

การศึกษากำลังรับแรงอัดของถ้วยกันเตาผสมหินฝุ่นและปูนซีเมนต์
Compressive Strength Determination of Bottom Ash mixed with Dust
Stone and Portland cement

ชูศักดิ์ คีรรัตน์^{1*}

¹ผู้ช่วยศาสตราจารย์ สาขาวิชาวิศวกรรมโยธา คณะวิศวกรรมศาสตร์และสถาปัตยกรรมศาสตร์
มหาวิทยาลัยเทคโนโลยีราชมงคลรัตนโกสินทร์ จังหวัดประจวบคีรีขันธ์ 77110

บทคัดย่อ

งานวิจัยนี้มีวัตถุประสงค์เพื่อศึกษาอัตราส่วนผสมที่เหมาะสมของถ้วยกันเตา หินฝุ่น และปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1 โดยมุ่งที่จะปรับปรุงคุณสมบัติทางด้านกำลังให้มีค่าใกล้เคียงกับดินถุกรัง โดยใช้ถ้วยกันเตาเป็นวัสดุหลักทดแทนตัวย่างดิน สำหรับหินฝุ่นและปูนซีเมนต์ใช้เป็นวัสดุผสมเพิ่ม ซึ่งปริมาณของวัสดุผสมเพิ่มกำหนดที่ร้อยละ 0, 2, 4, 6, 8 และ 10 โดยน้ำหนักถ้วยกันเตาสภาพแห้ง และพิจารณาที่ระยะเวลาบ่ม 7 วัน 14 วัน 28 วัน และ 90 วัน ผลจากการศึกษาพบว่า การใส่วัสดุผสมเพิ่มเพื่อปรับปรุงคุณภาพของถ้วยกันเตาไม่ได้ช่วยให้การกระจายตัวดีขึ้น สำหรับปริมาณวัสดุผสมเพิ่มที่ร้อยละ 8 โดยปริมาณสัดส่วนของหินฝุ่นต่อปูนซีเมนต์เท่ากันเป็นปริมาณที่ให้ค่ากำลังรับแรงอัดที่ใกล้เคียงกับดินถุกรังมากที่สุด โดยค่ากำลังรับแรงอัดจะเพิ่มมากขึ้นตามปริมาณปูนซีเมนต์และอายุการบ่ม ซึ่งกำลังรับแรงอัดที่เพิ่มขึ้นในช่วงต้นเป็นผลจากปฏิกิริยาไฮเดรชันและเมื่ออายุการบ่มครบ 90 วัน การพัฒนากำลังของตัวอย่างที่สูงขึ้นเป็นผลจากปฏิกิริยาปอซิโซลาน

Abstract

This research was to determine the appropriated mixing ratio of bottom ash and admixture (dust rock and Portland cement type 1) for improving the compressive strength. Bottom ash was used instead of soil and the quantities of admixture were 0, 2, 4, 6, 8 and 10% by dry weight of bottom ash. The specimens were cured for 7, 14, 28 and 90 days. Results of compressive strength test show that the admixture of 8% was the best mixing ratio. The increasing primary strength is developed from hydration reaction and the increasing secondary strength at 90 days is developed from pozzolanic reaction. Moreover, the compressive strength of this specimen is close to the compressive strength of laterite

คำสำคัญ : ถ้วยกันเตา หินฝุ่น ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ กำลังรับแรงอัด

Keywords : Bottom Ash, Dust Rock, Portland Cement, Compressive Strength

*ผู้อิพนธ์ประสานงานไปรษณีย์อิเล็กทรอนิกส์ chusak.k@rmut.ac.th โทร. 0 3261 8542

1. บทนำ

การของเสียและวัสดุผลพลอยได้จากการกระบวนการผลิตของโรงงานอุตสาหกรรม ซึ่งนับวันจะมีปริมาณเพิ่มมากขึ้น ก่อให้เกิดปัญหาต่อระบบการจัดเก็บและการกำจัดของเสียและวัสดุผลพลอยได้เหล่านั้น ยกตัวอย่างเช่น โรงงานผลิตกระเบ้าไฟฟ้าที่ใช้ถ่านหินเป็นเชื้อเพลิง การทิ้งเชื้อเพลิงที่เหลือเป็นถ่านหินแยกเป็น 2 ส่วนคือ เถ้าloy (Fly Ash) เป็นถ่านหินที่เบาลอยพุ่งกระจายในอากาศได้ กับ เถากันเตา (Bottom Ash) เป็นถ่านหินที่หนักกว่าจะ滾ลงที่ก้นถังเก็บ เป็นวัสดุผลพลอยได้ โรงโม่หินที่เปิดดำเนินการจำนวน 439 ราย มีกำลังการผลิตรวม 334 ล้านตันต่อปี (รัฐพล สมนา และคณะ, 2549) ทำให้มีปริมาณหินฝุ่นที่เหลือทิ้งจากการโม่บด และย่อยหินอยู่ในปริมาณที่สูงมาก หินฝุ่น เป็นเศษของหินปูนมีองค์ประกอบส่วนใหญ่เป็นแคลเซียมคาร์บอนेट (CaCO_3) และแมกนีเซียมคาร์บอนेट (MgCO_3) มีฤทธิ์ไม่เป็นด่าง แต่ผลเสียของหินฝุ่นก็คือ มีลักษณะเบาทำให้ฟุ่งกระจาย ซึ่งก่อให้เกิดคอมพิชทางอากาศ อีกทั้งก่อให้เกิดปัญหาทางด้านสิ่งแวดล้อม

จากปัญหาที่กล่าวมาข้างต้น ได้มีผู้ที่มีความสนใจรวมถึงหน่วยงานที่เกี่ยวข้องกับงานทางด้านวิศวกรรมโยธา (สมัชชา แสนสุวรรณคีรี และคณะ, 2549, มนตรี เดชาสกุลสม และคณะ, 2551, วิเศษ แจ้งจิตรา และคณะ, 2552, จุฑาทิพย์ เอียวเจ้ม และคณะ, 2552) ได้ทำการศึกษาและพยายามนำวัสดุที่เป็นภาคของเสียงและวัสดุผลพลอยได้จากกระบวนการผลิตต่างๆ มาประยุกต์ใช้ในงานวิศวกรรมโยธา ซึ่งปรากฏให้เห็นว่าการนำเข้ากันเตาและหินผุนมาศึกษา ความเป็นไปได้ในการนำไปใช้เป็นวัสดุทดแทนหรือวัสดุทางเลือกสำหรับใช้ในงานวิศวกรรมโยธา เป็นการสร้าง มูลค่าที่มีให้กับวัสดุ และช่วยลดค่าใช้จ่ายในการจัดเก็บอีกทั้งเป็นการช่วยลด หนทางด้านสิ่งแวดล้อมอีกด้วย

2. วิธีการศึกษา

2.1 วัสดุ

การศึกษาครั้งนี้ใช้วิสัย 3 ชนิด ได้แก่

1. เถ้ากันเตา (ใช้ตัวย่อ B) นำมายากโรงไฟฟ้าบีแอลซีพี เพาเวอร์จำกัด (BLCP) นิคมอุตสาหกรรม นาบตาพุด จังหวัดระยอง
 2. หินผุน (ใช้ตัวย่อ D) นำมายาก โรงโนร์ทิน อั่มເກອ້ວໜີນ ຈັງຫວັດປະຈຸບປະເທົ່ານັ້ນ
 3. ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทที่ 1 (ใช้ตัวย่อ C) ตราอินทรีเพชร (มอก.15-2547)

2.2 การออกแบบอัตราส่วนผสม

ตารางที่ 1 อัตราส่วนวัสดุเพิ่มสำหรับใช้ในการเตรียมตัวอย่างทดสอบ

ปริมาณวัสดุผสมเพิ่ม (ร้อยละของถ่านเตา)	สัญลักษณ์	ความหมาย
-	L	ดินคุกรัง ไม่ผสมวัสดุผสมเพิ่ม (เป็นวัสดุเบรียบเที่ยบ)
0	B	ถ่านเตา ไม่ผสมวัสดุผสมเพิ่ม
2, 4, 6, 8 และ 10	B_LD100	ถ่านเตาผสมทินฟุนเบอร์ไฮจูอย่างเดียว ที่ปริมาณวัสดุผสมเพิ่มร้อยละ 2, 4, 6, 8 และ 10
	B_SD100	ถ่านเตาผสมทินฟุนเบอร์เล็กอย่างเดียว ที่ปริมาณวัสดุผสมเพิ่มร้อยละ 2, 4, 6, 8 และ 10
	B_LD50_C50	ถ่านเตาผสมทินฟุนเบอร์ไฮจู และบูนซีเมนต์อย่างละครึ่งของปริมาณวัสดุผสมเพิ่มร้อยละ 2, 4, 6, 8 และ 10
	B_SD50_C50	ถ่านเตาผสมทินฟุนเบอร์เล็ก และบูนซีเมนต์อย่างละครึ่งของปริมาณวัสดุผสมเพิ่มร้อยละ 2, 4, 6, 8 และ 10
	B_C100	ถ่านเตาผสมบูนซีเมนต์อย่างเดียว ที่ปริมาณร้อยละ 2, 4, 6, 8 และ 10

2.3 การทดสอบคุณสมบัติเบื้องต้น

ดำเนินการทดสอบหาค่าคุณสมบัติเบื้องต้นของถ่านเตา หินฝุ่น และถ่านเตาผสมวัสดุผสมเพิ่ม ภายใต้การทดสอบ ดังต่อไปนี้

2.3.1 การทดสอบหาค่าความถ่วงจำเพาะ

นำถ่านเตาและหินฝุ่นมาร่อนผ่านตะแกรงเบอร์ 4 ให้ได้ปริมาณ 50 กรัม สำหรับตัวอย่างถ่านเตาผสมวัสดุผสมเพิ่ม ต้องทำการบดให้ละเอียดก่อนแล้วจึงนำมาร่อนผ่านตะแกรงเบอร์ 4 ให้ได้ปริมาณ 50 กรัม หลังจากนั้น ดำเนินการทดสอบตามขั้นตอนการทดสอบวัสดุ ตามมาตรฐาน ASTM D 854

2.3.2 การทดสอบหาค่าโดยวิธีร่อนผ่านตะแกรงมาตรฐาน

นำถ่านเตาและหินฝุ่นมาซึ่งน้ำหนักให้ได้ปริมาณ 800 กรัม สำหรับถ่านเตาผสมวัสดุผสมเพิ่มจะเตรียมตัวอย่างในปริมาณ 800 กรัม ตามสัญลักษณ์ ดังต่อไปนี้ B_LD50_C50 (ร้อยละ 2), B_SD50_C50 (ร้อยละ 2), B_LD50_C50 (ร้อยละ 10) และ B_SD50_C50 (ร้อยละ 10) หลังจากนั้นดำเนินการทดสอบตามขั้นตอนการทดสอบวัสดุ ตามมาตรฐาน ASTM D 422

2.3.3 การทดสอบหาค่าจำกัดเหลว

นำถ่านเตาที่ร่อนผ่านตะแกรงเบอร์ 40 และวามสมกับวัสดุผสมเพิ่ม (หินฝุ่นที่ผ่านตะแกรงเบอร์ 40 และปูนซีเมนต์) ในปริมาณร้อยละ 2, 4, 6, 8 และ 10 โดยน้ำหนักแห้งของถ่านเตา หลังจากนั้นดำเนินการทดสอบตามขั้นตอนการทดสอบวัสดุ ตามมาตรฐาน ASTM D 423

2.3.4 การทดสอบการบดอัดดิน

นำถ่านเตามาร่อนผ่านตะแกรงเบอร์ 4 ให้ได้ปริมาณ 3 กิโลกรัม สำหรับการทดสอบการบดอัดแบบมาตรฐาน (Standard Proctor) โดยใช้แบบหล่อขามาสั่นผ่านศูนย์กลาง 4 นิ้ว หลังจากนั้นดำเนินการทดสอบตามขั้นตอนการทดสอบวัสดุ ตามมาตรฐาน ASTM D 698

2.4 การทดสอบคุณสมบัติต้านกำลัง

การศึกษาครั้งนี้จะใช้วิธีการทดสอบแรงอัดแบบปราศจากแรงด้านข้าง (Unconfined Compression Test) เพื่อหาค่ากำลังรับแรงอัดแบบปราศจากแรงด้านข้าง (Unconfined Compressive Strength, q_u) และกำลังรับแรงเฉือนแบบไม่ระบายน้ำ (Undrained Shear Strength, S_u) โดยมีขั้นตอนในการดำเนินการดังนี้

2.4.1 การเตรียมตัวอย่างทดสอบ

การเตรียมตัวอย่างทดสอบจะนำถ่านเตามาทำการบดอัดด้วยวิธี Static Compaction (สม็อก แสน สุวรรณรัตน์ และคณะ, 2549) เพื่อหาจำนวนครั้งของการบดอัดในแต่ละชั้น โดยใช้ขนาดของแบบเตรียมตัวอย่าง (Mold) ขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 3.8 ซม. สูง 7.6 ซม. ดังแสดงในรูปที่ 1 ซึ่งเป็นการเทียบเท่าหน่วยน้ำหนัก และพลังงานในการบดอัดกับวิธีการทดสอบบดอัดแบบมาตรฐาน โดยใช้ปริมาณความชื้นในการบดอัดเท่ากับปริมาณความชื้นที่เหมาะสม

(Optimum Moisture Content, OMC) ซึ่งหาได้จากการบดอัดแบบมาตรฐาน เทธุผลที่เลือกใช้วิธีเตรียมตัวอย่างโดยใช้ Static Compaction เนื่องจากเมื่อบดอัดด้วยวิธีการบดอัดแบบมาตรฐานเสร็จแล้ว ไม่สามารถตัดแต่งตัวอย่างให้เป็นแท่งเพื่อใช้ทดสอบได้ เพราะว่าตัวอย่างดินบดอัดค่อนข้างแข็งและตัดแต่งยาก จึงไม่สามารถตัดแต่งให้เป็นรูปทรงที่ต้องการได้ หลังจากได้จำนวนคงที่ของการบดอัดในแต่ละชั้นแล้ว ดำเนินการนำตัวอย่างดินลูกรัง เถ้ากันเตา และเจ้ากันเตาผสมวัสดุผสมเพิ่มตามอัตราส่วนผสมที่กำหนดไว้แล้วในตารางที่ 1 มาทำการบดอัด โดยแต่ละอัตราส่วนผสมจะเตรียมไว้ 2 ตัวอย่างทดสอบ เพื่อให้มั่นใจว่าผลการทดสอบถูกต้องเชื่อถือได้



รูปที่ 1 การเตรียมตัวอย่างทดสอบ

2.4.2 การบ่มตัวอย่างทดสอบ

หลังจากได้ตัวอย่างทดสอบในแต่ละอัตราส่วนผสมแล้ว จะนำตัวอย่างทดสอบมาห่อหุ้มด้วยพลาสติกใส และทำการบ่มที่อุณหภูมิ 7, 14, 28 และ 90วัน เพื่อต้องการศึกษาอิทธิพลของการเกิดปฏิกิริยาไฮเดรชัน และปฏิกิริยาปอกซีลาน

2.4.3 การทดสอบ

หลังจากปั่นตัวอย่างทดสอบได้ถูกยุบแล้ว แกะพลาสติกใส่ที่หุ้มอยู่ออก แล้วนำตัวอย่างวางบนแท่นสำหรับทดสอบ ปรับเป็นกอกของเครื่องให้สัมผัสกับผิวบนและล่างของตัวอย่างดินพอดี ปรับมาตรสำหรับวัดการหดตัว (Dial Gauge) และวัดแรงในวงแหวนวัดแรง (Proving Ring) ให้มีเวลาเริ่มน้อยที่สุดยิ่งเริ่มการกดตัวอย่างโดยให้อัตราการกดคงที่ตามความเหมาะสมในช่วงการอ่านต่างๆ ทำการบันทึกข้อมูลจากการวัดแรงทุกๆ การหดตัว 0.005 นิ้ว ของตัวอย่าง เมื่อแรงในวงแหวนวัดแรงเพิ่มขึ้นจนถึงจุดหนึ่งแล้วเริ่มลดลง แสดงว่าถึงจุดสูงสุดของกำลังของดินแล้ว อ่านผลต่อไปจนเห็นแนวเฉือน (Failure Plane) บนตัวอย่างได้ชัดเจน ดังแสดงในรูปที่ 2 นำไปซึ่งแหล่งเข้าหากเพื่อหาปริมาณความซึมต่อไป

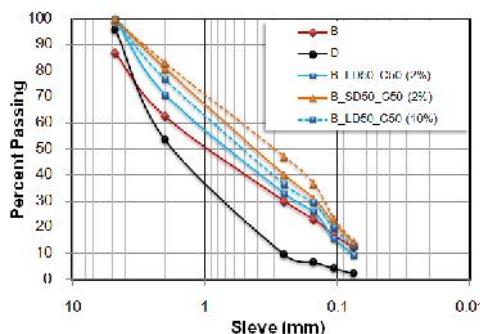


รูปที่ 2 การทดสอบแรงอัดโดยปราศจากแรงด้านข้าง

3. ผลการทดลองและวิจารณ์ผล

3.1 ผลการทดสอบคุณสมบัติพื้นฐาน

ผลการทดสอบหาขนาดคละด้วยวิธีการร่อนผ่านตะแกรงมาตรฐาน (Sieve Analysis) ดังแสดงในรูปที่ 3 จากแผนภูมิการกระจายตัวของเม็ดวัสดุ แสดงให้เห็นว่า เถ้ากันเตา ทินฟุ่น และถ้ากันเตาผสมสมวัสดุผสมเพิ่ม จัดเป็นวัสดุประเภททราย โดยถ้ากันเตาและถ้ากันเตาผสมสมวัสดุผสมเพิ่มมีขนาดคละที่ไม่ดี ($Cu > 6$, $Cc < 1$) สำหรับทินฟุ่นมีขนาดคละกันดี ($Cu > 6$, Cc อยู่ประมาณ 1-3) และพบว่าการใส่วัสดุผสมเพิ่มลงไปในถ้ากันเตาไม่ได้ช่วยให้มีขนาดคละที่ดีขึ้น

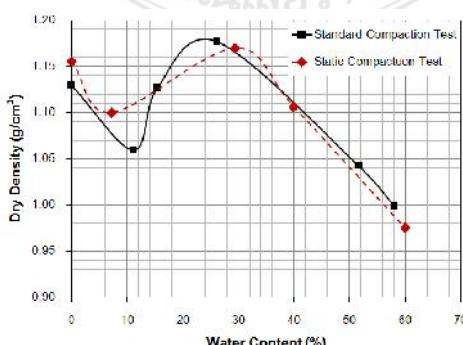


รูปที่ 3 การกระจายตัวของเม็ดวัสดุ

ผลการทดสอบหาค่าความถ่วงจำเพาะของถ้ากันเตา (B) ถ้ากันเตาผสมสมวัสดุผสมเพิ่มปริมาณร้อยละ 2 (B_LD50_C50, B_SD50_C50) ถ้ากันเตาผสมสมวัสดุผสมเพิ่มร้อยละ 10 (B_LD50_C50, B_SD50_C50) และทินฟุ่น (D) พบร่วมมีค่าเท่ากับ 1.71, 1.51, 1.84 และ 2.67 ตามลำดับ ซึ่งแสดงให้เห็นว่าค่าความถ่วงจำเพาะของกันเตาและถ้ากันเตาผสมสมวัสดุผสมเพิ่มมีค่าน้อยกว่าค่าความถ่วงจำเพาะของดินทั่วไป (2.65-2.68) เป็นผลให้น่วยน้ำหนักมีค่าน้อยลงตามไปด้วย ในขณะที่ทินฟุ่นมีค่าความถ่วงจำเพาะอยู่ในช่วงของดินทั่วไป

ผลการทดสอบหาขีดจำกัดความชื้นเหลวของถ้ากันเตา และถ้ากันเตาผสมสมวัสดุผสมเพิ่มปริมาณร้อยละ 2, 4, 6, 8 และ 10 พบร่วมขีดจำกัดเหลว (Liquid Limit, L.L.) และขีดจำกัดพลาสติก (Plastic Limit, P.L.) ไม่สามารถหาค่าได้ แสดงให้เห็นว่าวัสดุที่ใช้ในการทดสอบไม่มีความเหนียว (Non-Plasticity, NP) ซึ่งสมวัสดุผสมเพิ่มไม่ได้ช่วยให้มีความเหนียวขึ้น

ผลการทดสอบการบดอัดดินแบบมาตรฐานพบว่าค่าความหนาแน่นแห้งสูงสุดของถ้ากันเตาเท่ากับ 1.18 กรัม/ลบ.ซม. และปริมาณความชื้นที่เหมาะสม (OMC) เท่ากับ 25 เปอร์เซ็นต์ และจากการใช้วิธี Static Compaction พบว่าจำนวนครั้งของการบดอัดที่ให้ค่าความหนาแน่นแห้งสูงสุดใกล้เคียงกัน คือ 7 ครั้งต่อชั้น ซึ่งนำไปใช้ในการตรึงมัตต์ตัวอย่างทดสอบทุกอัตราส่วน



รูปที่ 4 การทดสอบการบดอัดดิน

3.2 ผลการทดสอบคุณสมบัติด้านกำลัง

ผลการทดสอบแรงอัดของดินโดยปราศจากแรงด้านข้าง (Unconfined Compression Test) ดังแสดงในตารางที่ 2 สามารถอภิปรายผลการทดสอบได้โดยพิจารณาตามอิทธิพลของปริมาณวัสดุผสมเพิ่ม และระยะเวลาการบ่ม ดังรายละเอียดต่อไปนี้

ตารางที่ 2 อัตราส่วนวัสดุเพิ่มสำหรับใช้ในการเตรียมตัวอย่างทดสอบ

ปริมาณวัสดุ ผสมเพิ่ม (ร้อยละ)	สัญลักษณ์	กำลังรับแรงอัดโดยปราศจากแรงด้านข้าง (กก./ตร.ซม.)			
		อายุการบ่ม 7 วัน	อายุการบ่ม 14 วัน	อายุการบ่ม 28 วัน	อายุการบ่ม 90 วัน
-	L	3.74	4.40	5.21	10.71
0	B	0.54	0.64	0.57	1.10
2	B_LD100	0.50	0.53	0.56	1.07
	B_SD100	0.41	0.57	0.58	1.00
	B_LD50_C50	1.37	1.82	2.11	2.83
	B_SD50_C50	1.62	1.69	2.13	3.06
	B_C100	2.44	2.73	3.99	6.39
4	B_LD100	0.56	0.48	0.50	1.04
	B_SD100	0.45	0.42	0.55	0.98
	B_LD50_C50	1.73	2.81	3.92	6.93
	B_SD50_C50	2.80	3.17	4.24	6.00
	B_C100	4.42	5.55	8.31	15.76
6	B_LD100	0.54	0.50	0.40	1.04
	B_SD100	0.51	0.50	0.38	1.20
	B_LD50_C50	3.86	2.88	4.31	8.48
	B_SD50_C50	3.31	3.14	5.77	9.11
	B_C100	5.54	6.08	12.75	16.00
8	B_LD100	0.44	0.38	0.42	1.00
	B_SD100	0.54	0.37	0.42	1.00
	B_LD50_C50	4.40	5.53	6.33	13.93
	B_SD50_C50	4.11	4.99	7.22	13.62
	B_C100	4.65	9.00	19.82	28.08
10	B_LD100	0.46	0.46	0.59	0.99
	B_SD100	0.46	0.42	0.61	0.99
	B_LD50_C50	4.37	5.40	7.86	23.06
	B_SD50_C50	5.14	5.80	10.16	20.59
	B_C100	7.81	12.20	20.09	39.70

3.2.1 อิทธิพลของปริมาณวัสดุผสมเพิ่ม

จากการทดสอบค่ากำลังรับแรงอัดโดยปราศจากแรงด้านข้าง เมื่อพิจารณาอัตราส่วนผสมที่ระยะเวลาการบ่ม 7, 14, 28 และ 90 วัน ดังแสดงในตารางที่ 2 พบว่า B (ถ้ากันเดา), B_LD100 (ถ้ากันเดาผสมหินฝุ่นเบอร์ใหญ่) และ B_SD100 (ถ้ากันเดาผสมหินฝุ่นเบอร์เล็ก) ปริมาณวัสดุผสมเพิ่มไม่มีผลต่อการเพิ่มกำลังในทุกอัตราส่วนผสม ส่วน B_LD50_C50 (ถ้ากันเดาผสมหินฝุ่นเบอร์ใหญ่และปูนซีเมนต์) และ B_SD50_C50 (ถ้ากันเดาผสมหินฝุ่นเบอร์เล็กและปูนซีเมนต์) ปริมาณวัสดุผสมเพิ่มมีผลต่อการเพิ่มกำลังในทุกอัตราส่วนผสม โดยอัตราการเพิ่มกำลังของอัตราส่วนผสมเดียวกันเปรียบเทียบระหว่างการใช้หินฝุ่นเบอร์ใหญ่และหินฝุ่นเบอร์เล็กมีค่าใกล้เคียงกัน เนื่องจากหินฝุ่นที่ใช้ในงานวิจัยมีขนาดของเม็ดทินใกล้เคียงกัน ดังนั้นเมื่อนำมาผสมกับปูนซีเมนต์แล้วอัตราการเพิ่มกำลังจะไม่แตกต่างกัน (รัฐพล สมนา และคณะ, 2549) แต่สำหรับ B_C100 (ถ้ากันเดาผสมปูนซีเมนต์) ปริมาณวัสดุผสมเพิ่มมีผลต่อการเพิ่มกำลังในทุกอัตราส่วนผสม และมีอัตราการเพิ่มกำลังมากที่สุดเมื่อเทียบกับอัตราส่วนผสมอื่นๆ เนื่องจากปริมาณ

ปูนซีเมนต์มากที่สุดทำให้ปริมาณการเกิดปฏิกิริยาไฮเดรตชันมากตามไปด้วย เมื่อนำผลการทดสอบหาค่ากำลังรับแรงอัดโดยปราศจากแรงด้านข้างทุกอัตราส่วนผสมมาเปรียบเทียบกับการเพิ่มกำลังของดินลูกรัง พบว่า B_LD50_C50, B_SD50_C50 และ B_C100 ที่ปริมาณวัสดุผสมเพิ่มร้อยละ 8 และร้อยละ 10 สามารถนำมายใช้งานแทนดินลูกรังได้โดยปริมาณวัสดุผสมเพิ่ม ร้อยละ 8 เพียงพอที่จะนำมาใช้แทนดินลูกรังเนื่องจากให้ปริมาณของปูนซีเมนต์น้อยกว่า

3.2.2 อิทธิพลของอายุการบ่ม

จากการทดสอบหาค่ากำลังรับแรงอัดโดยปราศจากแรงด้านข้าง พิจารณาตามอายุการบ่ม ดังแสดงในตารางที่ 2 พบว่าเมื่อพิจารณาที่ทุกอายุการบ่ม สำหรับตัวอย่างที่มีอัตราส่วนผสม B, B_LD100 และ B_SD100 พบว่า อายุการบ่มไม่มีผลต่อการพัฒนาがらง ส่วน B_LD50_C50, B_SD50_C50 และ B_C100 อายุการบ่มเริ่มมีผลต่อการพัฒนาがらงและมีแนวโน้มสูงขึ้นเรื่อยๆ การเพิ่มขึ้นของกำลังรับแรงอัดโดยปราศจากแรงด้านข้างพัฒนาตามอายุการบ่มที่เพิ่มขึ้น ซึ่งเป็นผลมาจากการเกิดปฏิกิริยาซีเมนต์ไฮเดรตชันของอนุภาคปูนซีเมนต์กับน้ำในก้อนตัวอย่าง ทำให้เกิดการยึดเกาะของเม็ดดินเจ้าด้วยกัน เป็นผลทำให้ก้อนตัวอย่างสามารถรับกำลังอัดได้ดีขึ้น สอดคล้องกับการศึกษาของสมชชา แสนสุวรรณคีรี และคณะ (2549) โดยเฉพาะเมื่อระยะเวลาการบ่ม 90 วัน จะเห็นการพัฒนาがらงที่เพิ่มขึ้นได้อย่างชัดเจน เนื่องจากองค์ประกอบทางเคมีของถ้วยกันเตา ประกอบด้วยซิลิก้าทำปฏิกิริยากับแคลเซียมไฮดรอกไซด์ ซึ่งสามารถทำให้เกิดปฏิกิริยาปอซิโซลัน (จุฑาทิพย์ เจียวเจ่น, 2552) หลังจากการเกิดปฏิกิริยาไฮเดรตชันเป็นผลทำให้ที่อายุการบ่มเพิ่มขึ้น ก้อนตัวอย่างสามารถพัฒนาがらงรับแรงอัดเพิ่มขึ้น

4. สรุป

จากการศึกษาสามารถสรุปได้ดังนี้

1. ผลการทดสอบคุณสมบัติพื้นฐาน พบว่าเมื่อนำวัสดุผสมเพิ่มมาผสมกับถ้วยกันเตาไม่ได้ช่วยให้ส่วนผสมมีขนาดคละที่ดีขึ้น ค่าความถ่วงจำเพาะของถ้วยกันเตาเพิ่มส่วนผสมวัสดุผสมเพิ่มมีค่าต่ำกว่า 2 แสดงให้เห็นว่าค่าความถ่วงจำเพาะมีค่าน้อยกว่าคิดทั่วไป อาจนำไปเป็นวัสดุมวลเบาได้ วัสดุผสมเพิ่มไม่มีส่วนช่วยให้มีความเหนียวเพิ่มขึ้น

2. ผลการทดสอบหาค่าแรงอัดโดยปราศจากแรงด้านข้างของถ้วยกันเตาและถ้วยกันเตาเพิ่มส่วนผสมวัสดุผสมเพิ่ม เมื่อพิจารณาจากปริมาณวัสดุผสมเพิ่มและอายุการบ่มแล้วพบว่า อัตราส่วนผสมที่เหมาะสม ได้แก่ B_LD50_C50, B_SD50_C50 และ B_C100 ที่ปริมาณวัสดุผสมเพิ่ม ร้อยละ 8 และร้อยละ 10 ซึ่งสามารถนำมาใช้งานแทนดินลูกรังได้แต่ถ้าพิจารณาถึงความประหดด การใช้วัสดุผสมเพิ่มในปริมาณร้อยละ 8 ก็เป็นการเพียงพอ

5. กิตติกรรมประกาศ

งานวิจัยนี้ได้รับการสนับสนุนทุนวิจัยจากมหาวิทยาลัยเทคโนโลยีราชมงคลรัตนโกสินทร์ ผู้วิจัยขอขอบคุณมา ณ โอกาสสุดท้าย

6. เอกสารอ้างอิง

- รัฐพล สมนา และประชุม คำพูล. 2549. การศึกษาการกัดกร่อนของมอร์ตาร์ผสมหินฝุ่นแทนทราย. การประชุมวิชาการวิศวกรรมโยธาแห่งชาติ ครั้งที่ 11, 20-22 เมษายน 2549, โรงแรมเมอร์ลิน บีช รีสอร์ฟ ป่าตอง, จ.ภูเก็ต.
- สมชชา แสนสุวรรณคีรี, วชรินทร์ กาสะลักษ์ และชนวัฒน์ มูกตพันธ์. 2549. การปรับปรุงคุณภาพดินลมหอบขอนแก่นด้วยปูนซีเมนต์ผสมถ้วยกันเตาเพื่อใช้ในงานพื้นท่าง. การประชุมวิชาการวิศวกรรมโยธาแห่งชาติ ครั้งที่ 11, 20-22 เมษายน 2549, โรงแรมเมอร์ลินบีช รีสอร์ฟ ป่าตอง, จ.ภูเก็ต, 2549.

มนตรี เดชาสกุลสม, จอมปีร์ จันทร์หริรัญ และ ทัศนัย ลิ้มเจริญ. 2551. การศึกษาคุณสมบัติพื้นฐานของ Bottom Ash เพื่อใช้ในงานทาง. การสัมมนาเจ้าหน้าที่วิเคราะห์และตรวจสอบปี 2551, กรมทางหลวง.

วิเศษ แจ้งจิตรา และประทีป ดวงเดือน. 2552. การปรับปรุงคุณภาพดินลูกรังโดยใช้ถ้ากันเตา. การประชุมวิชาการ

วิศวกรรมโยธาแห่งชาติ ครั้งที่ 14, 13-15 พฤษภาคม 2552, มหาวิทยาลัยเทคโนโลยีสุรนารี, นครราชสีมา.

จุฑาทิพย์ เขียวแจ่ม และประทีป ดวงเดือน. 2552. การปรับปรุงคุณภาพของหินคลุกและทรายโดยใช้ถ้ากันเตา.

การประชุมวิชาการวิศวกรรมโยธาแห่งชาติ ครั้งที่ 14, 13-15 พฤษภาคม 2552, มหาวิทยาลัยเทคโนโลยีสุรนารี, นครราชสีมา.

ชูตักดี คีรีรัตน์. 2555. คู่มือปฏิบัติการทดลองทางปฐพิกลศาสตร์. มหาวิทยาลัยเทคโนโลยีราชมงคลรัตนโกสินทร์ วิทยาเขตวังไกลกังวล.

