

การศึกษาผลกระทบของฝุ่นทรายที่มีต่อคุณสมบัติคอนกรีต

อรรถพล เลิศศรีเมืองคล วิศวกร ส่วนการตลาด กิจการคุณนภร์ใจสมสู่ใจนคุณครุฑลวง

บทคัดย่อ: วัตถุประสงค์ของการศึกษานี้ เพื่อศึกษาถึงผลกระทบของผู้นทรรายนี่ที่มีต่อกุณสมบัติทางด้านความสามารถเหตุได้, การก่อตัว และด้านกำลังอัดของคอนกรีต โดยการใช้หรายที่มีขนาดเล็กกว่า 150 μm (ผ่านตะแกรงเบอร์ 100) ซึ่งประกอบด้วยหรายที่มีขนาดระหว่าง 150 μm - 75 μm (ค้างตะแกรงเบอร์ 200) และหรายที่มีขนาดเล็กกว่า 75 μm (ผ่านตะแกรงเบอร์ 200) หรือผู้นทรรย โดยทำการทดลองส่วนผสมคอนกรีตด้วยการเปลี่ยนแปลงปริมาณผู้นทรรยในหลายๆ ค่า ได้แก่ 0, 1, 2, 3, 5, 7 และ 10 เปอร์เซ็นต์ ซึ่งผลการทดลองพบว่าปริมาณผู้นทรรย(ผ่านตะแกรงเบอร์ 200) ที่เพิ่มขึ้นเพียงอย่างเดียวไม่ส่งผลกระทบต่อกุณสมบัติของคอนกรีตมากนัก แต่เมื่อผู้นทรรยที่ค้างตะแกรงเบอร์ 200 ในปริมาณ 5 และ 10 เปอร์เซ็นต์เพิ่มเติมจากปริมาณผู้นทรรยเดิม พบว่า ความสามารถเหตุได้ของคอนกรีตจะลดลงตามปริมาณของผู้นทรรยและปริมาณหรายค้างตะแกรงเบอร์ 200 ที่เพิ่มขึ้น โดยเฉพาะอย่างยิ่งเมื่อทดลองกับส่วนผสมที่ใช้น้ำยา Superplasticizer (Type G)

นอกจากนี้ผลการศึกษาข้างแสดงให้เห็นว่า ทั้งปริมาณผุ่นทรายและทรายที่ค้างตะกรangเบอร์ 200 แม้ว่าจะไม่ส่งผลกระทบต่อกำลังอัดของคอนกรีตโดยตรง แต่จะส่งผลต่อความสามารถเทิดได้ที่ลดลง ซึ่งในขั้นตอนการผลิตที่โรงงานอาจมีการเพิ่มน้ำในส่วนผสมเพื่อให้ได้ค่าความสามารถเทิดได้ตามกำหนด ซึ่งจะทำให้เกิดปัญหาด้านกำลังอัดตามมา ดังนั้นการพิจารณาเปอร์เซ็นต์ผุ่นในทรายชั้นมาตรฐาน ASTM C33 กำหนดไว้มิ่งเกิน 3 เปอร์เซ็นต์นั้นอาจไม่เพียงพอสำหรับการตรวจสอบผลกระทบที่มีต่อคอนกรีต แต่จะต้องพิจารณาปริมาณทรายที่ค้างตะกรangเบอร์ 200 ด้วย ซึ่งอาจสรุปรวมได้ว่า ทรายที่มีปริมาณส่วนละเอียดที่ผ่านตะกรangเบอร์ 100 (ค้างเบอร์ Pan ; ตามวิธีการทดสอบของน้ำดี) ผสมอยู่มิ่งเกินค่าที่ได้จากการศึกษา ควรพิจารณาผลกระทบต่อกุณสมบัติด้านความสามารถเทิดได้ของคอนกรีตก่อนการนำมายังงาน โดยเฉพาะอย่างยิ่งคอนกรีตที่ผสมผู้ช่วย Superplasticizer (Type G)

1. เข้าใจในนโยบายของผู้บริหาร

จากภาระการแข่งขันในธุรกิจคอนกรีต
ผสมเสร็จในปัจจุบันที่บริษัทคู่แข่งทั้งหลายได้มีการรวม
กิจการกับบริษัทต่างชาติ ซึ่งเป็นผู้ผลิตคอนกรีต
ผสมเสร็จ รายใหญ่ระดับโลก ทำให้ CPAC ต้องมีการ
ปรับตัวให้เข้มแข็งขึ้น และเตรียมพร้อมสำหรับการแข่ง
ขันในธุรกิจทั้งในปัจจุบันและอนาคต โดยเฉพาะอย่างยิ่ง
ด้านความเป็นเลิศด้านคุณภาพและเทคโนโลยีการผลิต
คอนกรีตผสมเสร็จ ซึ่งผู้บริหารชุดปัจจุบันได้ให้ความ
สำคัญเป็นอันดับแรก ดังตัวอย่างเช่นโครงการฝึกอบรม

คองกรีตเทคโนโลยีแบบบูรณาการ (C-Conc) สำหรับ
วิศวกรรมชั้นนำทั่วโลก ประสบความสำเร็จในการพัฒนาความรู้ความเชี่ยว
ชาญเชิงเทคนิคให้กับวิศวกรสามารถนำไปใช้ปรับปรุงและ
พัฒนางานเด้านคองกรีตเทคโนโลยี เพื่อเพิ่มประสิทธิภาพ
ให้กับผลิตและบริการของบริษัทก้าวหน้าต่อไป
อย่างไม่มีที่สิ้นสุด

อันนั้นการควบคุมคุณภาพคอนกรีตให้เป็นไปตามที่กำหนดประกอบด้วยหลายปัจจัย และปัจจัยที่สำคัญประการหนึ่งคือ คุณภาพของวัตถุติบ ซึ่งบริษัทไม่มากตรฐานสำหรับกำหนดคุณภาพวัตถุติบเพื่อการใช้งานซึ่งโดยส่วนใหญ่ได้ข้างอิงมาตรฐานที่มีการยอมรับโดยทั่วไปในเชิงวิศวกรรม แต่เมื่อมีการใช้งานจริงอาจ

ไม่ครอบคลุมการปฏิบัติงานจริงได้ทั้งหมด ดังนั้นที่ผ่านมาบริษัทจึงมีการกำหนดมาตรฐานเพื่อใช้เป็นการภายใน (Inhouse Standard) ขึ้นได้แก่ การกำหนดให้ใช้ค่าพื้นที่ผิวจำเพาะ (Specific Surface Area ; SSA) ในการพิจารณาคุณภาพของหินและทราย สำหรับการศึกษานี้จะศึกษาผลกราฟของผู้น้ำทรายที่มีต่อคุณสมบัติคอนกรีต ซึ่งเป็นปัญหาในการผลิตจริงที่ผ่านมา เพื่อกำหนดเป็นมาตรฐานในการตรวจสอบวัตถุติดบะเพื่อการผลิตต่อไป

2. กำหนดงานที่จะทำ

ที่มา : จากปัญหาการสูญเสียค่ายูบตัว (Slump Loss) ค่อนข้างเร็วของคอนกรีตที่ผลิตจากโรงงานบางแห่ง ซึ่งทำให้คอนกรีตที่จัดส่งให้กับลูกค้ามีค่ายูบตัวต่ำกว่าเกณฑ์ที่กำหนดเมื่อรดน้ำถึงหน้างาน โดยการตรวจสอบข้อมูลการผลิตเบื้องต้นพบว่า

- การซั่งตวงวัตถุติดบะทุกชนิดเป็นปกติและเครื่องจักรอยู่ในสภาพปกติ
- Cement, PFA และน้ำประปา มีคุณสมบัติปกติ
- หินมีขนาดคละดี, รูปร่างและเปอร์เซ็นต์ผุนหินอยู่ในเกณฑ์มาตรฐาน
- ทรายมีขนาดคละส่วนใหญ่ตี แต่มีปริมาณส่วนละเอียดที่ค้างเบอร์ Pan (ผ่านเบอร์ 100) ปนอยู่ 18% และปริมาณผุนหิน (วัสดุที่มีขนาดเล็กกว่า 75 μm) ปนอยู่ 4.07% ซึ่งเกินมาตรฐาน

วัตถุประสงค์ : ทำการศึกษาผลกระทบของทรายที่มีขนาดเล็กกว่าค้างตะแกรงเบอร์ 100 (ขนาดเล็กกว่า 150 μm) ซึ่งประกอบด้วยทรายที่ค้างตะแกรง เบอร์ 200 (ขนาดระหว่าง 150 μm - 75 μm) และทรายที่ผ่านตะแกรงเบอร์ 200 (ขนาดเล็กกว่า 75 μm) หรือผุนหินทราย โดยตรวจสอบผลกระทบจากคุณสมบัติของคอนกรีตในด้านความสามารถในการติดตัวและกำลังอัด

3. วิธีการเพื่อให้งานสำเร็จ

3.1 การเตรียมตัวอย่างและการทดสอบ

วัสดุที่ใช้ในการทดสอบ

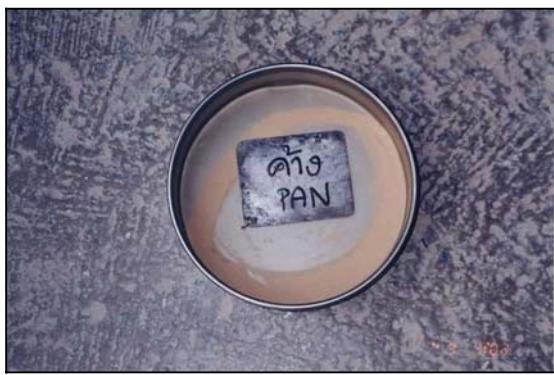
- ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1 (ตราช้าง)
- PFA แท่ง กฟผ. (แม่เม้า)
- น้ำประปา
- หินที่มีการควบคุมขนาดคละในการใช้งานของห้องปฏิบัติการพัฒนาผลิตภัณฑ์
- ทรายที่มีการควบคุมขนาดคละในการใช้งานของห้องปฏิบัติการพัฒนาผลิตภัณฑ์ ซึ่งมีปริมาณส่วนละเอียดค้างตะแกรงเบอร์ 200 อยู่ 2.2% และปริมาณผุนหินอยู่ 0.8%
- ทรายที่มีขนาดอุ้ยระหว่าง 150 μm ถึง 75 μm (ผ่านตะแกรงเบอร์ 100 และค้างตะแกรงเบอร์ 200) ดังแสดงในรูปที่ 2
- ทรายที่มีขนาดเล็กกว่า 75 μm หรือ ผุนหิน (ผ่านตะแกรงเบอร์ 200) ดังแสดงในรูปที่ 3
- น้ำยาผสมคอนกรีต
 - CPAC 40401 Admixture(Plasticizer, Type D)
 - CPAC 10701 Admixture(Superplasticizer, Type G)



รูปที่ 1 แสดงการร่อนทรายผ่านตะแกรงเพื่อแยกเอาส่วนละเอียดของทรายขนาดต่างๆ



รูปที่ 2 แสดงรายผ่านตะแกรงเบอร์ 100 และค้าง
ตะแกรงเบอร์ 200
(รายขนาดระหว่าง $150 \mu\text{m} - 75 \mu\text{m}$)



รูปที่ 3 แสดงรายผ่านตะแกรงเบอร์ 200 หรือผ่านราย
(รายขนาดเล็กกว่า $75 \mu\text{m}$)

3.2 การจำลองสภาพการเจือปนของผุนในวัตถุดิบ รายที่ใช้ทดสอบ

ทำการผสมผุนราย (ผ่านตะแกรงเบอร์ 200) หรือรายที่ค้างตะแกรงเบอร์ 200 ลงในส่วนผสมที่ทดสอบเพื่อความมั่นใจว่าผุนรายมีการกระจายตัวในส่วนผสมอย่างทั่วถึงและไม่มีการกระชากตัวอยู่เพียงส่วนใดส่วนหนึ่ง จึงกำหนดวิธีการผสมเป็น 2 วิธี คือ

1. ผสมกับน้ำและวนให้เป็นเนื้อเดียวกัน ก่อนเติมลงในเครื่องผสม ดังแสดงในรูปที่ 4



รูปที่ 4 แสดงวิธีการผสมแบบที่ 1 โดยการผสมผุน
รายร่วมกับน้ำก่อนเติมลงในเครื่องผสม

2. คลุกเคล้าผุนกับวัตถุดิบรายในเครื่องผสมจนเป็นเนื้อเดียวกันก่อน แล้วเติมส่วนผสมอื่นลงไปภายหลัง



รูปที่ 5 แสดงวิธีการผสมแบบที่ 2 โดยการคลุก
เคล้าผุนกับรายในเครื่องผสมก่อน

3.3 รูปแบบการทดสอบ

- กำหนดปริมาณผุนรายในการทดลองออกเป็น 0 , 1 , 2 , 3 , 5 , 7 และ 10 เปอร์เซ็นต์ ส่วนปริมาณรายค้างตะแกรงเบอร์ 200 เป็น 5 และ 10 เปอร์เซ็นต์
- ทดสอบกับส่วนผสม 2 ส่วนผสม คือ
 1. ส่วนผสมน้ำยา Plasticizer Type D กำลังอัด 280ksc. ทรงลูกบาศก์, ค่าญูบตัว 10 ± 2.5 ซม. (ZBDM28A100)
 2. ส่วนผสมน้ำยา Superplasticizer Type G กำลังอัด 400ksc. ทรงลูกบาศก์, ค่าญูบตัว 10 ± 2.5 ซม. (ZBDM40A3NO)

- รายการทดสอบคุณสมบัติของคอนกรีต
 - 1.ค่าขุบตัวและการสูญเสียค่าขุบตัว (Initial Slump and Slump Loss)
 - 2.การก่อตัว (Initial Setting Time)
 - 3.กำลังอัดของคอนกรีตที่อายุ 3, 7 และ 28 วัน

4 การปฏิบัติการตามแผนงาน



รูปที่ 6 แสดงการทดสอบค่าขุบตัวของคอนกรีต



รูปที่ 7 แสดงการทดสอบการให้ลดตัวของคอนกรีต



รูปที่ 8 แสดงการเก็บตัวอย่างคอนกรีตเพื่อทดสอบ
กำลังอัด

⁽¹⁾ เอกสารประกอบการประชุมวิชาการวิศวกรรมโยธาแห่งชาติครั้งที่ 6

5 การตรวจสอบผล

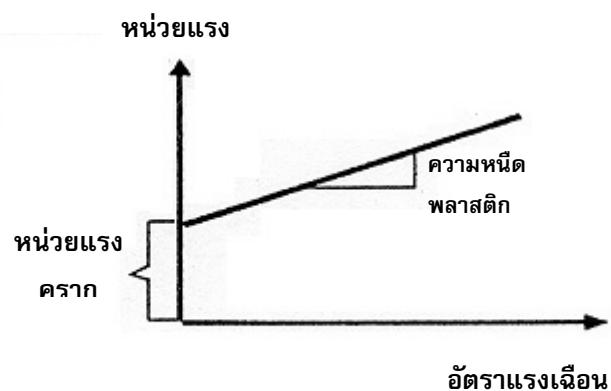
5.1 ผลการทดสอบ

แสดงในตารางข้อมูลผลการทดลอง 1-5

5.2 การวิเคราะห์ผลการทดสอบ

5.2.1 ผลกระทบจากผู้ผลราย(ผ่านตะแกรงเบอร์ 200)

จากการทดสอบค่าขุบตัวที่ 1, 2 และ 4 พบว่า ทราบที่มีปริมาณผุนสูงถึง 10 เปอร์เซ็นต์ (มาตรฐาน ASTM C33) ได้กำหนดไว้ไม่เกิน 3 เปอร์เซ็นต์ ไม่ส่งผลกระทบต่อคุณสมบัติของคอนกรีตมากนักทั้งในด้านความสามารถเหตุได้, ระยะเวลาการก่อตัวและกำลังอัดเนื่องจาก เปอร์เซ็นต์ผุนที่เพิ่มขึ้นถึง 10 เปอร์เซ็นต์ มีผลทำให้ค่าพื้นที่ผิวจำเพาะเฉลี่ย (Specific Surface Area; SSA) ของมวลรวมเพิ่มขึ้นเพียง 4000 ตร.ซม./กก. จึงไม่ส่งผลให้ต้องใช้ปริมาณน้ำเพิ่มขึ้นเพื่อทำให้เกิดค่าขุบตัวโดยการใช้แรงน้ำหน่วงแรงคราก (Yield Stress) ของวัสดุผสมโดยเฉพาะวัสดุผงตังกราฟที่ 1 นอกเหนือไปจากน้ำที่เพิ่มขึ้นนี้ จึงสามารถลดปริมาณผุนได้โดยการเพิ่มปริมาณ Paste ในส่วนผสมที่ช่วยเข้าหน่วงแรงครากของคอนกรีตทำให้เนื้อคอนกรีตลื่นไหลได้ดีขึ้น



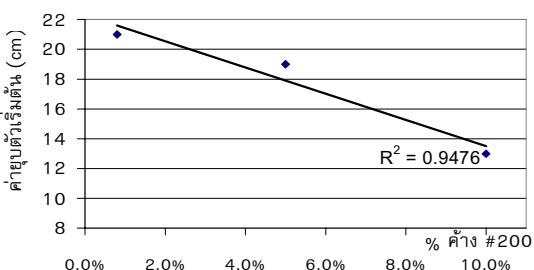
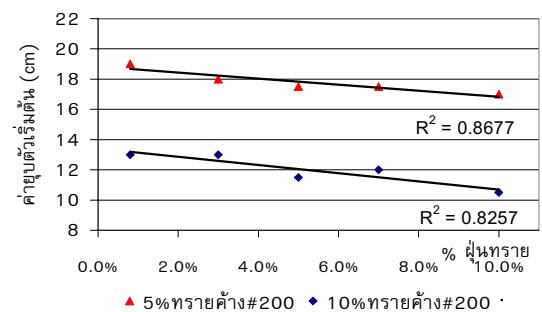
กราฟที่ 1 แสดงหน่วยแรงครากของวัสดุผสม

หมายเหตุ การทดสอบในครั้งนี้ไม่รวมถึงปริมาณผุนดินเหนียว(Clay) ซึ่งถ้ามีปริมาณมากเคลือบอยู่บนผิวน้ำรวมแล้วจะทำให้ค่าขึ้นสูงและกำลังอัดของคอนกรีตลดลง⁽¹⁾

5.2.2 ผลกระทบจากส่วนละเอียดผ่านตะแกรงเบอร์ 100 (ค้างตะแกรงเบอร์ 200)

จากการทดลองทดสอบที่ 3 และ 5 พบว่า เมื่อใช้ทรายที่มีปริมาณส่วนละเอียดค้างตะแกรงเบอร์ 200 เพิ่มขึ้นจะทำให้เกิดผลกระทบต่อคุณสมบัติของคอนกรีตในด้านความสามารถให้ได้ โดยจะส่งผลให้ค่าญูบตัวเริ่มต้น(Initial Slump)ของคอนกรีตมีค่าลดลงอย่างมากโดยเฉพาะคอนกรีตที่เพิ่มขึ้นถึงอย่างละ 10 เปอร์เซ็นต์มีผลทำให้ค่า SSA ของมวลรวมเพิ่มขึ้นประมาณ 10,000 ตร.ซม./กก. จึงส่งผลให้ต้องใช้ปริมาณห้าเพิ่มขึ้นอย่างมากในการควบคุมค่าญูบตัวให้มีค่าเท่าเดิม

200 และเปอร์เซ็นต์ญูนที่เพิ่มขึ้นทำให้ค่าญูบตัวเริ่มต้น(Initial Slump)ของคอนกรีตมีค่าลดลงอย่างมากโดยเฉพาะคอนกรีตที่เพิ่มขึ้นถึงอย่างละ 10 เปอร์เซ็นต์ค้างตะแกรงเบอร์ 200 ที่เพิ่มขึ้นถึงอย่างละ 10 เปอร์เซ็นต์มีผลทำให้ค่า SSA ของมวลรวมเพิ่มขึ้นประมาณ 10,000 ตร.ซม./กก. จึงส่งผลให้ต้องใช้ปริมาณห้าเพิ่มขึ้นอย่างมากในการควบคุมค่าญูบตัวให้มีค่าเท่าเดิม



กราฟที่ 2 แสดงผลกระทบของส่วนละเอียดผ่านตะแกรงเบอร์ 100 (ค้างตะแกรงเบอร์ 200) ที่มีต่อค่าญูบตัวเริ่มต้นของคอนกรีตผสมน้ำยา Type G

5.2.3 ผลกระทบจากส่วนละเอียดผ่านตะแกรงเบอร์ 100(ค้างตะแกรงเบอร์ 200) ร่วมกับญูนทราย

เมื่อใช้ทรายที่มีปริมาณส่วนละเอียดผ่านตะแกรงเบอร์ 100 (ค้างตะแกรงเบอร์ 200) และปริมาณญูนทรายร่วมกันจะทำให้เกิดผลกระทบต่อคุณสมบัติของคอนกรีตอย่างมากในหลายด้านดังนี้

- ความสามารถให้ได้

ทรายที่มีค่าเปอร์เซ็นต์ค้างตะแกรงเบอร์

กราฟที่ 3 แสดงผลกระทบของส่วนละเอียดผ่านตะแกรงเบอร์ 100 (ค้างตะแกรงเบอร์ 200) ร่วมกับญูนทรายที่มีต่อค่าญูบตัวเริ่มต้นของคอนกรีตผสมน้ำยา Type G

- เวลาการก่อตัว

ทรายที่มีค่าเปอร์เซ็นต์ค้างตะแกรงเบอร์ 200 และเปอร์เซ็นต์ญูนทรายที่เพิ่มขึ้นทำให้เกิดผลกระทบต่อต้านเวลาการก่อตัวเริ่มต้นของคอนกรีตไม่มากนัก โดยจะมีแนวโน้มการก่อตัวเร็วขึ้นตามค่าญูบตัวเริ่มต้นที่ลดลง เนื่องจากปริมาณห้าในส่วนผสมที่เหลือจากการเคลือบอนุภาคของวัสดุผสมลดลง

- กำลังอัด

ทรายที่มีค่าเปอร์เซ็นต์ค้างตะแกรงเบอร์ 200 และเปอร์เซ็นต์ญูนทรายที่เพิ่มขึ้นไม่ทำให้เกิดผลกระทบต่อต้านกำลังอัดของคอนกรีตโดยตรง แต่จะส่งผลให้กำลังอัดลดลงกรณีที่มีการเพิ่มน้ำในส่วนผสมเพื่อชดเชยค่าญูบตัวเริ่มต้นที่ลดลง

จากข้อมูลผลการทดสอบ สามารถนำมาวิเคราะห์โดยใช้โปรแกรมทางสถิติ SPSS เพื่อหาความสัมพันธ์ของ

เปอร์เซ็นต์ผุ่นทรายและเปอร์เซ็นต์ทรายค้างตะแกรงเบอร์ 200 ที่ส่งผลต่อการเปลี่ยนแปลงค่าอยุบตัวเริมต้นของคอนกรีตได้ดังนี้

กำหนดให้

$$X_1 = \text{เปอร์เซ็นต์ผุ่นทราย}$$

$$X_2 = \text{เปอร์เซ็นต์ทรายค้างตะแกรงเบอร์ 200}$$

ΔS = ผลต่างของค่าอยุบตัวเริมต้นในแต่ละส่วนผสมที่ทดสอบเทียบกับส่วนผสมควบคุม

$$; \Delta S = f^n(x_1, x_2)$$

Y = ระดับของผลต่างค่าอยุบตัวเริมต้น (ΔS)
จากเทคนิคทางสถิติสามารถกำหนดความสัมพันธ์เชิงเส้นตรง (Linear Regression) ของค่า ΔS และค่า Y ได้ดังนี้

ΔS ; cm	Y
$0 \leq \Delta S < 2$	0
$2 \leq \Delta S < 4$	1
$4 \leq \Delta S < 6$	2
$6 \leq \Delta S < 8$	3
$8 \leq \Delta S < 10$	4
$\Delta S \geq 10$	5

ดังนั้นเมื่อนำข้อมูลผลการทดสอบส่วนผสมมาแจกแจงตามระดับค่า Y จะได้สมการแสดงความสัมพันธ์คือ

$$Y = 0.0529X_1 + 0.472X_2 - 1.012$$

โดยที่มีสัมประสิทธิ์การตัดสินใจ (R^2) = 0.833
ที่ระดับความเชื่อมั่น 95 เปอร์เซ็นต์

เนื่องจากค่าอยุบตัวเริมต้นของผลต่างค่าอยุบตัวเริมต้น ควรไม่เกิน 2 ซม. (จากข้อแนะนำของ ACI 117)
ดังนั้นค่า Y ที่ยอมให้ได้ ต้องมีค่าน้อยกว่า 1

$$\text{จะได้ } 0.0529X_1 + 0.472X_2 - 1.012 < 1$$

$$\text{หรือ } X_2 < 4.263 - 0.112X_1$$

และเนื่องจากการรายงานผลการทดสอบขนาดคละ (Gradation) จะไม่แสดงค่าเปอร์เซ็นต์ผ่านตะแกรงเบอร์ 200 โดยตรง แต่จะแสดงเป็นค่ารวมของส่วนละเอียดที่ค้างเบอร์ Pan หรือ ผ่านตะแกรงเบอร์ 100 ดังนั้นจึงกำหนดให้ P คือ เปอร์เซ็นต์ทราย

ค้างเบอร์ Pan หรือ ผ่านตะแกรงเบอร์ 100

จะได้

$$P = X_1 + X_2$$

ดังนั้น

$$P < 4.263 + 0.888X_1$$

และสามารถสรุปเป็นเกณฑ์การยอมรับผลกระทบต่อค่าอยุบตัวเริมต้นของคอนกรีตที่เกิดจากเปอร์เซ็นต์ผุ่นทราย (X_1) และ เปอร์เซ็นต์ผ่านตะแกรงเบอร์ 100 (P) ได้ดังนี้

% ผุ่นทราย	Max(% ทรายผ่านเบอร์ 100)
0 – 3.0	7
3.1 – 7.0	10
7.1 – 10.0	13

หมายเหตุ : ASTM C33 กำหนดให้ เปอร์เซ็นต์ทรายผ่านตะแกรงเบอร์ 100 หรือ ค้างตะแกรงเบอร์ Pan มีค่าอยู่ระหว่าง 2% – 10%

6 การจัดสู่การทำงานปกติ

6.1 แนวทางการตรวจสอบปริมาณส่วนละเอียดในทรายที่ใช้ในการผลิต

สำหรับโรงงานที่ต้องผลิตคอนกรีตที่ผสมห้ายา Superplasticizer Type G ควรมีแนวทางการตรวจสอบปริมาณส่วนละเอียดที่ผ่านตะแกรงเบอร์ 100 ของทรายที่ใช้ในการผลิตดังนี้

% ผุ่นทราย		
	0 – 3.0	3.1 – 7.0
0 – 7	ผลิตคอนกรีตได้	
7.1 – 10	ปรับส่วน	ตามส่วนผสม
10.1 – 13	ผสมโดยการควบคุม	มาตรฐาน
> 13	ค่าอยุบตัวเริมต้น และ W/B คงที่	

หมายเหตุ : เปอร์เซ็นต์ผุ่นทรายของแหล่งต่างๆ โดยทั่วไปมีค่าไม่เกิน 10 เปอร์เซ็นต์

6.2 การทดสอบหาเปอร์เซ็นต์ส่วนละเอียดของทรายอย่างง่าย

เนื่องจากการทดสอบขนาดคละและเปอร์เซ็นต์ผุนทรัพย์ตามมาตรฐาน ASTM จะไม่สะดวกถ้าต้องทำการทดสอบที่โรงงาน ดังนั้นควร มีวิธีการทดสอบอย่างง่ายที่พนักงานผลิตสามารถทำการทดสอบได้เองที่โรงงานโดยไม่ต้องรอส่งตัวอย่างทรายไปทดสอบที่ศูนย์ทดสอบ ซึ่งวิธีการดังกล่าว อาจประยุกต์จากวิธีการทดสอบของอนุภาควัสดุมาใช้เพื่อประมาณค่าเปอร์เซ็นต์ของทรายที่มีขนาดเล็กกว่า $150\text{ }\mu\text{m}$ (ผ่านตะแกรงเบอร์ 100) โดยพิจารณาจากความหนาของตะกอนทรายแต่ละขนาดเทียบกับเวลาการตักตะกอน



รูปที่ 9 แสดงวิธีการทดสอบการตักตะกอนของทรายอย่างง่ายเพื่อกำหนดปริมาณส่วนละเอียดเพื่อเป็นมาตรฐานในการปฏิบัติที่โรงงาน ซึ่งอยู่ในระหว่างพัฒนาวิธีการของหน่วยงานพัฒนาผลิตภัณฑ์



รูปที่ 10 แสดงการตักตะกอนของทรายแต่ละขนาด

อย่างไรก็ตามวิธีการทดสอบการตักตะกอนของทรายยังอยู่ในขั้นตอนการศึกษาและทวนสอบจากหน่วยงานพัฒนาผลิตภัณฑ์ เพื่อพิจารณาความเป็นไปได้ในการนำไปใช้งานจริงที่โรงงานต่อไป

7 แผนงานในอนาคต

ศึกษาผลกระทบของทรายที่มีขนาดเล็กกว่า $300\text{ }\mu\text{m}$ (ค้างตะแกรงเบอร์ 100) ที่มีต่อส่วนผสมคอนกรีตที่ผสมน้ำยา Type D เนื่องจากผลการศึกษาครั้งนี้แสดงให้เห็นแนวโน้มของผลกระทบที่อาจเกิดขึ้นเมื่อทรายที่ใช้มีค่าเปอร์เซ็นต์ของส่วนละเอียดผสมอยู่ในปริมาณสูง รวมถึงศึกษาผลกระทบของผู้ดินที่มีผลกระทบต่อคุณสมบัติคอนกรีตในแต่ละด้าน

เอกสารอ้างอิง

- 1 American Society for Testing and Material, ASTM C 33 Standard Specification for Concrete Aggregates, Ann. Book of ASTM Std., 04.02, pp. 10-16, 1997
- 2 เอกสารประกอบหลักสูตรการฝึกอบรมคอนกรีต เทคโนโลยีแบบบูรณาการ สำหรับวิศวกร เรื่อง มวลรวมผสมคอนกรีต, สารผสมเพิ่ม, คอนกรีตสด และอายุเริ่มต้น, การใช้สถิติในการควบคุมคุณภาพ(SPSS)
- 3 สุทธิชัย ศรีรัตนวงศ์, สมิตร ส่งพิริยะกิจ, ชัย ชาตรพิทักษ์กุล, ไกรวุฒิ เกียรติโภกมล, ผลกระทบของทรายแบ่งและดินเหนียวต่อคุณสมบัติของคอนกรีต, การประชุมวิชาการ วิศวกรรมโยธาแห่งชาติ ครั้งที่ 6, วิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทยในพระบรมราชูปถัมภ์, หน้า MAT 95-100