



บทที่ 1

บทนำ

1.1 บทนำ

คอนกรีตสมรรถนะสูง (High Performance Concrete, HPC) ได้พัฒนามาจากคอนกรีตกำลังสูง เนื่องจากการผลิตคอนกรีตกำลังสูงสามารถทำได้โดยการลดปริมาณน้ำในส่วนผสมคอนกรีต ซึ่งเป็นการลดอัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์ลงเพื่อให้ได้กำลังที่สูงขึ้น แต่จะส่งผลให้ความสามารถในการทำงานลดน้อยลง เนื่องจากคอนกรีตมีค่ายุบตัวต่ำ และก่อให้เกิดโพรงขึ้นในเนื้อคอนกรีต จึงต้องใส่สารผสมเพิ่ม เช่น ซิลิกาฟูมหรือซีเมนต์ลอยและสารเพิ่มความไหลื่นสูง (Superplasticizer) เพื่อปรับปรุงคุณภาพของคอนกรีต ให้เกิดการไหลที่ดี เทเข้าแบบได้ง่าย และเป็นการเพิ่มมวลละเอียดในเนื้อคอนกรีตส่งผลให้กำลังอัดของคอนกรีตมีค่าสูงขึ้น ในการผลิตคอนกรีตคุณภาพสูงในปัจจุบัน เพื่อตอบสนองความต้องการด้านต่าง ๆ ของวงการก่อสร้าง ได้มีการกำหนดคุณสมบัติของคอนกรีตคุณภาพสูงในประเทศไทยไว้ดังนี้⁽³⁷⁾

- มีกำลังอัดของตัวอย่างรูปทรงกระบอกที่อายุ 28 วัน มากกว่า 600 กก. ต่อ ตร.ซม.
- กำลังอัดที่อายุ 24 ชม. มีค่ามากกว่าร้อยละ 50 ของคอนกรีตที่อายุ 28 วัน
- มีระยะเวลาทำงานได้มากกว่า 2 ชม.
- คอนกรีตต้องมีการไหลื่นที่ดี มีค่าการยุบตัว (Slump) มากกว่า 20 ซม. และมีค่าการไหลแผ่จากการทดสอบการไหล (Flow Table) 50-60 ซม.
- คอนกรีตจะต้องไม่มีการแยกตัว ไม่มีรอยร้าวที่ผิว มีการหดตัวน้อยและที่บ้น้ำ

สารผสมเพิ่มในคอนกรีตมีหลายชนิด แต่ละชนิดมีคุณสมบัติเฉพาะตัว เช่น ซิลิกาฟูมมีความละเอียดสูง และมีปริมาณของ SiO_2 เป็นปริมาณมาก ดังนั้นจึงช่วยในการพัฒนาค่ากำลังอัดของคอนกรีตได้เป็นอย่างดี ส่วนซีเมนต์ลอย เป็นวัสดุเหลือใช้จากการเผาสิคไนต์ สามารถเพิ่มการไหลของคอนกรีต สามารถลดความร้อนเนื่องจากปฏิกิริยาไฮเดรชัน แต่มีคุณสมบัติแตกต่างกันตามแหล่งที่มาของถ่านหิน ดังนั้นการเลือกควรพิจารณาสารผสมเพิ่ม ที่ทำให้คอนกรีตมีคุณสมบัติเหมาะสมตามที่ต้องการ

ซีเมนต์ลอยได้มาจากการเผาไหม้ถ่านหินที่บดละเอียด มีลักษณะเป็นผง เม็ดกลม มีความละเอียด ซึ่งเกิดจากการเผาไหม้ถ่านหินสิคไนต์ที่บดละเอียด และถูกดักจับด้วยเครื่องดักจับ (Precipitator) องค์ประกอบหลักจะประกอบไปด้วย ซิลิกา SiO_2 , อลูมินา Al_2O_3 และเฟอร์ริกออกไซด์ Fe_2O_3 ปริมาณของส่วนประกอบต่าง ๆ จะแตกต่างกันไปตามแหล่งที่มาของถ่านหิน ในการวิจัยนี้ ได้จากขบวนการผลิตไฟฟ้าด้วยถ่านหินสิคไนต์ ที่เหมืองแม่เมาะ จังหวัดลำปาง โดยถ่านหินสิคไนต์ที่ได้จะมี 2 สภาพ คือ

1. เถ้าลอย (Fly Ash) เป็นเถ้าที่ถูกแยกออกจากสมรร้อนที่พัดออกไปสู่ปล่องควัน และถูกดักจับไว้ใน Electrostatic Precipitator

2. เถ้าหนัก (Bottom Ash) เป็นเถ้าที่ได้จากการปะทะของอนุภาคเถ้าในบริเวณที่เกิดการสันดาป อุณหภูมิในบริเวณนี้สูงพอที่จะหลอมเถ้าที่ปะทะกันเป็นเม็ดหรือก้อนตกลงสู่กันเดา บางส่วนของเถ้าจะปะทะกับผนังเตาและหลอมติดกันรวมตัวเป็นก้อนขนาดใหญ่ เรียกว่า Slag

ในการศึกษาจะพิจารณาคุณสมบัติของซีเมนต์เถ้าลอยในส่วนผสมคอนกรีตที่มีผลต่อกำลัง โดยการหาปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ และปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรต ที่สามารถวิเคราะห์หาค่าอธิบายถึงปฏิกิริยาทางเคมีในคอนกรีต และอธิบายถึงสมรรถนะในการรับแรงอัดในคอนกรีต การวิจัยนี้จะใช้การแทนที่ซีเมนต์ด้วยซีเมนต์เถ้าลอยในปริมาณ 15-35% และมีการเปรียบเทียบกับคอนกรีตธรรมดาที่สอดคล้องตามคุณสมบัติของคอนกรีตสมรรถนะสูง

1.2 งานวิจัยที่เกี่ยวข้อง

ในงานวิจัยและพัฒนาคอนกรีตสมรรถนะสูง Larrard⁽¹⁰⁾ กล่าวถึงงานวิจัยของ Laboratoire Central des Ponts et Chaussées, (LCPC) ซึ่งได้กำหนดความหมายของ HPC ไว้ว่าเป็นคอนกรีตที่มีกำลังอัดของรูปทรงกระบอกเกิน 50 MPa และจากการศึกษาพบว่าขนาดของหินใหญ่ที่สุดที่เหมาะสมควรเท่ากับ 20 มม. และคอนกรีตจะมีค่าโมดูลัสยืดหยุ่นสูง ส่วน Gabrielsson⁽¹¹⁾ กล่าวถึง HPC ในประเทศสวีเดนไว้ว่า เป็นคอนกรีตที่มีกำลังอัดรูปทรงกระบอกเกิน 80 MPa ซึ่งมีการพัฒนาขึ้นมาเพื่อใช้กับงานโครงสร้างในทะเล งานอาคารสูง งานสะพาน งานถนน ที่ต้องการกำลังรับแรงอัด และความทนทานสูง แต่ความทนทานของคอนกรีตจะขึ้นอยู่กับปัจจัยหลายประการ โดยการศึกษาของ Penttala⁽¹²⁾ พบว่าในกรณีที่ใช้สารลดน้ำปริมาณมาก (Superplasticizer) เป็นปริมาณมากจะทำให้มีผลกระทบต่อความทนทานของคอนกรีตในระยะยาว

ACI Committee 226⁽³⁾ ได้กล่าวถึงคุณสมบัติของซีเมนต์เถ้าลอย และวิธีนำมาใช้ โดยคุณสมบัติของซีเมนต์เถ้าลอยที่มีผลต่อคอนกรีตในสภาวะสด จะเพิ่มเวลาการก่อตัว, ลดปริมาณน้ำที่ใช้ในการผสมคอนกรีต, เพิ่มความสามารถการเทได้, ลดการแยกตัว, ลดการเยิ้ม, เพิ่มเวลาในการทำงาน, เพิ่มปฏิกิริยาปอซโซลานิก, แทนที่การใช้ซีเมนต์ และลดอุณหภูมิระหว่างการผสมคอนกรีต ส่วนคุณสมบัติของซีเมนต์เถ้าลอยที่มีผลต่อคอนกรีตในสภาวะแข็งตัว จะทำให้เพิ่มกำลังในระยะยาว, การพัฒนากำลังของคอนกรีตในระยะ 3 วันแรกมีค่าน้อย, ลดช่องว่างในเนื้อคอนกรีต, ลดการซึมผ่านของน้ำ, เพิ่มความสามารถต้านทานการกัดกร่อนจากซัลเฟต, ลดการกัดกร่อนของเหล็ก และได้กำหนดปริมาณซีเมนต์เถ้าลอยที่ใช้แทนที่ซีเมนต์ โดยที่ซีเมนต์เถ้าลอย Class C สามารถแทนที่ซีเมนต์ได้ในปริมาณ 15-35 % การศึกษาวิจัยของ Barton⁽⁴⁾ พบว่าถ้าอัตราส่วนของน้ำต่อซีเมนต์ของคอนกรีตมีค่าต่ำลง จะทำให้กำลังรับแรงอัดมีค่าสูงขึ้น แต่คอนกรีตก็จะทำงานได้ยากขึ้น ดังนั้นจึงใช้สารเคมีผสมเพิ่ม เช่น ซิลิกาฟุ่ม หรือ ซีเมนต์เถ้าลอย เพื่อช่วยปรับปรุงคุณสมบัติของคอนกรีต ทำให้เทง่ายขึ้น และเพิ่มกำลังอัดของคอนกรีต การศึกษาวิจัยของ Djellouli, H., Aitcin, P.C., Chaallal, O.⁽⁶⁾ พบว่าในช่วงแรกของปฏิกิริยาไฮเดรชัน คอนกรีตที่ผสมซีเมนต์เถ้าลอยจะเกิดปฏิกิริยาไฮเดรชันน้อยกว่าคอนกรีตธรรมดาเนื่องจากเมื่อผสมซีเมนต์เถ้าลอยจะทำ

ให้มีปริมาณของ Ettringite น้อยลง และการผสมซีเมนต์จะทำให้ความสามารถเทได้ดีขึ้น ทำให้สามารถลดปริมาณสารลดน้ำอย่างมากได้ ส่งผลทำให้ราคาของคอนกรีตลดลง โดย Gopalan, M.K. และ Haque, M.N.⁽⁷⁾ พบว่าผลของสารลดน้ำอย่างมากต่อกำลังอัดของคอนกรีต จะมีความสำคัญมากกว่าการลดปริมาณน้ำที่ผสมคอนกรีต (W/C) และการบ่มจะมีผลอย่างมาก ต่อกำลังอัดของคอนกรีต และพบว่าถ้าปริมาณแทนที่ซีเมนต์ของซีเมนต์ลอยมีมากเกินไปจะไม่ทำให้กำลังอัดของคอนกรีตสูงขึ้น

Chikamatsu, R.⁽¹³⁾ ได้ใช้ HPC ในการก่อสร้างถังเก็บแก๊สธรรมชาติ (LNG) ซึ่งเป็นโครงสร้างที่มีเหล็กหุ้มอย่างหนาแน่นและมีผนังที่บาง จึงต้องการคอนกรีตที่มีความไหลลื่นที่ดี ดังนั้นจึงใช้ซีเมนต์ลอยเพื่อเพิ่มความสามารถเทได้ และลดความร้อนเนื่องจากปฏิกิริยาไฮเดรชัน และพบว่าในโครงสร้างที่มีเหล็กเสริมอย่างหนาแน่น ระยะห่างของเหล็กเสริมจะถูกกำหนดโดยขนาดของหินที่ใช้ โดยไม่ควรใช้หินเกินขนาด 20 มม. และพบว่าความชื้นบนผิว (Surface Moisture) และสัดส่วนของมวลรวมหินทรายมีความสำคัญมากในการควบคุมการไหลของคอนกรีต ดังนั้นจึงต้องมีการปรับปรุงขนาดของมวลรวมหินทรายให้เหมาะสมก่อนนำไปใช้งาน โดยความต้องการน้ำในการผสม จะมีแนวโน้มที่น้อยลงเมื่อโมดูลัสความละเอียด (Finness Modulus) มีค่าเพิ่มขึ้น Wecharatana, M. และ Talungpong, S.⁽¹⁴⁾ ได้ทำการศึกษาถึงชนิดของหินที่ใช้ผสมคอนกรีตพบว่าหินแกรนิตจะให้กำลังอัดมากกว่าหินปูนหรือหินบะซอลท์ และพบว่าตัวอย่างทดสอบขนาด 4"x8" หรือขนาด 6"x12" จะให้ค่ากำลังอัดที่แน่นอนกว่าตัวอย่างทดสอบขนาด 3"x6"

การศึกษาและวิจัยของ Wecharatana, M. และ Liskowiz, J.W.⁽¹⁶⁾ ได้ทำการทดสอบคอนกรีตผสมซีเมนต์ลอย 2 ชนิด Dry และ Wet Bottom Ash โดยใช้แทนที่ซีเมนต์ปริมาณ 15, 25, 35 และ 50 % โดยน้ำหนักของซีเมนต์ พบว่าใน Wet Bottom Ash มีปริมาณ SiO_2 มากกว่า Dry Bottom Ash ดังนั้น Wet Bottom Ash จึงมีค่ากำลังอัดที่สูงกว่า Dry Bottom Ash เมื่ออายุของคอนกรีตเท่ากัน และพบว่าซีเมนต์ลอยที่มีความละเอียดสูง จะต้องการปริมาณน้ำมากกว่าซีเมนต์ลอยที่มีความละเอียดน้อยกว่า ส่วน Sarkar, S.L.⁽¹⁵⁾ ได้ศึกษาถึงอนุภาค (Micro Structure) ของคอนกรีตผสมซีเมนต์ลอย พบว่าในอายุเริ่มต้น เนื้อของคอนกรีตจะมีรูพรุน และมีการยึดเหนี่ยวกันระหว่างอนุภาคอย่างหลวม ๆ แต่เมื่ออายุมากขึ้น จะเกิดบริเวณยึดเหนี่ยวขึ้น (Interfacial Zone) ซึ่งจะพัฒนาเป็นการยึดเหนี่ยวระหว่างอนุภาค (Matrix Densification) ส่งผลให้คอนกรีตมีกำลังรับแรงอัดมากขึ้น

ในประเทศไทยมีการพัฒนาคอนกรีตคุณภาพสูงโดยเริ่มพัฒนาจากคอนกรีตกำลังสูง โดย เสรี⁽³⁰⁾ พบว่าในคอนกรีตที่มีกำลังอัดสูง ค่าความเครียดที่หน่วยแรงสูงสุดจะเพิ่มมากขึ้นตามกำลังของคอนกรีตที่สูงขึ้น และค่าความเครียดสูงสุดจะมีค่าเกือบคงที่ประมาณ 0.003 ส่วนค่าโมดูลัสยืดหยุ่นจะเพิ่มขึ้นตามกำลังอัดของคอนกรีต ค่า Poisson Ratio จะมีค่าไม่ต่างจากคอนกรีตปกติ กำลังดึงจะสูงขึ้นตามกำลังอัดที่สูงขึ้น และ Creep, Shrinkage จะมีค่าน้อยกว่าคอนกรีตปกติ การศึกษาของ นฤมล⁽²⁸⁾ ได้ศึกษาคอนกรีตกำลังสูงพบว่าปฏิกิริยาไฮเดรชันจะเกิดอย่างสมบูรณ์เมื่ออัตราส่วนของน้ำต่อซีเมนต์ (W/C Ratio) มีค่ามากกว่า 0.25 ดังนั้นจึงไม่ควรใช้อัตราส่วนของน้ำต่อซีเมนต์ที่น้อยกว่านี้

ปริณูญา, อินทรชัย และ เฉลิมพล ⁽²⁴⁾ ได้ทำการศึกษาผลกระทบของแก๊สลอยแม่เมาะต่อการก่อตัวของคอนกรีตพบว่า มีระยะการก่อตัวเริ่มต้นต่างจากคอนกรีตธรรมดาเพียงเล็กน้อย แต่ระยะการก่อตัวสุดท้ายใช้เวลานานขึ้น สามารถลดการเยิ้มของคอนกรีตได้ และซีเมนต์ที่มีความละเอียดมากจะมีกำลังอัดที่สูงกว่าซีเมนต์ที่มีความละเอียดน้อยกว่า การพัฒนา กำลังอัดเริ่มต้นมีค่าน้อย เมื่อเพิ่มปริมาณซีเมนต์จะทำให้ Drying Shrinkage เพิ่มขึ้น และพบว่าคอนกรีตจะมีการขยายตัวเนื่องจากปริมาณของ SO_3 ในซีเมนต์ เนื่องจาก SO_3 จะทำปฏิกิริยากับ Calcium Aluminate ทำให้เกิด Calciumsulfoaluminate หรือ Ettringite เป็นสาเหตุที่ทำให้เกิดการขยายตัวมากขึ้น ซึ่งถ้าใช้ซีเมนต์แทนที่ในซีเมนต์เป็นจำนวนมากอาจก่อให้เกิดการเสียหายต่อโครงสร้างได้ และพบว่าในการใช้ปริมาณซีเมนต์สูงสุดแทนที่ปูนซีเมนต์ควรอยู่ระหว่าง 25-30 % โดยน้ำหนัก ในการศึกษาของ ประจิด ⁽³¹⁾ ได้ทำการทดสอบคอนกรีตผสมซีเมนต์เข้ากับส่วนผสมในอัตราส่วนซีเมนต์ต่อปอร์ตแลนด์ซีเมนต์เท่ากับ 0, 0.1, 0.2, 0.3, 0.4 และ 0.5 ปริมาณซีเมนต์เท่ากับ 250, 300, 350 และ 400 กก. ต่อ ลบ.ม. อัตราส่วนของน้ำต่อซีเมนต์เท่ากับ 0.5, 0.75, 1.00 และ 1.25 พบว่าปริมาณซีเมนต์ที่เติมจะต้องมากกว่าปริมาณซีเมนต์ที่ลดลง เพื่อรักษาระดับกำลังอัดให้คงเดิม และได้กราฟแสดงค่าเทียบเท่าซีเมนต์ของซีเมนต์แม่เมาะได้ โดยขึ้นกับตัวแปรต่าง ๆ ซึ่งจะสามารถหาปริมาณซีเมนต์เท่ากับคอนกรีตธรรมดาที่อายุตามต้องการ กรกฎ ⁽²⁷⁾ ได้ศึกษาการปรับปรุงความสามารถทำงานได้ของคอนกรีตสดโดยใช้ซีเมนต์ พบว่าซีเมนต์สามารถช่วยปรับปรุงความสามารถทำงานได้ตามปริมาณซีเมนต์ที่ผสมและสามารถใช้เป็นสารลดน้ำได้ในอัตราที่สามารถลดสัดส่วนน้ำต่อซีเมนต์ได้ 0.03 ต่อการเติมซีเมนต์ทุก ๆ 10 % โดยน้ำหนัก และซีเมนต์ยังลดปริมาณฟองอากาศในคอนกรีตลง 0.1 % โดยปริมาตร ทุก ๆ ปริมาณซีเมนต์ 15 % โดยน้ำหนัก การก่อตัวจะเพิ่มขึ้นเพียงเล็กน้อยทั้งการก่อตัวเริ่มแรกและการก่อตัวสุดท้าย ทางด้านกำลังรับแรงอัดที่ 28 วัน ของคอนกรีตผสมซีเมนต์จะลดลงตามสัดส่วนของปริมาณซีเมนต์ที่ผสม

บุรฉัตรและพิชัย ^{(34),(35),(36)} ได้ทำการศึกษาคูณสมบัติทางกายภาพของซีเมนต์แม่เมาะและทำการทดสอบกำลังอัดของมอร์ต้าผสมซีเมนต์ พบว่าซีเมนต์แม่เมาะมีปริมาณซิลิกอนไดออกไซด์และอลูมิเนียมออกไซด์ต่ำ แต่ว่ามีปริมาณแคลเซียมออกไซด์สูง เมื่อเทียบกับซีเมนต์จากต่างประเทศ ซึ่งเป็นสาเหตุสำคัญที่ทำให้การเพิ่มขึ้นของกำลังในมอร์ต้าผสมซีเมนต์ล่าช้า ทำให้การพัฒนา กำลังอัดภายใน 3 วันแรกของคอนกรีตผสมซีเมนต์มีค่าต่ำ หลังจากนั้นการพัฒนา กำลังอัดจะสูงกว่าปอร์ตแลนด์ซีเมนต์ ซึ่งซีเมนต์แม่เมาะสามารถใช้แทนที่ในปอร์ตแลนด์ซีเมนต์ได้สูงถึง 35 % และซีเมนต์แม่เมาะสามารถลดความร้อนเนื่องจากปฏิกิริยาไฮเดรชันได้ ส่วนซีเมนต์ที่มีความละเอียดมากกว่าจะส่งผลให้กำลังของมอร์ต้าผสมซีเมนต์สูงกว่าซีเมนต์ที่มีความละเอียดน้อยกว่า ความต้องการน้ำของมอร์ต้าผสมซีเมนต์มีค่าต่ำกว่าธรรมดาที่ความชื้นเหลือปกติเท่ากัน ระยะเวลาการก่อตัวเริ่มต้นและสุดท้ายของมอร์ต้าผสมซีเมนต์จะนานกว่ามอร์ต้าธรรมดา Supakij and Sithiporn ⁽³²⁾ ได้ศึกษาอัตราส่วนระหว่างเปอร์เซ็นต์ของ CaO ต่อเปอร์เซ็นต์ของ SiO_2 , Al_2O_3 และ Fe_2O_3 (Hydration Modulus, HM) ในซีเมนต์ที่มีผลต่อกำลังอัดของคอนกรีต พบว่าถ้าผสมซีเมนต์ที่มี HM น้อยลงใน

คอนกรีต จะส่งผลให้กำลังอัดของคอนกรีตมีค่าน้อยกว่าคอนกรีตที่ผสมซีเมนต์ที่มียค่า HM สูงกว่า และค่า HM ที่เหมาะสมควรอยู่ในช่วง 1.40-2.25 และซีเมนต์แม่เมาะทำให้เนื้อคอนกรีตมีความแน่นมากขึ้นส่งผลให้มีความทนทานดีกว่าคอนกรีตธรรมดา

ในคอนกรีตที่ต้องการความสามารถเท่าได้สูง สัดส่วนของมวลรวมจะมีผลอย่างมากต่อความสามารถเท่าได้ โดย กิตติกร⁽³⁸⁾ ได้ศึกษาปรับปรุงสัดส่วนของมวลรวมหินทรายที่เหมาะสมพบว่าขนาดผละของหิน 3/4 นิ้ว กับหิน 3/8 นิ้ว ในอัตราส่วน 60:40 และสัดส่วนทรายต่อมวลรวมเท่ากับ 0.45 จะทำให้ได้ขนาดผละของมวลรวมเข้าใกล้มีฐานของมาตรฐานมากที่สุด ส่งผลทำให้คอนกรีตที่ได้มีการไหลลื่นที่ดี ไม่มีการแยกตัว ปริมาณซีเมนต์ที่ใช้ควรมีค่าระหว่าง 450-550 กก.ต่อ ลบ.ม. และต้องควบคุมสัดส่วนของน้ำต่อซีเมนต์ไม่เกิน 0.30 เพื่อให้การไหลและกำลังอัดเป็นไปตามกำหนดคือกำลังอัดที่อายุ 1 วัน มากกว่า 300 กก. ต่อ ตร.ซม. และที่อายุ 28 วัน มากกว่า 600 กก.ต่อ ตร.ซม. ส่วนการปรับปรุงคุณสมบัติของคอนกรีตด้วยวัสดุผสมเพิ่มซีเมนต์แม่เมาะ โดยวิธีการผสมเพิ่ม จะทำให้คอนกรีตมีคุณสมบัติความเท่าได้ดีขึ้น แต่จะให้กำลังอัดเพิ่มขึ้นเพียงเล็กน้อย โดยปริมาณที่ใช้ควรมีค่าอยู่ในช่วง 20-25 % ของซีเมนต์โดยน้ำหนัก

ในการศึกษาปฏิกิริยาของซีเมนต์แม่เมาะผสมซีเมนต์ ปริมาณของแคลเซียมไฮดรอกไซด์จะบ่งบอกถึงอัตราการเกิดปฏิกิริยา⁽²³⁾ โดย MidGley⁽¹⁷⁾ ได้ทำการศึกษาถึงปริมาณของแคลเซียมไฮดรอกไซด์ซึ่งเป็นสารที่ได้จากปฏิกิริยาไฮเดรชัน โดยใช้วิธี Differential Thermal Analysis, Thermogravimetry และ X-Ray Diffraction Method พบว่าวิธี Thermal Analysis เป็นวิธีที่น่าเชื่อถือมากที่สุด โดยค่าของแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่วัดได้ จะได้จากน้ำหนักที่เปลี่ยนไปเนื่องจากการเผาตัวอย่างทดสอบ Ramachandran⁽¹⁸⁾ พบว่าในการหาแคลเซียมไฮดรอกไซด์โดยวิธีการเผา จะทำให้ Hydrated Products อื่น ๆ ถูกเผาไปด้วย ทำให้ไม่ได้ค่าแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่แท้จริง ซึ่งเป็นข้อจำกัดของวิธีนี้ อย่างไรก็ตามวิธีนี้เป็นวิธีที่น่าเชื่อถือมากที่สุด ใช้เวลาในการทดสอบน้อย และใช้ตัวอย่างในการทดสอบน้อยกว่าวิธีอื่น การศึกษาของ Jun-yuan,H.⁽²¹⁾ พบว่าปริมาณของ Calcium Hydroxide Crystals ในซีเมนต์เพสจะลดลงเมื่อผสมซีเมนต์แม่เมาะในซีเมนต์เพส เนื่องจากเมื่อผสมแม่เมาะ จะทำให้ Calcium ทำปฏิกิริยากับ Alumina และ Silica ทำให้เกิดแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรต, (CSH) ส่วน Ettringite จะก่อตัวในระยะเริ่มต้นและพบว่าปริมาณของแคลเซียมไฮดรอกไซด์ในซีเมนต์เพสผสมแม่เมาะ (Peak 475 °C) จะมีค่าน้อยกว่าซีเมนต์เพสธรรมดา

1.3 วัตถุประสงค์ของการวิจัย

1. ศึกษาคุณสมบัติของซีเมนต์แม่เมาะ และการนำซีเมนต์แม่เมาะมาใช้ปรับปรุงส่วนผสมคอนกรีต โดยวิธีการทดแทนซีเมนต์
2. ศึกษาและวิเคราะห์คุณสมบัติของคอนกรีตเหลว จากส่วนผสมที่ได้ออกแบบ
3. ตรวจสอบหาปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่มีผลต่อปฏิกิริยาปอซโซลานิกของซีเมนต์เพสผสมซีเมนต์แม่เมาะ
4. วิเคราะห์หาปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรต, (CSH) อันเกิดเนื่องจากปฏิกิริยา

ไฮเดรชันและปฏิกิริยาปอซโซลานิก ในส่วนผสมคอนกรีตที่มีซีเมนต์แฉะ

5. ศึกษาผลกระทบต่อกำลังอัด ความสามารถเทได้ของคอนกรีตตามอัตราส่วนผสมของซีเมนต์แฉะเทียบกับปฏิกิริยาไฮเดรชันและปฏิกิริยาปอซโซลานิก
6. ศึกษาคุณสมบัติความทนทานของการหดตัวของมอร์ต้าผสมซีเมนต์แฉะ และความคงตัวของซีเมนต์ผสมซีเมนต์แฉะ

1.4 ขอบเขตของการศึกษา

ในการวิจัยครั้งนี้ การศึกษาข้อมูลอยู่ในขอบเขตที่กำหนดดังนี้

1. ใช้ซีเมนต์แฉะจากโรงไฟฟ้าแม่เมาะ จังหวัดลำปาง ในการแทนที่ซีเมนต์เพื่อใช้เป็นส่วนผสมในคอนกรีต
2. ใช้มวลรวมหินเป็นหินปูนขนาดใหญ่สุด 1/2" ในการผสมคอนกรีต จากแหล่งหินจังหวัดสระบุรี และทรายแม่น้ำจากจังหวัดกาญจนบุรี
3. ใช้สารลดปริมาณน้ำอย่างมากและหน่วงการก่อตัว (Type G, Water-Reducing High Range and Retarding Admixtures)
4. ใช้ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1 ตามมาตรฐาน ASTM C-150, มอก.15-2523

1.5 การดำเนินการวิจัย

1. ศึกษาข้อมูลและงานวิจัยที่ผ่านมา เพื่อกำหนดขอบเขตและแนวทางในการทดสอบวิจัย
2. ทาคุณสมบัติพื้นฐานและวิเคราะห์หาส่วนประกอบทางเคมีของซีเมนต์แฉะและสารเคมีผสม
3. ทดสอบขนาดผลของมวลรวมหินทราย โดยทดสอบคุณสมบัติของมวลรวมตามมาตรฐาน มอก. และ ASTM Standard
4. ออกแบบส่วนผสมคอนกรีต โดยใช้ซีเมนต์แฉะเป็นตัวแปรหลัก และใช้สารลดปริมาณน้ำอย่างมากเป็นตัวปรับแต่งคุณสมบัติหลักของคอนกรีตสด
5. ทดสอบคุณสมบัติของคอนกรีตในสภาพเหลว อันได้แก่ ค่าการยุบตัว และค่าการไหลแผ่
6. ทดสอบหาค่ากำลังอัดของตัวอย่างทดสอบตามอายุต่าง ๆ กัน นำผลมาวิเคราะห์เปรียบเทียบกับค่าตัวแปรต่าง ๆ จากการทดสอบ
7. ทดสอบหาปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์, $(Ca(OH)_2)$ โดยวิธี Thermogravimetry Analysis, (TGA) เปรียบเทียบระหว่างซีเมนต์ผสมซีเมนต์แฉะและซีเมนต์ผสมที่ไม่ได้ผสมซีเมนต์แฉะ
8. วิเคราะห์ผลที่ได้จากการทดสอบด้วยวิธี TGA เพื่อคำนวณหาปริมาณแคลเซียม-ซิลิเกตไฮเดรตเปรียบเทียบกับข้อมูลที่เกี่ยวข้องกับด้านกำลัง และความคงทนโดยเทียบกับเวลา

1.6 ผลที่คาดว่าจะได้รับ

1. ทราบถึงปริมาณซีเมนต์ที่ใช้แทนที่ซีเมนต์ในคอนกรีตสมรรถนะสูงได้อย่างเหมาะสมต่อการปรับปรุงกำลังอัดและความสามารถในการเทได้ เพื่อใช้แทนที่ซีเมนต์ในการผสมคอนกรีต
2. ทราบถึงปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์, $(Ca(OH)_2)$ ในซีเมนต์ผสมผสมซีเมนต์ที่ใช้มีผลต่อปฏิกิริยาปอซโซลานิก
3. ทราบถึงปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรต, (CSH) เมื่อเปรียบเทียบกับปริมาณซีเมนต์และซีเมนต์ที่ใช้