

## คุณสมบัติของคอนกรีตสด

บทที่

๑๒



รูปที่ 12-1 การสาธิตการเทคโนโลยีคอนกรีตสดที่มีคุณสมบัติความสามารถเทได้ดี

### บทคัดย่อ

คอนกรีตสด คือ คอนกรีตที่คงสภาพเหลวอยู่ช่วงเวลาหนึ่งก่อนที่จะแข็งตัวในเวลาต่อมา และมีความซึ้งเหลวเหมาะสมที่จะนำไปใช้งานหล่อเป็นคอนกรีตแข็งตัวแล้วที่มีรูปร่างและคุณสมบัติตามต้องการได้

คุณสมบัติของคอนกรีตสด มีความสำคัญมาก แม้ว่าคอนกรีตสดจะเป็นเพียงสภาพชั่วคราวของคอนกรีตก่อนการแข็งตัว แต่เนื่องจากคุณสมบัติของคอนกรีตแข็งตัวแล้วที่ดี ได้แก่ รูปร่างและความสวยงาม, กำลัง, การเปลี่ยนรูปร่าง, ความต้านทานการซึมผ่านของน้ำ, และความคงทน เหล่านี้เป็นผลมาจากการอัดแน่นคอนกรีตสดที่ดี รวมถึงการลำเลียง, การเท, และการแต่งผิวน้ำ ล้วนแต่เป็นผลมาจากการคุณสมบัติ “ความสามารถเทได้ดี” ของคอนกรีตสดที่ดีทั้งสิ้น

คอนกรีตสดที่ดี จะต้องมีคุณสมบัติที่สำคัญ ได้แก่ มีเนื้อสัมภ์เสมอเทมิอนกันทุกส่วน, มีความสามารถเทได้ดี โดยไม่เกิดการแยกตัวขึ้น และไม่เกิดการเยิ้มมากเกินไป, มีเวลาการก่อตัวนานพอที่จะสามารถทำงานได้ทัน, และยังอาจจำเป็นต้องมีคุณสมบัติอื่น ๆ ที่เหมาะสมกับลักษณะการใช้งานโดยเฉพาะด้วย



## 12.1 คำนิยาม



รูปที่ 12-2 คุณสมบัติของคอนกรีตสด สั่งผลโดยตรงต่อกำลังและความคงทน ของคอนกรีตแข็งตัวแล้ว

### คอนกรีตสด (Fresh Concrete)

คือ คอนกรีตที่คงสภาพเหลวอยู่ช่วงเวลาหนึ่งก่อนที่จะแข็งตัวในเวลาต่อมา และมีความข้นเหลวเหมาะสมที่จะนำไปใช้งานหล่อเป็นคอนกรีตแข็งตัวแล้วที่มีรูปร่างและคุณสมบัติตามต้องการได้

### ความสามารถตีบัดดี้ (Workability)

คือ ปริมาณงานที่ใช้ในการอัดคอนกรีตสดให้แน่นโดยปราศจากการแยกตัว ในตารางที่ 12-1 แสดงคำนิยามของความสามารถตีบัดดี้ที่นิยามโดยองค์กรต่าง ๆ

องค์กร	คำนิยาม
<b>ASTM C 125</b> <b>(American Society for Testing and Materials)</b>	คุณสมบัติที่กำหนดความพยายามที่ต้องการสำหรับการเท, การอัดแน่น, และการแต่งพื้นที่โดยไม่มีการแยกตัว
<b>ACI 116R</b> <b>(American Concrete Institute)</b>	คุณสมบัติของคอนกรีตสดหรือมอร์ตาร์สดที่ใช้กำหนดความพยายามที่ต้องการสำหรับการเท, การอัดแน่น, และการแต่งพื้นที่โดยไม่มีการแยกตัว
<b>BSI</b> <b>(British Standard Institution)</b>	คุณสมบัติของคอนกรีตสดหรือมอร์ตาร์สดที่ใช้กำหนดความพยายามที่ต้องการสำหรับการเท, การอัดแน่น, และการแต่งพื้นที่โดยไม่มีการแยกตัว
<b>Association of Concrete Engineers, Japan</b>	คุณสมบัติของคอนกรีตสดหรือมอร์ตาร์สดในการกำหนดความพยายามที่ต้องการสำหรับการเท, การอัดแน่น, และการแต่งพื้นที่โดยไม่มีการแยกตัว

ตารางที่ 12-1 คำนิยามของความสามารถตีบัดดี้

### การยึดเกาะ (Cohesion)

คือ คุณสมบัติของเนื้อคอนกรีตสดที่สามารถจับรวมเป็นกลุ่มหรือสลายตัวออกจากกันได้ยาก และเกี่ยวข้องกับแนวโน้มของคอนกรีตสดที่จะเกิดการเยิ้ม หรือการแยกตัว

### ความข้นเหลว (Consistency)

คือ สภาพความเหลวของคอนกรีตสดซึ่งขึ้นอยู่กับปริมาณน้ำเป็นส่วนใหญ่ ความข้นเหลวเป็นคุณสมบัติที่สำคัญอย่างหนึ่งของความสามารถในการใช้งาน และสามารถวัดค่าได้ชัดเจนด้วยวิธีการทดสอบ เช่น ค่าญบตัว, และค่าการไหล เป็นต้น

### การแยกตัว (Segregation)

คือ การแยกจากกันของวัสดุคงคู่ประกอบต่าง ๆ ในเนื้อคอนกรีตสด ทำให้ส่วนผสมมีเนื้อไม่สม่ำเสมอตลอดทุกส่วน

### การเยี้ม (Bleeding)

คือ การแยกตัวชนิดหนึ่ง โดยเป็นปรากฏการณ์การคายหัวของคอนกรีตสด เกิดขึ้นเมื่อส่วนประกอบที่หนักกว่าจมตัวลง แล้วดันน้ำขึ้นมาที่สุดขึ้นสู่ผิวน้ำคอนกรีต

## 12.2 ความสามารถเกิด

คำจำกัดความของความสามารถให้ก็คือ “ผลกระทบของพัลส์งานหรือกำลังงานที่จะเอาชนะแรงเสียดทานในระหว่างอนุภาคของล่วงผสานในเนื้อคอนกรีตสด อันจะก่อให้เกิดการอัดแน่นของคอนกรีตอย่างสมบูรณ์”

โดยทฤษฎีพัลส์งานนี้จะต้องเอาชนะแรงเสียดทานภายในระหว่างอนุภาคของล่วงผสาน ในเนื้อคอนกรีตสด แต่ในทางปฏิบัติ พัลส์งานที่เลือกใช้ไปนี้จะต้องเอาชนะทั้งแรงเสียดทานภายในระหว่างอนุภาคและแรงเสียดทานระหว่างล่วงผสานคอนกรีต กับแบบหล่อและเหล็กเสริม นอกจากนี้พัลส์งานบางส่วนจะสูญเสียไปในการเขย่าแบบหล่อ และเขย่าคอนกรีตที่อัดแน่น เรียบร้อยแล้วดังนั้นในทางปฏิบัติ จึงเป็นการยากที่จะวัดค่าความสามารถให้ด้วยคอนกรีตตามคำนิยามนี้ ลิ่งที่ไวัดความสามารถให้ได้จึงเป็นวิธีการที่ประยุกต์ใช้ให้เหมาะสมเท่านั้น

ความสามารถให้ด้วยคอนกรีตลดลงที่เหมาะสมในการใช้งาน นอกจากการคำนึงถึงความง่ายในการทำงานและการไม่แยกตัวของเนื้อคอนกรีตแล้ว ยังต้องพิจารณาถึงชนิดของโครงสร้างและวิธีการเทและวิธีการจัดซื้อตัวอ่อน เพื่อให้เนื้อคอนกรีตได้รับการอัดแน่นมากที่สุด เช่น คอนกรีตที่เหมาะสมกับงานฐานรากขนาดใหญ่ที่มีค่าบุบตัวสูง อาจไม่เหลือเพียงพอที่จะเห็นงานที่มีเหล็กเสริมหนาแน่นมากหรือโครงสร้างบาง ๆ ได้ เป็นต้น

เพราะว่ากำลังอัดของคอนกรีตจะผันแปรหรือได้รับผลกระทบโดยตรงจากข้อว่าที่ปรากฏอยู่ภายในเนื้อคอนกรีตที่อัดแน่น ดังนั้นการทำให้คอนกรีตมีความหนาแน่นมากที่สุดเท่าที่จะเป็นไปได้ นั่นคือจำเป็นต้องทำให้คอนกรีตลดลงมีความสามารถให้เพียงพอ เพื่อให้คอนกรีตมีความสามารถอัดแน่นได้ดี โดยใช้พัลส์งานที่เหมาะสมภายใต้สภาพที่กำหนด

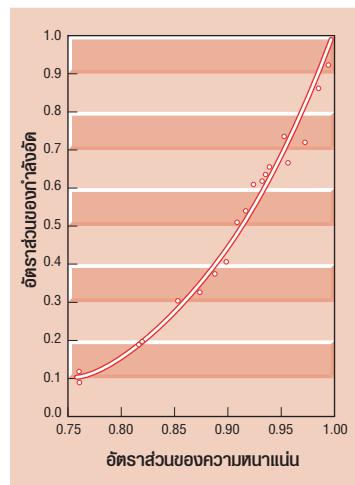
ใน รูปที่ 12-3 จะเห็นว่า ช่องว่างที่อยู่ในเนื้อคอนกรีตจะทำให้ค่าความหนาแน่นของคอนกรีตลดลง และส่งผลทำให้กำลังอัดลดลงอย่างมาก โดยช่องว่างที่เกิดขึ้น 5% สามารถทำให้คอนกรีตมีกำลังอัดลดลงถึงประมาณ 30%

### ● การทดสอบความสามารถให้

การทดสอบความสามารถให้ได้ทำได้หลายวิธีขึ้นอยู่กับความขั้นเหลวของคอนกรีต โดยทั่วไปนิยมใช้การทดสอบค่าบุบตัวซึ่งเป็นวิธีการทดสอบที่แพร่หลายที่สุด แต่ยังมีวิธีการทดสอบอื่น ๆ อีกดังใน ตารางที่ 12-2 นี้

การทดสอบ	มาตรฐานการทดสอบ	ขอบข่ายการทดสอบ
1. การทดสอบเวบ (Vee Test)	BS EN 12350-3	ใช้กับคอนกรีตสดที่มีลักษณะเนื้อแท่งถึงแท่งมาก
2. ระดับของความสามารถอัดแน่น (Degree of Compaction)	BS EN 12350-4	ใช้กับคอนกรีตสดที่มีลักษณะเนื้อแท่ง
3. การทดสอบค่าบุบตัว (Slump Test)	ASTM C 143, BS EN 12350-2	ใช้กับคอนกรีตสดโดยทั่วไป
4. การทดสอบโดยการไหล (Flow Table Test)	BS EN 12350-5	ใช้กับคอนกรีตสดที่มีลักษณะเนื้อเหลวมาก

ตารางที่ 12-2 การทดสอบความสามารถให้ด้วยคอนกรีตสด



รูปที่ 12-3 ความสามารถพันธ์ระหว่างอัตราส่วนของความหนาแน่นและอัตราส่วนของกำลังอัด



## 12.3 ปัจจัยที่มีผลต่อความสามารถเกิด

ความสามารถเท่าได้ขึ้นอยู่กับปัจจัยต่าง ๆ ที่มาเกี่ยวข้อง ดังใน ตารางที่ 12-3



รูปที่ 12-4 หินที่มีรูปร่างยาวหรือแบน จะทำให้คุณกรีตมีความสามารถเท่าได้ต่ำกว่า



รูปที่ 12-5 ส่วนผสมคอนกรีตที่มีอัตราส่วนทรายต่อมวลรวมทั้งหมดต่ำเกินไป จะเกิดการแยกตัวได้ช้า

ปัจจัยที่มีผลต่อความสามารถเกิด	ผลกระทบ
1. บันดและคุณสมบัติของวัสดุผสมคอนกรีต	<p><b>บุนช์เมนต์</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>ถ้าต้องการให้ความสามารถเกิดเท่ากัน บุนช์เมนต์ที่มีความละเอียดมากกว่าจะต้องการน้ำปริมาณมากกว่า</li> </ul> <p><b>มวลรวม</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>พิบารายที่มีขนาดคละตัว กะกำให้คุณกรีตมีความสามารถในการแยกตัวได้ดี</li> <li>พิบูลมันพิวเกลสิยง จะทำให้คุณกรีตมีการลื้นไหล่ต่อกันที่กว้างหรือแบบแพะพิวชุบระ</li> <li>ความพรุนของมวลรวม จะทำให้การดูดซึมน้ำสูงและลดความสามารถเกิดลง</li> <li>ถ้าต้องการให้ความสามารถเกิดเท่ากัน มวลรวมที่จะเอียดต้องใช้น้ำในส่วนผสมมากกว่ามวลรวมที่หายาบสารผสมเพิ่ม</li> <li>สารผสมเพิ่มบันดและอี้ดบางบันด เช่น เก้าออยที่มีคุณภาพดี เป็นต้น จะช่วยเพิ่มความสามารถลื้นไหล่ให้กับคอนกรีต</li> <li>สารกระเจยกิกฟองอากาศ (Air Entraining Agent) จะทำให้คุณกรีตมีการลื้นไหล่ขึ้น แต่กำลังอัดอาจลดลง</li> <li>สารลดน้ำจะช่วยเพิ่มความสามารถลื้นไหล่</li> </ul>
2. ส่วนผสมคอนกรีต	<p><b>ปริมาณน้ำผสมคอนกรีต</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>ปริมาณน้ำผสมคอนกรีตเป็นปัจจัยสำคัญที่มีผลผลกระทบต่อความสามารถเกิดของคอนกรีตสด โดยการเพิ่มปริมาณน้ำจะทำให้เกิดการหล่อลื้นในระหว่างอบุกามากขึ้น</li> <li>ปริมาณน้ำที่เพิ่มขึ้นจะทำให้เกิดเชื่องว่างเมื่อคอนกรีตแข็งตัวแล้วมากขึ้น ดังนั้นควรใช้ปริมาณน้ำที่เหมาะสม</li> <li>ปริมาณน้ำที่เพิ่อเหมาะสมกับช่องว่างระหว่างมวลรวมจึงมีผลต่อการหล่อลื้น</li> </ul> <p><b>อัตราส่วนมวลรวมต่อบุนช์เมนต์ (A/C)</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>ภายในได้ส่วนผสมคอนกรีตที่มีอัตราส่วนน้ำต่อบุนช์เมนต์คงที่ ความสามารถเกิดจะเพิ่มขึ้นถ้าอัตราส่วนมวลรวมต่อบุนช์เมนต์ลดลง</li> </ul> <p><b>อัตราส่วนทรายต่อมวลรวมทั้งหมด (S/A)</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>ส่วนผสมคอนกรีตที่มีอัตราส่วนทรายต่อมวลรวมทั้งหมดต่ำสามารถก่อให้เกิดการแยกตัวได้ รวมทั้งความสามารถเกิดจะต่ำลงด้วย</li> <li>ถ้าใช้กรายในส่วนผสมมากขึ้น อาจทำงานบ่ำขึ้น แต่จะสั่นเปลือยปริมาณบุนช์เมนต์มากขึ้นด้วย ถ้าจะยังคงกำลังอัดเท่าเดิม</li> </ul>

ตารางที่ 12-3 ปัจจัยที่มีผลต่อความสามารถเกิด

ปัจจัยที่มีผลต่อความสามารถเกิดได้	ผลกระทบ
3. เวลา หรืออายุของคอนกรีตสด	<ul style="list-style-type: none"> <li>เมื่อเวลาผ่านไป คอนกรีตสดจะเริ่มก่อตัวและแข็งตัวในที่สุด ที่เป็น เช่นนี้เพราะน้ำพสมคอนกรีตบางส่วนถูกใช้ไปในปฏิกิริยาไฮดรอลิก บางส่วนถูกดูดซับไว้โดยมวลรวม และบางส่วนระหว่างที่</li> <li>การเริ่มก่อตัวของคอนกรีตสามารถก่อตัวโดยการวัดความสามารถเกิดได้ที่สูญเสียไปกับเวลาที่ผ่านไป โดยการวัดค่าการสูญเสียค่ายุติธรรม หรือ “Slump Loss”</li> </ul>
4. อุณหภูมิอากาศ, อุณหภูมิคอนกรีตสด, ความเร็วลม, และความชื้นสัมผัสร์	<ul style="list-style-type: none"> <li>ถ้าหากครอง ลมแรง และมีความชื้นสัมผัสร์ต่ำ คอนกรีตสดจะมีอุณหภูมิสูง และมีอัตราการระเหยของน้ำสูงกว่าปกติ ทำให้คอนกรีตสูญเสียความสามารถเกิดได้เร็วขึ้น</li> </ul>
5. ระยะเวลางานคอนกรีต, ลำดับการผสม, และบีดและประสิทธิภาพของเครื่องผสม	<ul style="list-style-type: none"> <li>ถ้าระยะเวลางานคอนกรีตบ่อยเกินไป จะทำให้คอนกรีตสดมีเนื้อไม่สม่ำเสมอ มีความสามารถเกิดได้ไม่ดี และเกิดการแยกตัวได้บ่อย เมื่อคอนกรีตแข็งตัวแล้วอาจมีพิษห้ามไว้รับและมีฟองอากาศมาก</li> <li>ถ้าระยะเวลางานคอนกรีตนานเกินไป จะทำให้คอนกรีตสดมีความสามารถเกิดลดลง เป็นจากเกิดการสูญเสียบ้าเบងเดียวกับเหตุผลเรื่องเวลาหรืออายุของคอนกรีตสด</li> <li>ลำดับการผสม และบีดและประสิทธิภาพของเครื่องผสมที่แทรกต่างกันด้วยต่างกัน บวกกับให้คอนกรีตสดมีความสามารถเกิดได้แทรกต่างกันด้วย</li> </ul>

ตารางที่ 12-3 (ต่อ) ปัจจัยที่มีผลต่อความสามารถเกิดได้



รูปที่ 12-6 เนื้อคอนกรีตสดมีลักษณะแห้ง และมีความสามารถเกิดได้ต่ำ เนื่องจากคอนกรีตเริ่มก่อตัวและเกิดการสูญเสียน้ำไปบางส่วน

## 12.4 การยึดเกาะและการแยกตัว

ส่วนผสมของคอนกรีตสดที่ดีจะต้องมีความสามารถเกิดได้ดี ไม่มีการแยกตัว (Segregation) ของวัสดุคงคู่ประกอบ หรือคอนกรีตควรมีความสามารถสั่งสมอยู่เป็นเนื้อเดียวกันตลอดทุกส่วน นั่นคือ คอนกรีตมีการยึดเกาะ (Cohesion) ที่ดีนั่นเอง



รูปที่ 12-7 ลักษณะเนื้อคอนกรีตสดที่เหลวมากก่อตัวยาน้ำยาสมคอนกรีต มีเนื้อสัม่ำเสมอ มีการยึดเกาะดี และไม่เกิดการแยกตัว

คุณสมบัติความต้านทานต่อการแยกตัวของคอนกรีตสดมีความสำคัญ เพราะเป็นคุณสมบัติที่มีผลผลกระทบต่อความสามารถเกิดได้ของคอนกรีตสดเองและยังมีผลต่อกำลังและความคงทนของคอนกรีตแข็งตัวแล้วด้วย



รูปที่ 12-8 เนื้อค่อนกรีดสดเกิดการแยกตัว



รูปที่ 12-9 ค่อนกรีดสดเกิดการแยกตัว เนื่องจากมีการขอรากแบบส่วนผสม ค่อนกรีดไม่เหมาะสม

### ● รูปแบบของการแยกตัว

- มวลรวมทรายแบบตัวออกจากล้วนผสม เมื่อค่อนกรีดเคลื่อนที่ผ่านทางชัน หรือ มวลรวมทรายจะตัวลงมากกว่ามวลรวมละเอียด
- ชิ้นเนต์เพลสต์หรือน้ำปูนแยกตัวออกจากล้วนผสม เนื่องจากล้วนผสมเหลวมาก เกินไป หรือเกิดการเยิ่มชื้น

### ● ผลกระทบของการแยกตัว

ถ้าค่อนกรีดสดเกิดการแยกตัว การอัดแน่นค่อนกรีดอย่างสมบูรณ์จะกระทำได้ยาก และไม่สามารถทำให้ค่อนกรีดมีกำลังสูงเท่าที่ควรจะเป็น ล่งผลทำให้ค่อนกรีดแข็งตัวแล้วมีกำลัง แรงยึดเหนี่ยว ความคงทน และอ่ายการใช้งานลดลง

### ● สาเหตุของการแยกตัว

สาเหตุของการแยกตัวของค่อนกรีดสด ดังใน ตารางที่ 12-4

เลือกใช้วัสดุผสม ค่อนกรีดที่มีคุณสมบัติ ไม่เหมาะสม	ออกแบบส่วนผสม ค่อนกรีดไม่เหมาะสม	วิธีการก่อสร้าง ไม่ถูกต้อง
<ul style="list-style-type: none"> <li>ใช้มวลรวมทรายที่มีขนาดใหญ่เกิน 1 มิลลิเมตร</li> <li>ขนาดคละของมวลรวมไม่ต่ำ โดยเฉพาะการใช้กรวยที่มีขนาดคละ ออกทรายหรือมีขนาดคละขนาดต่ำ</li> <li>ใช้มวลรวมที่มีความถ่วงจำเพาะ แตกต่างกันมาก</li> </ul>	<ul style="list-style-type: none"> <li>มีสัดส่วนของมวลรวมทรายใน ส่วนผสมค่อนกรีดมากเกินไป</li> <li>สัดส่วนของส่วนละเอียด (ปูน ซีเมนต์และกราย) ในส่วนผสม ค่อนกรีด比例เกินไป</li> <li>ส่วนผสมค่อนกรีดที่เหลวมาก เกินไปหรือแท้ทั้งมากเกินไป</li> </ul>	<ul style="list-style-type: none"> <li>การล้ำเสียงหรือการชนส่างเป็น ระยะทางไกลมากเกินไป</li> <li>การเทค่อนกรีดไม่ถูกวิธี เช่น เท พ่นรากที่เปลี่ยนทิศทาง, ปล่อย ค่อนกรีดกระแทกกับสิ่งกีดขวาง, ปล่อยค่อนกรีดจากระยะที่สูงเกินไป</li> <li>การอัดแน่นไม่ถูกวิธี เช่น จี้เชี่ยวให้ค่อนกรีดไหลใน แนวราบ</li> </ul>

ตารางที่ 12-4 สาเหตุของการแยกตัว



รูปที่ 12-10 เครื่องมือทดสอบความต้านทานต่อการแยกตัวของค่อนกรีดสด “CPAC SERT Apparatus” นวัตกรรมด้านเครื่องมือทดสอบค่อนกรีด (ที่มา : ค่อนกรีดผสมเสริจชีแพค)

### ● วิธีการป้องกันการแยกตัว

วิธีการป้องกันการแยกตัวของค่อนกรีดสด ดังใน ตารางที่ 12-5

เลือกใช้วัสดุผสม ค่อนกรีดที่มีคุณสมบัติ เหมาะสม	ออกแบบส่วนผสม ค่อนกรีดให้เหมาะสม	ทำการก่อสร้าง ด้วยวิธีการที่ถูกต้อง
<ul style="list-style-type: none"> <li>ใช้มวลรวมทรายที่มีขนาดใหญ่ไม่เกิน 1 มิลลิเมตร</li> <li>ใช้มวลรวมที่มีขนาดคละต่ำ</li> <li>ใช้มวลรวมที่มีความถ่วงจำเพาะ ใกล้เคียงกัน</li> </ul>	<ul style="list-style-type: none"> <li>ทำให้ค่อนกรีดเหลวและมีความ สามารถเดินตัว โดยการใช้น้ำ ยาลดน้ำหนักที่การเพิ่ม ปริมาณน้ำ</li> <li>ออกแบบส่วนผสมค่อนกรีดให้ เหมาะสม มีส่วนละเอียด (ปูน ซีเมนต์และกราย) เพียงพอ</li> <li>ผสมสารพัสมเพิ่มประเภทและ ผสมเพิ่มเพื่อเพิ่มปริมาณส่วน ละเอียดในส่วนผสม</li> </ul>	<ul style="list-style-type: none"> <li>ล้ำเสียงอย่างถูกวิธี</li> <li>เทอ่างถูกวิธี</li> <li>อัดแน่นอย่างถูกวิธี</li> </ul>

ตารางที่ 12-5 วิธีการป้องกันการแยกตัว

## ● การทดสอบการยึดเกาะและการแยกตัว

โดยทั่วไป นิยมใช้วิธีสังเกตการยึดเกาะและการแยกตัวจากลักษณะเนื้อคอนกรีต  
สุดจากการทดสอบค่าญับตัว (Slump Test) ตามมาตรฐาน ASTM C 143

## 12.5 การเยิ้ม

การเยิ้ม (Bleeding) เป็นปรากฏการณ์การดูดน้ำของคอนกรีตสด และเป็นรูปแบบ  
หนึ่งของการแยกตัว ลักษณะที่สำคัญคือ น้ำซึ่งเป็นองค์ประกอบที่เบาที่สุดในส่วนผสมบางส่วน  
ถูกดันให้ลอดตัวขึ้นมาอยู่ที่ผิวน้ำของคอนกรีตสด อันเนื่องมาจากกรรมจมลงของมวลรวมซึ่ง  
เป็นองค์ประกอบที่หนักกว่าในส่วนผสม และการเยิ้มจะหยุดเมื่อชิ้นต์เพลต์แข็งตัวพอที่จะ<sup>จะ</sup>  
หยุดการจมลงของมวลรวม



รูปที่ 12-11 การเยิ้มของน้ำและน้ำยาเนื้อของสารลดน้ำพิเศษ (Superplasticizer)  
ในส่วนผสมคอนกรีตมากเกินไป

## ● รูปแบบของการเยิ้ม

1. การเยิ้มที่เกิดขึ้นค่อนข้างสม่ำเสมอทั่งผิวน้ำคอนกรีต มักเกิดในปริมาณน้อย  
และไม่เป็นอันตรายนัก
2. การเยิ้มที่เกิดขึ้นอย่างมากเฉพาะบางบริเวณหรือเฉพาะจุด โดยปกติจะเป็น<sup>จะ</sup>  
อันตรายต่อคอนกรีต



รูปที่ 12-12 การเยิ้มของน้ำและน้ำยา  
ซึ่งมากที่ผิวน้ำคอนกรีตเฉพาะจุด

## ● ผลกระทบของการเยิ้ม

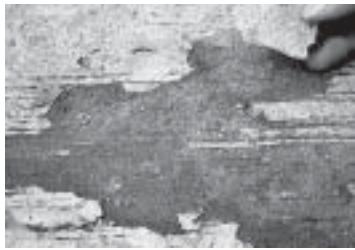
การเยิ้มจะส่งผลกระทบต่อคุณภาพของคอนกรีตใน 3 ลักษณะ คือ

1. ทำให้ผิวคอนกรีตอ่อนแอบางมากเฉพาะบางบริเวณหรือเฉพาะจุด โดยปกติจะเป็น<sup>จะ</sup>  
ไส้เดี้ยง



รูปที่ 12-13 การเยิ้มของคอนกรีตที่  
มากเกินไป ทำให้ผิวน้ำคอนกรีตเป็น<sup>เป็น</sup>  
ไส้เดี้ยง

ถ้าคอนกรีตเด็กการเยิ้มน้ำซึ่งมากที่ผิวด้านบนมากเกินไป เมื่อคอนกรีตแข็งตัว<sup>ตัว</sup>  
แล้วผิวด้านบนของคอนกรีตจะมีค่าอัตราล่วงน้ำต่อปูนซีเมนต์สูงสุดหรือมีกำลัง

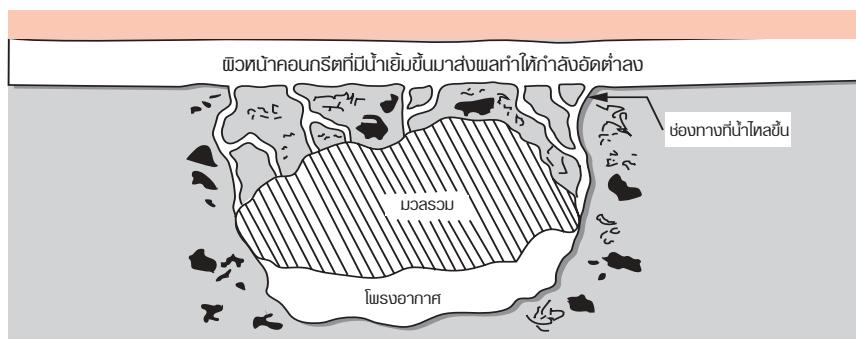


รูปที่ 12-14 ผิวน้ำคอกอนกรีตเกิดเป็นชั้นบาง ๆ ที่เรียกว่า Laitance ทำให้หดตัวล่อนเป็นแผ่น ๆ ซึ่งมีลักษณะจากการแต่งผิวน้ำคอกอนกรีตในขณะที่ยังมีน้ำเยิ่มอยู่

ต่ำที่สุด จึงมีแนวโน้มเกิดการเป็นฝุ่น (Dusting) ได้ง่าย โดยเฉพาะผิวน้ำคอกอนกรีตซึ่งต้องรับการขัดสีจากล้อ碾านพาหนะปริมาณมาก และถ้ามีการแต่งผิวน้ำคอกอนกรีตในขณะที่ยังมีน้ำเยิ่มอยู่ จะทำให้เกิดการผลงของน้ำกับอนุภาคละเอียดของปูนซีเมนต์และทราย เนื่องคอกอนกรีตแข็งตัวแล้วจะเกิดชั้นของล้วนและเยียด หรือ “Laitance” บริเวณผิวด้านบนของคอกอนกรีต ซึ่งมีลักษณะเป็นชั้นบาง ๆ ที่อ่อนแอก มีรูพรุนสูง มีกำลังต่ำ และมีความด้านทานการขัดสีต่ำ จึงมีแนวโน้มที่จะเกิดการหลุดล่อนเป็นแผ่น ๆ (Peeling) หรือเกิดการเป็นฝุ่นได้ง่ายเข่นกัน ดังนั้นจึงควรยึดเวลาการแต่งผิวน้ำคอกอนกรีตออกไป เพื่อให้น้ำที่ผิวยังคงออกไประบุน นอกจากนี้ กรณีงานเทคโนโลยีคอกอนกรีตทับบนผิวคอกอนกรีตเก่าซึ่งเกิด Laitance ขึ้น เช่น การเทคโนโลยีดูจานรากขนาดใหญ่ จะเกิดชั้นที่อ่อนแอกและเป็นรูพรุน ทำให้โครงสร้างน้ำขาดความคงทน ดังนั้นหากต้องทับเทคโนโลยีคอกอนกรีตชั้นใหม่ทับ จำเป็นต้องทำการขัดล้างชั้น Laitance บนผิวน้ำคอกอนกรีตชั้นเก่าออกก่อน

## 2. ทำให้เกิดโพรงอากาศข้างใต้มวลรวมทรายและเหล็กเสริม และทำให้เหล็กเสริมเป็นสนิม

นอกจากน้ำที่ลอดผ่านมาแล้วน้ำบางส่วนจะถูกกักไว้ใต้มวลรวมทรายและเหล็กเสริม ทำให้แรงยืดเหยี่ยวระหว่างมอร์ตาร์กับมวลรวมหรือเหล็กเสริมลดลงอย่างมาก และเมื่อคอกอนกรีตแข็งตัวแล้วจะเกิดโพรงอากาศ (Capillary Pores) ที่เรียงตัวต่อเนื่องในทิศทางเดียวกันทำให้การซึมผ่านได้ช่องน้ำเข้าสู่ภายในเนื้อคอกอนกรีตโดยเฉพาะในระหว่างแนวนอนอาจเพิ่มขึ้น และยังทำให้เหล็กเสริมเป็นสนิมเร็วขึ้นด้วย การเยิ่มจะพบรูปแบบที่บ่อยในงานเทคโนโลยีคอกอนกรีตพื้นที่ขนาดใหญ่ เช่น ฐานรากขนาดใหญ่ และถนน เป็นต้น

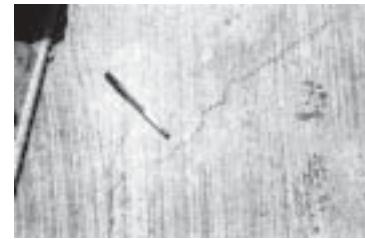


รูปที่ 12-15 การเยิ่มของคอกอนกรีตสุดท้ายให้เกิดโพรงอากาศข้างใต้มวลรวมทราย

## 3. มีผลกระทบต่อการเกิดการแตกร้าวในช่วงที่คอกอนกรีตกำลังก่อตัว

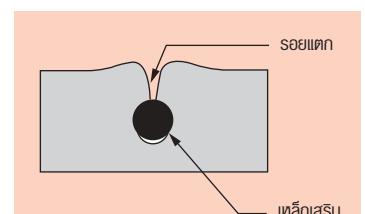
3.1 มีผลกระทบต่อการเกิดการแตกร้าวเนื่องจากการหดตัวในขณะกำลังก่อตัว (Plastic Shrinkage Crack) ของคอกอนกรีต : การแตกร้าวชนิดนี้ มีลักษณะมาจากคอกอนกรีตในสภาพพลาสติกหรือในช่วงหลังจากการแต่งผิวน้ำคอกอนกรีตแล้วเสร็จจนถึงช่วงที่คอกอนกรีตเริ่มก่อตัว โดยทั่วไปจะเกิดในช่วง 30 นาที ถึง 6 ชั่วโมง หรืออาจเกิดชั้นซ้ำกันนี้ ถ้ามีการใช้สารหน่วงการ

ก่อตัวจะทำให้คอนกรีตก่อตัวนานขึ้น) มืออัตราการระเหยของน้ำจากผิวน้ำคอนกรีตออกสู่ภายนอกสูงกว่าอัตราการเยิ่มของน้ำขึ้นมาที่ผิวน้ำคอนกรีต ทำให้ผิวน้ำคอนกรีตแห้ง จึงเกิดการหดตัวและเกิดห่วงแรงดึง (Tensile Stress) ขึ้น และถ้าหันน่วยแรงดึงนี้เกิดขึ้นสูงกว่ากำลังรับแรงดึงของคอนกรีต (Tensile Strength) ผิวน้ำคอนกรีตจะเกิดการแตกร้าวขึ้นได้ รูปแบบของรอยแตกร้าว จะมีรูปแบบไม่แน่นอน และมักเกิดขึ้นกับโครงสร้างคอนกรีตที่มีพื้นที่ผิวสัมผัสกับอากาศมาก เช่น ถนน, และพื้นสนามบิน เป็นต้น จะเห็นว่า แม้โดยทั่วไปการเยิ่มจะล่งผลเสียต่อกุณภาพที่ผิวน้ำคอนกรีตและเหล็กเสริม แต่การเกิดการเยิ่มเพียงเล็กน้อยและในอัตราที่ไม่น้อยกว่าอัตราการระเหยของน้ำออกสู่สิ่งแวดล้อมแล้ว กลับจะส่งผลดีต่อการช่วยลดโอกาสเกิดการแตกร้าวนิดนึงได้ดีกว่า เพราะถ้าหากไม่เกิดการเยิ่มขึ้นเลยหรือเกิดน้อยเกินไปและคอนกรีตไม่ได้รับการบ่มอย่างทันเวลา ผิวน้ำคอนกรีตก็จะมีโอกาสเกิดการแตกร้าวลักษณะนี้ได้ง่ายกว่า



รูปที่ 12-16 ลักษณะรอยแตกร้าวเนื่องจากการหดตัวในขณะกำลังรักษา (Plastic Shrinkage Crack)

**3.2 มีผลกระทบต่อการเกิดการแตกร้าวเนื่องจากการหดตัวในขณะกำลังรักษา (Plastic Settlement Crack) ของคอนกรีต :** การแตกร้าวชนิดนี้ มีสาเหตุมาจากคอนกรีตในสภาพพลาสติก (โดยทั่วไปจะเกิดในช่วง 10 นาทีถึง 3 ชั่วโมง) เกิดการหดตัวที่แตกต่างกันในเนื้อคอนกรีตเนื่องมาจากการหดตัวของเหล็กเสริมที่มีลักษณะเดียวกัน ทำให้เกิดการยึดรั้ง (Restraint) ขึ้นที่บริเวณผิวด้านบนหรือด้านข้างของข้อรับน้ำหนัก แล้วเกิดหนวยแรงดึงขึ้น และถ้าหันน่วยแรงดึงนี้เกิดขึ้นสูงกว่ากำลังรับแรงดึงของคอนกรีต ผิวคอนกรีตจะเกิดการแตกร้าวขึ้นได้ โดยมักเกิดการแตกร้าวกับข้อรับน้ำหนักของโครงสร้างที่มีความหนามากหรือมีความสูง เช่น รอยแตกร้าวตามแนวเหล็กเสริมกันร้าวที่ผิวด้านบนของฐานราก, และรอยแตกร้าวที่ผิวด้านข้างตามแนวเหล็กปลอกของเสา เป็นต้น ถ้าคอนกรีตเกิดการเยิ่มขึ้นมาก ก็จะมีแนวโน้มทำให้เนื้อคอนกรีตเกิดการหดตัวที่แตกต่างกันมาก และเกิดการแตกร้าวชนิดนี้ได้มากกว่าด้วย



รูปที่ 12-17 ลักษณะรอยแตกร้าวเนื่องจากการหดตัวในขณะกำลังรักษา (Plastic Settlement Crack)

## ● ปัจจัยที่มีผลและวิธีการลดการเยิ่ม

### 1. ชนิดและคุณสมบัติของวัสดุผสมคอนกรีต

**1.1 ปูนซีเมนต์ :** การใช้ปูนซีเมนต์ที่มีความละเอียดสูงกว่า จะเกิดการเยิ่มน้อยกว่าทั้งนี้เป็นไปได้ว่าปูนซีเมนต์ที่มีความละเอียดสูงกว่าจะทำปฏิกิริยากับน้ำได้เร็วกว่า และอัตราการตกตะกอนของอนุภาคปูนซีเมนต์ในคอนกรีตลดลงมากกว่า คุณสมบัติอื่น ๆ ของปูนซีเมนต์ที่ล่งผลกระทบต่อการเยิ่ม เช่น ปูนซีเมนต์ที่เป็นด่างมากกว่า หรือมีองค์ประกอบของ  $C_3A$  มากกว่า มีแนวโน้มจะเกิดการเยิ่มน้อยกว่า เพราะทำให้คอนกรีตลดสูญเสียค่าบุบตัว (Slump Loss) เร็วกว่า



1.2 มวลรวม : การใช้มวลรวมละเอียดหรือทรายที่มีความละเอียดมากกว่า โดยเฉพาะอนุภาคมวลรวมละเอียดที่มีขนาดเล็กกว่า 150 ไมครอน (ผ่านตะแกรงมาตรฐานเบอร์ 100) จะช่วยลดปริมาณการเยิ้มได้ แต่วัสดุที่ละเอียดมากนี้ต้องเป็นผู้ช่วยของมวลรวมละเอียดหรือผู้ช่วยทราย ไม่ใช่ตัว

1.3 สารผสมเพิ่ม : การใช้แร่ผสมเพิ่ม เช่น ซิลิกาฟูม (Silica Fume) ซึ่งมีความละเอียดสูงมาก จะช่วยลดการเยิ้มได้ หรือใช้สารเคมีผสมเพิ่ม เช่นสารกระเจาทักษะฟองอากาศ หรือสารเร่งการก่อตัว ก็จะช่วยลดการเยิ้มได้ เช่นกัน

## 2. ส่วนผสมคอนกรีต

2.1 ปริมาณน้ำผสมคอนกรีต : ปริมาณน้ำในส่วนผสมคอนกรีตเป็นปัจจัยสำคัญของการเยิ้มน้ำของคอนกรีตสด ถ้ามีน้ำในส่วนผสมน้อยกว่า มีแนวโน้มจะเกิดการเยิ้มน้อยกว่า

2.2 ปริมาณส่วนละเอียด : การใช้ปริมาณปูนซีเมนต์หรือใช้ทรายในส่วนผสมคอนกรีตปริมาณมากกว่า มีแนวโน้มจะเกิดการเยิ้มน้อยกว่า

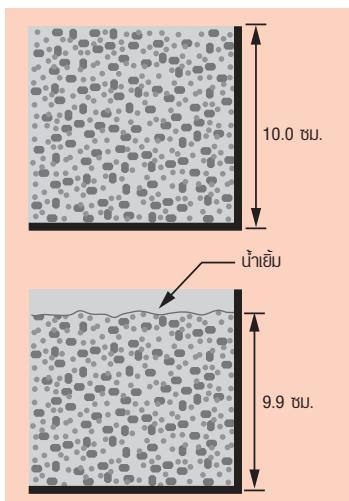
3. เวลาการก่อตัวของคอนกรีต : การออกแบบส่วนผสมคอนกรีตให้มีอัตราการเกิดปฏิกิริยาไไซเดรชั่นเร็วขึ้นหรือมีเวลาการก่อตัวเร็วขึ้น จะช่วยลดปริมาณการเยิ้มได้

4. สภาพแวดล้อม : อุณหภูมิอากาศในช่วงปกติที่สูงกว่า จะทำให้คอนกรีตมีอัตราการเยิ้มเร็วกว่า แต่ปริมาณการเยิ้มที่เกิดขึ้นรวมทั้งหมดอาจไม่แตกต่างกันอย่างไรก็ตาม อุณหภูมิอากาศที่ต่ำมาก อาจเพิ่มปริมาณการเยิ้มได้ ทั้งนี้อาจเป็นไปได้ว่าคอนกรีตก่อตัวช้ากว่าปกติ จึงมีช่วงเวลาในการเยิ้มนานขึ้น

### ● การทดสอบการเยิ้ม

การหาค่าการเยิ้มสามารถแสดงออกมาเป็นปริมาณซึ่งได้จากอัตราส่วนค่ายุบตัวลงต่อหน่วยความสูงของคอนกรีตดังแสดงใน รูปที่ 12-18

การทดสอบการเยิ้ม นิยมทดสอบตามมาตรฐาน ASTM C 232

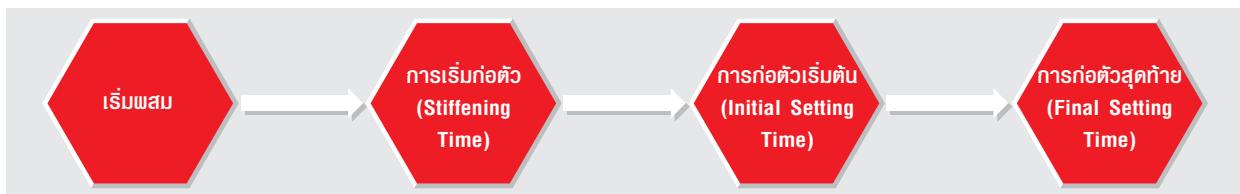


รูปที่ 12-18 การหาค่าการเยิ้มของคอนกรีตสด

## 12.6 เวลาการก่อตัว

การก่อตัว (Setting) และการแข็งตัว (Hardening) เป็นปรากฏการณ์หนึ่งของซีเมนต์เพสต์ที่เกิดปฏิกิริยาไไซเดรชั่น ทำให้เกิดการเติมเต็มช่องว่างภายในด้วยผลิตผลจากปฏิกิริยา ดังนั้นการก่อตัวของคอนกรีตจึงถือเป็นลักษณะทางกายภาพที่แสดงให้เห็นถึงขั้นตอนการเกิดปฏิกิริยาไไซเดรชั่นของซีเมนต์เพสต์ในคอนกรีตและเป็นกระบวนการเริ่มแข็งตัวของคอนกรีตสด

เวลาการก่อตัวมีความสำคัญมากต่อการทำงานคอนกรีต โดยเฉพาะในส่วนที่เกี่ยวข้องกับเวลาการเทคโนโลยี การทำตัวแบบแบ่งได้เป็น 3 ระยะ ดัง รูปที่ 12-19



รูปที่ 12-19 ขั้นตอนการก่อตัวของคอนกรีต

#### ระยะที่ 1 : เวลาการเริ่มก่อตัว (Stiffening Time)

คือ เวลาที่มอร์ตาร์สามารถรับแรงเลี้ยดทานจากเครื่องทดสอบได้ 5 กิโลกรัมต่อตารางเซนติเมตร [หรือ 70 ปอนด์ต่อตารางนิ้ว] ณ เวลาที่คอนกรีตรีบเริ่มแข็งกระด้างหรือเริ่มจับตัวกันแล้ว

#### ระยะที่ 2 : เวลาการก่อตัวเริ่มต้น (Initial Setting Time)

คือ เวลาที่มอร์ตาร์สามารถรับแรงเลี้ยดทานจากเครื่องทดสอบได้ 35 กิโลกรัมต่อตารางเซนติเมตร [หรือ 500 ปอนด์ต่อตารางนิ้ว] ณ เวลาที่คอนกรีตรีบเริ่มแข็งตัวแล้ว และเป็นเวลาโดยประมาณในการสิ้นสุดการเทและการอัดแน่นคอนกรีต ถ้าเทคอนกรีตสดชั้นใหม่ทับลงไปอีกจะก่อให้เกิด Cold Joint

#### ระยะที่ 3 : เวลาการก่อตัวสุดท้าย (Final Setting Time)

คือ เวลาที่มอร์ตาร์สามารถรับแรงเลี้ยดทานจากเครื่องทดสอบได้ 276 กิโลกรัมต่อตารางเซนติเมตร [หรือ 4,000 ปอนด์ต่อตารางนิ้ว] ณ เวลาที่คอนกรีตแข็งตัวสมบูรณ์แล้ว และเริ่มมีการพัฒนากำลังอย่างชัดเจน

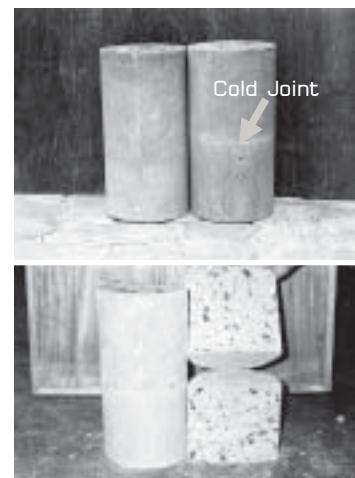
ค่าแรงเลี้ยดทานดังกล่าว นี้ เป็นค่าที่กำหนดขึ้นโดยการทดสอบเวลาการก่อตัวของคอนกรีตด้วยวิธีการหาความต้านทานต่อการกด (Penetration Resistance) ของมอร์ตาร์ที่ได้จากการร่อนล้วนผ่านผลสมคอนกรีตผ่านตะแกรงร่อนมาตรฐาน ตามมาตรฐาน ASTM C 403

ค่าความสามารถรับแรงเลี้ยดทานของมอร์ตาร์ไม่ได้แสดงถึงค่ากำลังอัดของคอนกรีตทั้งนี้ เพราะที่เวลาการก่อตัวเริ่มต้นหรือค่าแรงเลี้ยดทานของมอร์ตาร์ 35 กิโลกรัมต่อตารางเซนติเมตร คอนกรีตยังไม่มีค่ากำลังอัดเลย และที่เวลาการก่อตัวสุดท้ายหรือค่าแรงเลี้ยดทานของมอร์ตาร์ 276 กิโลกรัมต่อตารางเซนติเมตร คอนกรีตมีกำลังอัดเพียง 7 กิโลกรัมต่อตารางเซนติเมตร

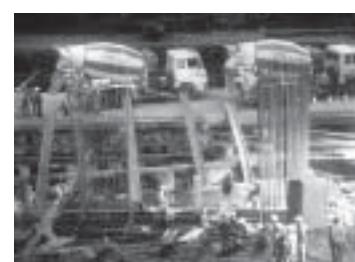
เวลาการก่อตัวของคอนกรีตไม่เหมือนกับเวลาการก่อตัวของปูนซีเมนต์ แต่มีส่วนคล้ายกันเวลาการก่อตัวของมอร์ตาร์ ดังนั้นการหาเวลาการก่อตัวของคอนกรีต จึงทำได้โดยการหาเวลาการก่อตัวของมอร์ตาร์

การทำงานเทคอนกรีตจะต้องให้เสร็จลื้นก่อนเวลาการเริ่มก่อตัว (Stiffening Time) เพราะถ้าเหลือกว่านี้ คอนกรีตจะเริ่มจับตัวกันแล้ว

ในปัจจุบันได้มีการพัฒนาสารผสมเพิ่มประเภทสารลดน้ำหน่วงการก่อตัว ซึ่งโดยทั่วไปจะช่วยยืดเวลาการเริ่มก่อตัว ตั้งแต่ 2 - 8 ชั่วโมง หรืออาจนานกว่านี้ ทั้งนี้ขึ้นอยู่กับชนิดและปริมาณสารในส่วนผสมคอนกรีต จึงช่วยเพิ่มระยะเวลาการเทคอนกรีตได้นานขึ้น อีกทั้งในอุตสาหกรรมคอนกรีตผสมเสร็จ ยังช่วยให้สามารถขนส่งคอนกรีตจากโรงงานคอนกรีตผสมเสร็จไปยังที่ก่อสร้างได้โดยไม่ต้องใช้รถบรรทุกแม่เหล็ก หรือมีระยะเวลาการขนส่งนาน ฯ ได้อีกด้วย



รูปที่ 12-20 ตัวอย่างการเกิด Cold Joint ในการทดสอบในห้องปฏิบัติการ



รูปที่ 12-21 งานเทคอนกรีตสำหรับโครงสร้างฐานรากแผ่นขนาดใหญ่ ซึ่งต้องใช้ระยะเวลานาน จำเป็นต้องใช้คอนกรีตที่ได้รับการอกรอบแบบให้มีเวลาการก่อตัวนานเพียงพอ เพื่อไม่ให้เกิด Cold Joint ระหว่างชั้นคอนกรีตที่เทกันกับชั้นที่เทกัน



การทราบระยะเวลาการก่อตัวของคอนกรีต จะช่วยให้สามารถวางแผนการทำงาน คอนกรีต ได้แก่ การผสม, การลำเลียงหรือการขนส่ง, การเทและการอัดแน่น, การเด่นผิวหน้า, การบ่มและการถอดแบบหล่อคอนกรีต ได้อย่างเหมาะสม

### ● ปัจจัยที่มีผลต่อเวลาการก่อตัว

เวลาการก่อตัวของคอนกรีตขึ้นอยู่กับปัจจัยหลาย ๆ ประการที่สำคัญ ซึ่งส่งผลกระทบต่ออัตราการเกิดปฏิกิริยาไฮเดรชันของซีเมนต์เพลสต์ในคอนกรีต คือ



รูปที่ 12-22 คอนกรีตไม่แข็งตัวหรือมีเนื้อบุบ มีสาเหตุมาจากการใช้สารหน่วงการก่อตัวมากเกินไป

#### 1. ชนิดและคุณสมบัติของวัสดุผสมคอนกรีต

1.1 **ปูนซีเมนต์** : ขึ้นอยู่กับองค์ประกอบทางเคมีที่สำคัญคือ  $C_3A$ ,  $C_3S$ , และ ยิปซัม โดยปูนซีเมนต์ที่มีค่า  $C_3A$  และ  $C_3S$  ต่ำกว่า และมียิปซัมสูงกว่า จะทำให้คอนกรีตมีการก่อตัวนานกว่า

1.2 **สารผสมเพิ่ม** : สารผสมเพิ่มประเภทหน่วงการก่อตัว จะทำให้คอนกรีต มีการก่อตัวนานขึ้น

#### 2. อัตราส่วนน้ำต่อปูนซีเมนต์ ( $W/C$ Ratio) : ค่า $W/C$ สูง คอนกรีตจะมีการก่อตัวนานกว่า

#### 3. สภาพแวดล้อม

3.1 **อุณหภูมิของอากาศ** : อุณหภูมิอากาศที่ต่ำกว่า คอนกรีตจะมีการก่อตัวนานกว่า

3.2 **ความชื้นสัมพัทธ์** : ความชื้นสัมพัทธ์ที่สูงกว่า คอนกรีตจะมีการก่อตัวนานกว่า

#### 4. ความหนาบางของโครงสร้างคอนกรีต : โครงสร้างที่หนากว่าคอนกรีตจะมีการก่อตัวนานกว่า

ในบางกรณีอาจมีปัญหาด้านการก่อตัวผิดปกติของคอนกรีต ซึ่งแบ่งได้เป็น 2 ลักษณะ คือ

1. **การก่อตัวผิดปกติ (False Set)** คือ หลังจากผสมระยะเวลาหนึ่ง คอนกรีตจะแข็งตัวช้าลง แต่พอผสมต่อไป ก็จะเหลวเหมือนคอนกรีตปกติ สาเหตุเกิดจากโมเลกุลของน้ำในยิปซัมถูกดึงออกไปในกระบวนการการบด ดังนั้นมีอิฐรีมผสมยิปซัมที่จะดึงน้ำบางส่วนเพื่อคืนตัวเป็นยิปซัมอย่างเดิม โดยเริ่มจับเป็นกลุ่มแล้วค่อย ๆ กระจายตัวออก จึงทำให้เกิดการแข็งตัวช้าลงหนึ่ง

2. **การก่อตัวเร็ว (Flash Set)** ลักษณะการก่อตัวจะเกิดขึ้นเร็วมากและไม่คืนกลับสู่สภาพเหลวอีก กรณีเช่นนี้จะเกิดเมื่อมีส่วนผสมของ Calcium Aluminate หรือ Monosulfato Aluminate มากเกินไป

### ● การทดสอบเวลาการก่อตัว

นิยมทดสอบตามมาตรฐาน ASTM C 403

## 12.7 หน่วยน้ำหนัก

หน่วยน้ำหนัก (Unit Weight) คือ ค่าหน้าที่ของคอนกรีตต่อหน่วยปริมาตร โดยรวมปริมาตรอาคารด้วย มีประโยชน์สำหรับการคำนวณเปลี่ยนค่าจากปริมาตรให้เป็นค่าหน้าที่น้ำหนักหรือจากค่าหน้าที่ให้เป็นปริมาตรเพื่อคำนวณหาค่าหน้าที่น้ำหนักของโครงสร้างของคอนกรีต

- ประเภทของคอนกรีตตามหน่วยน้ำหนักของคอนกรีต

### คอนกรีตทั่วไป (Normal Weight Concrete)

คือ คอนกรีตที่มีหน่วยน้ำหนักประมาณ 2,400 กิโลกรัมต่อลูกบาศก์เมตร (หรืออยู่ในช่วง 2,200 - 2,600 กิโลกรัมต่อลูกบาศก์เมตร) ใช้สำหรับงานโครงสร้างทั่วไป เช่น บ้าน, อาคาร, และถนน เป็นต้น

### คอนกรีตเบา (Lightweight Concrete)

คือ คอนกรีตที่มีหน่วยน้ำหนักอยู่ในช่วง 300 ถึง 1,850 กิโลกรัมต่อลูกบาศก์เมตร นิยมนำไปใช้ในการก่อสร้างตั้งแต่ที่เป็นงานกันความร้อนจนถึงใช้เป็นชั้นล่างของโครงสร้างโดยมีวัตถุประสงค์หลักเพื่อลดน้ำหนักของอาคาร

### คอนกรีตหนัก (Heavyweight Concrete)

คือ คอนกรีตที่มีหน่วยน้ำหนักมากกว่า 3,200 กิโลกรัมต่อลูกบาศก์เมตร โดยทั่วไปนิยมใช้สำหรับงานโครงสร้างป้องกันรังสีหรือกัมมันตภาพรังสี

- ปัจจัยที่มีผลต่อหน่วยน้ำหนัก

- ปริมาณอากาศในคอนกรีต

ปริมาณของว่างของน้ำที่ถูกกักอยู่ใต้มวลรวมหรือเหล็กเสริม (Entrapped Air) และปริมาณฟองอากาศที่ถูกกักกระจาย (Entrained Air) ในคอนกรีตที่มากกว่า จะทำให้คอนกรีตมีหน่วยน้ำหนักน้อยกว่า

- ชนิดและสัดส่วนของมวลรวมในส่วนผสมคอนกรีต

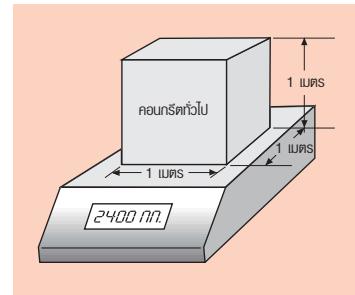
มวลรวมปกติที่ใช้สำหรับทำคอนกรีตโดยทั่วไป มีหน่วยน้ำหนักอยู่ระหว่าง 1,100 - 1,750 กิโลกรัมต่อลูกบาศก์เมตร, มวลรวมเบา (Lightweight Aggregate) ที่ใช้สำหรับการผลิตคอนกรีตเบา มีหน่วยน้ำหนักอยู่ระหว่าง 60 - 1,000 กิโลกรัมต่อลูกบาศก์เมตร, ส่วนมวลรวมหนัก (Heavyweight Aggregate) ที่ใช้สำหรับการผลิตคอนกรีตหนัก มีหน่วยน้ำหนักอยู่ระหว่าง 2,100 - 6,100 กิโลกรัมต่อลูกบาศก์เมตร ดังนั้นชนิดและสัดส่วนของมวลรวมในส่วนผสมคอนกรีต จึงเป็นปัจจัยที่มีผลกระทบต่อหน่วยน้ำหนักของคอนกรีต

- อัตราส่วนน้ำต่อปูนซีเมนต์

ถ้าคอนกรีตมีอัตราส่วนน้ำต่อปูนซีเมนต์ต่ำกว่า คอนกรีตจะมีเนื้อแน่นกว่า และมีหน่วยน้ำหนักสูงขึ้นตามไปด้วย

- การทดสอบหน่วยน้ำหนัก

นิยมทดสอบตามมาตรฐาน ASTM C 138



รูปที่ 12-23 คอนกรีตโดยทั่วไป มีหน่วยน้ำหนักประมาณ 2,400 กิโลกรัมต่อลูกบาศก์เมตร



## 12.8 ปริมาณอากาศ

ปริมาณอากาศ (Air Content) คือ สัดส่วนของปริมาตรอากาศที่มีอยู่ภายในคอนกรีตต่อหอน้ำยปริมาตรของคอนกรีตนั้น

งานก่อสร้างบางประเภท เช่น งานก่อสร้างพื้นห้องเย็น มีข้อกำหนดให้ใช้คอนกรีตที่มีปริมาณอากาศ 3 - 5% จึงจำเป็นอย่างยิ่งที่จะต้องทดสอบว่าปริมาณอากาศในคอนกรีตเป็นไปตามข้อกำหนดหรือไม่ ทั้งนี้เพราะในการใช้งานห้องเย็น ที่จุดเยือกแข็ง (Freezing) น้ำในโครงสร้างปีลลาเร่ (Capillary Pores) ในคอนกรีตจะเริ่มเปลี่ยนเป็นน้ำแข็ง ซึ่งมีปริมาตรเพิ่มขึ้น จึงเกิดการขยายตัวจนเต็ม แล้วน้ำส่วนเกินจะถูกผลักดันไปยังโครงสร้าง (Air Voids) ผ่านทางเนื้อชีเมนต์เพลสต์ ความดันที่เกิดขึ้นภายในเนื้อคอนกรีตจะขึ้นอยู่กับความสามารถในการหลอกของน้ำจากโครงสร้างปีลลาเร่ไปยังโครงสร้าง ถ้าความดันมีค่ามากอาจส่งผลทำให้คอนกรีตเกิดการแตกร้าวได้ การใส่สารกระเจรษกักฟองอากาศจะเป็นการเพิ่มโครงสร้างให้กระเจรษอยู่ทั่วเนื้อคอนกรีตและมีปริมาณมากเพียงพอ ทำให้น้ำจากโครงสร้างปีลลาเร่สามารถไหลไปยังโครงสร้างได้สะดวกขึ้น ดังนั้นความดันภายในคอนกรีตจึงลดลงขณะที่อุณหภูมิสูงขึ้นน้ำในโครงสร้างจะละลาย (Thawing) และหลอกลับเข้าสู่เนื้อชีเมนต์เพลสต์ ทำให้คอนกรีตสามารถคงทนอยู่ในสภาวะที่ต้องมีการเปลี่ยนแปลงอุณหภูมิที่จุดเยือกแข็งได้อย่างต่อเนื่อง

ปริมาณอากาศในคอนกรีตถ้ามีน้อยกว่าข้อกำหนด จะไม่ก่อให้เกิดประโยชน์ด้านความสามารถ แต่ถ้ามีมากเกินไป จะทำให้กำลังอัดของคอนกรีตต่ำลง

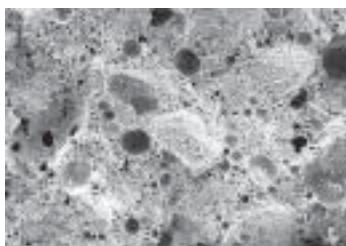
### ● ประเภทและผลกระทบของโครงสร้างอากาศ (Air Voids) ในคอนกรีต

#### 1. โครงสร้างของน้ำที่ถูกกักไว้ (Entrapped Air Voids)

โครงสร้างชนิดนี้จะมีขนาดใหญ่ (อาจมีขนาดใหญ่ถึง 3 มิลลิเมตร) โดยเฉพาะโครงสร้างที่อยู่ใต้มวลรวมทรายและเหล็กเสริม โดยจะเกิดมากในบริเวณที่ทำการจี้เขียวย่ำคอนกรีตไม่ตีเพียงพอ ทำให้ภายในห้องการจี้เขียวยังคงเหลือน้ำและฟองอากาศส่วนหนึ่งถูกกักอยู่ใต้เม็ดทินหรือกรวดหรือเหล็กเสริม หรือเกิดจากมีน้ำส่วนเกินในส่วนผสมมากเกินไป เมื่อคอนกรีตแข็งตัวและน้ำระเหยออกไปแล้ว ก็จะเกิดเป็นโครงสร้างขึ้นในเนื้อคอนกรีต ทำให้ความทึบหัวความแข็งแรง และความสามารถของคอนกรีตลดลง

#### 2. ฟองอากาศที่ถูกกักกระจาย (Entrained Air Voids)

ฟองอากาศชนิดนี้เกิดจากการใส่สารกระเจรษกักฟองอากาศในส่วนผสมคอนกรีต ซึ่งทำให้เกิดการเปลี่ยนแปลงคุณสมบัติบนผิวนุภาคที่มักจะรวมกันอยู่ระหว่างผิวน้ำและอากาศทำให้เร่งตึงผิวลดลง ก่อให้เกิดฟองอากาศขนาดเล็ก ซึ่งมีขนาดอยู่ในช่วง 50 - 200 ไมครอน กระจายอยู่อย่างลม่ำเสมอและคงตัวอยู่ภายในเนื้อคอนกรีต ฟองอากาศที่ถูกกักกระจายและมีปริมาณที่เพิ่มขึ้นนี้ จะช่วยเพิ่มความสามารถให้แก่คอนกรีตในงานห้องเย็น นอกจากนี้ยังช่วยเพิ่มความสามารถให้ลดการแยกตัว แต่จะทำให้กำลังของคอนกรีตลดลง



รูปที่ 12-24 ภาพถ่ายกำลังขยายสูงของฟองอากาศที่ถูกกักกระจายอยู่ในเนื้อคอนกรีต

● ปัจจัยที่มีผลต่อปริมาณอากาศ

1. ชนิดและคุณสมบัติของวัสดุผสมคอนกรีต
2. ส่วนผสมคอนกรีต
3. การเจือย่างคอนกรีต

การลดช่องว่างนี้ทำได้โดยการเลือกใช้มวลรวมที่มีส่วนคละตี ออกแบบคอนกรีตให้มีค่าอัตราส่วนน้ำต่ำปูนซีเมนต์ที่ต่ำ เลือกใช้น้ำยาผสมคอนกรีตที่มีประสิทธิภาพ คอนกรีตลดมีความเหลวพอดีจะเจือย่างเข้าแบบได้ง่าย และที่สำคัญที่สุด คือ ต้องมีการเจือย่างคอนกรีตอย่างถูกต้องและเพียงพอ

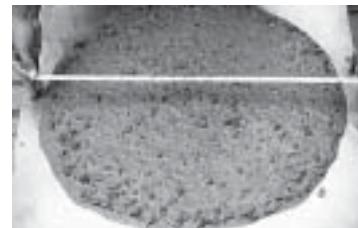
● การทดสอบปริมาณอากาศ

นิยามทดสอบตามมาตรฐาน ASTM C 231

## 12.9 คุณสมบัติของคอนกรีตสดก่อตัว

คอนกรีตสดที่ดี ควรมีคุณสมบัติต่างๆ ดังใน ตารางที่ 12-6

คุณสมบัติ	คำอธิบาย
1. การผสม	<ul style="list-style-type: none"> <li>ผสมได้เยี่ยงพอบมีเนื้อสับไม่เป็นก้อนใหญ่ส่วน</li> </ul>
2. ความสามารถเกิด	<ul style="list-style-type: none"> <li>เมื่อเจือยห้องตัดส่งคอนกรีตสดกึ่งจุดเกิด คอนกรีตสดยังคงมีความสามารถเกิดใหม่กับการใช้งานสามารถให้ลักษณะเด่นที่หลากหลายทุกมุมอย่างสมบูรณ์ ด้วยวิธีการเทและ การตัดแบบหักหัก</li> </ul>
3. ความต้านทานต่อการแยกตัว	<ul style="list-style-type: none"> <li>มีความต้านทานต่อการแยกตัวสูง ไม่เกิดการแยกตัวในระหว่างการเจือยและในขณะเก็บคอนกรีต</li> <li>สำหรับคอนกรีตที่เกิดด้วยปั๊มคอนกรีตควรมีคุณสมบัติที่สำคัญคือ ต้องไม่แยกตัวเมื่อถูกแรงดึงจากปั๊ม และให้ใบ่อได้สะดวก</li> </ul>
4. ไม่เกิดการเย็นมากเกินไป	<ul style="list-style-type: none"> <li>ไม่เกิดการเย็นมากเกินไป จนทำให้การตั้งพิเศษนำไปสังเคราะห์และมีผลกระแทกต่อกันมากขึ้น</li> </ul>
5. เวลาการก่อตัว	<ul style="list-style-type: none"> <li>มีเวลาในการก่อตัวนานพอที่จะสามารถทำงานได้กัน</li> </ul>
6. อุณหภูมิ	<ul style="list-style-type: none"> <li>มีอุณหภูมิของเหมือนสูงเกินไป จนมีผลกระแทกต่อความสามารถเกิด</li> </ul>
7. ฟองอากาศ	<ul style="list-style-type: none"> <li>มีปริมาณฟองอากาศเพียงพอ เช่นมีผลต่อความสามารถก่อตัว</li> </ul>
8. คุณสมบัติอื่นๆ ตามลักษณะการใช้งาน	<ul style="list-style-type: none"> <li>สำหรับคอนกรีตที่ใช้เก็บน้ำรากขนาดใหญ่ ควรมีคุณสมบัติที่สำคัญ คือ มีค่าอุบัติสูง สามารถรักษาความชื้นได้ดี เมื่อหลักสิ่งความร้อนจากภายนอก</li> </ul>



รูปที่ 12-25 คอนกรีตสดที่ดี จะต้องมีเนื้อส่วนที่ละเอียดและมีความสามารถเกิดใหม่กันทุกส่วน มีความสามารถเกิดใหม่ที่ดี โดยไม่เกิดการแยกตัวชัด และไม่เกิดการเยิ่มมากเกินไป และมีเวลาการก่อตัวนานให้พอน

ตารางที่ 12-6 คุณสมบัติของคอนกรีตสดที่ดี



## 12.10 การทดสอบคอนกรีต

การทดสอบคอนกรีตมีวัตถุประสงค์เพื่อตรวจสอบว่าล้วนผลสมคอนกรีตที่ได้รับการออกแบบเป็นน้ำหนัก มีคุณสมบัติต่าง ๆ เช่น ค่าอุบัติ, เวลาการก่อตัว, ปริมาณอากาศ ตามที่ต้องการหรือไม่ การทดสอบแต่ละอย่างที่จะกล่าวต่อไปนี้ ผู้ออกแบบล้วนผลสมคอนกรีตจะเลือกทดสอบเฉพาะส่วนที่เกี่ยวข้องกับงานเท่านั้น

### 12.10.1 การเตรียมและการพสมคอนกรีตในห้องปฏิบัติการ

- มาตรฐานที่ใช้

ASTM C 192

Standard Practice for

Making and Curing Concrete Test Specimens in the Laboratory

- ขอบข่าย

ล้วนหนึ่งของข้อปฏิบัติมาตรฐานนี้ครอบคลุมวิธีการผลสมคอนกรีตในห้องปฏิบัติการภายใต้การควบคุมวัสดุที่ถูกต้อง

- ความสำคัญและการใช้งาน

1. เพื่อใช้เป็นข้อปฏิบัติมาตรฐานในการจัดเตรียมวัสดุและการผลสมคอนกรีตภายใต้สภาพห้องปฏิบัติการ
2. ใช้คอนกรีตสดที่ได้นำมาในการพัฒนาข้อมูลเพื่อวัดคุณภาพต่าง ๆ ได้แก่ ส่วนผสมคอนกรีตสำหรับโครงการก่อสร้าง, การประเมินผลล้วนผลและวัสดุที่แตกต่างกัน, ความล้มเหลวของการทดสอบแบบไม่ทำลาย (Nondestructive Tests), และการจัดเตรียมตัวอย่างเพื่อวัดคุณภาพในการวิจัยและพัฒนา



ก ) เครื่องผสมแบบลูกข่าง



ข ) เครื่องผสมแบบกระทะ

รูปที่ 12-26 ตัวอย่างเครื่องผสม  
คอนกรีตที่ใช้ในห้องปฏิบัติการ

- เครื่องผสม

โดยทั่วไปเครื่องผสมที่ใช้ในห้องปฏิบัติการมี 2 ลักษณะ คือ

1. เครื่องผสมแบบลูกข่าง (Revolving Drum, Tilting Mixer)
2. เครื่องผสมแบบกระทะ (Pan Mixer)

- วิธีการเตรียมวัสดุสมคอนกรีต

หลังจากออกแบบล้วนผลสมคอนกรีตเรียบร้อยแล้ว นำล้วนผลที่ได้มาทำการซึ้งหน้าหักปูนเขียนต์, มวลรวมไทยบาน, มวลรวมละเอียด, สารผสมเพิ่มชนิด爹, และวัดปริมาตรหน้าและน้ำยา ตามล้วนผลสมคอนกรีต โดยต้องคำนวณเบรับน้ำหนักของมวลรวมตามค่าความชื้นในสภาพที่เป็นจริง เสร็จแล้วนำวัสดุดังกล่าวเทใส่เครื่องผสม

## ● วิธีการผสมคอนกรีต

ก่อนที่จะผสมคอนกรีตใช้จริง ควรผสมมอร์tarเคลือบผิวภายในเครื่องผสมก่อน เพื่อลดการสูญเสียมอร์tarที่ติดอยู่ที่ผิวภายในเครื่องผสมภายหลังการเทคอนกรีตสดที่ผสมเสร็จแล้วออกจากเครื่องผสม

ลำดับก่อนหลังในการใส่วัสดุลงในเครื่องผสมมีความสำคัญเช่นกัน เพื่อให้ได้ส่วนผสมคอนกรีตที่ผสมอย่างถูกต้องและมีเนื้อสม่ำเสมอ โดยจะใส่มวลรวมทราย, มวลรวมละเอียด, ปูนซีเมนต์, และน้ำ ตามลำดับ ถ้ามีการใช้น้ำยาผสมคอนกรีต จะผสมน้ำยา กับน้ำก่อนแล้วจึงเทใส่ในเครื่องผสม

### วิธีการผสมคอนกรีตด้วยเครื่องผสมตามมาตรฐาน มีดังนี้

1. วิธีการเตรียมและการใส่สารผสมเพิ่มในเครื่องผสม กรณีสารผสมเพิ่มนิดเดียวที่ไม่ละลายน้ำและใช้ปริมาณน้อยไม่เกิน 10% โดยนำหัวน้ำหักของปูนซีเมนต์ ควรนำมาผสมกับปูนซีเมนต์ก่อนใส่ในเครื่องผสม แต่ถ้าใช้ปริมาณเกิน 10% เช่น แร่ผสมเพิ่มประเภทสารปอกโซลาน ควรใส่ในเครื่องผสมในลักษณะคล้ายกับการใส่ปูนซีเมนต์ กรณีสารผสมเพิ่มนิดเดียวที่ละลายน้ำได้หรือนำน้ำยาผสมคอนกรีต การนำมาผสมกับน้ำก่อนใส่ในเครื่องผสม
2. ใส่มวลรวมทราย ตามด้วยบางส่วนของน้ำชึ้งได้ผสมกับน้ำยาผสมคอนกรีตแล้ว
3. เปิดเครื่องผสมให้ทำงาน และใส่มวลรวมละเอียด ปูนซีเมนต์ และน้ำชึ้งได้ผสมน้ำยาผสมคอนกรีตแล้ว ตามลำดับ แต่ถ้าไม่สามารถใส่วัสดุในขณะที่เครื่องผสมยังเปิดอยู่ได้ ก็ให้เปิดเครื่องผสมที่ใส่มวลรวมทรายและน้ำพร้อมน้ำยาบางส่วน แล้ว ให้หมุนลักษณะ 2 - 3 รอบก่อน ปิดเครื่อง และจึงค่อยใส่วัสดุที่เหลือ นอกจากนี้ ในทางปฏิบัติ อาจสับลำดับของการใส่มวลรวมละเอียดกับปูนซีเมนต์เพื่อลดปริมาณฝุ่นที่เกิดขึ้นจากการผสมคอนกรีต
4. ภายนอกจากการใส่วัสดุชนิดต่างๆ ครบแล้ว ให้ผสมล่วงผสมทั้งหมดเป็นเวลา 3 นาที
5. พยุงเครื่องผสม 3 นาที ปิดฝาเครื่องผสม เพื่อไม่ให้น้ำระเหยออก
6. ผสมต่ออีก 2 นาที และเทใส่รดเข็นเพื่อนำไปทดสอบต่อไป



รูปที่ 12-27 การเทน้ำซึ่งได้ผสมกับน้ำยา ก่อนแล้วลงในเครื่องผสมซึ่งได้ใส่ทินทรีย์ และปูนซีเมนต์ก่อนแล้ว

## 12.10.2 การวัดอุณหภูมิ

วัดอุณหภูมิอากาศ และวัดอุณหภูมิของคอนกรีต บันทึกเป็นข้อมูลไว้ใช้ในการวิเคราะห์ทั้งนี้ เพราะอุณหภูมิมีผลต่อคุณสมบัติของคอนกรีต เช่น ความสามารถเทResourceId และเวลาการก่อตัวเป็นต้น



รูปที่ 12-28 การวัดอุณหภูมิของคอนกรีต เพื่อเป็นข้อมูลประกอบการวิเคราะห์ร่วมกับคุณสมบัติอื่น ๆ ของคอนกรีต

## 12.10.3 การทดสอบค่าอุบัติ

### ● มาตรฐานที่ใช้

ASTM C 143

Standard Test Method for

Slump of Hydraulic Cement Concrete



### ● ขอบข่าย

วิธีการทดสอบนี้ครอบคลุมการหาค่าอยุบตัวของคอนกรีตทั้งในห้องปฏิบัติการและในภาคสนาม

### ● สรุปวิธีการทดสอบ

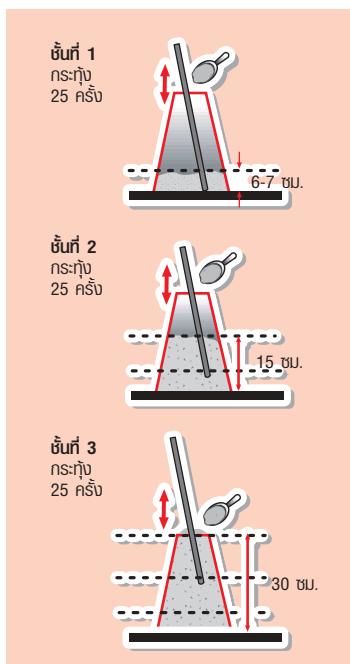
เทเละอัดแน่นตัวอย่างคอนกรีตสดในแบบรูปโคนหรือรูปกรวยตัดด้วยเหล็กคำยกแบบโคนขึ้น คอนกรีตจะอยู่ตัวลง วัดระยะห่างของคุณย์กลางของผิวนของคอนกรีตระหว่างจุดเริ่มต้นกับจุดที่เคลื่อนที่ไป และรายงานเป็นค่าอยุบตัวของคอนกรีต

### ● ความสำคัญและการใช้งาน

- เพื่อให้ได้ข้อมูลที่ได้จากการทดสอบหาค่าอยุบตัวของคอนกรีตสด
- วิธีการทดสอบนี้สามารถใช้ได้กับคอนกรีตที่เข้มแข็งขนาดโตสุดไม่เกิน  $1\frac{1}{2}$  นิ้ว [3.75 เซนติเมตร] แต่ถ้าเกินค่านี้ ให้อ่อนเยาส่วนที่ใหญ่กว่าออก ก่อนตามวิธีการตามมาตรฐาน ASTM C 172
- วิธีการทดสอบนี้ไม่เหมาะสมสำหรับคอนกรีตประเภท Non-plastic และ Non-cohesive กล่าวคือ คอนกรีตที่มีค่าอยุบตัวน้อยกว่า  $1.5$  เซนติเมตร ( $\frac{1}{2}$  นิ้ว) อาจจะไม่มีคุณสมบัติเป็นพลาสติกเพียงพอ และคอนกรีตที่มีค่าอยุบตัวมากกว่า  $23.0$  เซนติเมตร ( $9$  นิ้ว) อาจไม่มีคุณสมบัติการยืดเคาระที่ดีเพียงพอสำหรับวิธี การทดสอบนี้ ดังนั้นจึงควรระมัดระวังในการแปลความหมายผลการทดสอบด้วย



รูปที่ 12-29 อุปกรณ์ทดสอบค่าอยุบตัว



รูปที่ 12-30 ปริมาณคอนกรีตที่ใส่ในแบบรูปโคนและการคำ

### ● อุปกรณ์

- แบบรูปโคนหรือรูปกรวยตัด เส้นผ่าศูนย์กลางด้านบน  $10$  เซนติเมตร และ ด้านล่าง  $20$  เซนติเมตร สูง  $30$  เซนติเมตร มีหัวจับและแผ่นเหล็กยึนห้องนา สำหรับใช้เท้าเหยียบทั้งสองข้าง
- เหล็กคำ ขนาดเส้นผ่าศูนย์กลาง  $1.6$  เซนติเมตร ยาว  $60$  เซนติเมตร ปลาย กลมมน
- แผ่นเหล็กสำหรับรองมีลักษณะเรียบเป็นระนาบ
- ข้อนตัก, เกรียงเหล็ก, และตับเมตรหรือไม้บรรทัด

### ● วิธีการทดสอบ

- นำอุปกรณ์จุ่มน้ำให้เปียก
- วางแผ่นเหล็กลงกับพื้นราบ นำแบบรูปโคนขึ้นวาง ใช้เท้าเหยียบปลายทั้งสอง ข้างไว้
- ใช้ข้อนตักคอนกรีตสดใส่ลงในแบบรูปโคน โดยแบ่งเป็น  $3$  ชั้น แต่ละชั้นให้มี ปริมาตรเท่าๆ กัน ชั้นที่  $1$  ใส่คอนกรีตในแบบสูงประมาณ  $6 - 7$  เซนติเมตร กระหุงด้วยเหล็กคำ  $25$  ครั้ง ให้ทั่วพื้นที่ใส่คอนกรีตชั้นที่  $2$  จนได้ส่วนสูงประมาณ  $15$  เซนติเมตร กระหุงให้ทั่วลุตึงคอนกรีตชั้นที่  $1$  เล็กน้อย ใส่คอนกรีตชั้นที่  $3$

ให้พ้นขอบจนเต็มแล้วจะรุ่งให้หะลุคอนกรีตขันที่ 2 เล็กน้อย ปิดผิวน้ำคอนกรีตให้เรียบ รวมทั้งทำความสะอาดบริเวณแบบและแผ่นเหล็กรอง

4. ตึงแบบรูปโคนขึ้นตรง ๆ โดยไม่หมุนหรือเอียง
5. วางแบบรูปโคนลงข้าง ๆ คอนกรีต แล้ววัดค่าญบตัวของคอนกรีตค่าญบตัว (Slump) คือ ค่าที่คอนกรีตยุบตัวลงจากเดิม โดยวัดที่จุดกึ่งกลางของคอนกรีตที่ยุบตัว ในการวัดให้วัดละเอียงดึง 0.5 เซนติเมตร



รูปที่ 12-31 การวัดค่าญบตัว

- รูปแบบของการยุบตัว

รูปแบบของการยุบตัวของคอนกรีตโดยทั่วไปมี 3 รูปแบบ คือ

1. การยุบตัวแบบถูกต้อง (True Slump) เป็นการยุบตัวของคอนกรีตภายใต้น้ำหนักของคอนกรีตเอง
2. การยุบตัวแบบเฉือน (Shear Slump) เป็นการยุบตัวแบบเฉือนซึ่งเป็นการยุบตัวที่เกิดจากการเลื่อนไถลของคอนกรีตส่วนบนในลักษณะเฉือนลงไปด้านข้าง
3. การยุบตัวแบบล้ม (Collapse Slump) เป็นการยุบตัวที่เกิดจากคอนกรีตเมื่อมีความเหลวมาก

การยุบตัวแบบถูกต้อง (True Slump)

การยุบตัวแบบเฉือน (Shear Slump)

การยุบตัวแบบล้ม (Collapse Slump)

ถ้าหากคอนกรีตมีการยุบตัวแบบเฉือน หรือแยกตัว เพราะเหลวมากเกินไป ให้ทำการทดสอบใหม่โดยใช้คอนกรีตที่ยังไม่ได้ใช้ในการทดสอบถ้าหากทำการทดสอบอย่างถูกวิธีทั้งสองครั้งติดต่อ กันแล้ว คอนกรีตยังมีการยุบตัวแบบเฉือนหรือแยกตัวอยู่ แสดงว่าการทดสอบค่าญบตัวอาจไม่เหมาะสมสำหรับคอนกรีตนี้

- ค่าคลาดเคลื่อนของค่าญบตัว

มาตรฐานทั่วไปกำหนดให้ค่าคลาดเคลื่อนของค่าญบตัว มีค่า  $\pm 2.5$  เซนติเมตร เช่น ถ้าต้องการค่าญบตัว 7.5 เซนติเมตร ค่าที่ยอมรับได้ คือ  $7.5 \pm 2.5$  เซนติเมตร หรือ 5.0 - 10.0 เซนติเมตร

- ค่าญบตัวสำหรับงานคอนกรีต

ค่าญบตัวสำหรับงานคอนกรีตประเภทต่าง ๆ แสดงอยู่ใน ตารางที่ 12-7

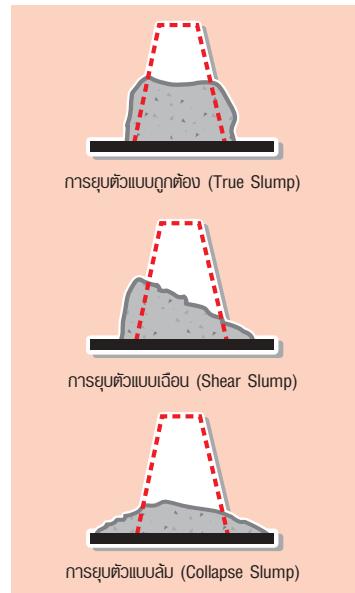
#### 12.10.4 การทดสอบการสูญเสียค่าญบตัว

- สรุปวิธีการทดสอบ

ทดสอบด้วยวิธีการเดียวกับการทดสอบค่าญบตัว โดยจะทำการทดสอบค่าญบตัวตามเวลาที่กำหนดนั้นจากเวลาที่ทดสอบหากค่าญบตัวครั้งแรก

- ความสำคัญและการใช้งาน

เพื่อถูกว่าคอนกรีตมีค่าญบตัวลดลงตามเวลาอย่างไร



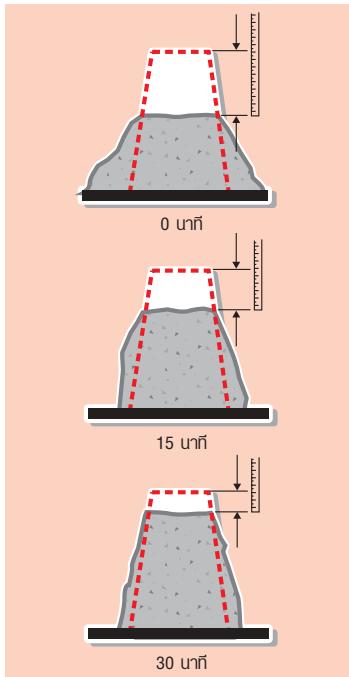
รูปที่ 12-32 รูปแบบของการยุบตัว



รูปที่ 12-33 การเทคอนกรีตงานถนนโดยทั่วไป ใช้คอนกรีตที่มีค่าญบตัว  $7.5 \pm 2.5$  เซนติเมตร



รูปที่ 12-34 การเทคอนกรีตงานเสาเข็มเจาะขนาดใหญ่ คอนกรีตควรมีค่าญบตัวมากกว่า 15 เซนติเมตร



รูปที่ 12-35 การสูญเสียค่าอยุบตัว

ประเภทของงานคอนกรีต	ค่าอยุบตัว (เซนติเมตร)
งานพื้นสนามบิน	$5.0 \pm 2.5$
งานคอนกรีตทั่วไป <ul style="list-style-type: none"> <li>พื้น ॥ระแน</li> <li>เสา คาน พนัง ॥ลักษณะพิเศษ</li> </ul>	<ul style="list-style-type: none"> <li><math>7.5 \pm 2.5</math></li> <li><math>10.0 \pm 2.5</math></li> </ul>
งานฐานรากทั่วไป	$10.0 \pm 2.5$
งานคอนกรีตปืนทั่วไป	
งานเสาเข็มเจาะขนาดเล็กหรือระบบแท้	
งานฐานรากแท้ขนาดใหญ่	
งานเทคอนกรีตใต้น้ำ	
งานฐานรากแท้ขนาดใหญ่	
งานที่ปืนหักกันและหักกัน	มากกว่า 15.0

ตารางที่ 12-7 ค่าอยุบตัวสำหรับงานคอนกรีตประเภทต่าง ๆ โดยทั่วไป

#### ● เครื่องมือและอุปกรณ์

ใช้อุปกรณ์ชุดเดียวกันกับการทดสอบค่าอยุบตัว

#### ● วิธีการทดสอบ

- นำคอนกรีตที่ผสมเสร็จเรียบร้อย วัดอุณหภูมิ และหาค่าอยุบตัวเริ่มต้น
- เทคอนกรีตกลับใส่เครื่องผสมทึบไว้โดยปิดฝาเครื่องผสมเพื่อไม่ให้น้ำระเหยออกมาก และควรเปิดเครื่องผสมให้หมุนเป็นระยะ ๆ
- เมื่อได้ระยะเวลาตามที่กำหนด เทคอนกรีตใส่รถเข็น ทดสอบค่าอยุบตัว และบันทึกค่า
- ทดสอบทุก ๆ 15 นาที หรือตามเวลาที่กำหนด จนคอนกรีตไม่มีค่าอยุบตัว หรือเหลือค่าอยุบตัวตามที่กำหนด
- นำผลทดสอบมาหาเวลาที่เหมาะสมในการใช้งานคอนกรีตต่อไป

### 12.10.5 การทดสอบการเยิ่ม

#### ● มาตรฐานที่ใช้

ASTM C 232

Standard Test Methods for

Bleeding of Concrete

#### ● ขอบข่าย

วิธีการทดสอบนี้ครอบคลุมการทดสอบพิมพ์ลักษณะของน้ำผึ้งคอนกรีตที่เยิ่มขึ้นมาจากตัวอย่างคอนกรีตสด

## ● สุรุปวิธีการทดสอบ

ตักตัวอย่างคอนกรีตใส่ในถังมาตรฐานและนำไป放ของอากาศออกตามวิธีการที่กำหนด ปล่อยทิ้งไว้ วัดปริมาณน้ำที่เยิ่มขึ้นมาตามเวลาที่กำหนด บันทึกค่า และคำนวนหาเปอร์เซ็นต์การเยิ่มน้ำของคอนกรีต

## ● ความสำคัญและการใช้งาน

วิธีการทดสอบนี้ เป็นวิธีการที่ใช้เพื่อหาผลของปัจจัยต่าง ๆ ที่มีผลกระทบต่อการเยิ่มของคอนกรีต เช่น ชนิดและคุณสมบัติของวัสดุผสมคอนกรีตชนิดต่าง ๆ, วิธีการทำงาน, และสภาพแวดล้อม เป็นต้น และยังอาจใช้หาความสอดคล้องกับข้อกำหนดปริมาณการเยิ่มที่ต้องการอีกด้วย

## ● เครื่องมือและอุปกรณ์

1. ถังเหล็กปูรงระบบอุ่น มีปริมาตรประมาณ 14 ลิตร มีเส้นผ่านศูนย์กลางภายในประมาณ  $25.5 \pm 0.5$  เซนติเมตร สูง  $28.0 \pm 0.5$  เซนติเมตร และหนา  $2.67 - 3.40$  มิลลิเมตร
2. เครื่องชั่งน้ำหนัก
3. กระบอกแก้วที่มีความจุ 100 มิลลิลิตร
4. เหล็กตัว ขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 1.6 เซนติเมตร
5. ลูกยาง, เกรียงเหล็ก, ต้อนยาง, และข้อติดต่อ
6. บีกเกอร์โลหะ [อาจมีหรือไม่ก็ได้]
7. เครื่องชั่งที่สามารถวัดได้ละเอียดถึง 1 กรัม [อาจมีหรือไม่ก็ได้]
8. ตู้อบหรือเตาไฟฟ้า [อาจมีหรือไม่ก็ได้]



รูปที่ 12-36 อุปกรณ์ทดสอบการเยิ่ม

## ● วิธีการทดสอบ

1. ขึ้นน้ำหนักถังเปล่า บันทึกค่า
2. ตักคอนกรีตใส่ลงในถัง โดยแบ่งเป็น 3 ชั้นเท่า ๆ กันโดยประมาณ มีความสูงรวม  $25.4 \pm 0.3$  เซนติเมตร แต่ละชั้นต่ำ 25 ครั้ง แล้วเคาะด้านข้างภาชนะด้วยตัวค้อนยาง 10 - 15 ครั้งต่อชั้น การทดสอบขั้นบน ให้ทำตะลุงผ่านขั้นข้างใต้ 2.5 เซนติเมตร (1 นิ้ว) ตามมาตรฐาน ASTM C 138
3. ปรับระดับผิวคอนกรีตด้านบนให้เรียบโดยพยาามใช้เกรียงเหล็กปาดให้น้อยครั้งที่สุด ขึ้นน้ำหนักคอนกรีตในถัง บันทึกค่า [ S ]
4. หลังจากปาดให้เรียบแล้ว เริ่มนับเวลา วัดอุณหภูมิคอนกรีต (ถ้าเป็นไปได้ในระหว่างการทดสอบ ควรควบคุมอุณหภูมิอากาศระหว่าง  $18 - 24^{\circ}\text{C}$ ) และปิดฝาถังด้วยเพื่อป้องกันน้ำระเหยออกมานะ



5. ใช้ลูกยางคุดน้ำที่เยิ่มขึ้นมาทุก 10 นาที ในช่วง 40 นาทีแรก แล้วหลังจากนั้นคุดน้ำทุก 30 นาที จนกระทั่งไม่มีการเยิ่มอีกด่อไป เพื่อความสะดวกในการดูดน้ำ ให้เขียงถังโดยการสอดท่อนไม้ทนาประมาณ 5 เซนติเมตรไว้ช้างได้ถักด้านหนึ่งเป็นเวลา 2 นาที ก่อนที่จะคุดน้ำ ภายหลังคุดน้ำให้จัดถังให้ได้ระดับตามเดิม ระวังอย่าให้มีการสั่นสะเทือน
6. รวบรวมน้ำไว้ในกรอบแก้ว แล้วบันทึกค่าปริมาณน้ำเยิ่มในแต่ละเวลา
7. ถ้าต้องการหาเฉพาะปริมาณน้ำเยิ่มโดยไม่รวมวัสดุอื่น ๆ ในส่วนผสมที่ป่นมากับน้ำ ให้รินน้ำเยิ่มทั้งหมดในกรอบแก้วใส่ในบีกเกอร์โลหะอย่างระมัดระวังแล้วชั่งน้ำหนักบีกเกอร์และน้ำเยิ่มทั้งหมด แล้วบันทึกค่า
8. ทำให้แห้งโดยการใช้ตู้อบหรือเตาไฟฟ้า จนได้น้ำหนักคงที่ แล้วบันทึกค่า
9. ค่าแตกต่างระหว่างน้ำหนักก่อนและหลังการทำให้แห้ง [ D ] คือ น้ำหนักของน้ำเยิ่ม

#### ● การคำนวณ

1. การคำนวณค่าปริมาตรการเยิ่มต่อพื้นที่ผิวน้ำคอนกรีต

$$\text{ปริมาตรการเยิ่มต่อพื้นที่ผิวน้ำ} = \frac{\text{ปริมาตรน้ำเยิ่ม}}{\text{พื้นที่ผิวน้ำของคอนกรีตในถัง}}$$

2. การคำนวณค่าเบอร์เข็นต์ของน้ำที่เยิ่มต่อน้ำที่ใช้ในการผสม

$$\text{เบอร์เข็นต์การเยิ่ม} = \frac{WD}{wS} \times 100$$

W = น้ำหนักตัวอย่างคอนกรีตในแบบทดสอบ, กิโลกรัม

w = น้ำหนักน้ำผสมคอนกรีตในแบบทดสอบ (ไม่รวมน้ำที่มวลรวมคุดซึมไว้ภายใต้), กิโลกรัม

S = น้ำหนักของตัวอย่างคอนกรีตในถัง, กรัม

D = น้ำหนักของน้ำเยิ่ม, กรัม

### 12.10.6 การทดสอบเวลาการก่อตัว

#### ● มาตรฐานที่ใช้

ASTM C 403

Standard Test Method for

Time of Setting of Concrete Mixtures by Penetration Resistance

#### ● ขอบข่าย

วิธีการทดสอบนี้ครอบคลุมการหาเวลาการก่อตัวของคอนกรีตที่มีค่าญูบตัวมากกว่าคุนย์ โดยวิธีการวัดความต้านทานต่อการกด (Penetration Resistance) ของมอร์ตาร์ที่ได้จากการร่อนล่วนผสมคอนกรีตผ่านตะแกรงร่อนมาตรฐาน

## ● สรุปวิธีการทดสอบ

เหตุว่าอย่างมอร์ตาร์ที่ได้จากการร่อนตัวอย่างคอนกรีตสด ลงในภาชนะและเก็บไว้ในอุณหภูมิอากาศที่กำหนด วัดค่าความด้านทานของมอร์ตาร์ต่อการกดของเข็มมาตรฐานแล้วพล็อกตราประวัติค่าความด้านทานการกดกับเวลาที่ผ่านไป เพื่อหาค่าเวลาการก่อตัวเริ่มต้น (Initial Setting Time) และค่าเวลาการก่อตัวสุดท้าย (Final Setting Time)

## ● ความสำคัญและการใช้งาน

1. เวลาที่มอมอร์ตาร์มีค่าความด้านทานต่อการกดตามค่าที่กำหนด ได้รับการนิยามให้ใช้เป็นค่าเวลาการก่อตัวของคอนกรีต
2. วิธีการทดสอบนี้สามารถใช้ทดลองจากปัจจัยต่าง ๆ ที่มีต่อเวลาการก่อตัวของคอนกรีต เช่น ปริมาณน้ำ, ชนิดและปริมาณของวัสดุประسان, และชนิดและปริมาณของสารผลเพิ่ม เป็นต้น และยังอาจใช้หาความสอดคล้องกับข้อกำหนดเวลาการก่อตัวที่ต้องการอีกด้วย

## ● เครื่องมือและอุปกรณ์

1. เครื่องมือเวลาการก่อตัวของคอนกรีต
2. ตะแกรงร่อนมาตรฐาน เบอร์ 4
3. เหล็กทำขนาดเล่นผ่านคูนเยกกลาง 1.6 เมตรติเมตร
4. แบบรูปทรงลูกบาศก์ขนาด 15 เมตรติเมตร
5. ค้อนยาง, ลูกยาง, เกรียงเหล็ก, และเทอร์โมมิเตอร์



รูปที่ 12-37 อุปกรณ์ทดสอบเวลาการก่อตัว

## ● วิธีการทดสอบ

1. นำตัวอย่างคอนกรีตมา\_r่อนผ่านตะแกรงร่อนมาตรฐานเบอร์ 4
2. ใช้เหล็กทำให้ทั่วพื้นที่ แล้วใช้ค้อนยางตีข้าง ๆ แบบ เพื่อไล่ฟองอากาศออกจากส่วนผสมให้เหลือห้องที่สุด
3. วัดอุณหภูมิ
4. ปาดผิวน้ำให้เรียบ
5. วางพื้นไว้ เมื่อมีน้ำลอดขึ้นมาให้ใช้ลูกยางคุณด้านห้องออก
6. ยกแบบวางบนเครื่องทดสอบที่ใส่หัวกดไว้เรียบร้อยแล้วกดให้หัวจมในเนื้อมอร์ตาร์ 2.5 เมตรติเมตร จดค่าหนาทันทีที่ขึ้นบนสเกลของเครื่องทดสอบ เวลาตั้งแต่เริ่มผลลงจนถึงเวลากด และขนาดของหัวกดที่ใช้เมื่อให้เลือกตั้งแต่ขนาดพื้นที่ 1, 1/2, 1/4, 1/10, 1/20, และ 1/40 ตารางนิวตัน ในการทดสอบจะเลือกหัวกดที่ใหญ่กว่าให้เหมาะสมกับสภาพมอร์ตาร์สด โดยในช่วงแรกจะใช้หัวกดขนาดใหญ่ก่อน และเมื่อเวลาผ่านไปมอร์ตาร์เริ่มก่อตัวมากขึ้น จะเลือกหัวกดขนาดเล็กลง ในการทดสอบต้องห้าแร่งต้านทานอย่างน้อย 6 จุด เพื่อคำนวณค่าเฉลี่ย



รูปที่ 12-38 การทดสอบเวลาการก่อตัว



● การคำนวณ

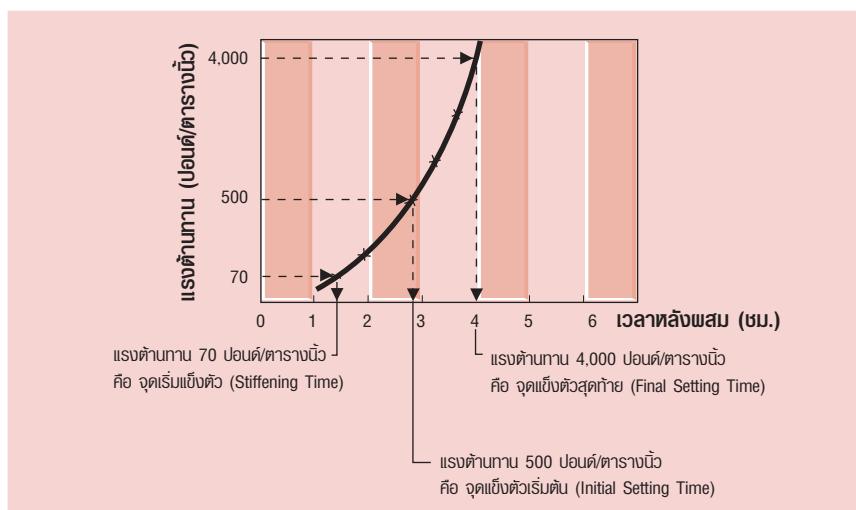
$$\text{แรงด้านทาน} = \frac{\text{น้ำหนักที่อ่อนได้จากสเกล}}{\text{พื้นที่หัวกด}}$$

● การเขียนกราฟ

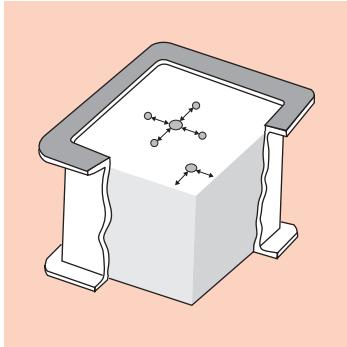
เมื่อได้ค่าแรงด้านทานและเวลาหลังจากผสม นำข้อมูลที่ได้มาเขียนกราฟ

- แกนนอน คือ เวลาหลังจากผสมคอนกรีต หน่วยเป็นชั่วโมง
- แกนตั้ง คือ ค่าแรงด้านทาน หน่วยเป็น ปอนด์ต่อตารางนิ้ว หรือ กิโลกรัมต่ำตารางเซนติเมตร

ลงจุดที่ได้แล้วลากเส้นกราฟ นำกราฟมาหาค่าเวลาการก่อตัวของคอนกรีต



รูปที่ 12-39 กราฟแสดงวิธีการหาเวลาการก่อตัวของคอนกรีต



รูปที่ 12-40 ระยะช่องว่างของการทดสอบเวลาการก่อตัว

● ข้อควรระวัง

1. ในกรณีใช้หัวกดคอนกรีตนี้ ระยะห่างระหว่างช่องที่กดต้องห่างกันไม่น้อยกว่า 2 เท่า ของเส้นผ่านศูนย์กลางของหัวกดที่ใช้ และต้องไม่น้อยกว่าครึ่งหนึ่ง
2. จุดที่กด จะต้องห่างจากขอบไม่น้อยกว่า 1 นิ้ว

## 12.10.7 การทดสอบหน่วยน้ำหนัก

● มาตรฐานที่ใช้

ASTM C 138

Standard Test Method for

Density (Unit Weight), Yield, and Air Content (Gravimetric) of Concrete

● ขอบข่าย

วิธีการทดสอบน้ำหนักคอนกรีตคือการหาความหนาแน่นของคอนกรีตสด

## ● ความสำคัญและการใช้งาน

มีประโยชน์สำหรับการคำนวณเปลี่ยนค่าจากปริมาตรให้เป็นค่าน้ำหนักหรือจากค่าน้ำหนักให้เป็นปริมาตร เพื่อคำนวนหาค่าน้ำหนักของโครงสร้างคอนกรีต

## ● เครื่องมือและอุปกรณ์

- ถังเหล็กสำหรับใส่คอนกรีต มีปริมาตรอย่างน้อย 6 ลิตร สำหรับกรณีใช้มวลรวมทรายขนาดโตสุดไม่เกิน 1 นิ้ว
- เหล็กทำ ขนาดเส้นผ่าศูนย์กลาง 1.6 เซนติเมตร
- เครื่องซึ่งชี้สามารถถ่วงค่าได้ละเอียดถึง 45 กรัม
- ข้อตัด, ค้อนยาง, และแผ่นเหล็กปิดหน้า
- เครื่องจีเขี่ยงไนซ์ดิไซมอนเตอร์ไฟฟ้า ความถี่ในขณะใช้งาน 7,000 รอบต่อนาที หรือมากกว่า หัวจีมีขนาดเส้นผ่าศูนย์กลาง 1.9 - 3.8 เซนติเมตร และยาวไม่น้อยกว่า 60 เซนติเมตร



รูปที่ 12-41 อุปกรณ์ทดสอบหน่วยน้ำหนัก

## ● วิธีการทดสอบ

- ซึ่งน้ำหนักถังเปล่าแล้วบันทึกค่า
- เดินนำ้าให้เต็มถังแล้วชั่งน้ำหนัก คำนวนหาปริมาตรของถัง โดยคำนวนจาก  

$$\text{ปริมาตรของถัง } [ V_c ] = \frac{\text{น้ำหนักของน้ำที่ชั่งได้}}{\text{ความหนาแน่นของน้ำ}}$$
- อัดแน่นคอนกรีตโดยวิธีการตำ เมื่อคอนกรีตมีค่าอุบตัวเกิน 7.5 เซนติเมตร, ตำหรือจีเขี่ย เมื่อคอนกรีตมีค่าอุบตัว 2.5 - 7.5 เซนติเมตร, และอัดแน่นโดยวิธีการจีเขี่ย เมื่อคอนกรีตมีค่าอุบตัวน้อยกว่า 2.5 เซนติเมตร
- กรณีการตำ : ตักคอนกรีตใส่ลงในถัง โดยแบ่งเป็น 3 ชั้นเท่าๆ กันโดยประมาณ แต่ละชั้นตำ 25 ครั้ง และเคาะด้านข้างภาชนะด้วยค้อนยาง 10 - 15 ครั้ง ต่อชั้น การตำสองชั้นบน ให้ตะหลุพ่านชั้นข้างใต้ 2.5 เซนติเมตร (1 นิ้ว)
- กรณีการจีเขี่ยภายใน : ตักคอนกรีตใส่และจีเขี่ย โดยแบ่งเป็น 2 ชั้นเท่าๆ กันโดยประมาณ จีเขี่ย 3 จุดต่อชั้น การจีเขี่ยชั้นบนสุด ให้ทะลุผ่านชั้นข้างใต้ 2.5 เซนติเมตร (1 นิ้ว)
- ใช้เหล็กปัดหน้าคอนกรีตให้เรียบ ทำความสะอาดด้านข้างถัง
- นำไปชั่งน้ำหนักอีกครั้ง บันทึกน้ำหนักที่ได้ [ W\_c ]

## ● การคำนวณ

$$\text{หน่วยน้ำหนักคอนกรีต} = \frac{\text{น้ำหนักคอนกรีตในถัง } [ W_c ]}{\text{ปริมาตรถัง } [ V_c ]}$$



## 12.10.8 การทดสอบปริมาณอากาศ

### ● มาตรฐานที่ใช้

ASTM C 231

Standard Test Method for

Air Content of Freshly Mixed Concrete by the Pressure Method

### ● ขอบข่าย

วิธีการทดสอบนี้ครอบคลุมการทดสอบปริมาณอากาศของคอนกรีตสด จากการสัมภากัด การเปลี่ยนแปลงปริมาตรของคอนกรีตเนื่องจากการเปลี่ยนแปลงความดัน

### ● ความสำคัญและการใช้งาน

ใช้ทดสอบปริมาณอากาศในคอนกรีตสด โดยไม่รวมอากาศที่อาจอยู่ภายในช่องว่างภายในอนุภาคมวลรวม



รูปที่ 12-42 อุปกรณ์ทดสอบปริมาณอากาศ

### ● เครื่องมือและอุปกรณ์

1. เออร์มิเตอร์
2. เหล็กคำ ขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 1.6 เซนติเมตร
3. ขอนตัก, ค้อนยาง, ลูกยาง, ภาชนะใส่น้ำ, และแผ่นเหล็กปิดหน้า

### ● วิธีการทดสอบ

1. นำอุปกรณ์ทั้งหมดไปจุ่มน้ำให้เปียก และใช้ผ้าช็ดผิวอุปกรณ์ที่เปียกให้แห้ง
2. ตักคอนกรีตใส่ลงไปในเออร์มิเตอร์ โดยแบ่งเป็น 3 ชั้นเท่า ๆ กันโดยประมาณ ในแต่ละชั้นคำ 25 ครั้งด้วยเหล็กคำ
3. ใช้ค้อนยางเคาะผิวด้านข้างของเออร์มิเตอร์โดยรอบ 10 – 15 ครั้ง เพื่อล่ออากาศในคอนกรีตออกให้หมด
4. ใช้แผ่นเหล็กปิดหน้าคอนกรีตให้เรียบ ทำความสะอาดบริเวณขอบเออร์มิเตอร์ ปิดฝ่าแล้วขันสกรูให้แน่น
5. เปิดวาล์วสำหรับใส่น้ำหัวส่องข้าง ใช้ลูกยางดูดหน้าใส่จุ่นเต็ม โดยสัมภากัดจากหน้าที่เหลือกมากถักด้านหนึ่ง เมื่อน้ำเต็มจึงปิดวาล์ว
6. อัดอากาศเข้าไปในหม้อล้มที่อยู่บริเวณฝาปิดจนเต็ม โดยสัมภากัดจากหน้าปิดของเครื่อง เข้มจะซึ้งที่เหลือศูนย์
7. กดปุ่มอัดอากาศ และใช้ค้อนยางเคาะผิวด้านข้างของเออร์มิเตอร์เบา ๆ
8. อ่านค่าปริมาณอากาศจากหน้าปัด และบันทึกค่า

### ● การประเมินผล

ในการทดสอบปริมาณอากาศควรทำการทดสอบครั้ง และค่าเบอร์เขินต์ของปริมาณอากาศที่ได้จากหัวส่องครั้ง ต้องแตกต่างกันไม่เกิน 0.2% นำค่าที่ได้หัวส่องมาหาค่าเฉลี่ย ค่าเฉลี่ยที่ได้คือค่าปริมาณอากาศในคอนกรีต

## มาตรฐานอ้างอิง

- E.I.T.Standard 1014-46 : ข้อกำหนดมาตรฐานวัสดุและการก่อสร้างสำหรับโครงสร้างคอนกรีต, คณานุกรรมการคอนกรีตและวัสดุ คณะกรรมการวิชาการสาขาวิศวกรรมโยธา วิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทย ในพระบรมราชูปถัมภ์
- ASTM C 125 : 2003 : Standard Terminology Relating to Concrete and Concrete Aggregates
- ASTM C 138 : 2001 : Standard Test Method for Density (Unit Weight), Yield, and Air Content (Gravimetric) of Concrete
- ASTM C 143 : 2003 : Standard Test Method for Slump of Hydraulic Cement Concrete
- ASTM C 172 : 2004 : Standard Practice for Sampling Freshly Mixed Concrete
- ASTM C 192 : 2002 : Standard Practice for Making and Curing Concrete Test Specimens in the Laboratory
- ASTM C 231 : 2004 : Standard Test Method for Air Content of Freshly Mixed Concrete by the Pressure Method
- ASTM C 232 : 2004 : Standard Test Methods for Bleeding of Concrete
- ASTM C 403 : 1999 : Standard Test Method for Time of Setting of Concrete Mixtures by Penetration Resistance
- BS EN 12350-1 : 2000 : Testing fresh concrete – Part 1: Sampling
- BS EN 12350-2 : 2000 : Testing fresh concrete – Part 2: Slump test
- BS EN 12350-3 : 2000 : Testing fresh concrete – Part 3: Vebe test
- BS EN 12350-4 : 2000 : Testing fresh concrete – Part 4: Degree of compactability
- BS EN 12350-5 : 2000 : Testing fresh concrete – Part 5: Flow table test
- BS EN 12350-6 : 2000 : Testing fresh concrete – Part 6: Density
- BS EN 12350-7 : 2000 : Testing fresh concrete – Part 7: Air content. Pressure methods

## เอกสารอ้างอิง

- 1 ชัชวาลย์ เศรษฐบุตร, “คอนกรีตเทคโนโลยี (Concrete Technology)”, คอนกรีตผสมเสร็จชีพ Eck, บริษัทผลิตภัณฑ์และวัสดุก่อสร้าง จำกัด, 2537.
- 2 บริษัทปูนซีเมนต์ไทยอุดรสาหกรรม จำกัด, “10 ขั้นตอนในการทำคอนกรีตที่ดี ตอนที่ 1”, 2546.
- 3 บริษัทผลิตภัณฑ์และวัสดุก่อสร้าง จำกัด, “คู่มือการทดสอบหิน ทราย และคอนกรีต”, คอนกรีตผสมเสร็จชีพ Eck, 2543.
- 4 วิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทย ในพระบรมราชูปถัมภ์, “ความคงทนของคอนกรีต”, คณานุกรรมการคอนกรีตและวัสดุ ภายใต้คณะกรรมการวิชาการสาขาวิศวกรรมโยธา, 2543.
- 5 เอกสารวิชาการของคอนกรีตผสมเสร็จชีพ Eck, บริษัทผลิตภัณฑ์และวัสดุก่อสร้าง จำกัด, 2545.
- 6 ACI Committee 116, “ACI 116R : 2000 : Cement and Concrete Terminology”, 2002.
- 7 A. M. Neville, “Properties of Concrete”, Fourth Edition, 1999.
- 8 G. H. Tattersall, “Workability and Quality Control of Concrete”.
- 9 P. Kumar Mehta and Paulo J.M. Monteiro, “Concrete Structure, Properties, and Materials”, 1993.
- 10 [bsonline.techindex.co.uk](http://bsonline.techindex.co.uk)
- 11 [ciks.cbt.nist.gov](http://ciks.cbt.nist.gov)
- 12 [www.astm.org](http://www.astm.org)
- 13 [www.geocities.com](http://www.geocities.com)