

คอนกรีตผสมซีเมนต์



2.1 ซีเมนต์

2.1.1 ส่วนประกอบทางเคมี

ส่วนประกอบทางเคมีที่สำคัญของซีเมนต์ได้แก่  $\text{SiO}_2$ ,  $\text{Al}_2\text{O}_3$ ,  $\text{Fe}_2\text{O}_3$ ,  $\text{CaO}$ ,  $\text{MgO}$ ,  $\text{Na}_2\text{O}$ ,  $\text{K}_2\text{O}$ ,  $\text{SO}_3$ , และ C ส่วนประกอบทางเคมีเหล่านี้จะมีความแตกต่างกันในเชิงปริมาณตามแหล่งที่มาของซีเมนต์นั้นๆ ซึ่งในทางปฏิบัติถือว่าเป็นปัญหาต่อการนำซีเมนต์ไปใช้เพราะยากต่อการควบคุมคุณภาพและคุณสมบัติต่างๆ

เนื่องจากซีเมนต์เป็นวัสดุที่ได้จากการเผาถ่านหิน และถ่านหินที่ใช้กันในแถบยุโรป อเมริกา และญี่ปุ่น เป็นถ่านหินชนิดดีให้ความร้อนสูง จึงแตกต่างจากถ่านหินในประเทศไทยซึ่งเป็นถ่านหินลิกไนต์ให้พลังงานความร้อนต่ำ นอกจากนี้ส่วนประกอบทางเคมีของซีเมนต์ที่ดูยังแตกต่างออกไปดังแสดงในตาราง 2.1 ซึ่งแสดงองค์ประกอบทางเคมีที่สำคัญเปรียบเทียบกันระหว่างปูนซีเมนต์พอร์ตแลนด์ ซีเมนต์ในต่างประเทศและซีเมนต์แม่เมาะ ความแตกต่างที่เห็นได้ชัดคือปริมาณ  $\text{CaO}$  ในซีเมนต์ส่วนใหญ่จะมีประมาณ 3-6% แต่ในซีเมนต์แม่เมาะมีถึง 28-40% ซึ่งอาจถือได้ว่าเป็นปริมาณสารเคมีหลักในซีเมนต์แม่เมาะคล้ายๆ กับปริมาณสารเคมีหลักในปูนซีเมนต์พอร์ตแลนด์ ส่วนปริมาณ  $\text{SiO}_2 + \text{Al}_2\text{O}_3 + \text{Fe}_2\text{O}_3$  รวมกันในซีเมนต์ต่างประเทศจะมีปริมาณสูงถึง 66-92% ในขณะที่ซีเมนต์แม่เมาะมีปริมาณเพียง 38-51% เท่านั้น

2.1.2 ประเภทของซีเมนต์

ตามมาตรฐาน ASTM C 618 ได้แบ่งประเภทของซีเมนต์ตามปริมาณของ  $\text{SiO}_2 + \text{Al}_2\text{O}_3 + \text{Fe}_2\text{O}_3$  ไว้ดังนี้

1. ซีเมนต์ class C จะมีส่วนประกอบของ  $\text{SiO}_2 + \text{Al}_2\text{O}_3 + \text{Fe}_2\text{O}_3$  อยู่ปริมาณไม่ต่ำกว่า 50%
2. ซีเมนต์ class F จะมีส่วนประกอบของ  $\text{SiO}_2 + \text{Al}_2\text{O}_3 + \text{Fe}_2\text{O}_3$  อยู่ปริมาณไม่ต่ำกว่า 70%

นอกจากนี้ความแตกต่างระหว่างซีเมนต์ทั้งสองชนิด คือซีเมนต์ class F ได้จากการเผาถ่านหินประเภทแอนทราไซต์ หรือบิทูมินัส ซึ่งถ่านหินทั้งสองชนิดนี้เป็นถ่านหินที่ใช้กันมากในแถบยุโรป อเมริกาและญี่ปุ่น เป็นถ่านหินเกรดดี คือให้พลังงานความร้อนมาก เพราะมีปริมาณคาร์บอนสูง มีความแข็งและเป็นถ่านหินที่เกิดมาก่อนถ่านหินประเภทอื่น ส่วนซีเมนต์ class C ได้จากการเผาถ่านหินประเภทซับบิทูมินัส หรือลิกไนต์เป็นถ่านหินเกรดต่ำมีปริมาณคาร์บอนน้อย

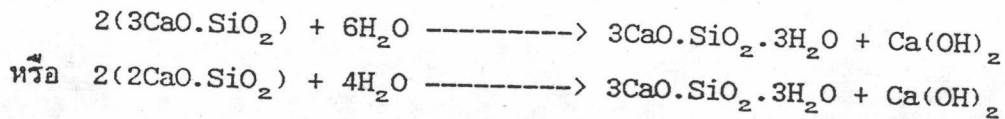
อนึ่งซีเมนต์ class F จะมีปริมาณคาร์บอนหลงเหลืออยู่มาก และอาจมีปริมาณสารอินทรีย์อยู่ด้วย ในขณะที่ซีเมนต์ class C จะมีปริมาณสารทั้งสองเหลือน้อยกว่า แต่จะมี CaO ในปริมาณเกินกว่า 10% จึงจัดอยู่ในประเภทสารปอซโซลาน และสารเชื่อมประสานทั้งนี้เพราะซีเมนต์ที่มีปริมาณ CaO สูงจะทำปฏิกิริยาทางเคมีกับซิลิกาและอลูมินาในซีเมนต์เองได้ ส่วนซีเมนต์ class F เป็นสารปอซโซลานแต่เพียงอย่างเดียว Metha (3) จึงได้แบ่งซีเมนต์ออกเป็น 2 ชนิดตามปริมาณแคลเซียมในซีเมนต์คือ

1. ประเภทแรกจะมีปริมาณ CaO น้อยกว่า 5% มักจะเป็นซีเมนต์ที่ได้จากการเผาถ่านหินประเภทแอนทราไซต์ และบิทูมินัส
2. ประเภทสองจะมีปริมาณ CaO ประมาณ 15-35% มักจะเป็นซีเมนต์ที่ได้จากการเผาถ่านหินประเภท ซับบิทูมินัส และลิกไนต์

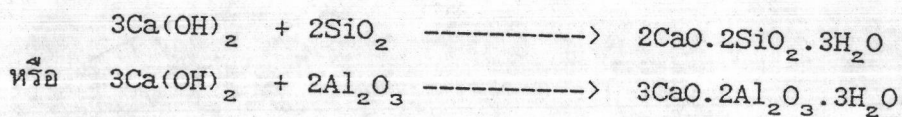
### 2.1.3 ปฏิกิริยาทางเคมี

ปฏิกิริยาระหว่างปูนซีเมนต์กับน้ำทำให้เกิดการก่อตัว และแข็งตัวซึ่งเรียกว่าปฏิกิริยาไฮเดรชัน ปฏิกิริยาจะขึ้นกับสารประกอบในปูนซีเมนต์ สารประกอบเหล่านี้จะทำปฏิกิริยาและมีอิทธิพลต่อกันและกัน ผลผลิตของปฏิกิริยาไฮเดรชันมีชื่อรวมๆ ว่าซีเมนต์เจล (cement gel) ประกอบด้วยแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรต (CSH) ประมาณร้อยละ 50-90 โดยปริมาตร แคลเซียมไฮดรอกไซด์ (CH) ประมาณร้อยละ 20-25 คุณสมบัติของซีเมนต์เพสต์จะขึ้นอยู่กับแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรต เพราะมีปริมาณสูงสุด โดยที่เป็นอนุภาคเล็กๆ มีลักษณะเป็นผลึกที่หยาบมาก และมีการเกิด

ปฏิกิริยาดังนี้



ซีเมนต์ที่ละลายเป็นสารปอซโซลานอย่างหนึ่งตาม ASTM C 595 ซึ่งในความหมายของสารปอซโซลานนั้นหมายถึง วัสดุซึ่งตัวของมันเองไม่มีคุณสมบัติเชื่อมประสาน แต่สามารถทำปฏิกิริยากับแคลเซียมไฮดรอกไซด์ และก่อตัวเป็นสารเชื่อมประสาน ดังนั้นถ้าใส่วัสดุปอซโซลานในส่วนผสมคอนกรีตก็จะทำปฏิกิริยากับแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เหลือจากปฏิกิริยาของปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ให้สารประกอบแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรต และแคลเซียมอลูมิเนตไฮเดรตเหมือนกับปฏิกิริยาของ  $\text{C}_3\text{S}$  และ  $\text{C}_2\text{S}$  แต่ปฏิกิริยาที่เกิดขึ้นจะช้ากว่า ซึ่งอาจเขียนเป็นสมการเคมีได้ดังนี้



## 2.2 การผสมซีเมนต์ที่ละลายในคอนกรีต

การผสมซีเมนต์ที่ละลายในคอนกรีตอาจแยกเป็น 3 วิธีหลักตามเอกสารอ้างอิงที่ 5 คือ แยกได้ดังนี้

2.2.1 การแทนที่ (replacement method) โดยการนำซีเมนต์ที่ละลายผสมแทนที่ปูนซีเมนต์ที่ลดลงอาจกระทำได้โดยปริมาตรหรือโดยน้ำหนัก แต่การแทนที่โดยน้ำหนักจะเป็นที่นิยมมากกว่าเพราะง่ายและสะดวกกว่า การนำซีเมนต์ที่ละลายแทนที่ซีเมนต์โดยน้ำหนักจะได้คอนกรีตที่มีกำลังสูงกว่าการแทนที่โดยปริมาตร และเมื่อเทียบกับคอนกรีตที่ได้จากซีเมนต์ล้วนๆ จะพบว่ากำลังของคอนกรีตที่นำซีเมนต์ที่ละลายแทนที่ซีเมนต์บางส่วนทั้งโดยปริมาตรและโดยน้ำหนักจะให้กำลังต่ำกว่าคอนกรีตที่ได้จากปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ล้วน

2.2.2 การผสมเพิ่ม (addition method) โดยการนำซีเมนต์ที่ละลายผสมเพิ่มในซีเมนต์ วิธีการนี้มักจะนิยมใช้เพื่อการปรับปรุงคุณสมบัติความสามารถทำงานได้ ลดการยุบตัวของคอนกรีต คอนกรีตผสมซีเมนต์ที่ละลายโดยวิธีนี้มักจะให้กำลังสูงกว่าคอนกรีตธรรมดา ทั้งนี้เพราะซีเมนต์ที่ละลายเป็นส่วนเพิ่มจากซีเมนต์จะเป็นส่วนเพิ่มกำลังได้จากพฤติกรรมของสารปอซโซลาน



2.2.3 การแทนที่และผสมเพิ่มรวมกัน (replacement-addition method) โดยยึดหลักเพื่อปรับปรุงกำลังของคอนกรีตผสมซีเมนต์ให้ดีขึ้นกว่าการใช้ซีเมนต์เพียงอย่างเดียว และยังต้องการจะประหยัดการใช้ปริมาณซีเมนต์เพื่อลดราคาการผลิตคอนกรีตให้ถูกลง จึงใช้ซีเมนต์ที่ปูนซีเมนต์ในปริมาณที่มากกว่าปูนซีเมนต์ที่ลดลง เพื่อเร่งการเพิ่มกำลังของคอนกรีต โดยปฏิกิริยาปอซโซลานเนื่องจาก โดยทั่วไปจะถือกำลังรับแรงอัดของคอนกรีตที่อายุ 28 วันเป็นเกณฑ์

## 2.3 อิทธิพลของซีเมนต์ที่มีต่อคุณสมบัติของคอนกรีตสด

### 2.3.1 ลักษณะของคอนกรีตสด

#### 2.3.1.1 บทบาทของส่วนผสมในคอนกรีตสด

ส่วนประกอบของคอนกรีต ได้แก่ ส่วนผสมของซีเมนต์ น้ำ และมวลรวม วัสดุมวลรวมจะต้องเป็นวัสดุที่เนื้อจะมีประมาณ 75% ของปริมาตรคอนกรีตซึ่งจะช่วยลดปริมาณซีเมนต์ในส่วนผสมลงได้มาก ทำให้การคืบและการหดตัวเมื่อแข็งตัวเกิดขึ้นน้อย ส่วนผสมระหว่างซีเมนต์และน้ำรวมเรียกว่า ซีเมนต์เพสต์ ในคอนกรีตสดซีเมนต์จะมีบทบาท 2 ประการ คือ ประการแรกซีเมนต์เพสต์จะแทรกตัวอยู่ระหว่างช่องว่างของมวลรวมและเป็นตัวแยกมวลรวมออกจากกัน แต่ยังคงให้มวลรวมแพร่กระจายอยู่ในเนื้อเพสต์ ประการที่สองซีเมนต์เพสต์จะทำหน้าที่เป็นวัสดุหล่อลื่นระหว่างมวลรวมทำให้คอนกรีตสดอยู่ในสภาวะพลาสติกได้ คุณสมบัติของคอนกรีตสดจะขึ้นอยู่กับสมบัติและปริมาณของเพสต์ การลดปริมาณเพสต์จะลดการแพร่กระจายของมวลรวม เพิ่มแรงเสียดทานระหว่างมวลรวมทำให้คอนกรีตที่มีความหนืดสูง แต่ถ้าเพิ่มปริมาณเพสต์จะได้คอนกรีตที่เหนียว และเมื่อลดปริมาณเพสต์ลงต่ำกว่าปริมาณที่ป้องกันการแยกตัวของมวลรวมได้ก็จะได้คอนกรีตสดที่กระด้างและเกิดการแยกตัวได้ง่าย นอกเหนือจากปริมาณเพสต์ที่เหมาะสมสภาวะพลาสติกของคอนกรีตสดยังขึ้นกับส่วนประกอบในเพสต์ ถ้าปริมาณน้ำน้อยจะมีความหนืดสูง เพสต์ลักษณะนี้จะสามารถแพร่กระจายมวลรวมได้ แต่ไม่สามารถทำให้เกาะรวมตัวกันอยู่ได้จึงทำให้การหล่อลื่นมีน้อย คอนกรีตแบบนี้กระด้าง ความหนืดสูง แต่ถ้าปริมาณน้ำมากขึ้นจะทำให้เพสต์อ่อนนุ่มขึ้น แต่ถ้าปริมาณน้ำมากเกินไปจะทำให้เพสต์ไม่สามารถแพร่กระจายมวลรวมและทำให้เกาะรวมตัวกันอยู่ได้ ทำให้เกิดการแยกตัวและการเริ่มมีความสามารถทำงานได้ต่ำ



### 2.3.1.2 แรงกระทำระหว่างอนุภาคในซีเมนต์เพสต์

ซีเมนต์เพสต์อยู่ในสภาวะพลาสติกเพราะอนุภาคซีเมนต์และฟองอากาศแพร่กระจายในน้ำเกิดแรงดึงดูดระหว่างอนุภาคที่ทำให้อยู่ร่วมกัน โดยมีให้อนุภาคสัมผัสกัน แรงกระทำร่วมกันระหว่างอนุภาคนี้จะมีทั้งแรงดูดและแรงผลัก แรงดูดที่เกิดขึ้นเนื่องจากแรงระหว่างโมเลกุลที่เรียกว่า แวน เดอ วาล์ว แรงผลักจะเกิดจากแรงผลักกระแสไฟฟ้าของอิออนชนิดเดียวกัน และการดูดซึมโมเลกุลของน้ำเคลือบรอบอนุภาคซีเมนต์ ผลเนื่องจากแรงระหว่างอนุภาคก็มีทิศทางตรงกันข้ามจะทำให้เกิดพลังงานศักย์สะสมต่ำสุด แรงระหว่างอนุภาคนี้ทำให้เพสต์ในสภาวะเหลวมีกำลังรับแรงเฉื่อยสามารถทำให้เกิดการไหลต่อเนื่อง ถ้าอัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์มากกว่า 0.3 ซึ่งเป็นเพสต์ที่ใช้ในคอนกรีต เพสต์จะถูกทำให้หนืดโดยการเติมน้ำ หรือสารที่ช่วยเพิ่มแรงผลักระหว่างอนุภาค เป็นผลให้สภาวะพลาสติกเสียไป เปลี่ยนเพสต์จากสภาวะพลาสติก ไปสู่สภาวะที่เป็นของไหล แม้ว่าแรงระหว่างอนุภาคจะเกิดขึ้นในสภาวะที่เป็นของไหล ความเข้มข้นของอนุภาคจะต่ำจนกระทั่งระยะห่างระหว่างอนุภาคเพิ่มขึ้นจนแรงระหว่างอนุภาคอ่อนลง

### 2.3.1.3 กลไกการเปลี่ยนความข้นเหลวของซีเมนต์เพสต์

สัดส่วนน้ำต่อซีเมนต์จะมีผลอย่างมากต่อซีเมนต์เพสต์ สภาวะพลาสติกของเพสต์จะขึ้นกับผลรวมของแรงกระทำระหว่างอนุภาคและผลของการหล่อลื่นของน้ำระหว่างอนุภาค เมื่อปริมาณน้ำมีเพียงพอที่จะหล่อลื่นแต่ยังไม่เพียงพอที่จะบรรจุในช่องว่าง การยึดเหนี่ยวในเพสต์จึงขึ้นกับแรงคະบิลาร์รี่ของน้ำซึ่งเกิดจากแรงตึงผิวเช่นเดียวกับการพองตัวของทราย (bulking) เมื่อปริมาณน้ำเพิ่มมากขึ้นการยึดเกาะจะเพิ่มมากขึ้น และลดลงอย่างรวดเร็ว เพราะแรงคະบิลาร์รี่ลดลงอย่างรวดเร็ว ช่องว่างก็จะมีขนาดเล็กลง ในที่สุดก็จะถึงจุดที่แรงคະบิลาร์รี่หมดไปเพราะน้ำจะกั้นช่องว่างโดยการเกิดฟองอากาศ และบรรจุเต็มในช่องว่างนั้น Power (7) เรียกปริมาณน้ำที่จุดนี้ว่า ปริมาณน้ำพื้นฐาน (basis water content) และเรียกความข้นเหลวที่จุดนี้ว่า ความข้นเหลวพื้นฐาน (basis consistency) ซึ่งเป็นจุดที่ปริมาณน้ำมากที่สุด ในส่วนผสมที่ทำให้ปริมาณช่องว่างในเพสต์ต่ำสุด การยึดเกาะในเพสต์ที่ความข้นเหลวพื้นฐานนี้เป็นผลเนื่องมาจากแรงดึงดูดระหว่างอนุภาค ความข้นเหลวพื้นฐานนี้จะมีค่าการยุบตัวประมาณ 1-3 นิ้ว การเพิ่มปริมาณน้ำมากกว่าปริมาณน้ำพื้นฐานจะทำให้ความข้นเหลวของเพสต์มากขึ้นอย่างรวดเร็ว เพราะจะทำให้อนุภาคซีเมนต์แพร่กระจายมากซึ่งจะลดแรงเสียดทานระหว่างอนุภาค

### 2.3.2 ความสามารถทำงานได้

### 2.3.2.1 ปัจจัยที่มีผลต่อความสามารถทำงานได้

สิ่งที่มีอิทธิพลต่อคุณสมบัติของคอนกรีตสดขึ้นอยู่กับส่วนผสม ได้แก่ ปริมาณน้ำ อัตราส่วนผสม คุณสมบัติของมวลรวม ชนิดของปูนซีเมนต์ และสารผสมเพิ่ม นอกจากนี้คุณสมบัติของคอนกรีตยังขึ้นกับเวลาและอิทธิพลจากสิ่งแวดล้อมอื่น ได้แก่ ความชื้นและอุณหภูมิ

1. ปริมาณน้ำในส่วนผสม น้ำมีอิทธิพลต่อความสามารถทำงานได้ของคอนกรีตสดโดยตรง การเพิ่มปริมาณน้ำทำให้คอนกรีตมีสภาพเหลว การเทและอัดแน่นได้ง่าย แต่กลับทำให้กำลังรับแรงลดลง เมื่ออัตราส่วนน้ำต่อปูนซีเมนต์สูงขึ้น นอกจากนี้คอนกรีตที่เหลวยังเกิดการแยกตัวได้ง่าย ในทางกลับกันการมีน้ำผสมอยู่น้อยไปจะทำให้คอนกรีตสดมีลักษณะแห้ง การผสมและการอัดแน่นทำได้ยากขึ้น

2. ลักษณะรูปร่างและลักษณะผิวของมวลรวมจะมีผลต่อคุณสมบัติของคอนกรีตสด อนุภาคที่กลมจะทำให้คอนกรีตมีความสามารถทำงานได้ดีกว่ามวลรวมที่มีรูปร่างเป็นเหลี่ยมเป็นมุม เพราะมวลรวมที่ขัดกันระหว่างอนุภาค มวลรวมที่กลมยังมีพื้นที่ผิวต่ำทำให้ต้องการปริมาณซีเมนต์เพสต์มาเคลือบและหล่อลื่นน้อย ขนาดและการกระจายอนุภาคของมวลรวมก็มีอิทธิพลต่อความสามารถทำงานได้ของคอนกรีต มวลรวมที่มีอนุภาคขนาดเล็กจะมีพื้นที่ผิวมากทำให้ต้องการน้ำและซีเมนต์เพสต์มากขึ้น

3. ปูนซีเมนต์ ปูนซีเมนต์ที่มีความไวต่อปฏิกิริยาจะทำให้ปฏิกิริยาเกิดขึ้นได้เร็วและจะลดความสามารถทำงานได้ของคอนกรีตลง ปูนซีเมนต์ที่มีความละเอียดมากจะต้องการน้ำมากกว่าปูนซีเมนต์ชนิดอื่น เพราะมีพื้นที่ผิวมาก และทำให้ปฏิกิริยาทางเคมีได้เร็วขึ้น

4. เวลาและอุณหภูมิ ความสามารถทำงานได้ลดลงเมื่ออุณหภูมิสูง คอนกรีตที่ผสมเสร็จแล้วทิ้งไว้จะทำให้ความสามารถทำงานได้ลดลงเนื่องจากการไฮเดรชันของปูนซีเมนต์ การสูญเสียน้ำจากการระเหยและการดูดน้ำของมวลรวม การผสมน้ำเพิ่มจะทำให้ความสามารถทำงานได้ดีขึ้นอีกถ้าคอนกรีตยังไม่ก่อตัว แต่การเพิ่มน้ำมากจะทำให้กำลังรับแรงลดลง

5. สารผสมเพิ่ม การเพิ่มความสามารถทำงานได้ของคอนกรีต

สามารถทำได้โดยใช้สารผสมเพิ่มหน่วงการก่อตัว สารจําพวกสารกระจายกักฟองอากาศและสารลดน้ำก็ช่วยทำให้ความสามารถทำงานได้ของคอนกรีตดีขึ้น เพราะสามารถเพิ่มความไหลลื่นให้สูงขึ้น ผงสารผสมเพิ่มเช่นซีเถ้าลอยก็ช่วยให้ความสามารถทำงานได้ของคอนกรีตดีขึ้น ลดการเยิ้มและการแยกตัวของคอนกรีต

### 2.3.2.2 ผลของซีเถ้าลอยต่อความสามารถทำงานได้

การเติมซีเถ้าลอยในส่วนผสมคอนกรีตจะมีผลต่อความสามารถทำงานได้ของคอนกรีตสดอย่างไรนั้นจะขึ้นอยู่กับปัจจัย ดังต่อไปนี้คือ

1. วิธีการผสม การใช้ซีเถ้าลอยผสมในคอนกรีตมีวิธีหลัก 3 วิธี ดังกล่าวมาแล้วในหัวข้อ 2.2 ซึ่งในแต่ละวิธีนี้ซีเถ้าลอยจะมีผลต่อความสามารถทำงานได้ของคอนกรีตสดแตกต่างกันออกไปดังนี้

- การใช้ซีเถ้าลอยผสมคอนกรีตในลักษณะการแทนที่ปูนซีเมนต์นั้น เนื่องจากซีเถ้าลอยมีลักษณะเป็นผงละเอียดมีความต้องการน้ำประมาณใกล้เคียงกับปูนซีเมนต์ การเติมซีเถ้าลอยแทนที่ปูนซีเมนต์โดยปริมาตรมักจะไม่สามารถปรับปรุงความสามารถทำงานได้ แต่ด้วยซีเถ้าลอยมีความถ่วงจำเพาะประมาณ 2 ใน 3 ของซีเมนต์ การแทนที่ซีเมนต์โดยน้ำหนักจะทำให้ปริมาณเพลสต์เพิ่มขึ้นเป็นการเพิ่มสารหล่อลื่นรอบๆอนุภาคของมวลรวม (8, 9, 15)

- การใช้ซีเถ้าลอยผสมคอนกรีตในลักษณะผสมเพิ่มในซีเมนต์นั้น อาจจะกระทำได้ใน 2 ลักษณะคือใช้แทนที่ทราย หรือใช้แทนที่ทั้งหินและทราย การใช้ซีเถ้าลอยเป็นมวลรวมละเอียดในการผสมคอนกรีต พบว่าจะได้คอนกรีตที่มีลักษณะหยาบกระด้าง และเกิดการจมนตัวของหิน เนื่องจากซีเถ้าลอยมีขนาดละเอียดมาก อย่างไรก็ตามการใช้ทรายธรรมชาติแทนบางส่วนจะให้ความสามารถทำงานได้ดีขึ้น (29) ส่วนการใช้ซีเถ้าลอยแทนที่ทั้งทรายและหินนั้น ก็จะทำให้ความสามารถทำงานได้ลดลงทั้งนี้เนื่องจากการเพิ่มอนุภาคเล็กๆเข้าไปในส่วนผสมทำให้แรงหนืด (viscous drag) เพิ่มขึ้น (11, 12)

- การใช้ซีเถ้าลอยผสมคอนกรีตในลักษณะการแทนที่และผสมเพิ่มรวมกัน โดยการใช้ซีเถ้าลอยแทนที่ซีเมนต์ในปริมาณที่มากกว่าซีเมนต์ที่ลดลงแล้ว ความสามารถทำ



งานได้ของคอนกรีตสดจะถูกปรับปรุงให้ดีขึ้น แม้ว่าซีเมนต์นั้นจะมีขนาดอนุภาคใหญ่ก็ตาม และโดยเฉพาะอย่างยิ่งมวลรวมที่ขาดส่วนละเอียด ซีเมนต์จะมีส่วนช่วยในการปรับปรุงการกระจายขนาดละเอียดของมวลรวมละเอียดให้ดีขึ้น พบว่าการใช้ซีเมนต์ปริมาณ 30% โดยน้ำหนักของซีเมนต์แทนที่ซีเมนต์ที่ลดลง 20% โดยน้ำหนักจะทำให้ความต้องการน้ำของคอนกรีตลดลง 7.2% ที่การยุบตัว 2.5 นิ้ว (10, 26)

## 2. คุณภาพของซีเมนต์ที่ได้แก่ ประเภทของซีเมนต์ ขนาด และรูปร่างอนุภาคของซีเมนต์

การที่ซีเมนต์แตกต่างจากสารประกอบซิลิเกตชนิดอื่นๆ ซึ่งมักจะทำให้ความต้องการน้ำของคอนกรีตสดเพิ่มมากขึ้น การแทนที่ซีเมนต์บางส่วนด้วยซีเมนต์จะทำได้ความสามารถทำงานได้ของคอนกรีตสดดีขึ้น เนื่องจากความต้องการน้ำของมอร์ต้าลดลง (13, 14) แต่ซีเมนต์บางชนิดทำให้ความต้องการน้ำในมอร์ต้าเพิ่มขึ้น โดยเฉพาะกรณีที่ซีเมนต์มีปริมาณคาร์บอนสูง (21, 22) เพราะโพรงคาร์บอนมีขนาดใหญ่ ในทำนองเดียวกันซีเมนต์ที่มีซิลิเกตสูง ปริมาณ  $C_3A$  จะเกิดขึ้นมากจึงมีแนวโน้มที่จะเพิ่มความต้องการน้ำเนื่องจากปฏิกิริยาการเกิดซิลิเกตซีเมนต์ไฮเดรตหรือซิลิเกตไฮเดรต จะทำให้สูญเสียความชื้นเหลวอย่างรวดเร็ว ขนาดและรูปร่างของซีเมนต์ก็เช่นกันจะมีผลต่อความสามารถทำงานได้ของคอนกรีตที่ผสมซีเมนต์ เพราะลักษณะที่เป็นเม็ดๆ ของมวลรวมหยาบก็ดี มวลรวมละเอียดก็ดี และของซีเมนต์เองก็ดี จะมีผลให้เกิดปริมาตรช่องว่างและความต้องการน้ำในเนื้อคอนกรีต การเติมอนุภาคที่มีเม็ดละเอียด โดยเฉพาะ 1-20 ไมโครเมตร จะมีผลอย่างมากในการลดปริมาตรช่องว่างในเนื้อคอนกรีต ทำให้ความต้องการน้ำของคอนกรีตลดน้อยลง นอกจากนี้ผิวและรูปร่างของอนุภาคซีเมนต์ที่มีลักษณะเรียบและเป็นทรงกลมจะมีส่วนช่วยเสริมการปรับปรุงความสามารถทำงานได้ของคอนกรีตสด แม้ว่าในการตรวจดูด้วยกล้องจุลทรรศน์พบว่าซีเมนต์จะมีอนุภาคที่เป็นเหลี่ยม หรือเป็นรูกลวงก็ตามแต่มีปริมาณน้อย และผิวเรียบซึ่งเกือบจะไม่มีผลในการลดความสามารถทำงานได้ของคอนกรีตสด (19, 20) แต่ Smith (15) ให้ผลสรุปในทางตรงกันข้าม คือความสามารถทำงานได้ของคอนกรีตสดไม่ได้ขึ้นอยู่กับรูปร่างที่เป็นทรงกลมของอนุภาคซีเมนต์ซึ่งได้ทำการทดสอบโดยใช้ผงสารผสมเพิ่มอย่างอื่นแต่ก็ให้ผลไม่แตกต่างจากการใช้ซีเมนต์

## 3. วิธีการทดสอบความสามารถทำงานได้ การวัดความสามารถทำงานได้ของคอนกรีตมีอยู่หลายวิธี ได้แก่ การทดสอบค่ายุบตัว การทดสอบการไหล การทดสอบการอัดแน่น การทดสอบการจมของลูกบอลเคลลี่ การทดสอบปริมาตร และ การทดสอบ

วิธี วิธีการเหล่านี้วัดคุณสมบัติหลายๆด้านของความสามารถทำงานได้ของคอนกรีต ดังนั้นผลของการเติมซีเมนต์ในคอนกรีตที่มีต่อความสามารถทำงานได้จึงขึ้นอยู่กับวิธีการทดสอบเหล่านี้ด้วยการใช้ซีเมนต์ในคอนกรีตที่ซีเมนต์ โดยน้ำหนักจะพบว่าจะทำให้ความต้องการน้ำในคอนกรีตลดลง 5.6-6.0% ทุกๆการใช้ซีเมนต์ในคอนกรีตที่ซีเมนต์ 10% โดยน้ำหนัก ถ้าทดสอบโดยการทดสอบการอัดแน่นและการทดสอบวิธีนี้จะพบว่าความต้องการน้ำในคอนกรีตลดลง 3.5% (28)

4. สัดส่วนผสมของคอนกรีต ได้แก่ปริมาณซีเมนต์ น้ำ มวลรวม และปริมาณซีเมนต์ในคอนกรีตที่เติมในส่วนผสม ซึ่งจะมีผลต่อความสามารถทำงานได้ของคอนกรีตพบว่าซีเมนต์สามารถช่วยปรับปรุงความสามารถทำงานได้ของคอนกรีตได้ดี โดยเฉพาะอย่างยิ่งในส่วนผสมที่มีปริมาณซีเมนต์ต่ำ (9, 14) อัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์ก็เช่นกันพบว่า ที่อัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์ 0.4 ใช้ซีเมนต์ในคอนกรีตที่ 10% โดยน้ำหนักจะทำให้ความต้องการน้ำในคอนกรีตลดลง 5.0-5.5% เพื่อรักษาหน่วยแรงคลากให้คงที่ แต่เมื่อเพิ่มอัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์เป็น 0.6 จะทำให้ความต้องการน้ำในคอนกรีตลดลง 3.5-4.5% (28) นอกจากนี้ปริมาณซีเมนต์ที่เติมในส่วนผสมก็มีผลต่อความสามารถทำงานได้ของคอนกรีต การใช้ซีเมนต์ในคอนกรีตที่ซีเมนต์ 25-30% โดยน้ำหนัก จะสามารถลดความต้องการน้ำในคอนกรีตลดลงโดยเฉลี่ย 7% โดยรักษาค่ายุบตัวให้คงที่ (16, 17) การใช้ซีเมนต์ในคอนกรีตที่ซีเมนต์ 50% โดยน้ำหนักจะสามารถลดน้ำได้ถึง 25% โดยค่ายุบตัวคงที่ (10)

#### 2.3.2.3 การแยกตัว

คอนกรีตสดนับตั้งแต่เริ่มผสมจนกระทั่งถึงการแต่งผิว พบว่าในระหว่างการขนย้าย การเท การทำให้แน่น จะมีแรงกระทำต่อคอนกรีตสดทุกชั้นตอน ดังนั้นจึงมีความจำเป็นที่จะต้องรักษาเนื้อคอนกรีตสดให้มีความคงตัวสม่ำเสมออยู่ตลอดเวลา มิฉะนั้นแล้วอาจทำให้เกิดโพรงได้ง่าย มีความแน่นลดลง จะมีข้อเสียนานตามมา เช่น ทำให้กำลังของคอนกรีตลดลง ความทึบน้ำน้อยลง และอาจทำให้เหล็กเกิดสนิมได้ง่าย โดยทั่วไปแล้วผลอันที่เกิดจากการแยกตัวนั้นอาจเกิดได้ 2 ลักษณะคือ

1. การแยกตัวภายใน (internal segregation) เกิดจากการแยกชั้นของมวลรวมในระหว่างการทำให้แน่น
2. การแยกตัวภายนอก (external segregation) เกิดจากแรงภายนอกก่อนการทำให้แน่น เช่น การเทจากที่สูงจะทำให้มวลรวมขนาดใหญ่สะสมอยู่ทางด้านล่างของแบบ เป็นต้น

การแยกตัวภายในเกิดจากความแตกต่างของความหนาแน่นระหว่างมวลรวมหยาบและมอร์ต้า การแยกตัวภายนอกมักจะเกิดจากการเกาะตัวไม่เพียงพอ เนื่องจากปริมาณน้ำมากเกินไป เรียกอีกอย่างหนึ่งได้ว่า การแยกตัวแบบเปียก (wet segregation) และถ้าหากมีน้ำน้อยเกินไปก็จะทำให้เกิดการแยกตัวเช่นกัน เรียกอีกอย่างหนึ่งว่า การแยกตัวแบบแห้ง (dry segregation) การแยกตัวจะเป็นอันตรายอย่างยิ่งต่อคุณสมบัติของคอนกรีต การป้องกันการแยกตัวจะทำได้ง่ายกว่าและปลอดภัยกว่าการซ่อมแซมคอนกรีตเนื่องจากการแยกตัว จะเห็นได้ว่าการแยกตัวจะเกิดจากสัดส่วนผสมของคอนกรีตและแรงภายนอกเข้ามากระทำต่อคอนกรีตสด เมื่อสัดส่วนผสมของคอนกรีตสดเข้ามาเกี่ยวข้อง ดังนั้นปัจจัยที่มีผลต่อการแยกตัวจะได้แก่

1. การเพิ่มขนาดโตสุดของมวลรวมมากกว่า 1 นิ้ว
2. การเพิ่มปริมาณของวัสดุมวลรวมที่มีขนาดโตสุด
3. วัสดุมวลรวมหยาบที่มีความถ่วงจำเพาะสูงเมื่อเทียบกับวัสดุมวลรวมละเอียด
4. การลดปริมาณส่วนละเอียดในทราย
5. การลดปริมาณซีเมนต์
6. รูปร่างของมวลรวม ลักษณะผิวที่ไม่เรียบแบน
7. ส่วนผสมที่มีปริมาณน้ำมากหรือน้อยจนเกินไป

ผลของความถ่วงจำเพาะและปริมาณน้ำจะมีอิทธิพลอย่างมากต่อการเกิดการแยกตัวภายในระหว่างการทำให้คอนกรีตแน่น การดักจับฟองอากาศในคอนกรีตสดจะช่วยให้การแยกตัวเกิดขึ้นน้อยลง เพราะฟองอากาศจะช่วยให้ซีเมนต์เพสต์เหนียว มีการเกาะตัวที่ดีขึ้น ด้วยเหตุผลเดียวกันนี้การเติมผงสารที่มีคุณสมบัติปอซโซลาน หรือผงสารละเอียดก็สามารถช่วยลดการแยกตัวของคอนกรีตได้

### 2.3.3 ปริมาณฟองอากาศในคอนกรีตสด

#### 2.3.3.1 รูปแบบของฟองอากาศ

อากาศในคอนกรีตจะแทรกอยู่ในซีเมนต์เพสต์ในลักษณะของฟองอากาศแทรกอยู่ในโพรงช่องว่างระหว่างอนุภาคซีเมนต์และมวลรวม อากาศในคอนกรีตจะมีผลต่อคุณสมบัติของคอนกรีตสด ลักษณะของฟองอากาศในคอนกรีตอาจจะแบ่งออกเป็น 2 ชนิดคือ



1. การกักกันฟองอากาศ (entrapped air) เป็นผลเนื่องมาจากการอัดแน่นที่ไม่สมบูรณ์กักกันฟองอากาศที่มีอยู่ตามอนุภาคมวลรวมให้รวมตัวเป็นส่วน
2. การกระจายฟองอากาศ (entrained air) เป็นผลเนื่องมาจากการเติมสารกระจายฟองอากาศทำให้เกิดฟองอากาศจากปฏิกิริยาเคมีหรือผลจากประจุไฟฟ้า ส่วนมากจะทำให้ฟองอากาศเล็กกระจายตัวให้โตขึ้นเพื่อการไหลลื่นที่ดีขึ้น

### 2.3.3.2 ผลของฟองอากาศ

การมีปริมาณฟองอากาศในคอนกรีตสดจะทำให้คุณสมบัติของคอนกรีตสด และคอนกรีตที่แข็งตัวแล้วเปลี่ยนไป ฟองอากาศจะทำให้ปริมาตรของเฟสดีเพิ่มขึ้นมีความเหนียวและเพิ่มความสามารถทำงานได้ให้ดีขึ้น โอกาสที่จะเกิดการแยกตัวมีน้อย แนวโน้มที่จะเกิดการยุบลดลง กำลังของคอนกรีตจะลดลง แต่ความคงทนจะถูกปรับปรุงให้ดีขึ้น ปริมาณฟองอากาศในซีเมนต์เฟสดีจะขึ้นกับ ลักษณะและปริมาณของสารกระจายฟองอากาศที่ใช้เติมในส่วนผสม คุณสมบัติของซีเมนต์ สัดส่วนผสมของเฟสดี ความชื้นเหลือของคอนกรีต วิธีการและเวลาในการผสม วิธีการทำงานและการเทคอนกรีต อย่างไรก็ตามคอนกรีตสดและคอนกรีตแห้งจะมีคุณสมบัติแตกต่างตามปริมาณฟองอากาศด้วยเช่นกัน โดยทั่วไปแล้วคอนกรีตจะมีปริมาณฟองอากาศอยู่ราว 3-4% (7) ในคอนกรีตที่ไม่มีสารกระจายฟองอากาศเมื่อปริมาณน้ำในส่วนผสมมากขึ้น ค่ายุบตัวจะมากขึ้น แต่ปริมาณฟองอากาศจะลดลง แต่ในคอนกรีตที่เติมสารกระจายฟองอากาศจะให้ผลในทางตรงกันข้าม คือเมื่อค่าการยุบตัวมากขึ้น ปริมาณน้ำในส่วนผสมจะมากขึ้น และปริมาณฟองอากาศจะมากขึ้นด้วย

### 2.3.3.3 ผลของซีเมนต์ล้อยต่อปริมาณฟองอากาศ

ซีเมนต์ล้อยจะมีผลต่อปริมาณฟองอากาศใน 2 ลักษณะ (29) คือ เพิ่มปริมาตรช่องว่างในเนื้อมอร์ต้าจากความพรุนในตัวซีเมนต์ล้อยเอง หรือลดปริมาณฟองอากาศเนื่องจากปริมาณคาร์บอนที่หลงเหลืออยู่ในซีเมนต์ล้อยซึ่งคาร์บอนนี้จะเป็นตัวดูดซึมสารเพิ่มปริมาณฟองอากาศ

ในคอนกรีตที่ไม่ใส่สารกระจายฟองอากาศ ผลของซีเมนต์ล้อยที่มีต่อปริมาณฟองอากาศในมอร์ต้าจะทำให้ปริมาณฟองอากาศในมอร์ต้าลดลง (30) โดยเฉพาะซีเมนต์ล้อยที่มีปริมาณคาร์บอนสูง ส่วนในคอนกรีตที่มีสารกระจายฟองอากาศ การใช้ซีเมนต์ล้อยผสมในคอนกรีตจะทำให้

ให้ความต้องการสารกระจายฟองอากาศเพิ่มขึ้น เพื่อให้ได้ปริมาณฟองอากาศตามต้องการ (27, 31, 32) คาร์บอนในซี้ถ้าลอยจะดูดซับสารกระจายฟองอากาศประมาณ 1.2-2.0 เท่าของปริมาณที่ใช้ตามปกติ ซึ่งปริมาณความต้องการสารกระจายฟองอากาศของคอนกรีตผสมซี้ถ้าลอยจะมีความสัมพันธ์กับการสูญเสียน้ำหนักจากการเผาซี้ถ้าลอย พื้นที่ผิวจำเพาะและปริมาณของคาร์บอน ประเภทและส่วนประกอบทางเคมีของซี้ถ้าลอย (19, 26, 34) นอกจากนี้ Minnick (33) ได้ตั้งข้อสังเกตว่าปริมาณการดูดซับของคาร์บอนในซี้ถ้าลอยที่ผสมกับสารกระจายฟองอากาศสามารถที่ทำนายได้ และปริมาณสารกระจายฟองอากาศที่ถูกดูดซับโดยคาร์บอนในซี้ถ้าลอยไม่มีผลต่อคอนกรีต และหลังจากที่ปริมาณการดูดซับของคาร์บอนอิ่มตัวแล้ว ปริมาณฟองอากาศควรจะเกิดขึ้นในระดับปกติ

โดยทั่วไปแล้วการผสมซี้ถ้าลอยในคอนกรีตจะช่วยปรับปรุงความสามารถทำงานได้ของคอนกรีตสดให้ดีขึ้น แต่ในกรณีที่มีสารกระจายฟองอากาศในคอนกรีตกลับพบว่าคอนกรีตที่ผสมซี้ถ้าลอยและไม่ได้ผสมซี้ถ้าลอยจะมีระดับความสามารถทำงานได้ใกล้เคียงกัน (5)

#### 2.3.4 การก่อตัว

##### 2.3.4.1 อิทธิพลของซี้ถ้าลอยต่อการก่อตัว

ผลของซี้ถ้าลอยที่มีต่อการก่อตัวยังสรุปแน่นอนไม่ได้ และจากงานวิจัยที่ผ่านมาผลที่ได้ค่อนข้างจะสับสนและขัดแย้งกัน บางฉบับได้สรุปว่าซี้ถ้าลอยจะเป็นตัวหน่วงการก่อตัว (1, 13, 19, 38, 39, 40) ซึ่งมีรายละเอียดดังนี้

- ปูนซี้เมนต์ปอร์ตแลนด์ผสมซี้ถ้าลอยจะใช้เวลาในการก่อตัวช้ากว่าปูนซี้เมนต์ปอร์ตแลนด์ล้วน แต่ทว่าระยะเวลาในการก่อตัวยังอยู่ในขอบเขตที่ยอมรับได้ (13)
- ซี้ถ้าลอยจะมีผลต่อการหน่วง ทำให้ระยะเวลาก่อตัวของคอนกรีตเพิ่มขึ้น 1-2 ชั่วโมง (19)
- ซี้ถ้าลอยจะทำให้การก่อตัวระยะต้นและระยะปลายล่าช้าออกไป และผลอันนี้จะลดลงเมื่อความละเอียดของซี้เมนต์เพิ่มขึ้น ความละเอียดของซี้ถ้าลอยไม่มีผลต่อระยะเวลาก่อตัว (38)
- ซี้ถ้าลอยจะเป็นตัวหน่วงปฏิกิริยาไฮเดรชันของ  $C_3A$  และ  $C_4AF$  (39)
- ซี้ถ้าลอยแม้ว่าจะมีผลต่อการหน่วงการก่อตัวระยะปลายมากกว่าระยะต้น (1)

แต่ Samarin et al (5) สรุปว่า การใช้ซีเมนต์ที่เถ้าลอยผสมในคอนกรีตไม่ว่าจะวิธีใดก็ตาม ผลที่มีต่อระยะเวลาต่อตัวโดยตรงก็คือ ปริมาณน้ำและอุณหภูมิของคอนกรีตสด ตัวซีเมนต์ที่เถ้าลอยโดยตรงดูเหมือนว่าจะไม่มีผลโดยตรงต่อการก่อตัวของคอนกรีต จากการทดสอบที่ BMI Research การแทนที่ซีเมนต์ด้วยซีเมนต์ที่เถ้าลอยคุณภาพดีถึง 80% ยังมีผลต่อการเพิ่มระยะเวลาต่อตัวเพียงเล็กน้อย ซึ่งไม่สามารถอธิบายได้โดยการลดความร้อนของปฏิกิริยาไฮเดรชัน ในขณะที่ Lamé และ Best (3) พบว่าซีเมนต์ที่เถ้าลอยที่มีปริมาณคาร์บอนสูงจะทำให้ความต้องการปริมาณน้ำของคอนกรีตสูงขึ้น ดังนั้นทำให้เวลาการก่อตัวเพิ่มขึ้นด้วย การใช้ซีเมนต์ที่เถ้าลอยแทนที่ปูนซีเมนต์ในอัตราส่วน 60% โดยน้ำหนัก ซีเมนต์ที่มีปริมาณคาร์บอน 12% ทำให้เวลาการก่อตัวช่วงปลายเพิ่มขึ้น 2 เท่า มากกว่าที่ ASTM C150 ได้กำหนดไว้

การการศึกษาในประเทศออสเตรเลีย (5) พบว่าอนุภาคของซีเมนต์ที่เถ้าลอยจะเป็นตัวแกนกลางในการเกิดสารประกอบ เนื่องจากปฏิกิริยาไฮเดรชันของปูนซีเมนต์ซึ่งเท่ากับว่าซีเมนต์ที่เถ้าลอยจะเป็นตัวเร่งการก่อตัวของซีเมนต์ Ogawa et al (41) พบว่าซีเมนต์ที่เถ้าลอยจะเป็นตัวเร่งปฏิกิริยาไฮเดรชันช่วงต้นและ  $C_3S$  ของซีเมนต์ ส่วน Covey (3) พบว่าซีเมนต์ที่เถ้าลอยประเภทมีซิลิกาสูงจะช่วยเร่งการก่อตัวให้เร็วขึ้น แต่ Diamond และ Lopez Flores กลับพบว่าซีเมนต์ที่เถ้าลอยทั้งประเภทมีซิลิกาสูง และซิลิกาต่ำทุกตัวอย่างจะมีผลในการหน่วงระยะเวลาการก่อตัวทั้งสิ้น (3) และจากการสังเกตและทดลองการก่อสร้างโรงไฟฟ้าในประเทศออสเตรเลีย ได้ยืนยันว่าคุณสมบัติของซีเมนต์และปริมาณซีเมนต์จะมีผลอย่างยิ่งต่อระยะเวลาการก่อตัว การใช้ซีเมนต์ที่เถ้าลอยแทนที่ซีเมนต์ 0-35% โดยน้ำหนักจะมีผลอยู่ระหว่างการเร่งและการหน่วงการก่อตัว ซึ่งจะขึ้นกับประเภทของปูนซีเมนต์และสัดส่วนผสม (5)

#### 2.3.4.2 การสูญเสียค่ายุบตัว

คอนกรีตเหลวจะค่อยๆ สูญเสียความสามารถทำงานได้ ตามระยะเวลาที่ผ่านไป ซึ่งบางส่วนเป็นผลที่เกิดจากปฏิกิริยาไฮเดรชันของ  $C_3S$  และ  $C_3A$  ซึ่งเกิดขึ้นอย่างช้าๆ ในระหว่างระยะเวลาพักตัว (dormant period) และบางส่วนเกิดจากการสูญเสียน้ำจากการระเหยและการดูดซับ และเนื่องจากแรงกระทำระหว่างอนุภาคที่เปลี่ยนไป เพราะการเกิดผลผลิตไฮเดรชัน การสูญเสียค่ายุบตัวจะประมาณเป็นความสัมพันธ์ในรูปโดยตรงกับระยะเวลา การสูญเสียค่ายุบตัวจะมากในช่วงระยะเวลา 1/2-1 ชั่วโมงภายหลังการผสม (35)

เนื่องจากค่ายุบตัวของคอนกรีตในระหว่างการเทจะมีความสำคัญ





มาก ดังนั้นการสูญเสียค่ายุบตัวของคอนกรีตจะต้องถูกนำมาพิจารณาด้วยเวลาเลือกสัดส่วนผสม ผลของอุณหภูมิที่สูงขึ้นจะทำให้ค่าการสูญเสียการยุบตัวเพิ่มมากขึ้น สารเร่งการก่อตัวก็จะทำให้การสูญเสียค่ายุบตัวเพิ่มมากขึ้น ทำให้ระยะเวลาก่อตัวลดลง การเร่งการสูญเสียค่ายุบตัวอาจจะเกิดขึ้นเมื่อใช้สารลดน้ำ หรือสารหน่วงการก่อตัว แม้ว่าระยะเวลาก่อตัวจะไม่เปลี่ยนแปลงหรือเพิ่มขึ้นก็ตาม อัตราการสูญเสียค่ายุบตัวจะมีน้อยลง สำหรับส่วนผสมที่มีปริมาณซีเมนต์ต่ำและอัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์สูง นอกจากนี้การสูญเสียค่ายุบตัวยังขึ้นกับค่าการยุบตัวเริ่มแรก ถ้าค่ายุบตัวเริ่มแรกสูง ค่าการสูญเสียค่ายุบตัวก็จะมากด้วย (35, 42)

#### 2.4 อิทธิพลของซีเมนต์ล้อยต่อกำลังอัด

การใช้คอนกรีตผสมซีเมนต์ล้อยในระยะเริ่มแรกจะใช้วิธีการเติมซีเมนต์ล้อยแทนที่ซีเมนต์เพื่อการประหยัดซีเมนต์ทำให้ราคาคอนกรีตต่อหน่วยลดลง แต่การใช้ซีเมนต์ล้อยแทนที่ซีเมนต์โดยปริมาตรจะทำให้ได้คอนกรีตที่มีกำลังอัดต่ำกว่าการใช้ซีเมนต์ล้อยแทนที่ซีเมนต์โดยน้ำหนัก ดังนั้นการใช้ซีเมนต์ล้อยแทนที่ซีเมนต์โดยน้ำหนักจึงเป็นที่นิยมมากกว่า อีกทั้งง่ายและสะดวกในทางปฏิบัติ คอนกรีตผสมซีเมนต์ล้อยที่ได้จะให้กำลังอัดต่ำกว่าคอนกรีตธรรมดาในระยะเริ่มแรก ทั้งนี้ขึ้นกับปริมาณการใช้ซีเมนต์ล้อยแทนที่ปูนซีเมนต์และคุณภาพของซีเมนต์ล้อย พบว่าปริมาณซีเมนต์ล้อยสูงสุดที่ใช้แทนที่ปูนซีเมนต์ควรอยู่ระหว่าง 25-30% โดยน้ำหนัก (14, 20, 22, 23, 25, 44, 45, 46) และถ้าซีเมนต์ล้อยมีคุณภาพดีอาจใช้แทนที่ซีเมนต์ได้ถึง 30-40% โดยน้ำหนัก (30) และถ้าทำการบดด้วยไอน้ำจะสามารถใช้ซีเมนต์ล้อยแทนที่ซีเมนต์สูงถึง 45% โดยน้ำหนัก (47) การที่คอนกรีตผสมซีเมนต์ล้อยมีกำลังอัดในช่วงอายุเริ่มแรกต่ำกว่าคอนกรีตธรรมดาเนื่องจากที่อายุเริ่มแรกนี้ปฏิกิริยาปอซโซลานยังไม่เกิดขึ้น หรือเกิดขึ้นน้อยไม่เพียงพอที่จะชดเชยกำลังที่ลดลงเนื่องจากส่วนผสมมีปริมาณซีเมนต์ลดน้อยลง แต่เมื่ออายุมากขึ้นการเพิ่มของกำลังอัดมีค่ามากขึ้นและอาจสูงกว่าคอนกรีตที่ได้จากปูนซีเมนต์ล้วน การทดสอบพบว่าการใช้ซีเมนต์ล้อยแทนที่ปูนซีเมนต์ 25% โดยน้ำหนัก ที่อายุ 91 วันคอนกรีตผสมซีเมนต์ล้อยมีกำลังอัดเท่ากับ 98% ของคอนกรีตธรรมดา (44) และพบว่าคอนกรีตผสมซีเมนต์ล้อยให้กำลังสูงกว่าคอนกรีตธรรมดา หลังจากเวลาผ่านไป 1 ปีและอาจสูงได้ถึง 20% (48)

สำหรับการศึกษาการใช้ซีเมนต์ล้อยแม่เมาะในการผสมคอนกรีตพบว่าปริมาณซีเมนต์ล้อยสูงสุดที่ใช้แทนที่ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ควรอยู่ระหว่าง 35-40% โดยน้ำหนัก (49, 50) ปริมาณซีเมนต์ล้อยที่ใช้แทนที่ซีเมนต์ 42% โดยน้ำหนัก คอนกรีตผสมซีเมนต์ล้อยมีกำลังอัด 74.1% ของคอนกรีตธรรมดา (50) และเมื่อใช้ซีเมนต์ล้อยแทนที่ซีเมนต์ 35% โดยน้ำหนักจะให้กำลังอัด 83.1% ของ

## คอนกรีตธรรมดา (50)

ในงานโครงสร้างส่วนใหญ่มักจะกำหนดความต้องการกำลังอัดของคอนกรีตที่อายุ 28 วันเป็นส่วนใหญ่ การใช้ซีเมนต์ที่ต่ำกว่ามาแล้วจะให้กำลังอัดที่อายุ 28 วันต่ำกว่าคอนกรีตธรรมดา ข้อบกพร่องอันนี้ ได้ถูกปรับปรุงโดยการที่ใช้ซีเมนต์เติมแทนที่ซีเมนต์ในปริมาณที่มากกว่าซีเมนต์ที่ลดลง (51) ด้วยหลักการที่ว่านี้ Smith จึงได้เสนอค่าเทียบเท่าซีเมนต์ของซีเมนต์ (cementing efficiency,  $k$ ) ค่า  $k$  ที่เสนอมีค่า 0.25 หมายความว่าซีเมนต์ทุก  $F$  กิโลกรัมจะมีค่าเท่ากับซีเมนต์ทุก 0.25  $F$  กิโลกรัม (53, 54) การคาดคะเนกำลังอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์นั้นจะใช้ความสัมพันธ์ระหว่างกำลังอัด และอัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์  $[W/(C+F)]$  เป็นพื้นฐาน วิธีการใช้ค่าเทียบเท่าซีเมนต์ของ Smith ได้รับความสนใจมากจึงเป็นวิธีพื้นฐาน และถูกพัฒนาแก้ไขต่อมาโดยนักวิจัยหลายท่าน (55-58) เพื่อให้ได้กำลังอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์ใกล้เคียงกับคอนกรีตธรรมดามากขึ้น Munday et al (58) ได้ให้ข้อสังเกตว่าค่า  $k$  จะไม่คงที่แต่จะเปลี่ยนแปลงไปตามปริมาณซีเมนต์ที่ใช้ สภาวะการบ่ม ระดับของกำลังอัด คอนกรีต อีกทั้งความแตกต่างในความต้องการน้ำระหว่างซีเมนต์ และซีเมนต์และแหล่งของซีเมนต์ การปรับปริมาณมวลผละในส่วนผสมเพื่อให้ได้ความสามารถทำงานได้ตามต้องการ แม้ว่าจะประสบผลสำเร็จในห้องทดลอง โดยให้อัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์คงที่จะให้กำลังของคอนกรีตผสมซีเมนต์ที่ไม่แปรเปลี่ยนจากคอนกรีตธรรมดามากนัก แต่กว่าในทางปฏิบัติแล้วปริมาณน้ำในส่วนผสมจะถูกปรับแก้เพื่อให้ได้ความสามารถทำงานได้ตามต้องการ ทำให้เกิดความแปรปรวนของค่ากำลังของคอนกรีตผสมซีเมนต์มีมากขึ้น

สำหรับซีเมนต์แม่เมาะ ประจิด จีรปภา (49) ได้ทำการทดสอบคอนกรีตผสมซีเมนต์แม่เมาะ โดยการผสมซีเมนต์เข้ากับส่วนผสมคอนกรีตในอัตราส่วนซีเมนต์ต่อซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ 0, 0.1, 0.2, 0.3, 0.4 และ 0.5 ปริมาณซีเมนต์เป็น 250, 300, 350 และ 400 กก./ม.<sup>3</sup> อัตราส่วนของน้ำต่อซีเมนต์ 0.5, 0.75, 1.00 และ 1.25 พบว่าปริมาณซีเมนต์ที่เติมจะต้องมากกว่าปริมาณซีเมนต์ที่ลดลง เพื่อรักษาระดับกำลังอัดให้คงเดิม และได้สร้างกราฟแสดงค่าเทียบเท่าซีเมนต์ของซีเมนต์แม่เมาะได้ โดยขึ้นกับตัวแปรต่างๆซึ่งจะหาปริมาณซีเมนต์ที่ต้องใช้เติมในส่วนผสมเพื่อให้ได้กำลังอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์เท่ากับคอนกรีตธรรมดาที่อายุตามต้องการ ส่วน Ashino (50) ได้สร้างกราฟ 3 มิติสำหรับการออกแบบส่วนผสมคอนกรีตผสมซีเมนต์โดยถือกำลังอัดที่อายุ 28 วันเป็นเกณฑ์

นอกเหนือจากการใช้ซีเมนต์แทนที่ปูนซีเมนต์ในปริมาณที่มากกว่าซีเมนต์ที่ลดลงเพื่อให้

ได้กำลังอัดใกล้เคียงกับคอนกรีตธรรมดาเมื่ออายุ 28 วัน ดังกล่าวมาแล้วนั้น อีกวิธีการหนึ่งที่ใช้คือการใช้ซีเมนต์ผสมเพิ่มเป็นมวลรวม วิธีนี้จะทำให้คอนกรีตผสมซีเมนต์มีกำลังอัดสูงกว่าคอนกรีตธรรมดาที่อายุ 28 วัน และกำลังอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์โดยวิธีผสมเพิ่มนี้จะค่อยๆ เพิ่มขึ้นตามเปอร์เซ็นต์ซีเมนต์ที่เพิ่มเข้าไป พบว่าที่อายุ 28 วัน คอนกรีตผสมซีเมนต์โดยวิธีนี้จะมีกำลังอัดเพิ่มขึ้น 13% จากคอนกรีตธรรมดาต่อการใช้ซีเมนต์แทนที่มวลรวม 100 กก./ม.<sup>3</sup> (12)