



ตัวแปรปริมาณปูนซีเมนต์เทียบเท่า – พารามิเตอร์สำหรับวิเคราะห์

การพัฒนากำลังอัดของดินซีเมนต์ถ้าลอง

EQUIVALENT CEMENT CONTENT – A NEW PARAMETER FOR ANALYSIS OF
STRENGTH DEVELOPMENT IN BLENDED CEMENT ADMIXED CLAYอภิชาติ สุดดีพงษ์ (Apichat Suddeepong)¹รุ่งลาวลัย ราชัน (Runglawan Rachan)²สุขสันติ หอพิมูลสุข (Suksun Horpibulsuk)³¹ นักศึกษาปริญญาโท สาขาวิศวกรรมโยธา สำนักวิชาชีวกรรมศาสตร์ มหาวิทยาลัยเทคโนโลยีสุรนารี suddeepong8@hotmail.com² อาจารย์ ภาควิชาชีวกรรมโยธา คณะชีวกรรมศาสตร์ มหาวิทยาลัยเทคโนโลยีสุรนารี runglawa@gmail.com³ รองศาสตราจารย์ สาขาวิศวกรรมโยธา สำนักวิชาชีวกรรมศาสตร์ มหาวิทยาลัยเทคโนโลยีสุรนารี suksun@g.sut.ac.th

บทคัดย่อ : บทความนี้ศึกษาอิทธิพลของถ้าลองในการปรับปรุงกำลังอัดของดินเหนียวอ่อนด้วยปูนซีเมนต์ จากการศึกษาพบว่าที่ปริมาณความชื้น ปริมาณปูนซีเมนต์ และอัตราบ่มค่าหนึ่ง กำลังอัดของดินซีเมนต์มีค่าเพิ่มขึ้นตามปริมาณถ้าลองของจังหวะทั้งปริมาณถ้าลองเท่ากับ 25 เปอร์เซ็นต์ ของน้ำหนักปูนซีเมนต์ ในช่วงปริมาณถ้าลองน้อยกว่า 25 เปอร์เซ็นต์ ถ้าลองทำหน้าที่เป็นวัสดุกระจาดตัวซึ่งทำให้อ่อนภาคิดเนินขยายและปูนซีเมนต์กระจายตัวและสัมผัสตัวได้มากขึ้น ทำให้เกิดปฏิกิริยาไฮเดรชั่นได้ช้า ด้วยเหตุนี้เอง การใส่ถ้าลองในดินซีเมนต์จะเปรียบเสมือนเป็นการเพิ่มปริมาณปูนซีเมนต์ ดังนั้น ผู้วิจัยจึงได้นำเสนอตัวแปรใหม่สำหรับการวิเคราะห์การพัฒนากำลังอัดของดินซีเมนต์ซึ่งเรียกว่า “ปริมาณปูนซีเมนต์เทียบเท่า” เมื่อประยุกต์ใช้ตัวแปรดังกล่าวร่วมกับ Clay-water/cement ratio hypothesis เรายสามารถประมาณกำลังอัดของดินซีเมนต์ถ้าลองที่อัตราบ่มหนึ่งๆ ที่อัตราส่วนผสมต่างๆ (ปริมาณความชื้น ปริมาณปูนซีเมนต์ และปริมาณถ้าลอง) ได้ จากการศึกษาพบว่าทุกอัตราบ่ม ถ้าลองมีประสิทธิภาพเทียบเท่ากับ 0.7 เท่าของปูนซีเมนต์ สำหรับทุกอัตราส่วนผสมระหว่างปริมาณความชื้น ปริมาณปูนซีเมนต์ และปริมาณถ้าลอง

ABSTRACT : The present paper investigates the influence of fly ash on the strength development in cement admixed soft clay. It is found from this investigation that for a particular water content, cement content and curing time, strength increases with fly ash content up to 25% of dry weight of cement. In this range, the role of fly ash is to disperse the clay-cement clusters into smaller clusters increasing the reactive surface and hence strength. In other words, the input of fly ash in clay-cement mixture is regarded akin to the effect of an increase in cement content. As such, the novel parameter is introduced and designated as equivalent cement content. When applied with clay-water/cement ratio hypothesis, the strength development at a particular curing time for any water content, cement content, and fly ash content can be assessed. It is found that for all curing time tested, fly ash content is equal to 0.7 cement content for all combinations of water content, cement content, and fly ash content.

KEYWORDS : Fly ash, Clay, Cement, Unconfined compressive strength

1. บทนำ

ในประเทศไทยเทคนิคการปรับปรุงคุณภาพดินที่มีประสิทธิภาพวิธีหนึ่งคือ เทคนิคการผสมลึก (Deep mixing technique) เทคนิคนี้ช่วยเพิ่มพันธะเชื่อมประสานให้กับดินด้วยสารเคมี (ซีเมนต์และปูนขาว เป็นต้น) โดยการสร้างเสาเข็มในชั้นดินเหนียวอ่อนเพื่อเปลี่ยนจากชั้นดินเหนียวอ่อนเป็นชั้นดินผสมลึก (Composite ground) ซึ่งความด้านทานการอัดด้วยกำลังอัดจะเพิ่มขึ้นตามอายุนับ [1]

วัสดุที่นิยมนำมาใช้เป็นวัสดุเชื่อมประสาน ได้แก่ ปูนซีเมนต์ เนื่องจากเป็นวัสดุที่สามารถทำໄฟร์ส์ในประเทศไทย แต่อายุไม่ถาวร ตาม การใช้ปูนซีเมนต์ในปริมาณที่มากในเทคนิคการปรับปรุงดินนี้เป็นผลให้รากของต้นไม้ต้องสูบสูตร้ำกับวัสดุอื่น จึงมีความจำเป็นที่จะหาวัสดุที่มีรากติดต่อกันเพื่อใช้ทดแทนปูนซีเมนต์ ได้แก่ เถ้าโลยถ่านหิน ในงานทางวิศวกรรมโครงสร้าง การประยุกต์ใช้ถ้าโลยก่อตัวหินเป็นที่ยอมรับกันอย่างแพร่หลาย [2] แต่การใช้งานทางวิศวกรรมปูนที่ยังมีอยู่อย่างจำกัด

ยุทธนา [3] และ Horpibulsuk et al. [4] ได้ทำการศึกษาการเปลี่ยนแปลงโครงสร้างจุลภาคของดินซีเมนต์ถ้าโลยก่อตัวหินเหนียวและปูนซีเมนต์ต่างกันเป็นวัสดุที่ทำปฏิกิริยา กับน้ำดังนี้ เมื่อสัมผัสน้ำจะรวมตัวกันเป็นกลุ่มนูนภาคขนาดใหญ่ขึ้น (Clusters/Aggregates) การใส่ถ้าโลยก่อตัวหินซีเมนต์จะช่วยให้อนุภาคของดินซีเมนต์กระจายหัวและสัมผัสน้ำได้ดีขึ้น ดังผลให้กำลังอัดสูงขึ้น นอกจากนี้ยังกล่าวอีกว่าก่อปฏิกิริยาปูนซีเมนต์ที่เกิดขึ้นในดินซีเมนต์ถ้าโลยก่อตัวหินน้อยมากและแบบจะไม่ผลด้วยการพัฒนากำลังอัด เนื่องจากปริมาณ $\text{Ca}(\text{OH})_2$ ที่เกิดขึ้นนี้ปริมาณไม่เพียงพอต่อความต้องการของซิลิเกตที่อยู่ในถ้าโลย ปริมาณ $\text{Ca}(\text{OH})_2$ ที่เกิดขึ้นน้อยเป็นผลมาจากการปูนซีเมนต์ที่ใช้ในการปรับปรุงดินมีปริมาณต่ำ ซึ่งแตกต่างจากในงานคอนกรีตที่ต้องการกำลังอัดที่สูงมาก (โดยปกติจะมากกว่า 280 กิโลกรัมต่อตารางเมตร) ดังนั้นจึงอาจกล่าวได้ว่าการใส่ถ้าโลยก่อตัวหินซีเมนต์เปรียบเสมือนการเพิ่มปริมาณปูนซีเมนต์ให้กับดินซีเมนต์โดยมีค่าเท่ากับปริมาณปูนซีเมนต์เทียบเท่า (Equivalent cement content)

บทความนี้มีวัตถุประสงค์เพื่อศึกษาอิทธิพลของถ้าโลยก่อตัวหินที่พัฒนากำลังอัดของดินซีเมนต์ พร้อมทั้งวิเคราะห์ถักยนต์การพัฒนากำลังอัดของดินซีเมนต์ หลักการวิเคราะห์จะอาศัย

พารามิเตอร์ปริมาณน้ำในดินต่อปริมาณปูนซีเมนต์ (Clay-water/cement ratio, w/C) [5-8] ร่วมกับตัวแปรปริมาณปูนซีเมนต์เทียบเท่า พารามิเตอร์ทั้งสองนี้ได้ถูกนำมาประยุกต์ใช้ครั้งแรกในการวิเคราะห์ดินซีเมนต์ถ้าโลยมาลาโดย Rachan et al. [9]

2. วิธีการวิจัย

2.1 ตัวอย่างดิน ปูนซีเมนต์ และถ้าโลย

ดินตัวอย่างทดสอบเป็นดินเหนียวกรุงเทพ เก็บจากเขตดาดพระบัง กรุงเทพมหานคร ที่ระดับความลึก 3.0 - 4.0 เมตร ขุดจำกัดเหลวและพิกัดคลาสติกมิลล์เท่ากับ 89 และ 30 เปอร์เซ็นต์ ตามลำดับ ดินตัวอย่างประกอบด้วยทราย ดินตะกอน และดินเหนียว ในปริมาณ 3, 27 และ 70 เปอร์เซ็นต์ ตามลำดับ มีค่าความถ่วงจำเพาะเท่ากับ 2.63 ดินประเภทนี้จัดเป็นดินเหนียวที่มีค่าพลาสติกสูง (CH) ตามระบบการจำแนกคินแบบออกภพปูนซีเมนต์ที่ใช้ในการศึกษาคือปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภท 1 เถ้าโลยก่อตัวหินได้จากโรงไฟฟ้าแม่เมะ จังหวัดลำปางของการไฟฟ้าฝ่ายผลิตแห่งประเทศไทย องค์ประกอบทางเคมีของถ้าโลยก่อตัวหินแสดงดังตารางที่ 1 ดินตัวอย่างถูกนำดินร่อนผ่านตะแกรงขนาด 2 มิลลิเมตร เพื่อแยกเศษเปลือกหอยและเม็ดดินที่มีขนาดใหญ่ออก และทำการปรับแก้ความชื้นในดินให้มีค่า Liquidity Index (LI) เท่ากับ 1.0, 1.5 และ 2.0 เพื่อจำลองการเพิ่มขึ้นของปริมาณความชื้น ในขณะทำการติดตั้งเสาเข็มดินซีเมนต์ โดยเทคนิคการผสมปีก (Wet method)

ตารางที่ 1 องค์ประกอบทางเคมีของถ้าโลยก่อตัวหิน

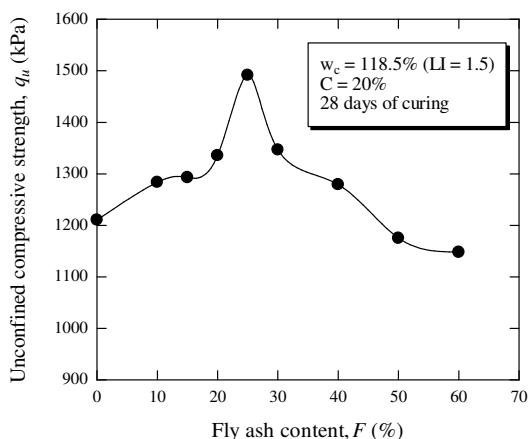
องค์ประกอบทางเคมี	ถ้าโลยก่อตัวหิน
SiO_2	45.63%
Al_2O_3	24.59%
Fe_2O_3	11.26%
CaO	12.15%
MgO	2.87%
SO_3	1.57%
Na_2O	0.07%
K_2O	2.66%
LOI	1.23%

2.2 การเตรียมตัวอย่างดินซีเมนต์ถ้าลอย

ดินตัวอย่างที่ปริมาณน้ำความชื้นต่างๆ ($LI = 1$ ถึง 2) ถูกนำมาผสมกับปูนซีเมนต์ในปริมาณ 10 ถึง 30 เปอร์เซ็นต์ และปริมาณถ้าลอยเท่ากัน 0 ถึง 60 เปอร์เซ็นต์ ของน้ำหนักปูนซีเมนต์ จนเป็นเนื้อดีิกว่าน้ำ หลังจากนั้นบรรจุตัวอย่างดินซีเมนต์ถ้าลอยในแบบหล่อห้องกระบอกขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 50 มิลลิเมตร สูง 100 มิลลิเมตร โดยทำดินตัวอย่าง 3 ตัวอย่างในหนึ่งส่วนผสม หลังจากนั้นอีก 24 ถึง 48 ชั่วโมง ทำการถอดตัวอย่างดินซีเมนต์ถ้าลอยออกจากแบบหล่อและห่อหัวพิล๊บมอนอาหาร บ่มในห้องความคุณอุณหภูมิ ($25 \pm 2^\circ\text{C}$) เป็นเวลา 7 , 14 และ 28 เมื่อครบอายุการบ่มนานาไปทำการทดสอบกำลังอัดแกนเดียวนี้ ตัวอย่างดินซีเมนต์ถ้าลอยที่ได้รับเพิ่มเติม 1.0% ของความสูงดินตัวอย่างต่อน้ำที่จะกระแทกนิวบิค

3. ผลการทดสอบกำลังอัดแกนเดียว

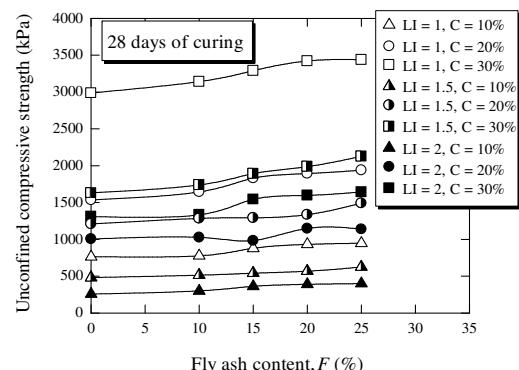
ภาพที่ 1 แสดงผลทดสอบกำลังอัดแกนเดียวของดินซีเมนต์ถ้าลอยที่ปริมาณความชื้น 118.5 เปอร์เซ็นต์ ($LI = 1.5$) ปริมาณปูนซีเมนต์ 20 เปอร์เซ็นต์ จะเห็นได้ว่ากำลังอัดของดินซีเมนต์มีค่าเพิ่มขึ้นอย่างรวดเร็วในช่วงแรก (ปริมาณถ้าลอยน้อยกว่า 25 เปอร์เซ็นต์) หลังจากนั้นกำลังอัดมีค่าลดลงอย่างรวดเร็ว และสามารถกล่าวได้ว่าปริมาณถ้าลอยที่เท่ากัน 25 เปอร์เซ็นต์ เป็นปริมาณที่เหมาะสมที่สุด



ภาพที่ 1 กำลังอัดแกนเดียวของดินซีเมนต์ถ้าลอยต่าอยู่บ่ม 28 วัน

ภาพที่ 2 แสดงการพัฒนากำลังอัดของดินซีเมนต์ถ้าลอยที่ปริมาณความชื้นและปริมาณซีเมนต์ต่างๆ สำหรับถ้าลอยในปริมาณน้อยกว่า 25 เปอร์เซ็นต์ ที่อายุบ่ม 28 วัน จะเห็นได้ว่า

กำลังอัดมีค่าเพิ่มขึ้นตามปริมาณถ้าลอยสำหรับทุกอัตราส่วนผสม ในอัตราส่วนผสมระหว่างปูนซีเมนต์และถ้าลอยที่เหมือนกัน ปริมาณความชื้นที่สูงกว่าให้กำลังอัดที่ต่ำกว่าเนื่องจากระยะห่างระหว่างอนุภาคดิน (Pore space) มีมากกว่า



ภาพที่ 2 ความสัมพันธ์ระหว่างกำลังอัดและปริมาณถ้าลอยของดินซีเมนต์ถ้าลอย ที่อายุบ่ม 28 วัน

จากการที่ได้ว่าการเพิ่มขึ้นของถ้าลอยในปริมาณน้อยกว่า 25 เปอร์เซ็นต์ ของน้ำหนักปูนซีเมนต์ เปรียบเสมือนการเพิ่มปูนซีเมนต์ให้กับดินซีเมนต์ [9] ดังนั้น จึงอาจกล่าวได้ว่า

$$C_e = kF \quad (1)$$

เมื่อ C_e คือปริมาณปูนซีเมนต์เที่ยบเท่า k คือตัวแปรประสิทธิภาพ และ F คือปริมาณถ้าลอย ดังนั้น ปริมาณซีเมนต์ทั้งหมด (C) ที่มีอยู่ในดินเหนียวจึงเท่ากัน

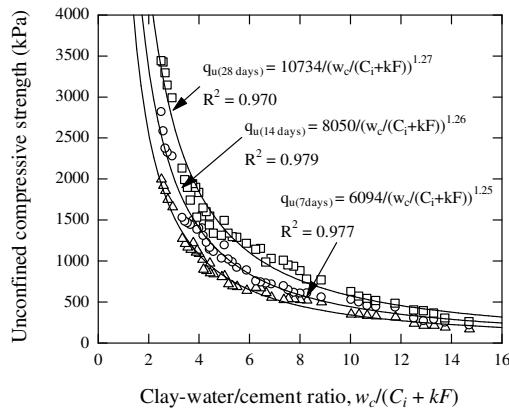
$$C = C_i + C_e \quad (2)$$

เมื่อ C_i คือปริมาณปูนซีเมนต์ที่ใส่เริ่มต้น โดยการรวมสมการที่ (1) และ (2) เข้ากับตัวแปรปริมาณน้ำในดินต่อปริมาณปูนซีเมนต์ ความสัมพันธ์ระหว่างกำลังอัดและอัตราส่วนปริมาณน้ำในดินต่อปริมาณปูนซีเมนต์ที่อายุบ่มมากๆ แสดงได้ดังนี้

$$q_u = \frac{A}{\left(\frac{w_c}{C_i + kF}\right)^B} \quad (3)$$

เมื่อ A และ B เป็นค่าคงที่ และ q_u คือกำลังอัดที่อายุบ่มมากๆ พารามิเตอร์ A , B , และ k สามารถหาได้จากการทำ Non-linear regression ภาพที่ 3 แสดงผลการวิเคราะห์กำลังอัดของดินซีเมนต์ถ้าลอยที่อายุบ่ม 7 , 14 , และ 28 วัน ตัวพารามิเตอร์อัตราส่วนปริมาณน้ำในดินต่อปริมาณปูนซีเมนต์ จะเห็นว่า ความสัมพันธ์ที่นำเสนอด้านบนใช้ได้กับดินซีเมนต์ถ้าลอยที่ปริมาณความชื้น ปริมาณปูนซีเมนต์ และปริมาณถ้าลอยมากๆ

ໄດ້ ກ່າວອງ A ມີຄໍາເພີ່ມຂຶ້ນຄາມອາຍຸນໆ ຊຶ່ງສອດຄລັອງກັບງານວິຊັບ ຂອງ Horpibulsuk et al. [8] ໃນຂະໜາດທີ່ B ແລະ k ມີຄໍາປະມານ ຄົງທີ່ ສໍາຫຼັບທຸກອາຍຸນໆແລະອັດຕາສ່ວນຜສນະຮວ່າງປູນຊື່ເມນດີ້ ແລະເຄົາລອຍ ຈາກການສຶກຍາພວ່າ B ມີຄໍາປະມານ 1.25 ທີ່ 1.27 ແລະ k ມີຄໍາທ່າກັນ 0.7 ດັ່ງນັ້ນ ຢິ່ງສາມາດຄລັ້າວ່າໄດ້ວ່າເຄົາລອຍ ມີປະລິຖືກາພເປັນ 0.7 ເທົ່າງອັນປູນຊື່ເມນດີ້ ອ້ຽກຄ່າວ່າຍຳຈ່າຍວ່າ ໃນການເຄີມປູນຊື່ເມນດີ້ 20 ເປື່ອຮັ້ນທີ່ ຂອງດິນແທ້ງ ແລະເຄົາລອຍ 25 ເປື່ອຮັ້ນທີ່ ຂອງປູນຊື່ເມນດີ້ (5 ເປື່ອຮັ້ນທີ່ ຂອງດິນແທ້ງ) ເທິງມີໄດ້ ທ່າກັນການເຄີມປູນຊື່ເມນດີ້ເພື່ອຍຳຈ່າຍເທິງທ່າກັນ 23.5 ເປື່ອຮັ້ນທີ່ ຂອງດິນແທ້ງ



ກາພີ່ 3 ຄວາມສ້າມພັນຮ່າງວ່າງກໍາລັງອັດແລະປົມານນໍ້າໃນດິນຕ່ອງປົມານ
ປູນຊື່ເມນດີ້

4. ນທສຽບ

ບທຄວາມນີ້ເກີ່ວຂ້ອງກັບການສຶກຍາຄວາມເປັນໄປໄດ້ຂອງການປະຢຸກຕີໃຊ້ເຄົາລອຍເປັນຕົວກະຈາຍຕົວໃນດິນຊື່ເມນດີ້ ນທສຽບປີ່ ສໍາຄັນແສກງໄດ້ດັ່ງນັ້ນ

- ເຄົາລອຍມີຄຸນສົມບັດເປັນວັດຄຸງຮະຈາຍຕົວໃນຂ່າງປົມານເຄົາລອຍນີ້ອຍກວ່າ 25 ເປື່ອຮັ້ນທີ່ ທ່ານໄຫຼວງການຂອງປູນຊື່ເມນດີ້ສ້າມພັກນັ້ນໄດ້ດີຂຶ້ນ ສ່າງພົດໃຫ້ກໍາລັງອັດເພີ່ມຂຶ້ນ
- ເຄົາລອຍມີປະລິຖືກາພເທິງທ່າກັນ 0.7 ເທົ່າງອັນປູນຊື່ເມນດີ້ ສໍາຫຼັບທຸກອັດຕາສ່ວນຜສນະຮວ່າງປົມານນໍ້າໃນດິນຕ່ອງປົມານ
- ພາຣາມີເຕອຮັກປົມານປູນຊື່ເມນດີ້ເທິງທ່ານໄຫຼວງການທີ່ ພາຣາມີເຕອຮັກປົມານນໍ້າໃນດິນຕ່ອງປົມານ

ປົມານປູນຊື່ເມນດີ້ໃນການວິເຄຣະທີ່ກໍາລັງອັດຂອງດິນຊື່ເມນດີ້ເຄົາລອຍ

5. ເຄົກສາຮ້າງອີງ

- Broms, B. B. 1986. *Stabilization of soft clay with lime and cement column in Southeast Asia*, Applied Research Project RP10/83, Nanyang Technological Institute, Singapore.
- Mindess, S. 1996. *Tests to determine the mechanical properties of the interfacial zone*, RILEM Technical Committee 108-ICC Report, E&FN SPON: 48-63.
- ບຸກຄົນ ລັກຂົນນີ້. 2551. ກໍາລັງອັດແກນເຄື່ອງແລະໂຄຮງສ້າງຈຸດການຂອງດິນເໜີຍຊື່ເມນດີ້ພສມເຄົາລອຍຂັບອັດ. ວິທະນີພິພົນ ປະຊາທິປະໄຕ ວິທະນີ ສາຂາວິທະນີ ໂພນໂຮມ ສໍານັກວິທະນີຄາສດຮ່າງເກົ່າ ມາວິທະນີຍາລັດທັກໂນໂລຢີສູນນະເລີ.
- Horpibulsuk, S., Rachan, R., and Raksachon, Y. (2009). Role of fly ash on strength and microstructure development in blended cement stabilized silty clay, *Soils and Foundations*, 49(1): 85-98.
- Horpibulsuk, S. and Miura, N. (2001). A new approach for studying behavior of cement stabilized clays, *Proc. 15th International Conference on Soil Mechanics and Geotechnical Engineering*, Istanbul, Turkey, 3: 1759-1762.
- Miura, N., Horpibulsuk, S. and Nagaraj, T.S. (2001). Engineering behavior of cement stabilized clay at high water content, *Soil and Foundation*, 41(1): 33-45.
- Miura, N., Horpibulsuk, S., and Nagaraj, T.S. (2001). Engineering behavior of cement stabilized clay at high water content, *Soils and Foundations*, 41(5): 33-45.
- Horpibulsuk, S., Miura, N., and Nagaraj, T.S. (2003). Assessment of strength development in cement-admixed high water content clays with Abrams' law as a basis, *Geotechnique*, 53(4): 439-444.
- Rachan, R., Chim-oye, W., and Horpibulsuk, S. (2009). Application of biomass fly ash as a pozzolanic material for stabilization of low-swelling clay, *Lowland Technology International*, 11(1) (in press).
- Papadakis V.G. and Tsimas, S. (2002). Supplementary cementing materials in concrete Part I: efficiency and design. *Cement and Concrete Research*. 32, 1525-1532.