่ 19 ผลการทดสอบการก่อตัวของจีโอโพลิเมอร์เข้าขาน้อยเพลสต์ ควบคุม

Setting time of Geopolymer Control 60°C				
Mixing time	Time at test	Total time after mixing (Min)	Penetration in 30 sec (mm)	Remark
9:30 AM	10:00 AM	30	40	
	10:10 AM	41	39	
	10:21 AM	51	36	
	10:32 AM	62	34	
	10:42 AM	73	32	
	10:53 AM	84	29	
	11:04 AM	94	27	
	11:15 AM	105	25	initial
	11:25 AM	116	22	
	11:36 AM	126	20	
	11:47 AM	137	17	
	11:57 AM	148	15	
	12:08 PM	159	13	
	12:19 PM	169	10	
	12:30 PM	180	8	
	12:45 PM	195	3	
	1:00 PM	210	0	final

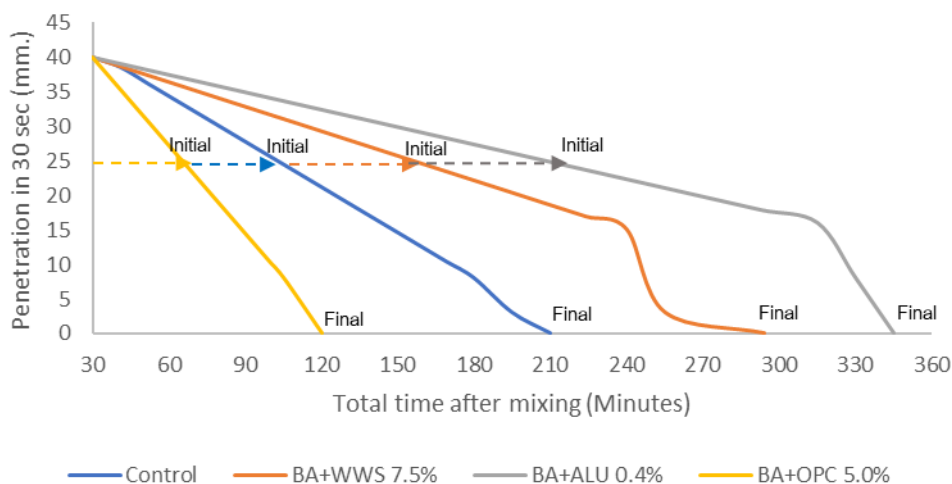
ตารางที่ 20 ผลการทดสอบการก่อตัวของจีโอโพลิเมอร์เถ้าขานอ้อยเพลสต์ แทนที่ด้วยตะกอน
น้ำประปาเผา ร้อยละ 7.5

Setting time of Geopolymer BA+WW7.5 60°C				
Mixing time	Time at test	Total time after mixing (Min)	Penetration in 30 sec (mm)	Remark
12:00 AM	12:30 PM	30	40	
	12:46 AM	46	38	
	1:02 AM	62	36	
	1:18 AM	78	34	
	1:34 AM	95	32	
	1:50 AM	111	30	
	2:06 AM	127	28	
	2:23 AM	143	27	
	2:39 AM	159	25	initial
	2:55 AM	175	23	
	3:11 AM	192	21	
	3:27 AM	208	19	
	3:43 AM	224	17	
	4:00 AM	240	15	
	4:15 AM	255	3	
	4:54 AM	294	0	final

ตารางที่ 21 ผลการทดสอบระยะเวลาการก่อตัวของจีโอโพลิเมอร์เถ้าขาน้อยเพสต์ แทนที่ด้วย
เศษอะลูมิเนียมร้อยละ 0.4

Setting time of Geopolymer BA+ALU 60°C				
Mixing time	Time at test	Total time after mixing (Min)	Penetration in 30 sec (mm)	Remark
9:40 AM	10:10 AM	30	40	
	12:51 AM	52	38	
	1:13 AM	74	36	
	1:35 AM	96	34	
	1:57 AM	118	33	
	2:19 AM	140	31	
	2:41 AM	162	29	
	3:03 AM	183	27	
	3:25 AM	205	25	initial
	3:47 AM	227	23	
	4:09 AM	249	22	
	4:31 AM	271	20	
	4:53 AM	293	18	
	5:15 AM	315	16	
	5:30 AM	330	8	
	5:45 AM	345	0	final

Setting time of BA-Geopolymer paste at 60°C

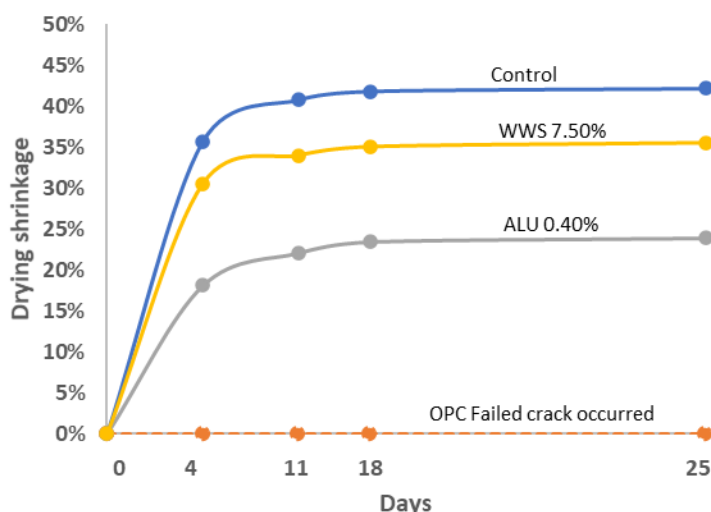


รูปที่ 32 ระยะเวลาการก่อตัวของจีโอโพลิเมอร์เพสต์เถ้าขาน้อยที่แทนที่วัสดุตั้งต้นที่แตกต่างกัน

4.4 การหัดตัวเมื่อแห้งของจีโอโพลิเมอร์มอร์ตาร์เถ้าขาน้อย

ค่าการหัดตัวเมื่อแห้งของจีโอโพลิเมอร์มอร์ตาร์เถ้าขาน้อย บ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส ทำการวัดระยะของตัวอย่างที่อายุ 4 11 18 และ 25 วัน จากรูปที่ 33 แสดงให้เห็นว่าจีโอโพลิเมอร์มอร์ตาร์เถ้าขาน้อยมีแนวโน้มการหัดตัวสูงขึ้นตามอายุของตัวอย่างที่เพิ่มขึ้น (Lee et al., 2014) จากตารางที่ 22 พบว่าจีโอโพลิเมอร์มอร์ตาร์ควบคุมมีการหัดตัวสูงสุดถึงร้อยละ 42 จากระยะวัดตัวอย่างเริ่มต้นจนถึงอายุ 25 วัน เมื่อเทียบกับค่าเริ่มต้น ส่วนตะกอนน้ำประปาเถ้าร้อยละ 7.5 มีค่าการหัดตัวเมื่อแห้งร้อยละ 36 ในส่วนของเศษอะลูมิเนียมร้อยละ 0.4 พบว่ามีค่าการหัดตัวเมื่อแห้งร้อยละ 24 และพบว่าจีโอโพลิเมอร์มอร์ตาร์เถ้าขาน้อยที่แทนที่ด้วยปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์มีร้อยละ 24 และพบว่ามีค่าการหัดตัวเมื่อแห้งน้อยกว่าทุกอัตราส่วนการแทนที่ของวัสดุตั้งต้น ซึ่งผลการทดสอบมีความสอดคล้องกับงานวิจัยที่ผ่านมา (Lee et al., 2014)

พูน ปณ สิโต ชีเว



รูปที่ 33 การหดตัวเมื่อแห้งของจีโอโพลิเมอร์มอร์ตาร์ถ้าชานอ้อยที่แทนที่วัสดุตั้งต้นที่แตกต่างกัน

ตารางที่ 22 ผลการทดสอบค่าการหดตัวเมื่อแห้งของจีโอโพลิเมอร์มอร์ตาร์ถ้าชานอ้อย

Drying shrinkage (mm.), (%)					
Mix No.	Start length	4 Day	11 Day	18 Day	25 Day
Control	8.78 (100)	5.65 (36)	5.20 (41)	5.11 (42)	5.08 (42)
OPC 5.00%	8.78 (100)	Failed crack occurred			
ALU 0.40%	8.67 (100)	7.10 (18)	6.76 (22)	6.64 (23)	6.60 (24)
WWS 7.50%	7.23 (100)	5.02 (30)	4.77 (34)	4.70 (35)	4.66 (35)

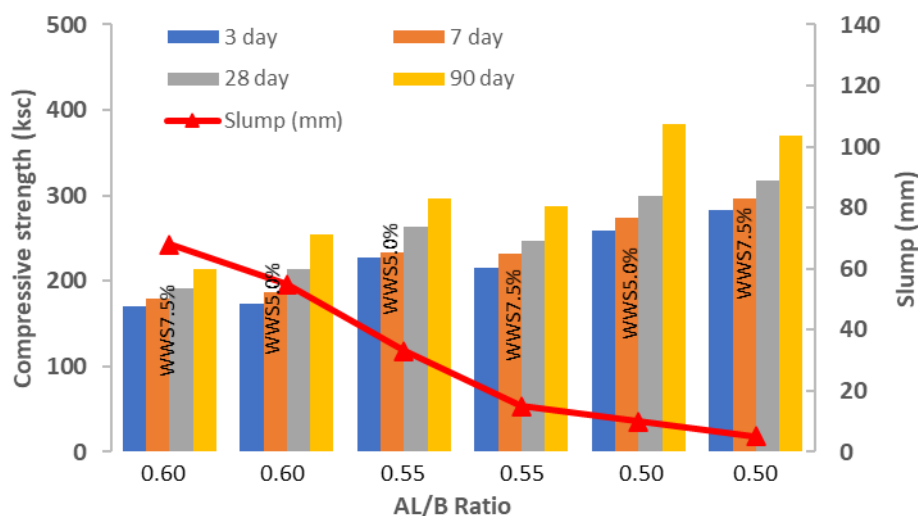
4.5 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตถ้าชานอ้อย

4.5.1 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตถ้าชานอ้อยแทนที่ด้วยตะกอนน้ำประปาเผา ในอัตราส่วนร้อยละ 0.5 และ 7.5 โดยน้ำหนักถ้าชานอ้อย และใช้มวลรวมหยาบ 2 ชนิด ได้แก่ ชนิด A (หินปูนย่อย) และชนิด B (หินบะซอลต์โพรงข่าย) บ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส จากตารางที่ 23 พบว่ากำลังอัดมีแนวโน้มเพิ่มสูงขึ้นตามอายุการทดสอบของตัวอย่างจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต (Mishra et al., 2008) อัตราส่วนของ AL/B ที่ลดลงส่งผลต่อกำลังอัดที่สูงขึ้นของทุกสัดส่วนผสม ในทางกลับกันเมื่ออัตราส่วน CA/AL สูงขึ้นส่งผลให้กำลังอัดมีแนวโน้มสูงขึ้น จากรูปที่ 34 แสดงให้เห็นว่าการแทนที่ตะกอนน้ำประปาเผาที่อัตราส่วนร้อยละ 7.5 ให้กำลังสูงสุดที่อายุทดสอบ 90 วัน เท่ากับ 384 กิโลกรัมต่อตารางเซนติเมตร เมื่อลดการแทนที่ตะกอนน้ำประปาเผาลงเป็นร้อยละ 5 กลับพบว่ากำลังอัดช่วง 28 วัน ต่ำกว่าร้อยละการแทนที่ 7.5 โดยหากพิจารณาการผสมด้วยมวลรวมหยาบชนิด A (หินปูนย่อย) ผลกำลังอัดของตัวอย่างที่อายุ 3, 7 และ 90 วัน นั้นพบว่าอยู่ในช่วงร้อยละ 80-90 90-95

และ 110-120 ตามลำดับ เมื่อเทียบกับตัวอย่างที่อายุ 28 วัน และหากพิจารณาผลของมวลรวมหยาบชนิด B (หินบะซอลต์โพรงชาย) จะเห็นได้ว่าผลกำลังอัดของตัวอย่างที่อายุ 3, 7 และ 90 วัน นั้นมีค่าความแปรปรวนค่อนข้างสูงเมื่อเทียบกับตัวอย่างที่อายุ 28 วัน จากรูปที่ 35 แสดงให้เห็นว่ามวลรวมหยาบชนิด B มีความต้องการน้ำจากสารละลายเพื่อไปเคลือบผิวมาก เนื่องจากพื้นผิวมีความพรุนมากกว่าเมื่อเทียบกับมวลรวมหยาบชนิด A ส่งผลให้ต้องเพิ่มอัตราส่วน AL/B เพื่อให้มีความสามารถในการทำการได้ และทำให้ส่วนผสมไม่แห้งจนเกินไป แต่เมื่อเพิ่มอัตรา AL/B กลับพบว่ากำลังอัดลดลงอย่างเห็นได้ชัด และเมื่อเทียบกับมวลรวมหยาบชนิด A ที่อัตราส่วน AL/B เท่ากับ 0.60 ที่การแทนที่ตะกอนน้ำประปาร้อยละ 5 และ 7.5 พบว่ากำลังอัดที่อายุ 28 วัน ของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตที่มีมวลรวมหยาบชนิด B มีกำลังอัดลดลงมากถึงร้อยละ 65 และ 66 ตามลำดับ รูปที่ 35 แสดงให้เห็นว่าค่าการยุบตัวที่ต่ำของมวลรวมชนิด B ไม่ได้ส่งผลต่อกำลังอัดที่สูงขึ้นอย่างชัดเจนแต่กลับส่งผลต่อความสามารถในการทำงานได้อย่างมีนัยสำคัญ จากนั้นได้นำสัดส่วนผสมของการแทนที่ตะกอนน้ำประปาเผาในอัตราส่วนร้อยละ 7.5 มาผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเจ้าชานอ้อย โดยทำการบ่มที่อุณหภูมิแตกต่างกัน 40 ถึง 100 องศาเซลเซียส จากตารางที่ 24 พบว่ากำลังอัดมีแนวโน้มเพิ่มขึ้นตามอัตราส่วนของ AL/B ที่ลดลง กำลังอัดของตัวอย่างที่บ่มด้วยอุณหภูมิ 40 และ 60 องศาเซลเซียส มีแนวโน้มของกำลังอัดสูงขึ้นตามอายุของตัวอย่างทดสอบที่เพิ่มขึ้น ในช่วงต้นกำลังอัดของตัวอย่างที่บ่มด้วยอุณหภูมิ 40 องศาเซลเซียส มีการพัฒนากำลังค่อนข้างช้าอาจเนื่องมาจากปฏิกิริยาจีโอโพลิเมอร์ไรเซชันต้องการอุณหภูมิที่สูงกว่า 40 องศาเซลเซียส ในการเร่งปฏิกิริยาเพื่อพัฒนากำลังอัดในช่วงต้นอายุ (Rovnanik, 2010) ส่วนการบ่มด้วยอุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส มีการพัฒนากำลังสอดคล้องกับคอนกรีตทั่วไป และมีกำลังอัดสูงสุดที่อัตราส่วน AL/B เท่ากับ 0.50 สูงถึง 354 กิโลกรัมต่อตารางเซนติเมตร จากรูปที่ 36 แสดงให้เห็นว่าในขณะที่ผลการทดสอบของตัวอย่างที่อุณหภูมิการบ่ม 80 และ 100 องศาเซลเซียส กลับพบว่ามีกำลังอัดสูงที่อายุ 3 วัน และลดลงที่อายุ 7 วัน (Gluth et al., 2013) กำลังอัดที่ลดลงนี้อาจเนื่องมาจากอุณหภูมิการบ่มที่สูงจะนำไปสู่การระเหยของน้ำในเจล อย่างรวดเร็วทำให้โครงสร้างภายในของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเกิดการหดตัว และเกิดการแตกร้าวซึ่งมีผลสอดคล้องกับงานวิจัยที่ผ่านมา (Khan et al., 2019) เมื่ออุณหภูมิการบ่มสูงขึ้นจะทำให้เกิดการแข็งตัวอย่างรวดเร็วส่งผลให้เกิดโพรงขนาดใหญ่และมีปริมาณโพรงที่เพิ่มขึ้นซึ่งเป็นผลเสียต่อกำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์ (Gluth et al., 2013) และหลังจาก 7 วัน กำลังอัดจะมีแนวโน้มเพิ่มขึ้นจนถึงอายุ 90 วัน

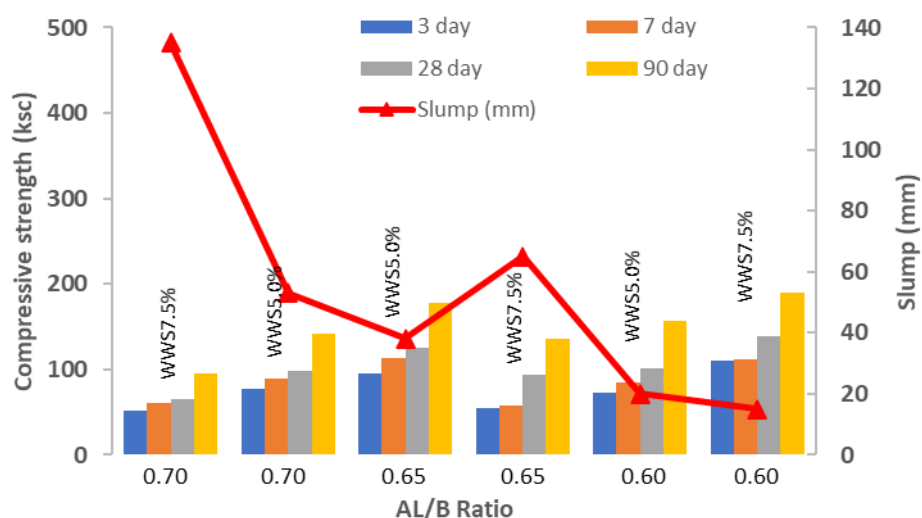
ตารางที่ 23 ผลการทดสอบกำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยผสมตะกอนน้ำประปา
เผา บ่มอุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส

Mixed Code name.	WWS (%)	CA/AL Ratio	Strength (ksc), (%)			
			3 day	7 day	28 day	90 day
A0.60WWS7.5-60	7.5	5.0	171 (90)	179 (94)	191 (100)	213 (112)
A0.55WWS7.5-60	7.5	5.5	227 (86)	233 (89)	263 (100)	297 (113)
A0.50WWS7.5-60	7.5	6.0	259 (84)	273 (90)	300 (100)	384 (132)
A0.60WWS5.0-60	5.0	5.0	173 (85)	187 (90)	213 (100)	254 (116)
A0.55WWS5.0-60	5.0	5.5	215 (88)	232 (94)	247 (100)	288 (116)
A0.50WWS5.0-60	5.0	6.0	283 (87)	296 (92)	317 (100)	370 (120)
B0.70WWS7.5-60	7.5	4.0	51 (79)	61 (94)	65 (100)	96 (148)
B0.65WWS7.5-60	7.5	4.5	77 (79)	89 (91)	98 (100)	141 (144)
B0.60WWS7.5-60	7.5	5.0	95 (75)	114 (91)	126 (100)	178 (141)
B0.70WWS5.0-60	5.0	4.0	54 (58)	57 (61)	94 (100)	135 (144)
B0.65WWS5.0-60	5.0	4.5	73 (72)	85 (84)	101 (100)	157 (155)
B0.60WWS5.0-60	5.0	5.0	110 (79)	112 (81)	139 (100)	189 (136)
Control-0.60	-	5.0	117 (77)	131 (86)	153 (100)	217 (142)
Control-0.55		5.5	182 (87)	192 (91)	210 (100)	221 (105)
Control-0.50		6.0	199 (83)	226 (95)	239 (100)	274 (115)

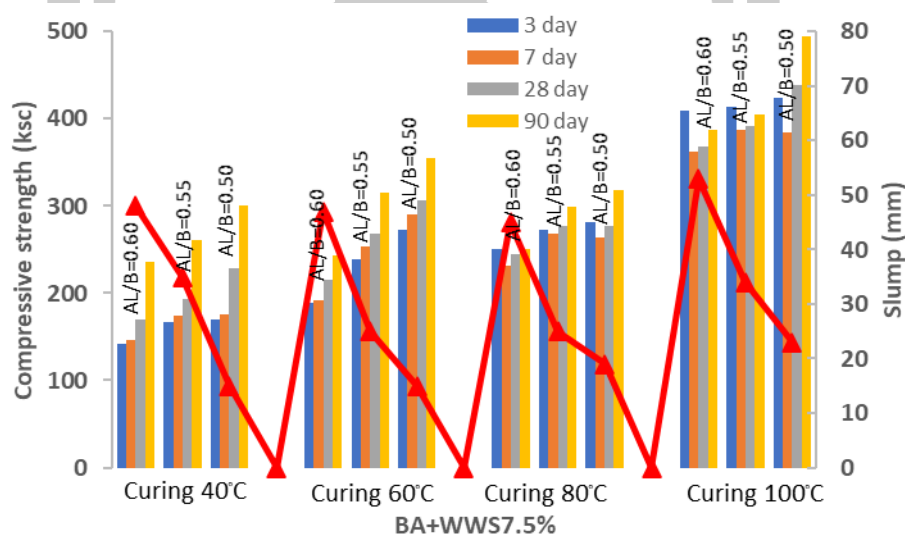


รูปที่ 34 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยแทนที่ตะกอนน้ำประปาเผาร้อยละ 7.5
สำหรับมวลรวมหยาบชนิด A (หินปูนย่อย)

4.5.2 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยแทนที่เศษอะลูมิเนียม ในอัตราส่วนร้อยละ 0.4 โดยน้ำหนักเถ้าขานอ้อย จากตารางที่ 25 แสดงให้เห็นว่ากำลังอัดมีแนวโน้มสูงขึ้นตามอายุของตัวอย่างและอัตราส่วนของ CA/AL ที่สูงขึ้น ในทางกลับกันพบว่าอัตราส่วนของ AL/B ที่ลดลงส่งผลให้กำลังอัดมีแนวโน้มสูงขึ้นแต่ความสามารถในการทำงานได้ลดลง ในกรณีของการบ่มตัวอย่างที่อุณหภูมิ 40 องศาเซลเซียส พบว่าร้อยละของกำลังอัดที่อายุ 3 7 และ 90 วัน มีค่าอยู่ในช่วง 70-85 75-90 และ 130-140 ตามลำดับ เมื่อเทียบกับการทดสอบที่อายุ 28 วัน เมื่อพิจารณากำลังอัดของตัว



รูปที่ 35 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยแทนที่ตะกอนน้ำประปาเฝ้า ร้อยละ 7.5 สำหรับมวลรวมหยาบชนิด B (หินบะซอลต์โพร่งขาย)



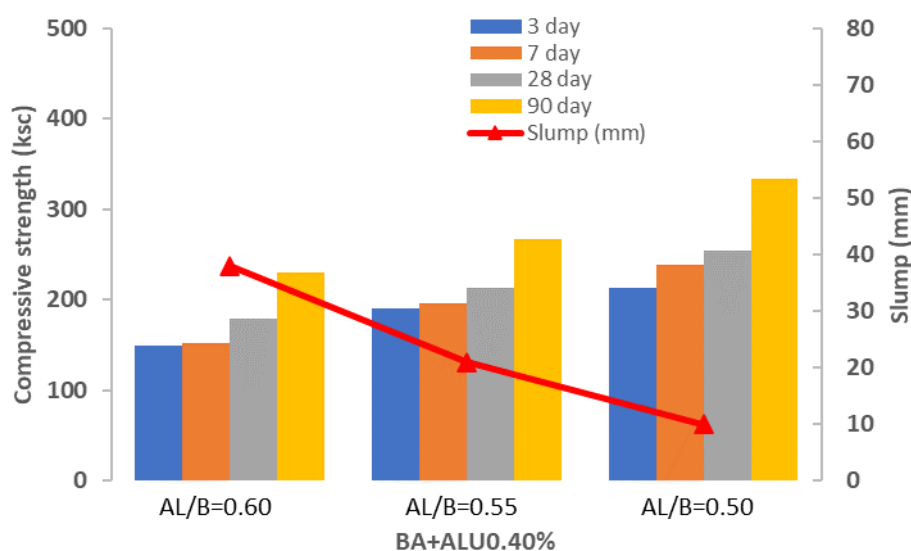
รูปที่ 36 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยแทนที่ตะกอนน้ำประปาเฝ้า ร้อยละ 7.5 บ่มที่อุณหภูมิแตกต่างกัน

ตารางที่ 24 ผลการทดสอบกำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยผสมตะกอนน้ำประปาเผา ร้อยละ 7.5 แปรผันอุณหภูมิการบ่ม

Mixed Code name.	Temp.	CA/AL Ratio	Strength (ksc), (%)			
			3 day	7 day	28 day	90 day
0.60WWS7.5-40	40°C	5.0	142 (84)	147 (87)	170 (100)	235 (138)
0.55WWS7.5-40		5.5	166 (86)	174 (90)	194 (100)	260 (134)
0.50WWS7.5-40		6.0	171 (75)	175 (76)	229 (100)	300 (131)
0.60WWS7.5-60	60°C	5.0	189 (88)	191 (89)	215 (100)	244 (114)
0.55WWS7.5-60		5.5	239 (89)	253 (94)	269 (100)	315 (117)
0.50WWS7.5-60		6.0	273 (89)	290 (95)	306 (100)	354 (116)
0.55WWS7.5-80	80°C	5.0	250 (103)	232 (95)	244 (100)	251 (103)
0.50WWS7.5-80		5.5	272 (98)	269 (97)	277 (100)	299 (108)
0.60WWS7.5-80		6.0	282 (102)	263 (95)	277 (100)	318 (115)
0.55WWS7.5-100	100°C	5.0	410 (111)	362 (98)	368 (100)	387 (105)
0.50WWS7.5-100		5.5	414 (106)	387 (99)	391 (100)	405 (104)
0.60WWS7.5-100		6.0	424 (97)	384 (88)	438 (100)	494 (113)
Control-0.60	60°C	5.0	117 (77)	131 (86)	153 (100)	217 (142)
Control-0.55		5.5	182 (87)	192 (91)	210 (100)	221 (105)
Control-0.50		6.0	199 (83)	226 (95)	239 (100)	274 (115)

อย่างบ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส พบว่าร้อยละของกำลังอัดที่อายุ 3 7 และ 90 วัน มีค่าอยู่ในช่วงระหว่าง 85-90 90-95 และ 110-120 ตามลำดับ เมื่อเทียบกับการทดสอบที่อายุ 28 วัน และเมื่อพิจารณาที่อุณหภูมิการบ่มที่ 80 องศาเซลเซียส พบว่าร้อยละของกำลังอัดที่อายุ 3 7 และ 90 วัน มีค่าอยู่ในช่วง 90-105 90-95 และ 105-120 ตามลำดับ เมื่อเทียบกับการทดสอบที่อายุ 28 วัน จากรูปที่ 37 และ 38 แสดงให้เห็นว่าในส่วนกรณีของมวลรวมหยาบต่างชนิดกัน นั้นพบว่ากำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตที่มีมวลรวมหยาบชนิด C ให้กำลังอัดที่ต่ำกว่ามวลรวมหยาบชนิด A ทุกอัตราส่วนผสมเนื่องจากมวลรวมหยาบชนิด C มีความต้องการน้ำที่สูงกว่าจึงมีการดึงเอาน้ำจากสารละลายไปเคลือบบริเวณผิวมากกว่าเมื่อเทียบกับหินปูนย่อยเนื่องจากหินกรวดมีร้อยละการดูดซึมที่มากกว่า (No & Varner, 2013) ถึงร้อยละ 1.23 เมื่อเทียบกับหินปูนย่อย ลักษณะผิวที่กลมไม่มีเหลี่ยมมุมของมวลรวมหยาบชนิด C ยังทำให้ความสามารถในการยึดเกาะระหว่างเจลกับมวลรวมหยาบไม่ดีนี่ก็เป็นอีกสาเหตุ

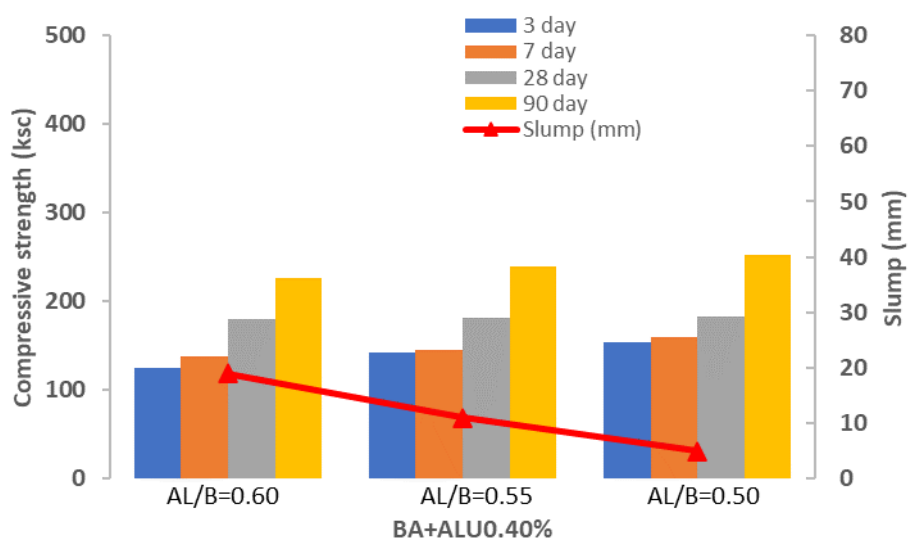
สำคัญที่ส่งผลต่อกำลังอัดที่ต่ำกว่าเมื่อเทียบกับมวลรวมหยาบชนิด A ซึ่งมีความเป็นเหลี่ยมมุมมากกว่า และความสามารถในการทำงานได้ของมวลรวมหยาบชนิด C ที่ต่ำกว่าหินปูนย่อยนั้นกลับไม่ได้มีผลต่อกำลังอัดที่สูงขึ้นอย่างชัดเจน เมื่อพิจารณาจากรูปที่ 38 แสดงให้เห็นว่ากำลังอัดมีแนวโน้มสูงขึ้นตามอุณหภูมิการบ่มที่สูงขึ้นของทุกอัตราส่วน AL/B ยกเว้นบ่มที่อุณหภูมิ 40 องศาเซลเซียส ของอัตราส่วน AL/B เท่ากับ 0.50 ที่อายุ 90 วัน พบว่าให้ค่ากำลังอัดสูงกว่าการบ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส ถึงร้อยละ 23 และจากรูปที่ 39 แสดงให้เห็นว่าสำหรับการบ่มด้วยอุณหภูมิ 40 และ 60 องศาเซลเซียส โดยการบ่มด้วยอุณหภูมิ 40 มีการพัฒนากำลังอัดสูงขึ้นที่อายุ 90 วัน ที่อัตราส่วน AL/B เท่ากับ 0.50 มากกว่าการบ่มด้วยอุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส อย่างมีนัยสำคัญ ส่วนในกรณีการบ่มที่เพิ่มขึ้นด้วยอุณหภูมิ 80 องศาเซลเซียส พบว่ากำลังอัดในช่วง 3 วัน นั้นมีค่าสูงกว่ากำลังอัดที่อายุ 7 วัน (Gluth et al., 2013) เพียงเล็กน้อยและค่อยๆ เพิ่มขึ้นเมื่ออัตราส่วน AL/B ลดลงหลังจากอายุ 7 วัน กำลังอัดกับมีแนวโน้มพัฒนาเพิ่มขึ้นอีกจนถึงอายุ 90 วัน กำลังอัดที่ลดลงนี้อาจเนื่องมาจากอุณหภูมิการบ่มที่สูงจะนำไปสู่การระเหยของน้ำในเจล อย่างรวดเร็วทำให้โครงสร้างภายในของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเกิดการหดตัวและเกิดการแตกร้าว ซึ่งมีผลสอดคล้องกับงานวิจัยที่ผ่านมา (Khan et al., 2019) เมื่ออุณหภูมิการบ่มสูงขึ้นจะทำให้เกิดการแข็งตัวอย่างรวดเร็วส่งผลให้เกิดโพรงขนาดใหญ่และมีปริมาณโพรงที่เพิ่มขึ้นซึ่งเป็นผลเสียต่อกำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์ (Gluth et al., 2013) และหลังจาก 7 วัน กำลังอัดจะมีแนวโน้มเพิ่มขึ้นจนถึงอายุ 90 วัน ซึ่งมีผลที่เหมือนกันกับจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยที่ผสมตะกอนน้ำประปาเผา



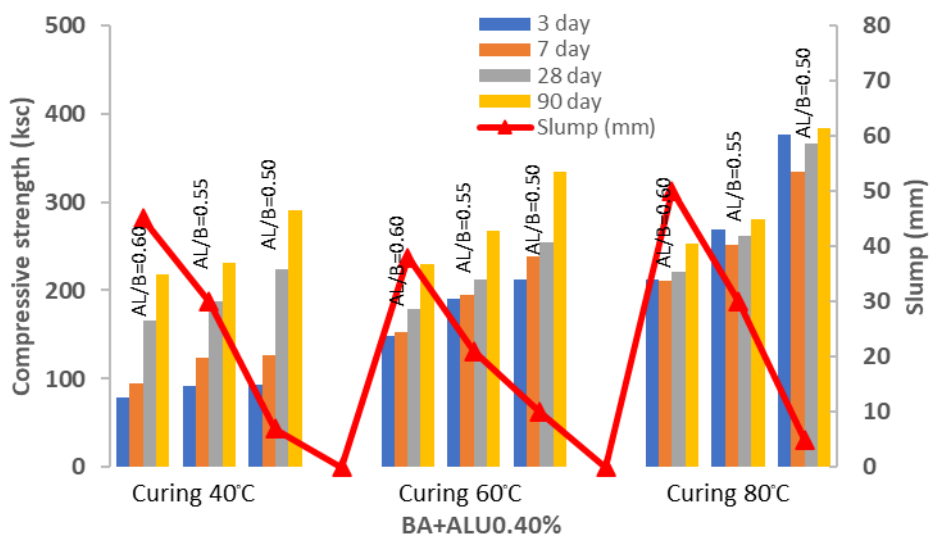
รูปที่ 37 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยแทนที่เศษอะลูมิเนียม ร้อยละ 0.4 สำหรับมวลรวมหยาบชนิด A (หินปูนย่อย)

ตารางที่ 25 ผลการทดสอบกำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อยผสมเศษอะลูมิเนียมรี้อยละ 0.4 แปรผันอุณหภูมิ และมวลรวมหยาบ

Mixed Code name.	Temp.	CA/AL Ratio	Strength (ksc), (%)			
			3 day	7 day	28 day	90 day
A0.60ALU0.4-40	40°C	5.0	79 (48)	94 (57)	166 (100)	219 (132)
A0.55ALU0.4-40		5.5	92 (49)	124 (66)	187 (100)	231 (124)
A0.50ALU0.4-40		6.0	94 (42)	126 (56)	224 (100)	289 (129)
A0.60ALU0.4-60	60°C	5.0	149 (84)	152 (85)	178 (100)	230 (130)
A0.55ALU0.4-60		5.5	190 (89)	196 (92)	213 (100)	267 (125)
A0.50ALU0.4-60		6.0	213 (84)	239 (94)	254 (100)	334 (131)
A0.60ALU0.4-80	80°C	5.0	212 (96)	210 (95)	220 (100)	254 (116)
A0.55ALU0.4-80		5.5	269 (103)	251 (96)	261 (100)	280 (107)
A0.50ALU0.4-80		6.0	376 (103)	334 (91)	366 (100)	383 (105)
Control-0.60	60°C	5.0	125 (70)	137 (77)	179 (100)	227 (127)
Control-0.55		5.5	142 (79)	146 (81)	181 (100)	240 (133)
Control-0.50		6.0	154 (84)	159 (87)	183 (100)	253 (138)



รูปที่ 38 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อยแทนที่เศษอะลูมิเนียม ร้อยละ 0.4 สำหรับมวลรวมหยาบชนิด C (หินกรวด)



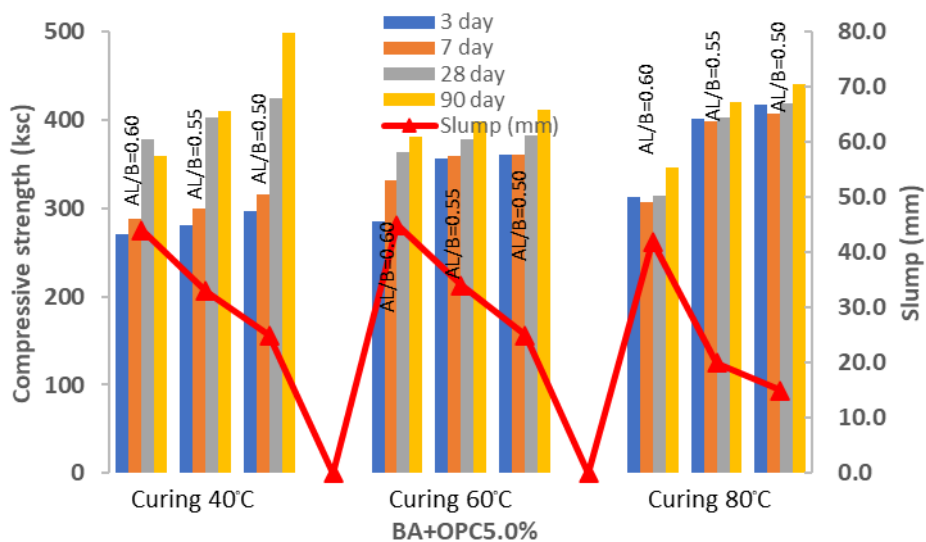
รูปที่ 39 กำลังอัดจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อยแทนที่เศษอะลูมิเนียม ร้อยละ 0.4 บ่มที่อุณหภูมิแตกต่างกัน

4.5.3 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อยแทนที่ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ประเภทที่ 1 ในอัตราส่วนร้อยละ 5 โดยน้ำหนักเถ้าขาน้อย จากตารางที่ 26 พบว่ากำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตมีแนวโน้มสูงขึ้นตามอัตราส่วน AL/B ที่ลดลง และอายุการทดสอบที่เพิ่มขึ้น ของทุกสัดส่วนผสม การแทนที่ปูนซีเมนต์ลงไปในอัตราส่วนร้อยละ 5 นั้นชี้ให้เห็นว่ามีผลดีต่อกำลังอัดในการบ่มที่อุณหภูมิ 40 องศาเซลเซียส โดยสามารถเพิ่มกำลังอัดในช่วงต้นอายุ (Pangdaeng et al., 2014) ของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตได้อย่างมีนัยสำคัญเมื่อเทียบกับการแทนที่ด้วยวัสดุอื่นๆ ที่ผสมวัสดุตั้งต้นในการผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต พบว่ากำลังอัดเพิ่มขึ้นตามอัตราส่วน CA/AL ที่สูงขึ้นเหมือนการแทนที่วัสดุอื่นๆ ในกรณีของการบ่มตัวอย่างที่อุณหภูมิ 40 องศาเซลเซียส พบว่าร้อยละของกำลังอัดที่อายุ 3 7 และ 90 วัน มีค่าอยู่ในช่วง 70-75 75-80 และ 100-120 ตามลำดับ เมื่อเทียบกับการทดสอบที่อายุ 28 วัน เมื่อพิจารณากำลังอัดของตัวอย่างบ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส พบว่าร้อยละของกำลังอัดที่อายุ 3 7 และ 90 วัน มีค่าอยู่ในช่วงระหว่าง 75-95 90-95 และ 100-110 ตามลำดับ เมื่อเทียบกับการทดสอบที่อายุ 28 วัน และเมื่อพิจารณาที่อุณหภูมิการบ่มที่ 80 องศาเซลเซียส พบว่าร้อยละของกำลังอัดที่อายุ 3 7 และ 90 วัน มีค่าอยู่ในช่วง 95-100 95-100 และ 100-110 ตามลำดับ เมื่อเทียบกับการทดสอบที่อายุ 28 วัน จากรูปที่ 40 แสดงให้เห็นว่าในกรณีของการบ่มที่อุณหภูมิ 40 องศาเซลเซียส นั้นยังชี้ให้เห็นอีกว่ากำลังอัดที่ 28 และ 90 วัน มีกำลังอัดสูงกว่าการบ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส ทุกอัตราส่วนผสมอย่างชัดเจน และการบ่มที่อุณหภูมิ 80 องศาเซลเซียส เทียบกับการบ่มที่อุณหภูมิ 40 องศาเซลเซียส พบว่ามีกำลังอัดสูงกว่าทุกอัตราส่วนผสมของการบ่มที่อุณหภูมิ 80 องศาเซลเซียส ยกเว้นอัตราส่วน AL/B เท่ากับ 0.55 อาจเนื่องจากการบ่มที่อุณหภูมิที่ต่ำกว่า 60

องศาเซลเซียส นั้นไม่ทำให้น้ำระเหยออกจากตัวอย่างไปอย่างรวดเร็วจึงทำให้ยังคงเหลือน้ำที่หลงเหลือจากสารละลายที่ไม่ได้ทำปฏิกิริยาโพลิเมอร์ไรเซชันแล้ว สามารถเกิดปฏิกิริยาไฮเดรชันต่อระหว่างปูนซีเมนต์กับน้ำส่วนนี้จึงส่งผลดีต่อกำลังอัดทั้งในช่วงต้นและช่วงปลายของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต นอกจากนี้รูปที่ 40 ยังแสดงให้เห็นอย่างชัดเจนว่าจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยแทนที่ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1 เพียงร้อยละ 5 บ่มที่อุณหภูมิ 40 องศาเซลเซียส ที่อายุทดสอบ 28 และ 90 วัน มีกำลังอัดสูงกว่าบ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส ทุกอัตราส่วน AL/B ในกรณีของการทดสอบตัวอย่างที่ 90 วัน ที่อัตราส่วนของ AL/B เท่ากับ 0.50 กลับพบว่าการบ่มที่อุณหภูมิ 40 องศาเซลเซียส มีกำลังอัดสูงสุดเท่ากับ 499 กิโลกรัมต่อตารางเซนติเมตร และจะเห็นได้ว่าค่าการยุบตัวของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตมีผลต่อกำลังอัดไม่มากนักเมื่อบ่มตัวอย่างที่อุณหภูมิสูงกว่า 40 องศาเซลเซียส ที่อายุการทดสอบ 28 และ 90 วัน

ตารางที่ 26 ผลการทดสอบกำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยผสมปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ประเภทที่ 1 ร้อยละ 5 แปรผันอุณหภูมิ

Mixed Code name.	Temp.	CA/AL Ratio	Strength (ksc), (%)			
			3 day	7 day	28 day	90 day
0.60OPC5.0-40	40°C	5.0	270 (71)	289 (76)	358 (100)	378 (106)
0.55OPC5.0-40		5.5	281 (70)	299 (74)	403 (100)	411 (102)
0.50OPC5.0-40		6.0	297 (70)	316 (75)	424 (100)	499 (118)
0.60OPC5.0-60	60°C	5.0	285 (78)	332 (91)	364 (100)	380 (104)
0.55OPC5.0-60		5.5	356 (94)	359 (95)	379 (100)	399 (105)
0.50OPC5.0-60		6.0	360 (94)	361 (94)	383 (100)	412 (108)
0.60OPC5.0-80	80°C	5.0	313 (99)	307 (97)	315 (100)	346 (109)
0.55OPC5.0-80		5.5	402 (100)	399 (99)	403 (100)	420 (100)
0.50OPC5.0-80		6.0	418 (100)	407 (97)	419 (100)	441 (105)
Control-0.60	60°C	5.0	117 (77)	131 (86)	153 (100)	217 (142)
Control-0.55		5.5	182 (87)	192 (91)	210 (100)	221 (105)
Control-0.50		6.0	199 (83)	226 (95)	239 (100)	274 (115)

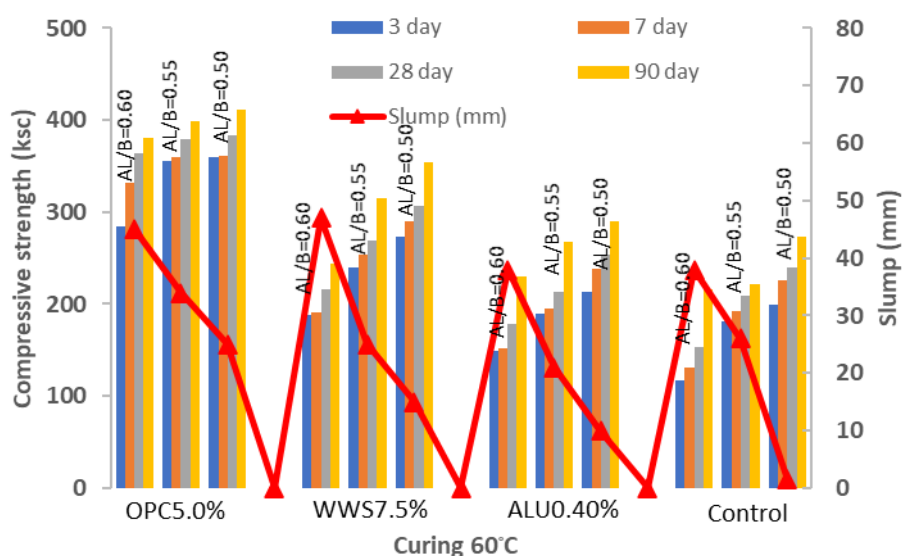


รูปที่ 40 กำลังอัดจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยแทนที่ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1 ร้อยละ 5 บ่มที่อุณหภูมิแตกต่างกัน

ตารางที่ 27 ผลการทดสอบกำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานแทนที่ด้วยวัสดุที่แตกต่างกัน และบ่มที่ อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส

Mixed Code name.	SiO ₂ /Al ₂ O ₃ Ratio	CA/AL Ratio	Strength (ksc), (%)			
			3 day	7 day	28 day	90 day
Control-0.60	32	5.0	117 (77)	131 (86)	153 (100)	217 (142)
Control-0.55		5.5	182 (87)	192 (91)	210 (100)	221 (105)
Control-0.50		6.0	199 (83)	226 (95)	239 (100)	274 (115)
0.60OPC5.0-60	30	5.0	285 (78)	332 (91)	364 (100)	380 (104)
0.55OPC5.0-60		5.5	356 (94)	359 (95)	379 (100)	399 (105)
0.50OPC5.0-60		6.0	360 (94)	361 (94)	383 (100)	412 (106)
0.60ALU0.4-60	29	5.0	149 (84)	152 (85)	178 (100)	254 (143)
0.55ALU0.4-60		5.5	190 (89)	196 (92)	213 (100)	267 (125)
0.50ALU0.4-60		6.0	213 (84)	239 (94)	254 (100)	290 (114)
0.60WWS7.5-60	22	5.0	189 (88)	191 (89)	215 (100)	244 (113)
0.55WWS7.5-60		5.5	239 (89)	253 (94)	269 (100)	315 (117)
0.50WWS7.5-60		6.0	273 (89)	290 (95)	306 (100)	354 (116)

4.5.4 กำลังอัดจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยควบคุม เทียบกับการแทนที่ด้วยวัสดุที่แตกต่างกันบ่มตัวอย่างที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส จากตารางที่ 27 พบว่าเถ้าขานอ้อยที่เป็นวัสดุตั้งต้นในการผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต เมื่อถูกปรับปรุงสมบัติโดยการแทนที่ของตะกอนน้ำประปาเฝาร้อยละ 7.5 เศษอะลูมิเนียมร้อยละ 0.4 และปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1 ร้อยละ 5 ทำให้อัตราส่วนของ $\text{SiO}_2/\text{Al}_2\text{O}_3$ และอัตราส่วนของ AL/B ลดลงส่งผลต่อกำลังอัดที่มีแนวโน้มสูงขึ้นทุกสัดส่วนผสมของจีโอโพลิเมอร์เมื่อเทียบกับจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตควบคุม จะสังเกตเห็นได้ว่าอัตราส่วนของ $\text{SiO}_2/\text{Al}_2\text{O}_3$ ของการแทนที่ด้วยปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1 ในเถ้าขานอ้อยเพียงร้อยละ 5 ส่งผลต่อกำลังอัดสูงอย่างมีนัยสำคัญ เมื่อพิจารณาจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตควบคุม พบว่าร้อยละของกำลังอัดที่อายุ 3 7 และ 90 วัน มีค่าอยู่ในช่วง 75-90 85-95 และ 105-140 ตามลำดับ เมื่อเทียบกับการทดสอบที่อายุ 28 วัน และเมื่อพิจารณาที่อัตราส่วน AL/B เท่ากับ 0.60 0.55 และ 0.50 ที่อายุทดสอบ 28 วัน พบว่าการแทนที่ด้วยปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ร้อยละ 5 มีร้อยละกำลังอัดสูงกว่าคอนกรีตควบคุม เท่ากับ 238 181 และ 160 ตามลำดับ โดยร้อยละของกำลังอัดจะลดลงตามอัตราส่วน AL/B ที่เพิ่มขึ้น เมื่อเทียบกับกำลังอัดที่ 28 วัน ของจีโอโพลิเมอร์ควบคุม จากรูปที่ 41 แสดงให้เห็นว่ากำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์ที่แทนที่ด้วยปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1 ให้ค่ากำลังอัดสูงสุดทุกอัตราส่วนผสมและทุกอายุการทดสอบ ถัดมาจะเป็นการแทนที่ด้วยตะกอนน้ำประปาในอัตราส่วนร้อยละ 7.5 และเศษอะลูมิเนียมร้อยละ 0.4 ตามลำดับ



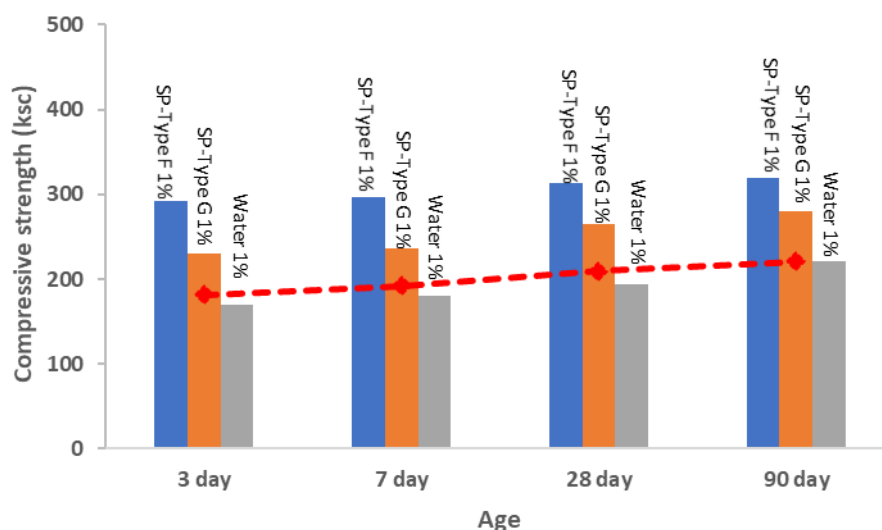
รูปที่ 41 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยแทนที่วัสดุตั้งต้นแตกต่างกัน เทียบกับจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตควบคุม บ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส

4.5.5 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก้าชั้นอ้อย ที่ทำการปรับปรุงความสามารถในการทำงานได้ โดยเลือกอัตราส่วนที่เหมาะสมที่สุดคือ AL/ B เท่ากับ 0.55 ความเข้มข้นของสารละลาย NaOH เท่ากับ 10 โมลาร์ ดำเนินการทดสอบโดยเพิ่มสารลดน้ำพิเศษชนิด F G และน้ำ ในอัตราส่วนร้อยละ 1 3 และ 5 บ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส ทดสอบตัวอย่างที่อายุ 3 7 28 และ 90 วัน จากตารางที่ 28 พบว่าการเติมสารลดน้ำพิเศษชนิด F และ G นั้น ส่งผลต่อค่าการยุบตัว และมีผลต่อกำลังอัดที่มีแนวโน้มดีกว่าเมื่อเทียบกับการเติมน้ำในปริมาณที่เท่ากันทุกสัดส่วนผสม (Alrefaei et al., 2020) เนื่องจากสารลดน้ำพิเศษเป็น Polycarboxylate-based ซึ่งได้จากเกลือโซเดียมและเกลือแคลเซียมซึ่งมีความเป็นด่างสูง เมื่อเติมในปริมาณที่เหมาะสมจะส่งผลดีต่อระบบจีโอโพลิเมอร์ ส่วนน้ำที่เติมเข้าไปนั้นจะเจือจางความเข้มข้นของสารละลายทำให้ความแข็งแรงลดลงและส่งผลโดยตรงต่อกำลังอัดที่ลดลงอย่างเห็นได้ชัดเจน จากรูปที่ 42 แสดงให้เห็นว่าการเติมสารผสมเพิ่มในอัตราส่วนร้อยละ 1 ของน้ำหนักเก้าชั้นอ้อย สารลดน้ำพิเศษชนิด F มีค่ากำลังอัดสูงสุดทุกช่วงอายุการทดสอบโดยที่อายุทดสอบ 28 วันเท่ากับ 313 กิโลกรัมต่อตารางเมตร ในส่วนความสามารถในการทำงานได้ทดสอบด้วยค่าการยุบตัวพบว่ามีความต่ำกว่าสารลดน้ำพิเศษชนิด G และน้ำ ตามลำดับ รูปที่ 43 แสดงให้เห็นว่าการเติมสารผสมเพิ่มและน้ำในอัตราส่วนร้อยละ 3 ของน้ำหนักเก้าชั้นอ้อย กลับพบว่าสารลดน้ำพิเศษชนิด G มีค่ากำลังอัดสูงสุดทุกช่วงอายุการทดสอบ และมีความสามารถในการทำงานได้สูงถึง 120 มิลลิเมตร ที่อายุ 90 วัน ค่ากำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก้าชั้นอ้อยที่เติมสารชนิด F

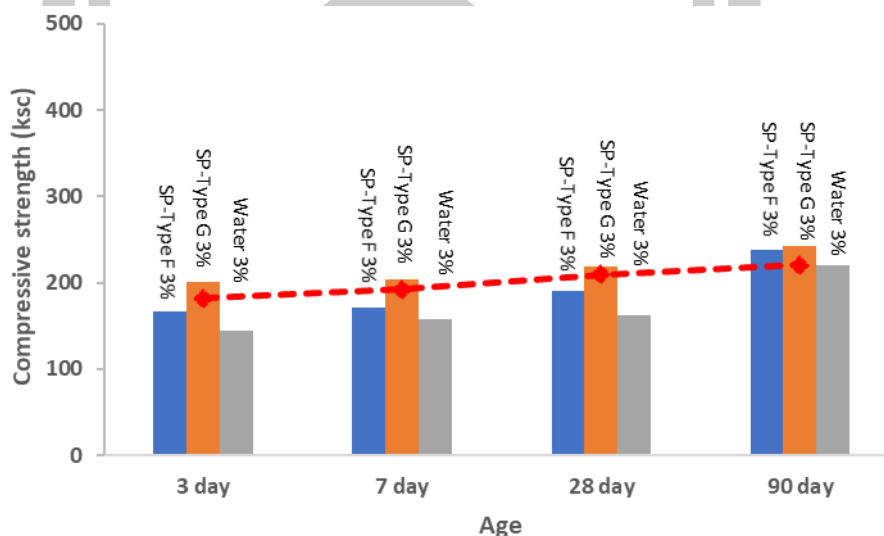
ตารางที่ 28 ผลการทดสอบกำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก้าชั้นอ้อย ที่เพิ่มสารลดน้ำพิเศษและน้ำ

Mixed Code name.	Slump mm.	Strength (ksc), (%)			
		3 day	7 day	28 day	90 day
BA-SP1F	20	292 (93)	297 (95)	313 (100)	319 (102)
BA-SP3F	75	180 (95)	171 (90)	190 (100)	239 (126)
BA-SP5F	140	114 (74)	121 (79)	154 (100)	169 (110)
BA-SP1G	75	230 (87)	236 (89)	265 (100)	280 (106)
BA-SP3G	120	203 (93)	200 (92)	218 (100)	242 (111)
BA-SP5G	145	132 (80)	138 (83)	166 (100)	192 (117)
BA-W1	27	169 (87)	181 (93)	194 (100)	221 (114)
BA-W3	30	145 (90)	157 (97)	162 (100)	220 (136)
BA-W5	33	108 (79)	123 (90)	137 (100)	151 (110)

และ G มีค่ากำลังอัดต่างกันไม่มากนัก ส่วนการเติมน้ำให้ค่ากำลังอัดและค่าการยุบตัวน้อยกว่าการเติมน้ำสารลดน้ำพิเศษทั้ง 2 ชนิด และกำลังอัดต่ำกว่าทุกช่วงอายุการทดสอบ รูปที่ 44 แสดงให้เห็นว่าเมื่อ



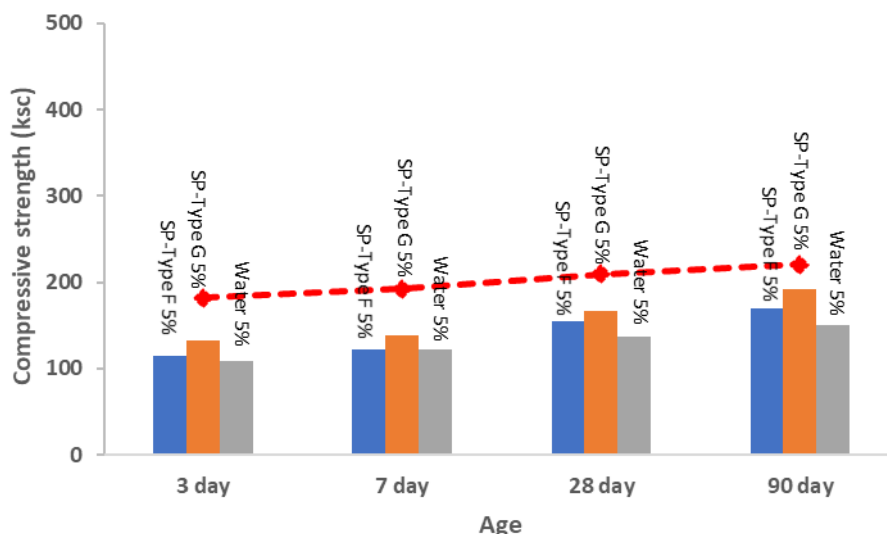
รูปที่ 42 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยใช้สารผสมเพิ่มต่างชนิดกันในอัตราส่วนร้อยละ 1 ของปริมาณเก่าชานอ้อย



รูปที่ 43 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยใช้สารผสมเพิ่มต่างชนิดกันในอัตราส่วนร้อยละ 3 ของปริมาณเก่าชานอ้อย

เติมน้ำและน้ำในอัตราส่วนร้อยละ 5 ของเก่าชานอ้อย พบว่ากำลังอัดมีแนวโน้มลดลงอย่างเห็นได้ชัด และค่าการยุบตัวที่สูงขึ้นมากกว่าการเติมน้ำอย่างเห็นได้ชัดเจน ในกรณีของน้ำที่เติมเข้าไปทุกอัตราส่วนผสมนั้นพบว่าไม่มีผลต่อการทำงานของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อย

อย่างมีนัยสำคัญ การเติมสารลดน้ำพิเศษในอัตราส่วนร้อยละ 3 นั้นเหมาะสมในการผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก้าชานอ้อยเพื่อปรับปรุงสมบัติจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตทั้งทางด้านความสามารถในการทำงานได้ และกำลังอัดให้มีแนวโน้มดีกว่าในกรณีที่ไม่ได้เติมสารลดน้ำพิเศษ



รูปที่ 44 กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก้าชานอ้อยใช้สารผสมเพิ่มต่างชนิดกันในอัตราส่วนร้อยละ 5 ของปริมาณเก้าชานอ้อย

4.6 การซึมผ่านน้ำของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก้าชานอ้อย

การซึมผ่านน้ำของตัวอย่างจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก้าชานอ้อย ที่อัตราส่วน AL/B เท่ากับ 0.55 บ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส 48 ชั่วโมง เทียบกับคอนกรีตทั่วไปที่ใช้ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ที่อัตราส่วน W/C เท่ากับ 0.55 บ่มน้ำที่อุณหภูมิห้องทั่วไปทำการทดสอบที่อายุ 28 วัน จากตารางที่ 29 พบว่าค่าการซึมผ่านน้ำของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตและคอนกรีตทั่วไปมีแนวโน้มลดลงตามระดับความลึกของคอนกรีต จากผลการทดสอบสังเกตเห็นได้ว่าค่าการยุบตัวที่สูงของคอนกรีตทั่วไป ส่งผลทำให้มีค่าการซึมผ่านที่ต่ำเนื่องจากผลของการอัดแน่นในแบบหล่อที่ดีกว่า ในส่วนของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตที่มีค่าการยุบตัวที่ต่ำนั้นเนื่องจากจีโอโพลิเมอร์มีความเหนียวของสารละลายที่สูงกว่า (Olivia & Nikraz, 2011) เมื่อทำการอัดแน่นในแบบหล่อทำให้มีความแน่นไม่สม่ำเสมอ และประกอบกับความร้อนในการบ่มนั้นทำให้น้ำระเหยออกอย่างรวดเร็วในตัวอย่างของจีโอโพลิเมอร์จึงทำให้เกิดโพรงภายในของตัวอย่างจีโอโพลิเมอร์ และมีค่ากำลังอัดที่ต่ำทำให้มีการซึมผ่านน้ำสูงซึ่งสอดคล้องกับงานวิจัยที่ผ่านมา (Sanawong & Chalee, 2010) เมื่อเทียบกับคอนกรีตทั่วไปการซึมผ่านน้ำของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก้าชานอ้อยสูงกว่าถึงร้อยละ 50 ของคอนกรีตทั่วไป

ตารางที่ 29 ผลการทดสอบการซึมผ่านน้ำที่แรงดัน 1 บาร์ ของจีโอโพลิเมอร์เถ้าขานอ้อยคอนกรีต ที่อัตราส่วน AL/B เท่ากับ 0.55 เทียบกับคอนกรีตทั่วไปที่อัตราส่วน W/C เท่ากับ 0.55

Mixed Code name.	AL/B, W/C Ratio	Slump (mm)	Strength (ksc)	K (m/s)			
			28 day	K ₁	K ₂	K ₃	K _{avg}
BA-control	0.55	26	210	5.79E-10	9.73E-9	1.00E-8	6.77E-09
OPC-concrete	0.55	72	340	5.15E-12	9.15E-12	2.22E-11	1.22E-11

4.7 การสึกกร่อนของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อย

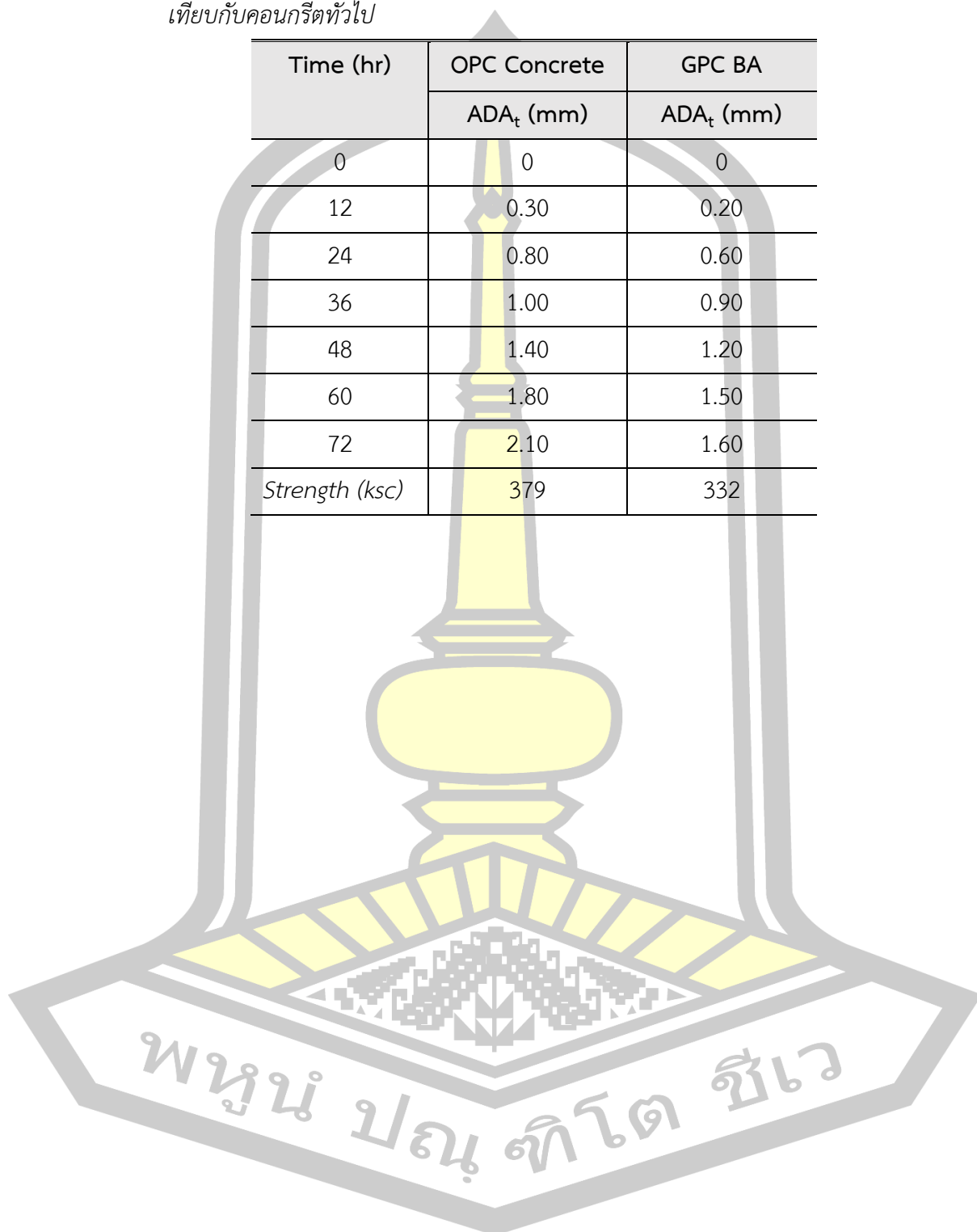
การสึกกร่อนของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อย บ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส 48 ชั่วโมง เทียบกับคอนกรีตทั่วไปที่ใช้ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ที่กำลังอัดใกล้เคียงกัน บ่มน้ำที่อุณหภูมิทั่วไปทำการทดสอบที่อายุ 28 วัน ทดสอบทั้งหมด 6 รอบ รวม 72 ชั่วโมง รูปที่ 45 แสดงให้เห็นว่าเมื่อคอนกรีตผ่านการทดสอบแล้วสังเกตการสึกกร่อนด้วยสายตาพบว่าคอนกรีตทั่วไปมีร่องรอยของหลุมบนพื้นผิวมากกว่าจีโอโพลิเมอร์อย่างชัดเจน และจากตารางที่ 30 พบว่าค่าการสึกกร่อนของคอนกรีตที่ใช้ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ทั่วไปมีค่าการสึกกร่อนสูงถึง 1.3 เท่า เมื่อเทียบกับจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อยที่กำลังอัดใกล้เคียงกัน แสดงให้เห็นว่าจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตมีความคงทนมากกว่าคอนกรีตทั่วไปซึ่งสอดคล้องกับงานวิจัยก่อนหน้านี้ (Ramujee & Potharaju, 2014) และเมื่อพิจารณาผลของกำลังอัดพบว่ากำลังอัดที่สูงของคอนกรีตทั่วไปไม่มีผลต่อการสึกกร่อนที่ลดลง



รูปที่ 45 การสึกกร่อนที่ปรากฏของคอนกรีตหลังการทดสอบ (a) คอนกรีตทั่วไป และ (b) จีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อย

ตารางที่ 30 ผลการทดสอบการสึกกร่อนของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตแผ่นขาน้อย
เทียบกับคอนกรีตทั่วไป

Time (hr)	OPC Concrete	GPC BA
	ADA _t (mm)	ADA _t (mm)
0	0	0
12	0.30	0.20
24	0.80	0.60
36	1.00	0.90
48	1.40	1.20
60	1.80	1.50
72	2.10	1.60
Strength (ksc)	379	332



บทที่ 5

สรุปผลการทดสอบและข้อเสนอแนะ

จากการวิจัยเพื่อพัฒนาจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตที่ผลิตจากเถ้าขานอ้อย สามารถสรุปได้ดังต่อไปนี้

5.1 สรุปผลการทดสอบ

1. การก่อตัวของจีโอโพลิเมอร์เพสต์ พบว่าการแทนที่ด้วยวัสดุอื่นในเถ้าขานอ้อยนั้นส่งผลกระทบโดยตรงกับระยะเวลาการก่อตัวช่วงต้นและช่วงปลายที่เพิ่มขึ้น ยกเว้นการแทนที่ด้วยปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ที่ส่งผลให้เพสต์มีระยะเวลาการก่อตัวน้อยกว่าจีโอโพลิเมอร์ควบคุม

2. อัตราส่วน AL/B มีผลต่อกำลังรับแรงอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตที่ผลิตจากเถ้าขานอ้อย โดยอัตราส่วน AL/B ที่ต่ำจะมีแนวโน้มทำให้กำลังอัดสูงขึ้น แต่ความสามารถในการทำงานได้จะค่อนข้างต่ำมาก โดยพบว่าอัตราส่วน AL/B เท่ากับ 0.50 ทำให้กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตสูงสุด อย่างไรก็ดี พบว่าอัตราส่วนของ AL/B ที่เหมาะสมในการผลิตจีโอโพลิเมอร์เท่ากับ 0.55 โดยเป็นผลเนื่องจากมีความสามารถในการทำงานได้

3. อัตราส่วน CA/AL มีผลต่อกำลังรับแรงอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตที่ผลิตจากเถ้าขานอ้อย โดยอัตราส่วน CA/AL ที่สูงจะมีแนวโน้มทำให้กำลังอัดสูงขึ้น แต่ความสามารถในการทำงานได้จะค่อนข้างต่ำตามอัตราส่วน CA/AL ที่สูงขึ้น โดยพบว่า CA/AL เท่ากับ 6 ทำให้กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตสูงสุด อย่างไรก็ดี พบว่าอัตราส่วนของ CA/AL ที่เหมาะสมในการผลิตจีโอโพลิเมอร์เท่ากับ 5.5 โดยเป็นผลเนื่องจากมีความสามารถในการทำงานได้ และยังพบอีกว่าหินปูนย่อนั้นมีความเหมาะสมเหมาะสมในการผลิตจีโอโพลิเมอร์ทั้งความสามารถในการทำงานได้ และกำลังอัด

4. สารผสมลดน้ำพิเศษ ประเภท F และ G ชนิดที่มีส่วนประกอบของ Polycarboxylate-based ที่อัตราส่วนร้อยละ 1 ถึง 3 มีความเหมาะสมในการเติมเพื่อเพิ่มกำลังอัดและค่าการยุบตัว การเติมน้ำไม่มีผลต่อการปรับปรุงสมบัติทั้งด้านกำลังอัดและการทำงานได้ของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตที่ผลิตจากเถ้าขานอ้อย

5. จีโอโพลิเมอร์มอร์ตาร์ที่ไม่มีการแทนที่วัสดุอื่นหรือจีโอโพลิเมอร์ควบคุมมีการหดตัวที่สูงกว่าเมื่อเทียบกับการแทนที่เถ้าขานอ้อยด้วยเศษอะลูมิเนียมและตะกอนน้ำประปาเผา ตามลำดับ แต่สำหรับจีโอโพลิเมอร์มอร์ตาร์ที่มีส่วนผสมของปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์มีการแตกร้าวของตัวอย่าง ทำให้ไม่สามารถวัดค่าการหดตัวได้

6. กำลังอัดของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขานอ้อย แทนที่ด้วยตะกอนน้ำประปาเผา ในอัตราส่วนร้อยละ 7.5 มีความเหมาะสมในการผลิตจีโอโพลิเมอร์ที่สุดเมื่อพิจารณาในกลุ่มของวัสดุ

เหลือทิ้ง แต่สำหรับจีโอโพลิเมอร์ที่มีการแทนที่ด้วยปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์นั้น ให้กำลังอัดที่สูงกว่าจีโอโพลิเมอร์ควบคุมและจีโอโพลิเมอร์ที่แทนที่ด้วยวัสดุเหลือทิ้งอย่างชัดเจน

7. อุณหภูมิการบ่มจีโอโพลิเมอร์คอนกรีต 80 ถึง 100 องศาเซลเซียส จะให้กำลังอัดสูงในช่วง 3 วันแรก และลดลงในช่วงอายุ 7 วัน หลังจากนั้นจะมีแนวโน้มเพิ่มขึ้นจนถึง 90 วัน สำหรับการบ่มที่อุณหภูมิ 40 องศาเซลเซียส มีอัตราการพัฒนากำลังอัดที่ช้า แต่เพิ่มขึ้นตามอายุของการบ่มตัวอย่าง ส่วนอุณหภูมิการบ่มที่ 60 องศาเซลเซียส มีความเหมาะสมสำหรับการบ่มมากที่สุดเมื่อพิจารณาถึงแนวโน้มการพัฒนากำลังอัดที่สูงขึ้นตามอายุตัวอย่างซึ่งมีความสอดคล้องกับคอนกรีตทั่วไป

8. จีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถาขานอ้อยมีความทึบน้ำต่ำกว่าคอนกรีตปูนซีเมนต์ทั่วไป และจะเห็นได้ว่าค่าการซึมผ่านน้ำจะลดลงตามระยะความลึกของตัวอย่าง

9. ความต้านทานต่อการสึกกร่อนของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถาขานอ้อยมีค่าสูงกว่าคอนกรีตปูนซีเมนต์ทั่วไปถึง 1.3 เท่า

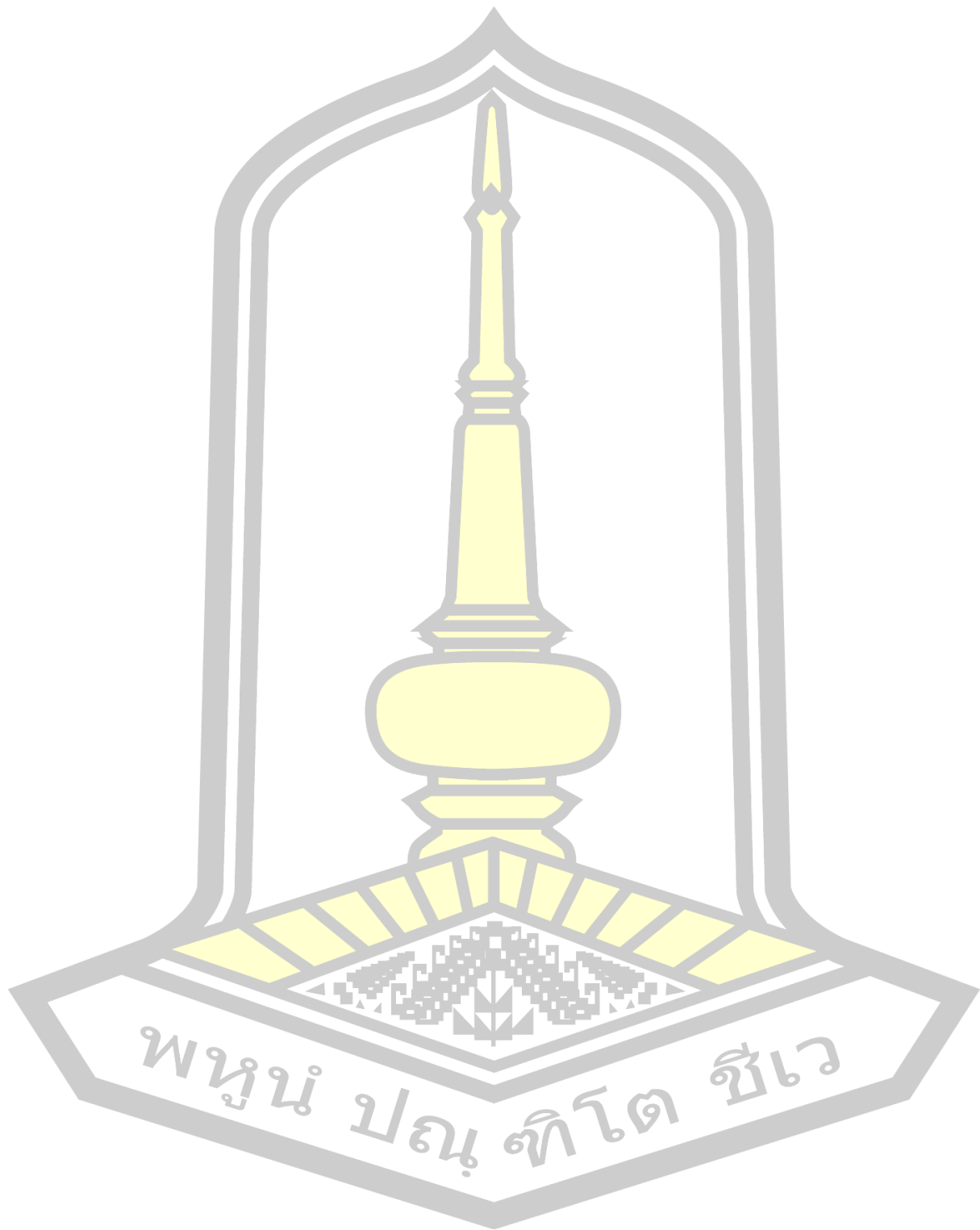
10. เถาขานอ้อยสามารถนำมาผลิตจีโอโพลิเมอร์ได้แต่ต้องเพิ่มความละเอียดโดยการบดให้มีอนุภาคที่เล็กลง และควรผสมวัสดุอื่นๆ ที่มีองค์ประกอบทางเคมีของอะลูมิเนียมเพื่อปรับปรุงสมบัติให้ดีขึ้น การผสมตะกอนน้ำประปาเฝ้า นั้นเหมาะสมในการผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตในเทอมของด้านกำลังและความสามารถในการทำงานได้ ส่วนปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ มีความเหมาะสมในการผลิตจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถาขานอ้อยด้านกำลังอัด และเศษอะลูมิเนียมนั้นไม่มีผลต่อการปรับปรุงสมบัติของเถาขานอ้อยไม่มากนัก

5.2 ข้อเสนอแนะ

การศึกษาครั้งต่อไปควรเพิ่มปริมาณปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ในอัตราส่วนที่สูงขึ้น หรือแทนที่ด้วยเถ้าถ่านหินเพื่อให้จีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถาขานอ้อย สามารถก่อตัวและแข็งตัวได้ในสภาพแวดล้อมทั่วไป ปรับปรุงความสามารถในการทำงานได้ด้วยการเติมน้ำ และลดการหดตัวเมื่อแห้งด้วยการป้องกันน้ำไม่ให้ระเหยออกอย่างรวดเร็วจากตัวอย่าง โดยการแรปด้วยพลาสติกหลังจากนำจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตใส่ในแบบหล่อ

สำหรับการศึกษาครั้งต่อไปควรเพิ่มการแทนที่ด้วยปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ร่วมกับตะกอนน้ำประปาเฝ้าหรือเถ้าถ่านหิน เพื่อปรับปรุงทั้งความสามารถด้านกำลังอัด และความคงทนของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถาขานอ้อย

บรรณานุกรม



บรรณานุกรม

- เกียรติสุดา สมนา. (2559). การใช้ตะกอนประปาเป็นวัสดุประสาน. *วารสารคอนกรีต*, 28.
- คาวี มณฑการติวงศ์. (2458). *ผลกระทบของค่าการสูญเสียน้ำหนักเนื่องจากการเผา (LOI) ที่มีต่อกำลังอัดและความร้อนของคอนกรีตผสมเถ้าขาน้อย*. กรุงเทพมหานคร : มหาวิทยาลัยเทคโนโลยีพระจอมเกล้าธนบุรี.
- ชัย จาตุรพิทักษ์กุล. (2453). *การพัฒนาเพื่อนำเถ้าหินบดจากแม่เหมาะไปใช้ในงานคอนกรีต*. ปทุมธานี : สำนักงานพัฒนาวิทยาศาสตร์และเทคโนโลยีแห่งชาติ.
- ปริญญญา จินดาประเสริฐ และคณะ. (2556). *ปูนซีเมนต์ ปอซโซลาน และคอนกรีต*. กรุงเทพฯ : สมาคมคอนกรีตแห่งประเทศไทย, 2556.
- มนตรี คงสุข และคณะ. (2559). Journal of Thailand Concrete Association *วารสาร วิชาการ สมาคม คอนกรีต แห่ง ประเทศไทย. Thaitca.or.Th*, 4(1), 30–39.
- วิเชียร ชาลี. (2559). *ผล ของ ความ ละเอียด ของ เถ้า แกลบ และ ความ เข้มข้น ของ โซเดียม ไฮ ดรอกไซด์ ต่อ กำลัง อัด ของ จี โอ พอ ลิเมอร์คอนกรีต*.
- ACI 226.3R-87. (1987). Use of fly ash in concrete. ACI 226.3 R-87. *ACI Journal Proceedings*, 84(5), 381–409.
- Alrefaei, Y., Wang, Y. S., Dai, J. G., & Xu, Q. F. (2020). Effect of superplasticizers on properties of one-part Ca(OH)₂/Na₂SO₄ activated geopolymer pastes. *Construction and Building Materials*, 241, 117990. <https://doi.org/10.1016/j.conbuildmat.2019.117990>
- Arif, E., Clark, M. W., & Lake, N. (2017). Sugar cane bagasse ash from a high-efficiency co-generation boiler as filler in concrete. *Construction and Building Materials*, 151, 692–703. <https://doi.org/10.1016/j.conbuildmat.2017.06.136>
- ASTM B120. (2002). *Standard Specification for Aluminum and Aluminum-Alloy Drawn Seamless Tubes for Condensers and Heat Exchangers [Metric] 1* (Vol. 03). <https://doi.org/10.1520/B0234-10.2>
- ASTM C1138. (1997). Standard Test Method for Abrasion Resistance of Concrete (Underwater Method). In *American Society for Testing and Materials*.

<https://doi.org/10.1520/C1138M-05R10e1.2>

ASTM C143. (2010). Designation: C 143/C 143M – 03 Standard. *ASTM International*, 26(10), 7512–7515. <https://doi.org/10.1021/la904316f>

ASTM C157/C157M. (2004). *Standard specification for chemical admixtures for concrete*. American Society for Testing and Materials Philadelphia.

ASTM C157/C157M. (2014). Standard Test Method for Length Change of Hardened Hydraulic-Cement Mortar and Concrete. In *ASTM International*.

ASTM C168. (2003). *ASTM C 618: Standard specification for coal fly ash and raw or calcined natural pozzolan for use mineral admixture in Portland cement concrete*. ASTM International West Conshohocken, PA, USA.

ASTM C191-19. (2019). Standard test methods for time of setting of hydraulic cement by Vicat needle. *ASTM International*, 04(May), 1–8.
<https://doi.org/10.1520/C0191-19>

ASTM C596. (2000). *Standard Test Method for Drying Shrinkage of Mortar Containing Hydraulic Cement* (Vol. 2, Issue 4).

Benavent, V., Steins, P., Sobrados, I., Sanz, J., Lambertin, D., Frizon, F., Rossignol, S., & Poulesquen, A. (2016). Impact of aluminum on the structure of geopolymers from the early stages to consolidated material. *Cement and Concrete Research*, 90, 27–35. <https://doi.org/10.1016/j.cemconres.2016.09.009>

Chindaprasirt, P., & Rattanasak, U. (2017). Synthesis of polypropylene fiber/high-calcium fly ash geopolymer with outdoor heat exposure. *Clean Technologies and Environmental Policy*, 19(7), 1985–1992.

Concrete, I. (n.d.). Farmington Hills, Michigan, ACI Committee 232 (2004). *Use of Fly Ash USA*, American Concrete Institute, 41.

Davidovits, J. (2008). Geopolymer Chemistry and Applications. 2nd. *Institute Geopolymere, France*.

Davidovits, J. (2015). False Values on CO2 Emission For Geopolymer

Cement/Concrete published In Scientific Papers. *Geopolymer Institute Library, Technical Paper*, 24, 1–9.

Davidovits, J. (1999). Chemistry of geopolymeric systems, terminology. *Geopolymer*, 99(292), 9–39.

Deb, P. S., Nath, P., & Sarker, P. K. (2015). Drying shrinkage of slag blended fly ash geopolymer concrete cured at room temperature. *Procedia Engineering*, 125, 594–600. <https://doi.org/10.1016/j.proeng.2015.11.066>

Duxson, P., Fernández-Jiménez, A., Provis, J. L., Lukey, G. C., Palomo, A., & Van Deventer, J. S. J. (2007). Geopolymer technology: The current state of the art. *Journal of Materials Science*, 42(9), 2917–2933. <https://doi.org/10.1007/s10853-006-0637-z>

Fan, F., Liu, Z., Xu, G., Peng, H., & Cai, C. S. (2018). Mechanical and thermal properties of fly ash based geopolymers. *Construction and Building Materials*, 160, 66–81.

Geraldo, R. H., Fernandes, L. F. R., & Camarini, G. (2017). Water treatment sludge and rice husk ash to sustainable geopolymer production. *Journal of Cleaner Production*, 149, 146–155. <https://doi.org/10.1016/j.jclepro.2017.02.076>

Gluth, G. J. G., Lehmann, C., Rübner, K., & Kühne, H. C. (2013). Geopolymerization of a silica residue from waste treatment of chlorosilane production. *Materials and Structures/Materiaux et Constructions*, 46(8), 1291–1298. <https://doi.org/10.1617/s11527-012-9972-5>

Gunasekara, C., Law, D. W., & Setunge, S. (2016). Long term permeation properties of different fly ash geopolymer concretes. *Construction and Building Materials*, 124, 352–362. <https://doi.org/10.1016/j.conbuildmat.2016.07.121>

Imran, M., & Anwar Khan, A. R. (2018). Characterization of Agricultural Waste Sugarcane Bagasse Ash at 1100°C with various hours. *Materials Today: Proceedings*, 5(2), 3346–3352. <https://doi.org/10.1016/j.matpr.2017.11.577>

Khan, I., Xu, T., Castel, A., Gilbert, R. I., & Babaee, M. (2019). Risk of early age cracking in geopolymer concrete due to restrained shrinkage. *Construction and Building*

Materials, 229, 116840. <https://doi.org/10.1016/j.conbuildmat.2019.116840>

- Kong, D. L. Y., & Sanjayan, J. G. (2010). Effect of elevated temperatures on geopolymer paste, mortar and concrete. *Cement and Concrete Research*, 40(2), 334–339. <https://doi.org/10.1016/j.cemconres.2009.10.017>
- Lau, C. K., Lee, H., Vimonsatit, V., Huen, W. Y., & Chindaprasirt, P. (2019). Abrasion resistance behaviour of fly ash based geopolymer using nanoindentation and artificial neural network. *Construction and Building Materials*, 212, 635–644.
- Lea, F. M. (1970). The Chemistry of Cement and Concrete, Ed. Arnold, London, 243.
- Lee, N. K., Jang, J. G., & Lee, H. K. (2014). Shrinkage characteristics of alkali-activated fly ash/slag paste and mortar at early ages. *Cement and Concrete Composites*, 53, 239–248. <https://doi.org/10.1016/j.cemconcomp.2014.07.007>
- Mahasenani, N., Smith, S., & Humphreys, K. (2003). The cement industry and global climate change: current and potential future cement industry CO₂ emissions. *Greenhouse Gas Control Technologies-6th International Conference*, 995–1000.
- Malhotra, V. M. (2002). High-performance high-volume fly ash concrete. *Concrete International*, 24(7), 30–34.
- Malhotra, V. M., & Ramezani-pour, A. R. (1994). Fly ash in concrete, CANMET. *Energy, Mines and Resources Canada*, 307.
- McCoy, T. J., Ketcham, R. A., Wilson, L., Benedix, G. K., Wadhwa, M., & Davis, A. M. (2006). Formation of vesicles in asteroidal basaltic meteorites. *Earth and Planetary Science Letters*, 246(1–2), 102–108.
- Mehta, A., & Siddique, R. (2017a). Properties of low-calcium fly ash based geopolymer concrete incorporating OPC as partial replacement of fly ash. *Construction and Building Materials*, 150, 792–807.
- Mehta, A., & Siddique, R. (2017b). Strength, permeability and micro-structural characteristics of low-calcium fly ash based geopolymers. *Construction and Building Materials*, 141, 325–334.

<https://doi.org/10.1016/j.conbuildmat.2017.03.031>

- Mindess, S., Young, J. F., & Darwin, D. (1981). Concrete Prentice-Hall. *Englewood Cliffs, NJ*, 481.
- Mishra, A., Choudhary, D., Jain, N., Kumar, M., Sharda, N., & Dutt, D. (2008). Effect of concentration of alkaline liquid and curing time on strength and water absorption of geopolymer concrete. *ARPJ Journal of Engineering and Applied Sciences*, 3(1), 14–18.
- Nath, P., & Sarker, P. K. (2014). Effect of GGBFS on setting, workability and early strength properties of fly ash geopolymer concrete cured in ambient condition. *Construction and Building Materials*, 66, 163–171.
- Nematollahi, B., & Sanjayan, J. (2014). Effect of different superplasticizers and activator combinations on workability and strength of fly ash based geopolymer. *Materials and Design*, 57, 667–672. <https://doi.org/10.1016/j.matdes.2014.01.064>
- Neville, A. M., & Brooks, J. J. (1987). *Concrete technology*. Longman Scientific & Technical England.
- Nimwinya, E., Arjarn, W., Horpibulsuk, S., Phoo-Ngernkham, T., & Poowancum, A. (2016). A sustainable calcined water treatment sludge and rice husk ash geopolymer. *Journal of Cleaner Production*, 119, 128–134.
- No, P., & Varner, R. L. (2013). *Influences of Cement Source and Sample of Cement Source on Compressive Strength Variability of Gravel Aggregate Concrete Prepared by. 106002*.
- Noor-UL-Amin, Faisal, M., Muhammad, K., & Gul, S. (2016). Synthesis and characterization of geopolymer from bagasse bottom ash, waste of sugar industries and naturally available China clay. *Journal of Cleaner Production*, 129, 491–495. <https://doi.org/10.1016/j.jclepro.2016.04.024>
- Novais, R. M., Ascensão, G., Ferreira, N., Seabra, M. P., & Labrincha, J. A. (2018). Influence of water and aluminium powder content on the properties of waste-containing geopolymer foams. *Ceramics International*, 44(6), 6242–6249.

<https://doi.org/10.1016/j.ceramint.2018.01.009>

Nuruddin, M. F., Demie, S., Ahmed, M. F., & Shafiq, N. (2011). Effect of superplasticizer and NaOH molarity on workability, compressive strength and microstructure properties of self-compacting geopolymer concrete. *World Academy of Science, Engineering and Technology*, 51(3), 907–914.

<https://doi.org/10.5281/zenodo.1062742>

Olivia, M., & Nikraz, H. R. (2011). Strength and water penetrability of fly ash geopolymer concrete. *Journal of Engineering and Applied Sciences*, 6(7), 70–78.

Onutai, S., Jiemsirilers, S., Thavorniti, P., & Kobayashi, T. (2015). Aluminium hydroxide waste based geopolymer composed of fly ash for sustainable cement materials. *Construction and Building Materials*, 101, 298–308.

<https://doi.org/10.1016/j.conbuildmat.2015.10.097>

Pangdaeng, S., Phoo-ngernkham, T., Sata, V., & Chindaprasirt, P. (2014). Influence of curing conditions on properties of high calcium fly ash geopolymer containing Portland cement as additive. *Materials and Design*, 53, 269–274.

<https://doi.org/10.1016/j.matdes.2013.07.018>

Parveen, Singhal, D., Junaid, M. T., Jindal, B. B., & Mehta, A. (2018). Mechanical and microstructural properties of fly ash based geopolymer concrete incorporating alccofine at ambient curing. *Construction and Building Materials*, 180(2018), 298–307. <https://doi.org/10.1016/j.conbuildmat.2018.05.286>

Patankar, S. V., Jamkar, S. S., & Ghugal, Y. M. (2013). Effect of Water-To-Geopolymer Binder Ratio on the Production of Fly Ash Based Geopolymer Concrete. *International Journal of Advanced Technology in Civil Engineering*, 1, 79–83.

<https://doi.org/10.13140/2.1.4792.1284>

Pérez-Villarejo, L., Bonet-Martínez, E., Eliche-Quesada, D., Sánchez-Soto, P. J., Rincón-López, J. M., & Castro-Galiano, E. (2018). Biomass fly ash and aluminium industry slags-based geopolymers. *Materials Letters*, 229, 6–12.

<https://doi.org/10.1016/j.matlet.2018.06.100>

- Perná, I., & Hanzlíček, T. (2014). The solidification of aluminum production waste in geopolymer matrix. *Journal of Cleaner Production*, 84(1), 657–662.
<https://doi.org/10.1016/j.jclepro.2014.04.043>
- Pilehvar, S., Arnhof, M., Pamies, R., Valentini, L., & Kjøniksen, A. L. (2020). Utilization of urea as an accessible superplasticizer on the moon for lunar geopolymer mixtures. *Journal of Cleaner Production*, 247.
<https://doi.org/10.1016/j.jclepro.2019.119177>
- Punurai, W., Kroehong, W., Saptamongkol, A., & Chindaprasirt, P. (2018). Mechanical properties, microstructure and drying shrinkage of hybrid fly ash-basalt fiber geopolymer paste. *Construction and Building Materials*, 186, 62–70.
<https://doi.org/10.1016/j.conbuildmat.2018.07.115>
- Ramujee, K., & Potharaju, M. (2014). Abrasion Resistance of Geopolymer Composites. *Procedia Materials Science*, 6(lcmpc), 1961–1966.
<https://doi.org/10.1016/j.mspro.2014.07.230>
- Roviello, G., Menna, C., Tarallo, O., Ricciotti, L., Messina, F., Ferone, C., Asprone, D., & Cioffi, R. (2017). Lightweight geopolymer-based hybrid materials. *Composites Part B: Engineering*, 128, 225–237.
<https://doi.org/10.1016/j.compositesb.2017.07.020>
- Salami, B. A., Megat Johari, M. A., Ahmad, Z. A., & Maslehuudin, M. (2016). Impact of added water and superplasticizer on early compressive strength of selected mixtures of palm oil fuel ash-based engineered geopolymer composites. *Construction and Building Materials*, 109, 198–206.
<https://doi.org/10.1016/j.conbuildmat.2016.01.033>
- Sanawong, C., & Chalee, W. (2010). *Water Permeability in Fly Ash-Based Geopolymer Concrete*. 4(3), 2–6.
- Sata, V., Tangpagasit, J., Jaturapitakkul, C., & Chindaprasirt, P. (2012). Effect of W/B ratios on pozzolanic reaction of biomass ashes in Portland cement matrix. *Cement and Concrete Composites*, 34(1), 94–100.

<https://doi.org/10.1016/j.cemconcomp.2011.09.003>

- Shehab, H. K., Eisa, A. S., & Wahba, A. M. (2016). Mechanical properties of fly ash based geopolymer concrete with full and partial cement replacement. *Construction and Building Materials*, 126, 560–565. <https://doi.org/10.1016/j.conbuildmat.2016.09.059>
- Singh, B., Rahman, M. R., Paswan, R., & Bhattacharyya, S. K. (2016). Effect of activator concentration on the strength, ITZ and drying shrinkage of fly ash/slag geopolymer concrete. *Construction and Building Materials*, 118, 171–179. <https://doi.org/10.1016/j.conbuildmat.2016.05.008>
- Songpiriyakij, S., Kubprasit, T., Jaturapitakkul, C., & Chindaprasirt, P. (2010). Compressive strength and degree of reaction of biomass-and fly ash-based geopolymer. *Construction and Building Materials*, 24(3), 236–240.
- Souza, A. E., Teixeira, S. R., Santos, G. T. A., Costa, F. B., & Longo, E. (2011). Reuse of sugarcane bagasse ash (SCBA) to produce ceramic materials. *Journal of Environmental Management*, 92(10), 2774–2780. <https://doi.org/10.1016/j.jenvman.2011.06.020>
- Suksiripattanapong, C., Horpibulsuk, S., Boongrasan, S., Udomchai, A., Chinkulkijniwat, A., & Arulrajah, A. (2015). Unit weight, strength and microstructure of a water treatment sludge–fly ash lightweight cellular geopolymer. *Construction and Building Materials*, 94, 807–816.
- Swanepoel, J. C., & Strydom, C. A. (2002). Utilisation of fly ash in a geopolymeric material. *Applied Geochemistry*, 17(8), 1143–1148.
- Tchakouté, H. K., Rüschler, C. H., Hinsch, M., Djobo, J. N. Y., Kamseu, E., & Leonelli, C. (2017). Utilization of sodium waterglass from sugar cane bagasse ash as a new alternative hardener for producing metakaolin-based geopolymer cement. *Chemie Der Erde*, 77(2), 257–266. <https://doi.org/10.1016/j.chemer.2017.04.003>
- Turner, L. K., & Collins, F. G. (2013). Carbon dioxide equivalent (CO₂-e) emissions: A comparison between geopolymer and OPC cement concrete. *Construction and*

Building Materials, 43, 125–130.

<https://doi.org/10.1016/j.conbuildmat.2013.01.023>

Waijarean, N., Asavapisit, S., & Sombatsompop, K. (2014). Strength and microstructure of water treatment residue-based geopolymers containing heavy metals.

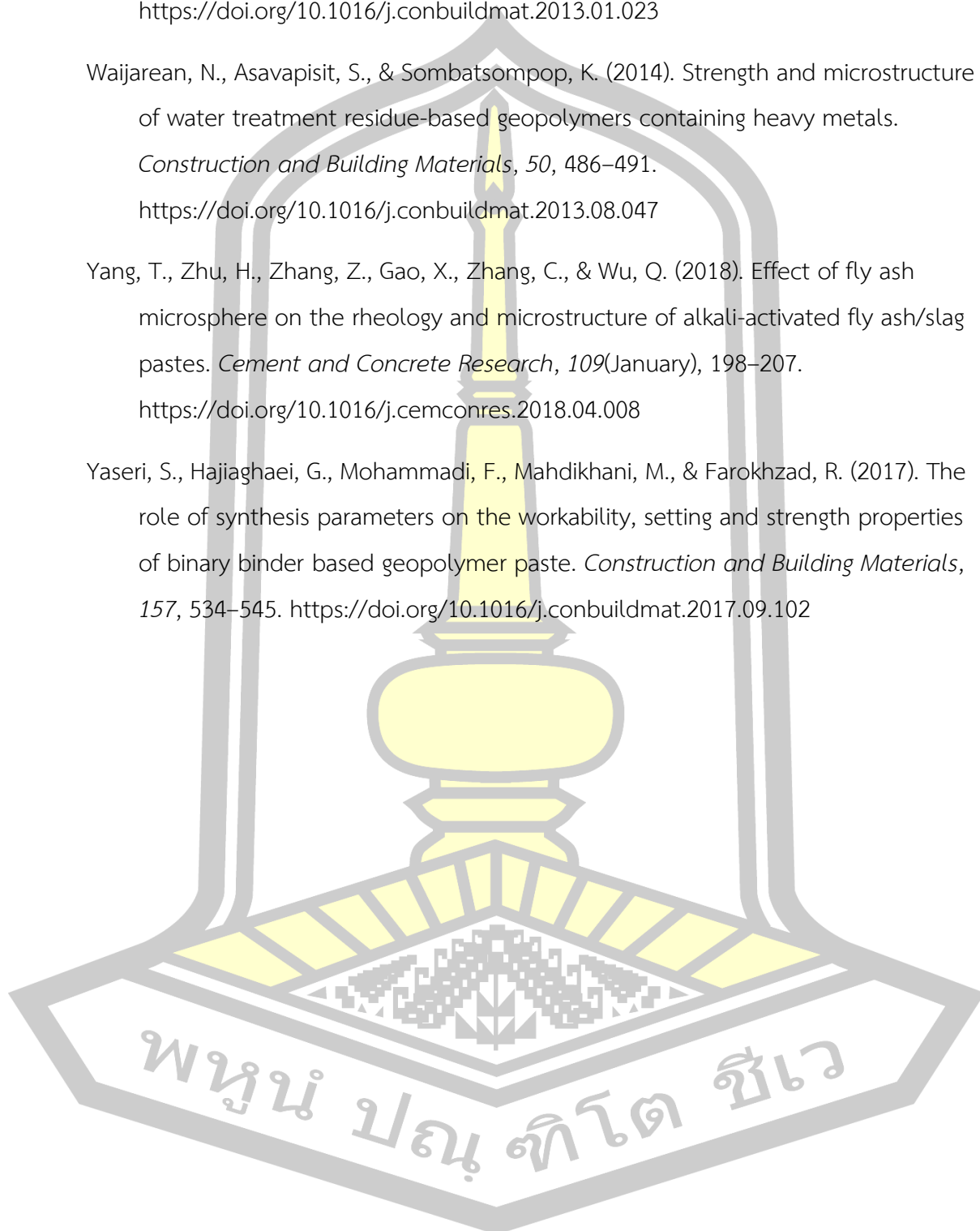
Construction and Building Materials, 50, 486–491.

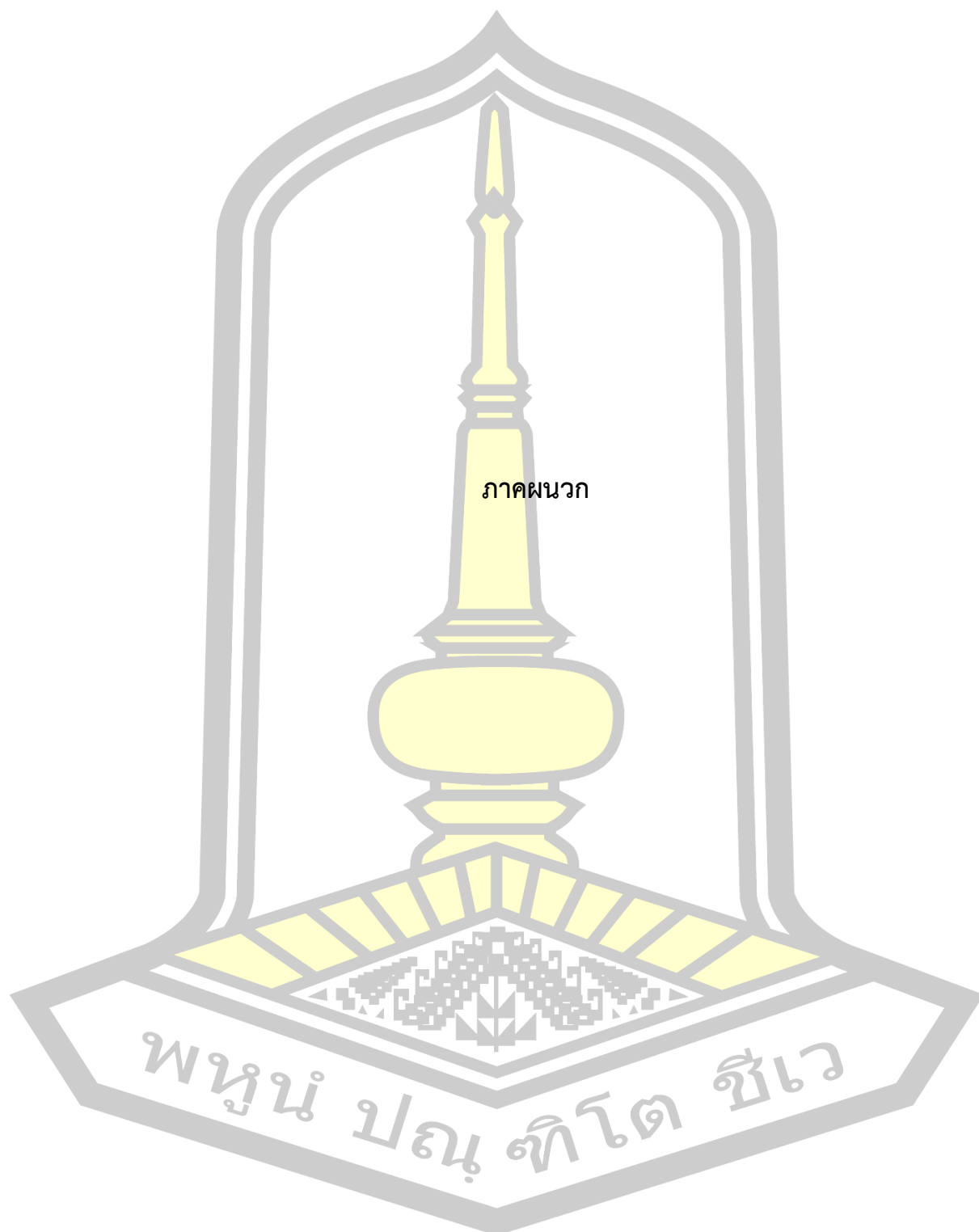
<https://doi.org/10.1016/j.conbuildmat.2013.08.047>

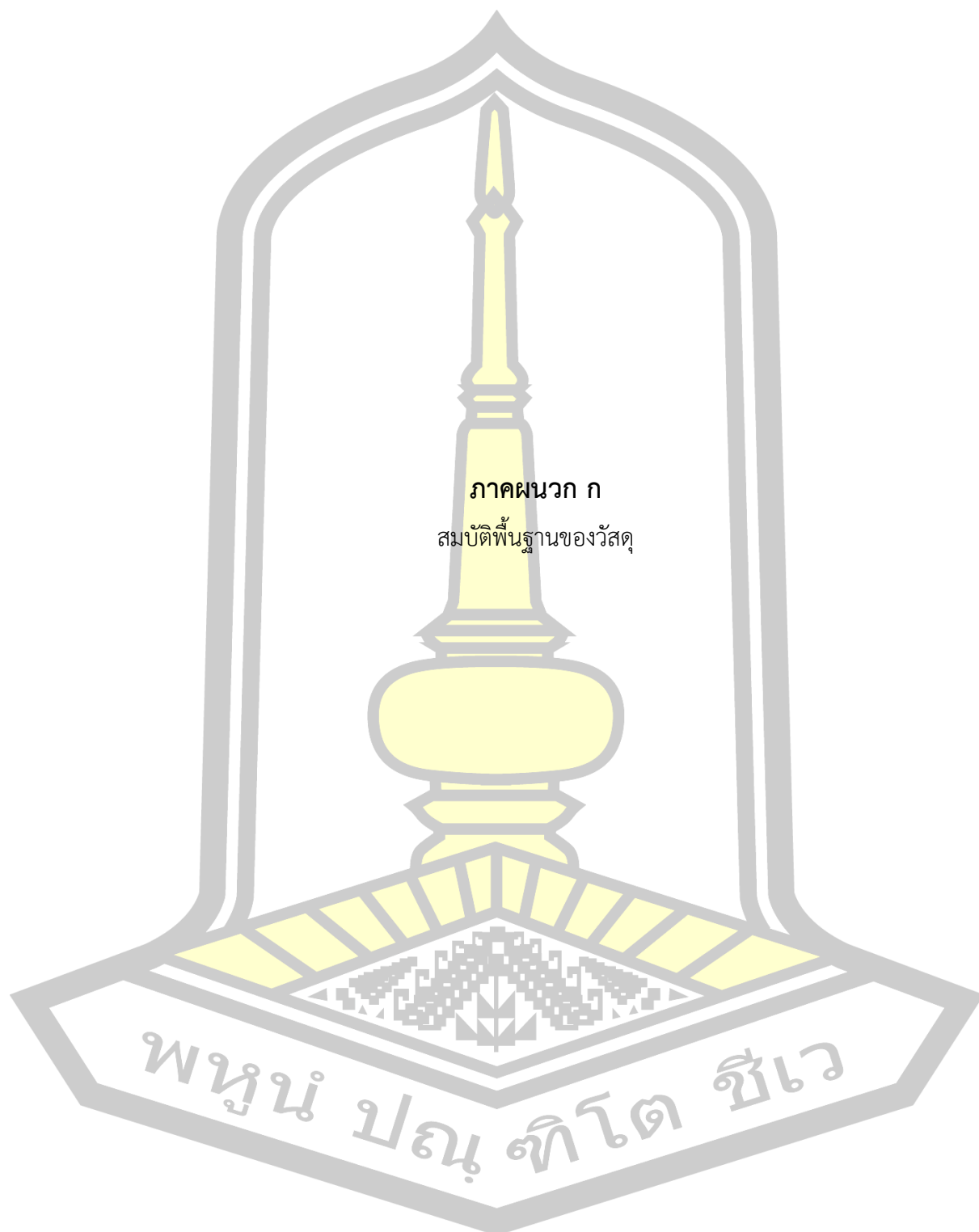
Yang, T., Zhu, H., Zhang, Z., Gao, X., Zhang, C., & Wu, Q. (2018). Effect of fly ash microsphere on the rheology and microstructure of alkali-activated fly ash/slag pastes. *Cement and Concrete Research*, 109(January), 198–207.

<https://doi.org/10.1016/j.cemconres.2018.04.008>

Yaseri, S., Hajiaghahi, G., Mohammadi, F., Mahdikhani, M., & Farokhzad, R. (2017). The role of synthesis parameters on the workability, setting and strength properties of binary binder based geopolymer paste. *Construction and Building Materials*, 157, 534–545. <https://doi.org/10.1016/j.conbuildmat.2017.09.102>







ตารางที่ ก.1 ความถ่วงจำเพาะของเถ้าขาน้อยก่อนและหลังบด

Description	BA (before grinding)	BA (after grinding)
Weight of samples, W (g)	50.00	50.00
Initial quantity (cm ³)	2.00	2.00
Final quantity (cm ³)	26.00	20.90
quantity that is replaced by the samples, V (cm ³)	28.00	22.90
Water density, ρ (kg/ cm ³)	1.00	1.00
Specific gravity, $SG=W/V*\rho$	1.79	2.18

ตารางที่ ก.2 ความถ่วงจำเพาะและค่าการดูดซึมของทรายแม่น้ำแหล่งน้ำพอง

Description	Samples No.1	Samples No.2
Weight of Glass graduate, G (g)	159.51	159.51
Weight of Glass graduate, G (g) + Water, B (g)	655.44	655.4
Weight of Saturates Surface- Dry Sand, S (g)	500	500
Weight of Water+Sand+Glass Gruate, C (g)	963.76	962.46
Weight of Oven-Dry Sand, A (g)	496.19	495.26
Bulk Specific Gravity (Oven-Dry) $A/B+S-C$	2.59	2.57
Bulk Specific Gravity (SSD) $S/B+S-C$	2.61	2.59
Apparent Specific Gravity	2.64	2.63
Absorption (%)	0.77%	0.96%
Average Bulk Specific Gravity (Oven-Dry)	2.58	
Average Bulk Specific Gravity (SSD)	2.60	
Average Apparent Specific Gravity	2.64	
Average Absorption (%)	0.86%	

ตารางที่ ก.3 ค่าโมดูลัสความละเอียด (Fineness Modulus) ของทราย

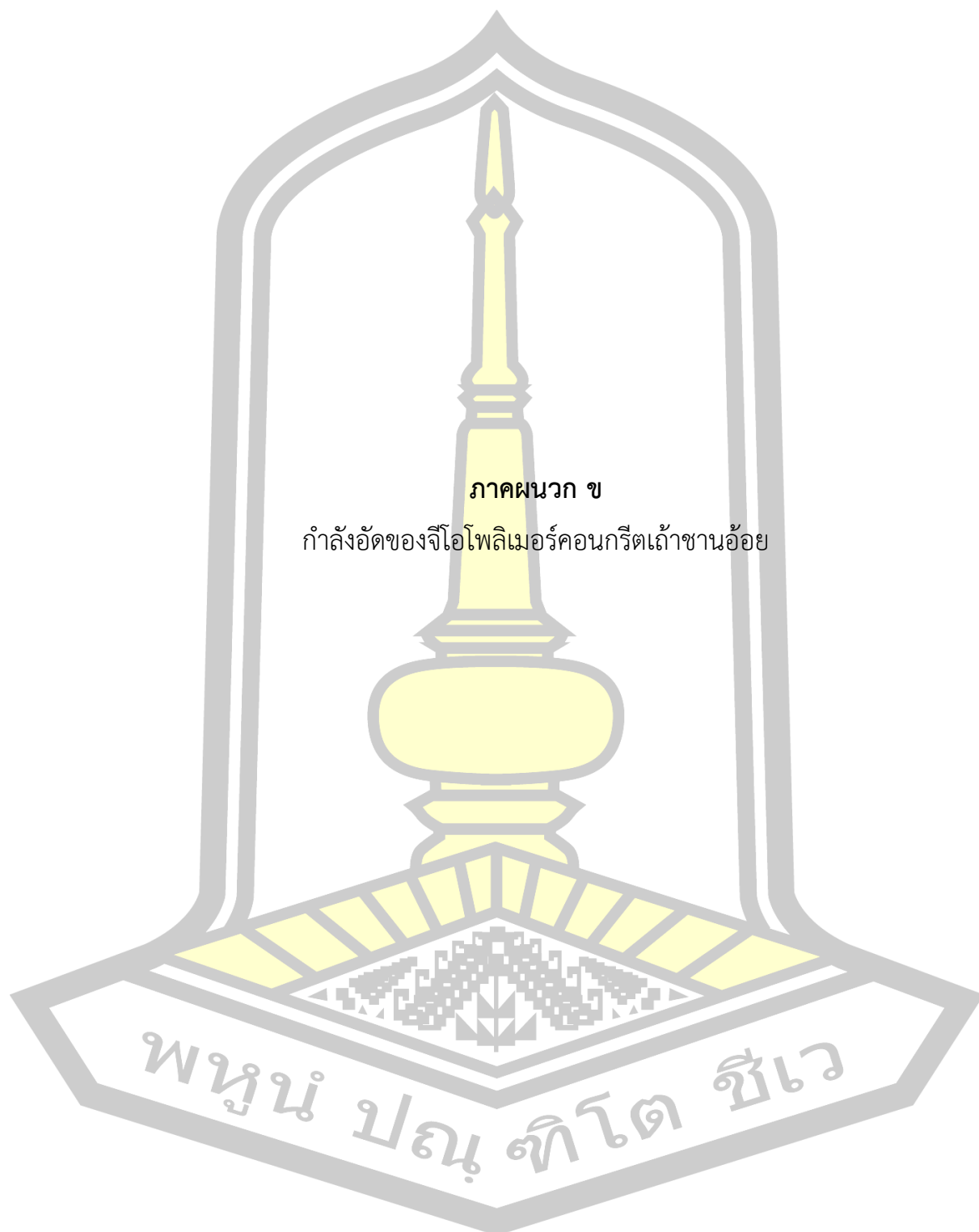
Sieve No.	WT.Sieve	WT.Sieve+ Sample	WT.Sample Retained	Percent Retained	Acumulative %Retained	%Passing
3/8"	0	0	0	0	0	100.00
4#	538.33	553.00	14.67	2.93	2.93	97.07
8#	449.33	514.33	65.00	13.00	15.93	84.07
16#	458.00	534.00	76.00	15.20	31.13	68.87
30#	402.00	495.67	93.67	18.73	49.87	50.13
50#	368.00	481.33	113.33	22.67	72.53	27.47
100#	351.67	468.00	116.33	23.27	95.80	4.20
Total Sample=			487.33	FM= (268.20/100) = 2.68		

ตารางที่ ก.4 ความถ่วงจำเพาะและการดูดซึมของมวลรวมหยาบต่างชนิดกัน ขนาด 3/8"

Description	Type-A	Type-B	Type-C
Bulk Specific Gravity (Oven-Dry)	2.66	2.69	2.32
Bulk Specific Gravity (SSD)	2.68	2.75	2.42
Apparent specific gravity	2.70	2.86	2.63
Absorption (%)	0.50	2.15	1.73

ตารางที่ ก.5 การลึกร้อนของของมวลรวมหยาบต่างชนิดกัน ขนาด 3/8"

Sieve Size (Square Openings)		Mass of Indicated Sizes, g		
Passing	Retained on	Type-A	Type-B	Type-C
9.5 mm (3/8 in.)	6.3 mm (1/4 in.)	5,000	5,000	5,000
6.3 mm (1/4 in.)	4.75-mm (No. 4)	-	-	-
4.75-mm (No. 4)	2.36-mm (No. 8)	-	-	-
Total (A)		5,000	5,000	5,000
(B)	1.70-mm (No. 12)	3,675	4,015	3564
1.70-mm (No. 12)	(C)	1,325	985	1436
% Loss (A-B)/A		26.50	19.70	28.72



ตารางที่ ข.1 กำลังอัดจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยควบคุม บ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส

Mixed	Ages	Compressive Strength (ksc)			Average
	(days)	Sample 1	Sample 2	Sample 3	(ksc)
Control 0.60	3	86.39	124.13	139.19	116.57
	7	130.88	131.05	129.72	130.55
	28	157.48	154.67	147.16	153.10
	90	211.25	219.14	218.66	216.35
Control 0.55	3	185.09	169.30	190.51	181.65
	7	190.51	196.91	189.30	192.24
	28	203.85	214.21	210.51	209.53
	90	211.74	223.22	227.78	220.91
Control 0.50	3	173.49	204.34	218.16	198.66
	7	222.09	233.08	223.89	226.35
	28	243.14	230.03	244.00	239.06
	90	265.98	270.77	284.30	273.68

ตารางที่ ข.2 กำลังอัดจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยแทนที่ด้วยตะกอนน้ำประปาเผา บ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส

Mixed	Ages	Compressive Strength (ksc)			Average
	(days)	Sample 1	Sample 2	Sample 3	(ksc)
A0.6WWS7.5-60	3	164.60	178.43	169.30	170.78
	7	175.22	184.11	176.47	178.60
	28	193.23	190.51	188.05	190.60
	90	213.35	213.22	213.47	213.35
A0.55WWS7.5-60	3	223.10	231.21	227.19	227.17
	7	229.76	232.84	235.92	232.84
	28	270.73	266.53	251.97	263.08
	90	299.60	294.42	297.01	297.01
A0.50WWS7.5-60	3	263.81	259.37	254.93	259.37
	7	277.14	269.73	273.43	273.43
	28	268.15	328.47	302.80	299.81
	90	380.30	423.49	347.73	383.84

ตารางที่ ข.2 กำลังอัดจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเถ้าขาน้อยแทนที่ด้วยตะกอนน้ำประปาเผา บ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส (ต่อ)

Mixed	Ages	Compressive Strength (ksc)			Average
	(days)	Sample 1	Sample 2	Sample 3	(ksc)
A0.6WWS7.5-60	3	164.60	178.43	169.30	170.78
	7	175.22	184.11	176.47	178.60
	28	193.23	190.51	188.05	190.60
	90	213.35	213.22	213.47	213.35
A0.55WWS7.5-60	3	223.10	231.21	227.19	227.17
	7	229.76	232.84	235.92	232.84
	28	270.73	266.53	251.97	263.08
	90	299.60	294.42	297.01	297.01
A0.6WWS5.0-60	3	182.87	172.65	162.38	172.63
	7	181.89	182.37	195.45	186.57
	28	213.23	212.98	213.47	213.23
	90	257.89	251.48	252.96	254.11
A0.55WWS5.5-60	3	212.98	229.99	201.87	214.95
	7	231.97	226.80	237.16	231.98
	28	239.88	253.45	246.64	246.66
	90	285.29	295.90	283.07	288.09
A0.50WWS5.5-60	3	283.56	273.19	291.21	282.65
	7	300.34	295.28	293.43	296.35
	28	321.56	314.40	314.40	316.79
	90	372.12	370.17	368.20	370.16
B0.7WWS7.5-60	3	52.57	51.09	50.09	51.25
	7	59.23	63.92	59.97	61.04
	28	66.14	63.67	64.16	64.66
	90	92.54	96.25	98.22	95.67
B0.65WWS7.5-60	3	75.28	82.18	72.56	76.67
	7	85.88	89.09	93.28	89.42
	28	98.47	98.96	95.75	97.73
	90	143.14	134.25	146.60	141.33

ตารางที่ ข.2 กำลังอัดจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยแทนที่ด้วยตะกอนน้ำประปาเผา บ่มที่อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส (ต่อ)

Mixed	Ages	Compressive Strength (ksc)			Average
	(days)	Sample 1	Sample 2	Sample 3	(ksc)
B0.65WWS7.5-60	3	75.28	82.18	72.56	76.67
	7	85.88	89.09	93.28	89.42
	28	98.47	98.96	95.75	97.73
	90	143.14	134.25	146.60	141.33
B0.60WWS7.5-60	3	90.57	85.38	108.35	94.77
	7	111.55	120.67	108.35	113.52
	28	135.24	118.95	122.89	125.69
	90	182.37	164.36	186.57	177.77
B0.7WWS5.0-60	3	54.29	58.00	50.59	54.29
	7	57.01	59.97	54.79	57.26
	28	95.26	90.82	94.77	93.62
	90	130.55	135.98	139.47	135.33
B0.65WWS5.0-60	3	76.02	66.88	76.26	73.05
	7	87.12	80.20	88.10	85.14
	28	102.67	91.56	108.09	100.77
	90	194.47	130.05	144.86	156.46
B0.60WWS5.0-60	3	111.56	109.09	110.31	110.32
	7	126.85	120.93	86.62	111.47
	28	139.19	139.68	138.20	139.02
	90	186.33	192.08	189.77	189.39

พหุ ประสิทธิภาพ

ตารางที่ ข.3 กำลังอัดจีโโพลีเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยแทนที่ด้วยตะกอนน้ำประปาเผาร้อยละ 7.5 แปรผันอุณหภูมิการบ่ม

Mixed	Ages	Compressive Strength (ksc)			Average
	(days)	Sample 1	Sample 2	Sample 3	(ksc)
0.60WWS7.5-40	3	133.76	151.88	140.67	142.10
	7	148.97	128.82	161.98	146.59
	28	169.61	172.84	168.01	170.15
	90	234.94	234.94	235.92	235.27
0.55WWS7.5-40	3	171.50	167.35	159.73	166.19
	7	177.69	170.53	174.11	174.11
	28	195.12	193.79	192.25	193.72
	90	275.02	252.84	252.84	260.23
0.50WWS7.5-40	3	167.54	175.34	168.60	170.49
	7	175.33	173.00	177.65	175.33
	28	251.23	217.42	218.90	229.18
	90	292.86	302.36	305.57	300.26
0.60WWS7.5-60	3	185.59	194.99	185.09	188.56
	7	194.05	181.76	197.51	191.10
	28	222.85	221.86	201.37	215.36
	90	236.18	249.01	245.87	243.68
0.55WWS7.5-60	3	227.54	233.70	256.41	239.22
	7	248.76	248.69	261.49	252.98
	28	272.40	258.88	274.92	268.73
	90	309.13	316.62	319.93	315.23
0.50WWS7.5-60	3	272.95	266.03	279.36	272.78
	7	281.58	279.94	308.72	290.08
	28	298.85	310.97	309.18	306.33
	90	355.13	361.30	346.45	354.29
0.60WWS7.5-80	3	245.27	248.38	256.61	250.09
	7	231.90	233.12	230.69	231.90
	28	240.62	241.36	250.98	244.32
	90	252.87	252.71	248.18	251.25

ตารางที่ ข.3 กำลังอัดจีโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยแทนที่ด้วยตะกอนน้ำประปาเผาร้อยละ 7.5 แปรผันอุณหภูมิการบ่ม (ต่อ)

Mixed	Ages	Compressive Strength (ksc)			Average
	(days)	Sample 1	Sample 2	Sample 3	(ksc)
0.55WWS7.5-80	3	270.95	272.52	272.34	271.93
	7	259.87	268.74	277.63	268.75
	28	274.92	294.91	260.11	276.65
	90	299.22	293.20	304.54	298.99
0.50WWS7.5-80	3	282.24	280.94	281.59	281.59
	7	273.13	259.29	256.74	263.05
	28	287.75	269.99	273.43	277.06
	90	324.83	307.96	321.63	318.14
0.60WWS7.5-100	3	409.90	419.30	399.80	409.67
	7	359.16	364.54	362.11	361.94
	28	366.97	360.18	377.84	368.33
	90	382.01	382.02	397.59	387.21
0.55WWS7.5-100	3	422.01	405.72	413.87	413.87
	7	388.44	397.82	373.13	386.46
	28	388.33	389.08	396.16	391.19
	90	405.11	401.18	409.11	405.13
0.50WWS7.5-100	3	414.15	433.32	423.73	423.73
	7	384.17	383.26	383.71	383.71
	28	440.25	438.29	436.34	438.29
	90	490.23	505.59	486.41	494.08

พหุ ประสิทธิภาพ

ตารางที่ ข.4 กำลังอัดจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยแทนที่ด้วยเศษอลูมิเนียมร้อยละ 0.4 แปร
ผันอุณหภูมิการบ่ม และมวลรวมหยาบ

Mixed	Ages	Compressive Strength (ksc)			Average
	(days)	Sample 1	Sample 2	Sample 3	(ksc)
A0.60ALU0.4-40	3	82.68	68.60	84.16	78.48
	7	95.01	91.27	96.49	94.25
	28	163.86	160.16	174.97	166.33
	90	218.66	226.57	210.76	218.66
A0.55ALU0.4-40	3	90.08	101.67	82.92	91.56
	7	123.64	123.15	126.11	124.30
	28	199.41	189.53	171.76	186.90
	90	234.70	230.74	226.80	230.75
A0.50ALU0.4-40	3	89.83	97.73	90.72	93.78
	7	127.59	125.12	126.35	126.35
	28	244.56	211.99	215.44	224.00
	90	290.29	289.16	290.45	289.97
A0.60ALU0.4-60	3	151.78	151.54	143.88	149.06
	7	157.99	153.50	144.62	152.04
	28	174.97	176.21	184.11	178.43
	90	253.72	251.71	255.17	253.53
A0.55ALU0.4-60	3	185.83	195.45	188.79	190.02
	7	188.29	189.03	209.03	195.45
	28	217.42	213.72	207.55	212.90
	90	274.90	272.64	254.14	267.23
A0.50ALU0.4-60	3	221.86	212.73	204.09	212.90
	7	237.00	239.54	239.15	238.56
	28	262.22	245.62	253.31	253.72
	90	318.87	339.27	343.15	333.76
A0.60ALU0.4-80	3	213.78	209.62	213.32	212.24
	7	210.24	209.87	211.06	210.39
	28	225.32	215.94	219.40	220.22
	90	269.25	251.23	240.12	253.53

ตารางที่ ข.4 กำลังอัดจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยแทนที่ด้วยเศษอลูมิเนียมร้อยละ 0.4 แปร
ผันอุณหภูมิการบ่ม และมวลรวมหยาบ (ต่อ)

Mixed	Ages	Compressive Strength (ksc)			Average
	(days)	Sample 1	Sample 2	Sample 3	(ksc)
A0.55ALU0.4-80	3	268.58	268.51	268.43	268.51
	7	254.19	242.59	256.91	251.23
	28	257.15	260.61	266.29	261.35
	90	277.88	282.19	279.87	279.98
A0.50ALU0.4-80	3	357.10	357.84	413.87	376.27
	7	334.33	345.38	323.49	334.40
	28	347.23	366.43	384.68	366.11
	90	380.11	385.40	382.76	382.76
C0.60ALU0.4-60	3	125.46	127.65	120.61	124.57
	7	138.18	132.45	140.67	137.10
	28	172.12	191.05	174.15	179.11
	90	235.83	201.76	242.53	226.71
C0.55ALU0.4-60	3	140.56	145.33	139.95	141.95
	7	155.21	138.81	142.51	145.51
	28	179.89	176.56	185.89	180.78
	90	235.95	236.93	245.87	239.58
C0.50ALU0.4-60	3	145.65	166.82	149.26	153.91
	7	161.53	164.65	154.84	159.34
	28	182.61	183.83	180.91	182.45
	90	235.67	275.26	246.42	252.45

พหุ ประสิทธิภาพ

ตารางที่ ข.5 กำลังอัดจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยแทนที่ด้วยปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ร้อยละ 5
แปรผันอุณหภูมิการบ่ม

Mixed	Ages	Compressive Strength (ksc)			Average
	(days)	Sample 1	Sample 2	Sample 3	(ksc)
0.60OPC5-40	3	271.47	268.99	269.49	269.98
	7	288.74	291.95	285.04	288.58
	28	378.32	381.04	374.38	377.91
	90	369.81	356.11	349.21	358.38
0.55OPC5-40	3	270.23	293.68	279.61	281.17
	7	308.98	281.09	306.78	298.95
	28	379.80	402.89	425.95	402.88
	90	410.55	398.07	422.99	410.53
0.50OPC5-40	3	288.74	316.62	284.79	296.72
	7	316.92	305.37	325.74	316.01
	28	489.38	366.72	416.57	424.23
	90	488.64	505.17	501.71	498.51
0.60OPC5-60	3	284.79	288.23	281.83	284.95
	7	342.46	321.40	331.93	331.93
	28	364.01	368.46	358.09	363.52
	90	372.90	396.34	372.08	380.44
0.55OPC5-60	3	364.79	346.95	355.87	355.87
	7	375.36	374.12	328.47	359.32
	28	379.00	388.37	368.70	378.69
	90	400.91	394.96	400.54	398.81
0.50OPC5-60	3	352.03	361.72	367.19	360.31
	7	377.39	355.69	349.31	360.80
	28	380.82	385.21	383.02	383.02
	90	422.61	412.51	400.54	411.89
0.60OPC5-80	3	262.98	372.93	303.80	313.24
	7	310.22	303.54	306.63	306.80
	28	314.70	315.64	313.74	314.69
	90	333.54	352.73	350.75	345.67

ตารางที่ ข.5 กำลังอัดจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยแทนที่ด้วยปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ร้อยละ 5
แปรผันอุณหภูมิการบ่ม (ต่อ)

Mixed	Ages	Compressive Strength (ksc)			Average
	(days)	Sample 1	Sample 2	Sample 3	(ksc)
0.55OPC5-80	3	374.72	411.26	419.21	401.73
	7	401.74	395.35	398.64	398.58
	28	398.51	403.25	407.98	403.25
	90	413.13	420.27	427.43	420.28
0.50OPC5-80	3	414.85	426.81	411.43	417.69
	7	403.97	406.55	409.11	406.54
	28	419.29	416.28	422.31	419.29
	90	433.92	440.76	447.61	440.76

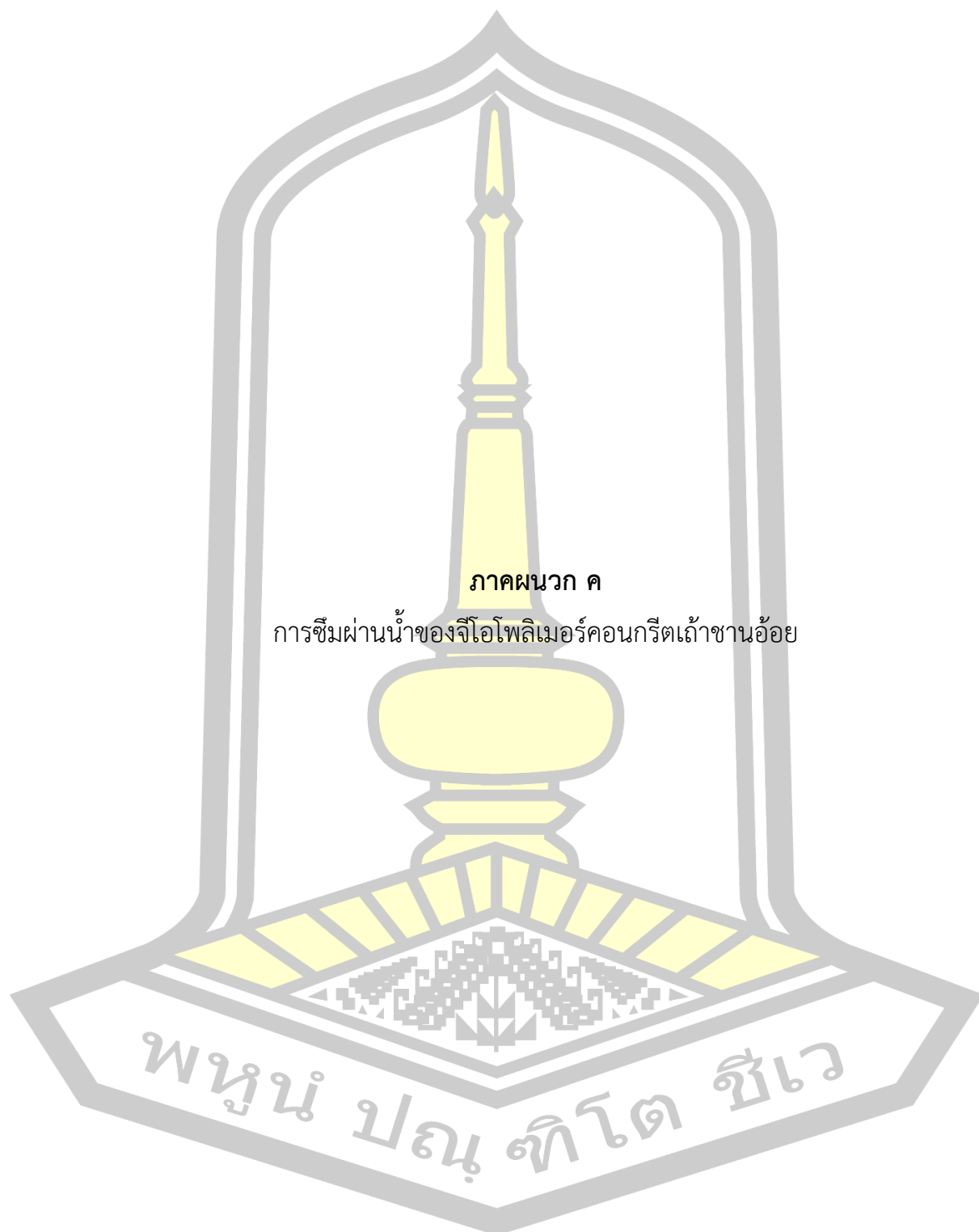
ตารางที่ ข.6 กำลังอัดจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อย ที่เพิ่มสารลดน้ำพิเศษและน้ำ

Mixed	Ages	Compressive Strength (ksc)			Average
	(days)	Sample 1	Sample 2	Sample 3	(ksc)
BA-SP1F	3	275.91	298.62	301.82	292.12
	7	296.40	305.02	290.47	297.30
	28	314.90	320.58	303.06	312.85
	90	330.94	303.30	322.55	318.93
BA-SP3F	3	190.27	181.39	167.08	179.58
	7	182.87	169.30	161.40	171.19
	28	184.11	184.11	202.37	190.19
	90	240.62	234.20	240.62	238.48
BA-SP5F	3	118.70	119.19	104.64	114.18
	7	119.96	119.45	124.38	121.26
	28	157.44	155.48	149.06	153.99
	90	177.44	159.18	171.02	169.22
BA-SP1G	3	231.01	218.16	241.36	230.18
	7	239.14	232.22	236.66	236.01
	28	270.73	245.55	278.62	264.96
	90	250.24	296.64	293.17	280.02

ตารางที่ ข.6 กำลังอัดจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อย ที่เพิ่มสารลดน้ำพิเศษและน้ำ (ต่อ)

Mixed	Ages	Compressive Strength (ksc)			Average
	(days)	Sample 1	Sample 2	Sample 3	(ksc)
BA-SP3G	3	200.89	208.29	201.13	203.44
	7	197.19	204.09	197.93	199.74
	28	194.23	230.26	229.52	218.00
	90	247.03	236.42	243.08	242.18
BA-SP5G	3	133.76	137.20	124.13	131.70
	7	106.16	112.73	106.35	138.37
	28	160.41	168.56	169.05	166.00
	90	181.89	196.45	198.17	192.17
BA-W1	3	164.92	170.03	173.36	169.44
	7	188.65	183.67	169.53	180.62
	28	190.64	188.78	201.45	193.62
	90	214.58	221.06	225.73	220.46
BA-W3	3	163.12	154.48	117.47	145.03
	7	151.78	146.34	173.99	157.37
	28	150.04	176.45	158.92	161.81
	90	224.82	224.82	209.03	219.56
BA-W5	3	114.18	109.93	101.10	108.40
	7	128.29	120.36	118.84	122.50
	28	141.40	132.90	135.49	136.60
	90	151.23	149.21	151.65	150.70

พหุ ประสิทธิภาพ



ตารางที่ ค.1 การซึมผ่านน้ำจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก้าขาน้อยควบคุม AL/B เท่ากับ 0.55 ปม
อุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส ทดสอบที่อายุ 28 วัน

No.	Sample 1			Sample 2			Sample 3		
	L=45.9cm, d=10.00			L=45.9cm, d=10.01			L=45.5cm, d=10.00		
	Δt (sec)	Δh (cm)	Q (m ³ /sec)	Δt (sec)	Δh (cm)	Q (m ³ /sec)	Δt (sec)	Δh (cm)	Q (m ³ /sec)
1	1800	2.5	2.55E-09	600	7.3	2.24E-08	600	7.2	2.21E-08
2	1800	1.4	1.43E-09	600	6.8	2.08E-08	600	6.7	2.05E-08
3	1800	1.2	1.23E-09	600	6.4	1.96E-08	600	6.6	2.02E-08
4	1800	1.2	1.23E-09	600	6.3	1.93E-08	600	6.5	1.99E-08
5	1800	1.1	1.12E-09	600	6.0	1.84E-08	600	6.2	1.90E-08
6	66600	11.5	3.17E-10	600	6.0	1.84E-08	600	5.9	1.81E-08
7	1800	1.7	1.74E-09	600	5.8	1.78E-08	600	6.0	1.84E-08
8	1800	1.3	1.33E-09	600	7.3	2.24E-08	600	7.2	2.21E-08
9	1800	1.2	1.23E-09	-	-	-	-	-	-
10	1800	1.1	1.12E-09	-	-	-	-	-	-
11	1800	1.1	1.12E-09	-	-	-	-	-	-
12	1800	1.3	1.33E-09	-	-	-	-	-	-
13	1800	0.5	5.11E-10	-	-	-	-	-	-
14	1800	1.0	1.02E-09	-	-	-	-	-	-
15	1800	0.9	9.19E-10	-	-	-	-	-	-
16	1800	1.0	1.02E-09	-	-	-	-	-	-
17	1800	1.0	1.02E-09	-	-	-	-	-	-
18	1800	1.0	1.02E-09	-	-	-	-	-	-
19	1800	1.0	1.02E-09	-	-	-	-	-	-
20	1800	1.0	1.02E-09	-	-	-	-	-	-
21	1800	1.0	1.02E-09	-	-	-	-	-	-
22	1800	2.5	2.55E-09	-	-	-	-	-	-

ตารางที่ ค.1 การซึมผ่านน้ำของคอนกรีตทั่วไป W/C เท่ากับ 0.55 บ่มอุณหภูมิในน้ำที่สภาพอุณหภูมิทั่วไป ทดสอบที่อายุ 28 วัน

No.	Sample 1			Sample 2			Sample 3		
	L=4.00cm, d=10.00			L=4.00cm, d=10.01			L=4.01cm, d=10.00		
	Δt (sec)	Δh (cm)	Q (m ³ /sec)	Δt (sec)	Δh (cm)	Q (m ³ /sec)	Δt (sec)	Δh (cm)	Q (m ³ /sec)
1	21610	0.7	5.96E-11	21610	0.8	6.81E-11	21,610	1.3	1.11E-10
2	68500	1.6	4.29E-11	68500	1.7	4.56E-11	68,500	1.1	2.95E-11
3	76900	1.3	3.11E-11	76900	1.3	3.11E-11	76,900	0.7	1.67E-11
4	24580	0.5	3.74E-11	24580	0.3	2.24E-11	24,580	0.5	3.74E-11
5	65800	1.1	3.07E-11	65800	1.2	3.35E-11	65,800	0.4	1.12E-11
6	14980	0.3	3.68E-11	14980	0.3	3.68E-11	14,980	0.3	3.68E-11
7	79520	1.1	2.54E-11	79520	1.1	2.54E-11	79,520	0.4	9.25E-12
8	76240	0.9	2.17E-11	76240	0.8	1.93E-11	76,240	0.3	7.23E-12
9	34060	0.4	2.16E-11	34060	0.4	2.16E-11	34,060	0.8	4.32E-11
10	53400	0.6	2.07E-11	53400	0.7	2.41E-11	53,400	0.2	6.89E-12
11	9700	0.1	1.90E-11	9700	0.1	1.90E-11	9,700	0.7	1.33E-10
12	156200	1.3	1.53E-11	156200	1.4	1.65E-11	156,200	0.3	3.53E-12
13	42400	0.5	2.17E-11	42400	0.5	2.17E-11	42,400	0.4	1.73E-11
14	52300	0.6	2.11E-11	52300	0.6	2.11E-11	52,300	0.2	7.03E-12
15	47020	0.4	1.56E-11	47020	0.4	1.56E-11	47,020	0.5	1.96E-11
16	47890	0.6	2.30E-11	47890	0.6	2.30E-11	47,890	0.2	7.68E-12
17	28870	0.3	1.91E-11	28870	0.4	2.55E-11	28,870	0.2	1.27E-11
18	46750	0.5	1.97E-11	46750	0.4	1.57E-11	46,750	0.3	1.18E-11
19	46180	0.4	1.59E-11	46180	0.5	1.99E-11	46,180	0.1	3.98E-12
20	45680	0.5	2.01E-11	45680	0.4	1.61E-11	-	-	-
21	30120	0.4	2.44E-11	30120	0.3	1.83E-11	-	-	-



ตัวอย่างการคำนวณค่าการซึมผ่านน้ำของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อย

ตัวอย่างที่ 1 จีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยควบคุมอัตราส่วน AL/B = 0.55 อายุ 28 วัน, No.9

ความหนาของตัวอย่าง (L) = 4.0 cm.

เส้นผ่านศูนย์กลาง (d) = 10.0 cm.

พื้นที่หน้าตัดของตัวอย่าง = $(3.14 \times d^2)/4$ = 78.54 cm.²

เส้นผ่านศูนย์กลางของ Manometer (d_m) = 1.53 cm.

พื้นที่หน้าตัดของ Manometer = $(3.14 \times d_m^2)/4$ = 1.84 cm.²

Δh ของน้ำใน Manometer = 1.20 cm.

ปริมาตรของน้ำที่ไหลผ่านตัวอย่าง (v) = 1.84 × 1.20 = 2.21 cm.³

ระยะเวลาที่น้ำไหลผ่าน (Δt) = 1,800 sec

อัตราการไหล (Q) = $v/\Delta t = 2.21 \times 10^{-6} / 1,800$ = 1.23×10^{-9} m³/s

ความหนาแน่นของน้ำ (ρ) = 1,000 kg/m³

ความเร่งเนื่องจากแรงโน้มถ่วง (g) = 9.81 m/sec²

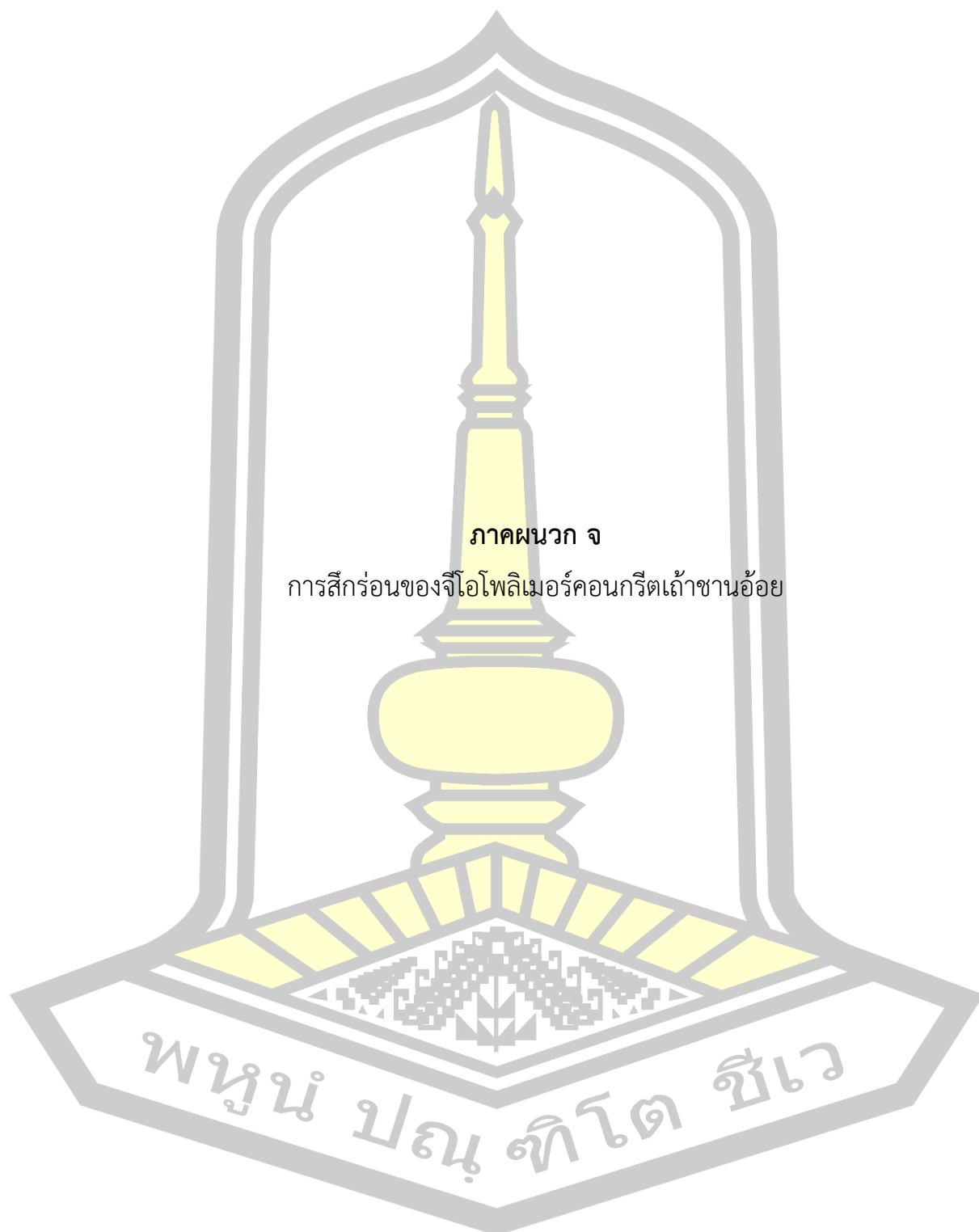
แรงดันน้ำสัมบูรณ์ (P) = 1 บาร์ = 100,000 N/m²

การซึมผ่านน้ำ, k = $\rho L g Q / P A$

$$= \frac{1,000 \times 0.04 \times 9.81 \times 1.23 \times 10^{-9}}{100,000 \times 78.54 \times 10^{-4}}$$

$$= 2.55 \times 10^{-10} \text{ m/s}$$

พูน ปณ จิโต ชีเว

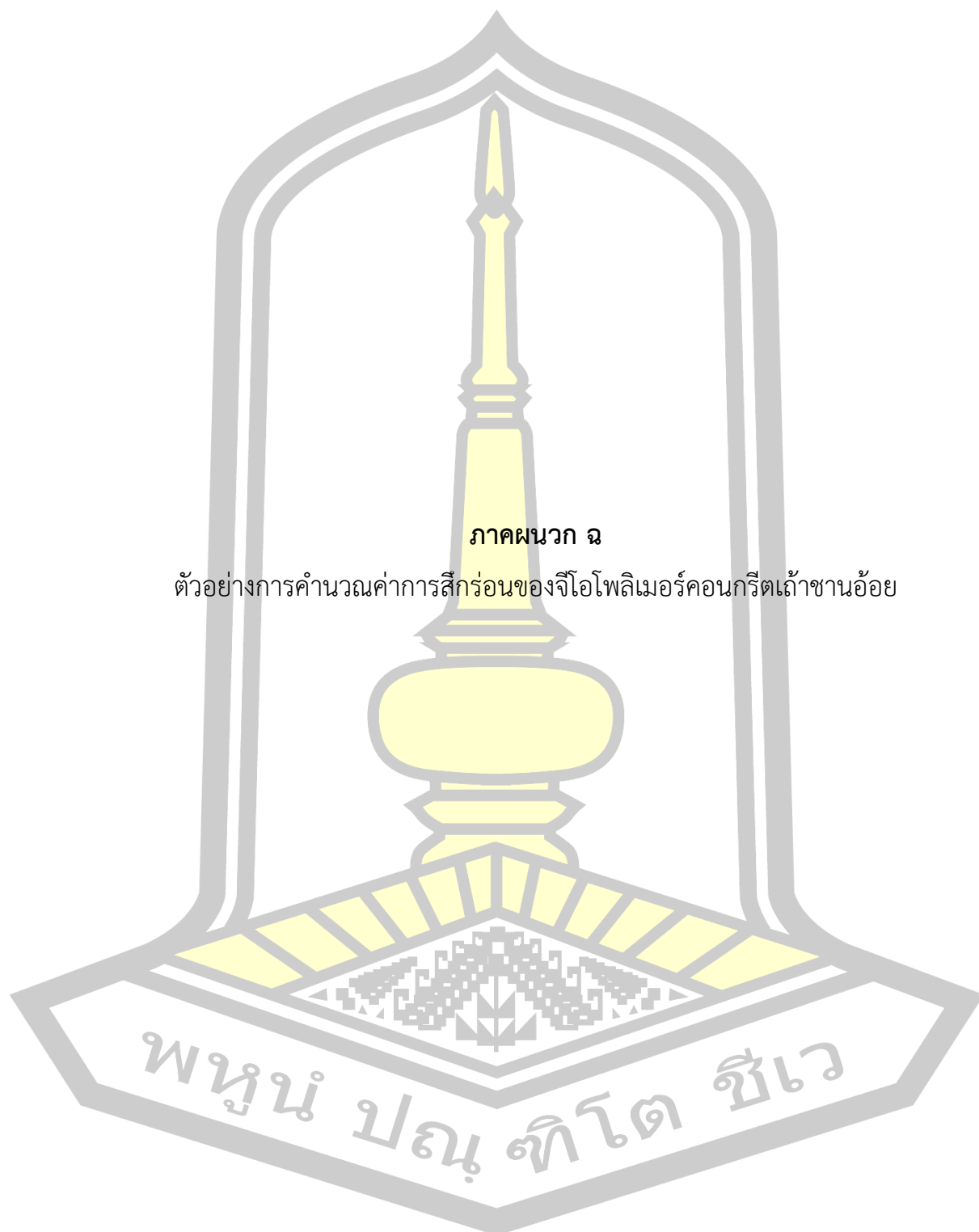


ตารางที่ จ.1 การสีกร่อนของคอนกรีตทั่วไป AL/B เท่ากับ 0.55 บ่มอุณหภูมิห้องทดสอบ ที่อายุ 28 วัน

Time (hr)	W _{air} (kg)	W _{water} (kg)	G _w (kg/m ³)	V _i (m ³)	V _t (m ³)	VL _t (m ³)
0	15.184	8.425	1000	0.00676		0
12	15.114	8.420	1000	Sample1	0.006694	0.00006
24	14.897	8.299	1000		0.006598	0.00016
36	14.707	8.204	1000		0.006503	0.00026
48	14.564	8.141	1000		0.0064225	0.00034
60	14.399	8.063	1000		0.0063361	0.00042
72	14.234	7.984	1000		0.0062497	0.00051
0	15.281	8.531	1000	0.00675		0
12	15.078	8.445	1000	Sample2	0.006633	0.00012
24	14.862	8.344	1000		0.006518	0.00023
36	14.655	8.253	1000		0.006401667	0.00035
48	14.445	8.160	1000		0.006285667	0.00046
60	14.236	8.066	1000		0.006169667	0.00058
72	14.026	7.973	1000		0.006053667	0.00070
0	15.332	8.554	1000	0.00678		0
12	15.019	8.403	1000	Sample3	0.006616	0.00016
24	14.845	8.310	1000		0.006535	0.00024
36	14.671	8.217	1000		0.006454	0.00032
48	14.497	8.124	1000		0.006373	0.00041
60	14.323	8.031	1000		0.006292	0.00049
72	14.149	7.938	1000		0.006211	0.00057

ตารางที่ จ.2 การสีกร่อนของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยควบคุม AL/B เท่ากับ 0.55
บ่มอุณหภูมิ 60 องศาเซลเซียส ทดสอบที่อายุ 28 วัน

Time (hr)	W_{air} (kg)	W_{water} (kg)	G_w (kg/m ³)	V_i (m ³)	V_t (m ³)	VL_t (m ³)
0	15.521	8.713	1000	0.00681		0
12	15.281	8.579	1000	Sample1	0.00670176	0.00011
24	15.061	8.474	1000		0.006587	0.00022
36	15.058	8.472	1000		0.006586	0.00022
48	14.828	8.353	1000		0.0064755	0.00033
60	14.659	8.275	1000		0.0063846	0.00042
72	14.491	8.197	1000		0.0062937	0.00051
0	15.953	8.953	1000	0.00700		0
12	15.878	8.917	1000	Sample2	0.006961	0.00004
24	15.81	8.881	1000		0.006929	0.00007
36	15.716	8.832	1000		0.006884	0.00012
48	15.645	8.796	1000		0.0068485	0.00015
60	15.567	8.7561	1000		0.0068105	0.00019
72	15.489	8.716	1000		0.0067725	0.00023
0	15.263	8.587	1000	0.00668		0
12	15.180	8.552	1000	Sample3	0.006628	0.00005
24	15.160	8.543	1000		0.006617	0.00006
36	15.149	8.536	1000		0.006613	0.00006
48	15.0975	8.514	1000		0.0065835	0.00009
60	15.061	8.498	1000		0.0065635	0.00011
72	15.025	8.482	1000		0.0065435	0.00013



ตัวอย่างการคำนวณค่าการสึกกร่อนของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อย

ตัวอย่างที่ 1 จีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยควบคุมอัตราส่วน AL/B = 0.55 อายุ 28 วัน,

Sample1 รอบที่ 6 ระยะเวลา 72 ชั่วโมง

น้ำหนักตัวอย่างที่ชั่งในอากาศ ณ ระยะเวลาที่ต้องการ (W_{air} กิโลกรัม) = 16.517 kg

น้ำหนักตัวอย่างที่ชั่งในน้ำ ณ ระยะเวลาที่ต้องการ (W_{water} กิโลกรัม) = 9.527 kg

หน่วยน้ำหนักของน้ำ (G_w) = 1,000 kg/m³

ปริมาตรของตัวอย่าง ก่อนการทดสอบการขัดสี (V_i)

$$V_i = \frac{W_{air} - W_{water}}{G_w} = \frac{16.517 - 9.527}{1,000} = 0.00699 \text{ m}^3$$

น้ำหนักตัวอย่างที่ชั่งในอากาศ ณ ระยะเวลาที่ต้องการ (W_{air} กิโลกรัม) = 15.817 kg

น้ำหนักตัวอย่างที่ชั่งในน้ำ ณ ระยะเวลาที่ต้องการ (W_{water} กิโลกรัม) = 9.130 kg

หน่วยน้ำหนักของน้ำ (G_w) = 1,000 kg/m³

ปริมาตรของตัวอย่าง ณ ระยะเวลาที่ต้องการ (V_t ลูกบาศก์เมตร)

$$V_t = \frac{W_{air} - W_{water}}{G_w} = \frac{15.817 - 9.130}{1,000} = 0.00669 \text{ m}^3$$

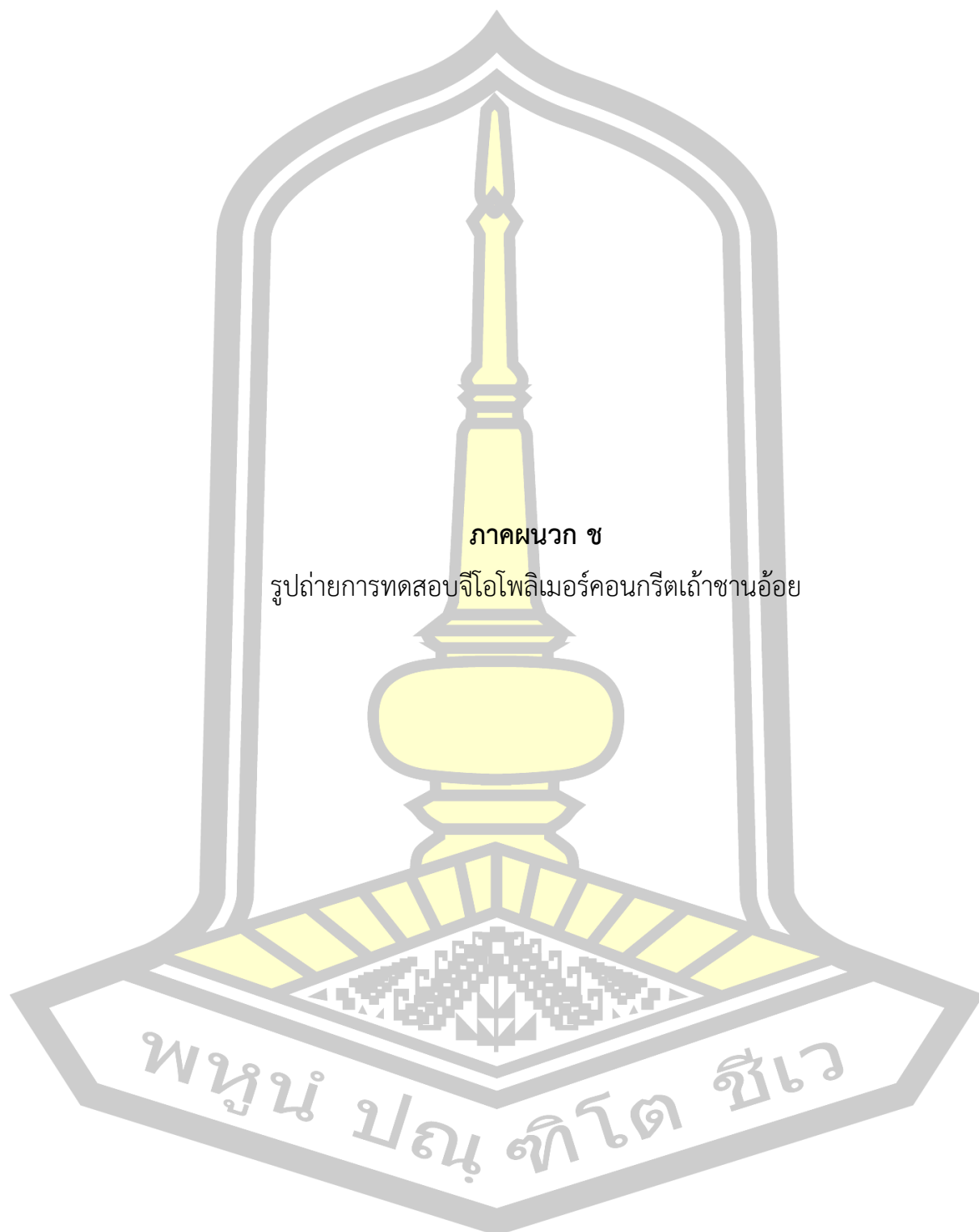
ปริมาตรของตัวอย่าง ที่สูญเสียโดยการขัดสี (VL_t)

$$VL_t = V_i - V_t = 0.00699 - 0.00669 = 0.0030 \text{ m}^3$$

พื้นที่หน้าตัดด้านบนของตัวอย่าง (A) = $\frac{3.14 \times 0.30^2}{4} = 0.0707 \text{ m}^2$

ค่าเฉลี่ยความลึกของการขัดสี (ADA_t)

$$ADA_t = VL_t / A = \frac{0.0030}{0.0707} = 0.0043 \text{ m}$$





รูปที่ ข1 ค่าการยุบตัวของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อย



รูปที่ ข2 การทดสอบระยะเวลาการก่อตัวของจีโอโพลิเมอร์เพสต์เก่าชานอ้อย



รูปที่ ข3 การทดสอบการหดตัวของเนื้อแข็งของจีโอโพลิเมอร์แผ่นขานอ้อยมอร์ตาร์



รูปที่ ข4 ตัวอย่างของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตแผ่นขานอ้อยก่อนบ่มร้อน



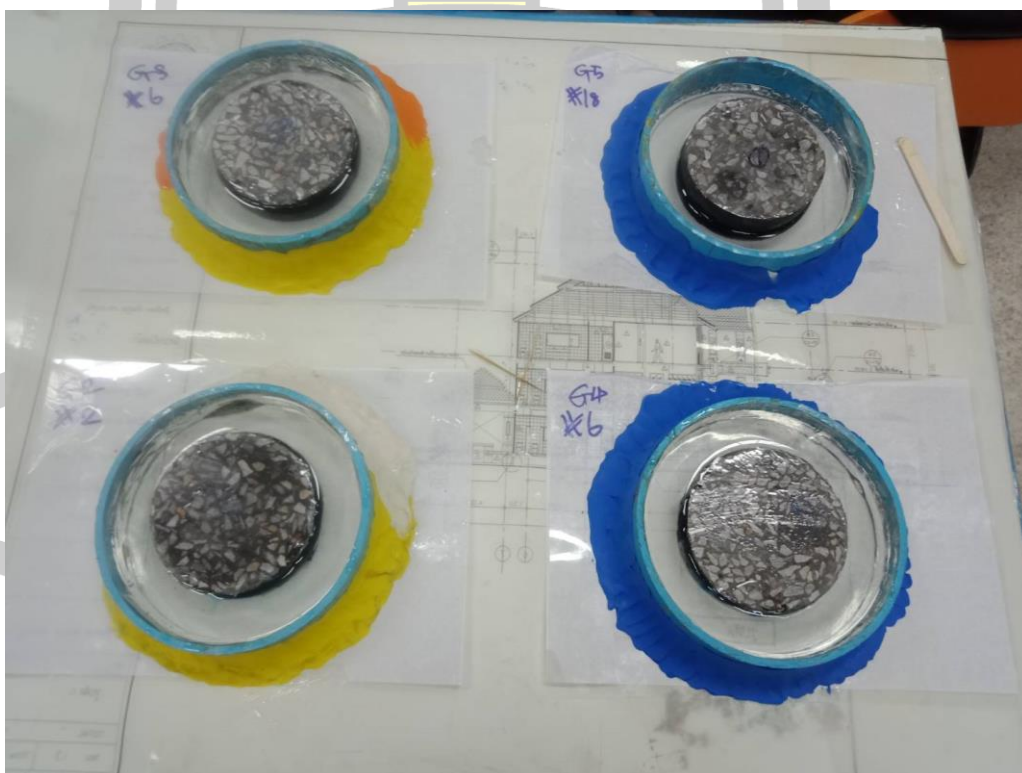
รูปที่ ๗5 ตัวอย่างของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยบ่มร้อนในตู้อบไฟฟ้า



รูปที่ ๗6 ตัวอย่างของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยบ่มในอุณหภูมิห้องจนถึงอายุการทดสอบ



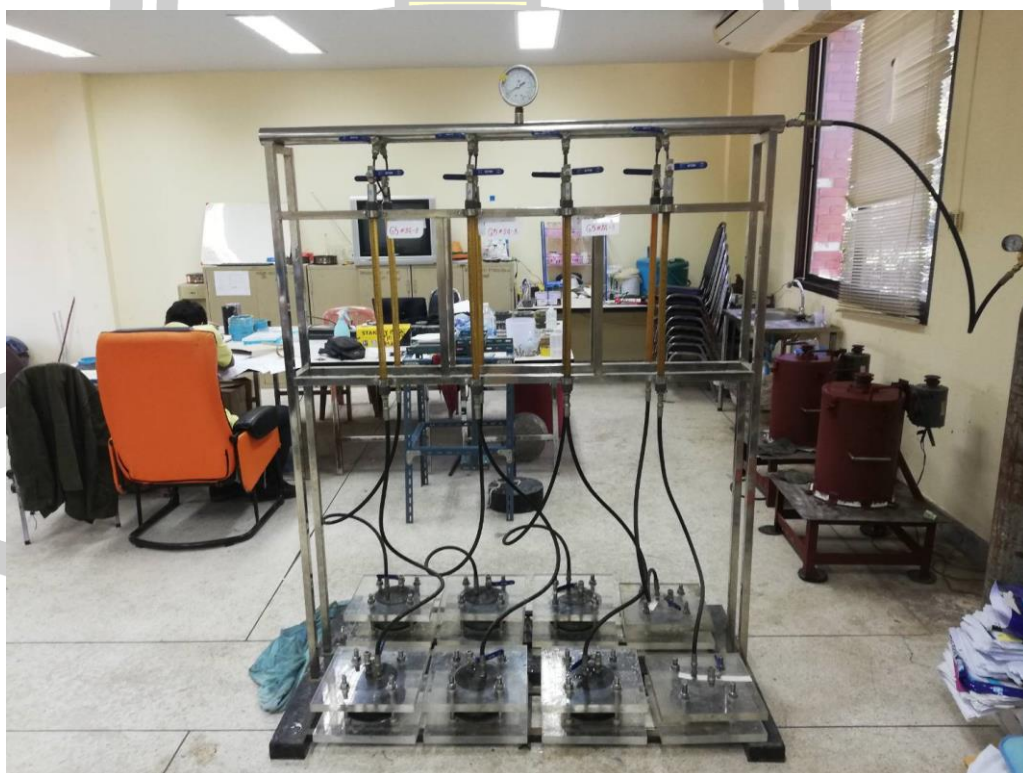
รูปที่ ข7 ลักษณะการพังเสียหายจากการทดสอบของจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อย



รูปที่ ข8 เตรียมตัวอย่างจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าชานอ้อยสำหรับทดสอบการซึมผ่านน้ำ



รูปที่ ข9 การติดตั้งตัวอย่างจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าขานอ้อยสำหรับทดสอบการซึมผ่านน้ำ



รูปที่ ข10 การทดสอบการซึมผ่านน้ำตัวอย่างจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก่าขานอ้อย



รูปที่ ข11 เตรียมตัวอย่างอีโพอキシเรซินคอนกรีตเหลวสำหรับทดสอบการสึกกร่อน



รูปที่ ข12 ทดสอบการสึกกร่อนอีโพอキシเรซินคอนกรีตเหลว



รูปที่ ข13 ชั่งน้ำหนักจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก้าขวานอ้อยหลังการทดสอบแต่ละรอบ



รูปที่ ข14 ลักษณะพื้นผิวการสีกร่อนของตัวอย่างจีโอโพลิเมอร์คอนกรีตเก้าขวานอ้อยหลังทดสอบ

ประวัติผู้เขียน

ชื่อ	ทรงฤทธิ์ พุทธลา
วันเกิด	13 มีนาคม 2525
สถานที่เกิด	ขอนแก่น
สถานที่อยู่ปัจจุบัน	43 หมู่ 5 ตำบล น้ำพอง อำเภอน้ำพอง จังหวัดขอนแก่น 40310
ตำแหน่งหน้าที่การงาน	วิศวกรโยธา
สถานที่ทำงานปัจจุบัน	มหาวิทยาลัยราชภัฏสกลนคร
ประวัติการศึกษา	พ.ศ. 2564 ปรัชญาดุษฎีบัณฑิต (ปร.ด.) วิศวกรรมโยธา มหาวิทยาลัยมหาสารคาม พ.ศ. 2560 วิศวกรรมศาสตรมหาบัณฑิต (วศ.ม.) วิศวกรรมโยธา มหาวิทยาลัยมหาสารคาม พ.ศ. 2549 วิศวกรรมศาสตรบัณฑิต (วศ.บ.) วิศวกรรมโยธา มหาวิทยาลัยขอนแก่น
ทุนวิจัย	-
ผลงานวิจัย	-

พูน ปณ ภัโต ชีเว