

บทที่ 4

การวิเคราะห์ผลทดสอบ

ในงานวิจัยนี้ได้ทำการทดสอบหาปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้น เนื่องจากปฏิกิริยาเคมีในซีเมนต์ผสมซีเมนต์ได้ลอย โดยการทดสอบด้วยวิธี Thermogravimetry Analysis, (TGA) แล้วทำการคำนวณหาปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นเปรียบเทียบกับผลที่ได้จากการทดสอบค่ากำลังอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์ได้ลอย และทำการทดสอบคุณสมบัติพื้นฐานต่าง ๆ ของคอนกรีตสมรรถนะสูง ซึ่งประกอบไปด้วย ค่าการยุบตัว, ค่าการไหล, ค่าโมดูลัสความยืดหยุ่น, ความคงตัว และค่าการหดตัว การทดสอบคุณสมบัติต่าง ๆ ได้แทนที่ซีเมนต์ด้วยซีเมนต์ได้ลอยในสัดส่วนผสมที่กำหนดไว้

4.1 การเกิดปฏิกิริยาเคมีในซีเมนต์ผสมซีเมนต์ได้ลอย

เมื่อนำซีเมนต์มาผสมกับน้ำ ซีเมนต์จะทำปฏิกิริยาเคมีกับน้ำเรียกว่า ปฏิกิริยาไฮเดรชัน โดยจะประกอบไปด้วยปฏิกิริยาไฮเดรชันของไตรแคลเซียมซิลิเกต และปฏิกิริยาไฮเดรชันของไดแคลเซียมซิลิเกต เกิดสารแคลเซียมซิลิเกตไฮดรอกไซด์และแคลเซียมไฮดรอกไซด์ ซึ่งสารแคลเซียมซิลิเกตไฮดรอกไซด์จะเป็นสารที่เพิ่มกำลังของคอนกรีต โดยทำหน้าที่เป็นตัวยึดเหนี่ยวเนื้อคอนกรีต ส่วนแคลเซียมไฮดรอกไซด์จะเป็นสารที่เหลือ อยู่แทรกในช่องว่างของคอนกรีต ซึ่งจะมีปริมาณเพิ่มขึ้นเรื่อย ๆ ตามเวลา แต่เมื่อนำซีเมนต์ผสมซีเมนต์ได้ลอยมาผสมกับน้ำ ซีเมนต์ได้ลอยจะทำปฏิกิริยากับแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่ได้จากปฏิกิริยาไฮเดรชันของซีเมนต์ ได้สารแคลเซียมซิลิเกตไฮดรอกไซด์ ทำให้ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ลดลง แต่ปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮดรอกไซด์มากขึ้น ส่งผลทำให้กำลังเพิ่มขึ้น เรียกปฏิกิริยานี้ว่า ปฏิกิริยาปอซโซลานิก

ในช่วงอายุเริ่มต้น ปฏิกิริยาปอซโซลานิกของซีเมนต์ได้ลอยยังเกิดขึ้นน้อย เนื่องจากความเป็นด่าง (Alkalinity) ของน้ำในช่องว่าง ยังไม่สามารถละลาย Glass Phase ของซีเมนต์ได้ลอยได้ หลังจากที่แคลเซียมไฮดรอกไซด์มีปริมาณมากขึ้น จะละลายในน้ำที่อยู่ในโครงสร้างซีเมนต์ผสม ทำให้ความเป็นด่างของน้ำในช่องว่างมีความเข้มข้นมากขึ้นจนสามารถละลาย Glass Phase ของซีเมนต์ได้ลอยได้ ปฏิกิริยาทางเคมีของคอนกรีตผสมซีเมนต์ได้ลอยจึงเกิดขึ้นอย่างรวดเร็ว ส่งผลทำให้กำลังอัดของคอนกรีตสูงขึ้น

4.2 การหาปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์

ในซีเมนต์ผสมปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์จะเกิดขึ้นเนื่องจากปฏิกิริยาไฮเดรชันของซีเมนต์ซึ่งจะประกอบไปด้วยปฏิกิริยาไฮเดรชันของไตรแคลเซียมซิลิเกตและปฏิกิริยาไฮเดรชันของไดแคลเซียมซิลิเกต แต่ในซีเมนต์ผสมซีเมนต์ได้ลอยปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์จะขึ้นอยู่กับปฏิกิริยาไฮเดรชันของซีเมนต์และปฏิกิริยาปอซโซลานิกของซีเมนต์ได้ลอย โดยแคลเซียมไฮดรอก

โซลด์จะเพิ่มขึ้นเนื่องจากปฏิกิริยาไฮเดรชัน และจะลดลงเนื่องจากถูกใช้ไปในการทำปฏิกิริยาปอซโซลานิกของซีเมนต์แอลลอย ดังนั้นปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ในซีเมนต์ผสมซีเมนต์แอลลอยจะมีแนวโน้มที่เพิ่มขึ้นและลดลงพร้อม ๆ กัน นอกจากนี้ไฮซีเมนต์แอลลอยยังประกอบไปด้วยสารแคลเซียมออกไซด์ซึ่งจะทำปฏิกิริยากับน้ำ ได้สารแคลเซียมไฮดรอกไซด์อีกด้วย ดังแสดงในสมการที่ 4.4

จากผลการทดสอบที่แสดงในตารางที่ 3.6 และจากรูปที่ 4.3-4.5 พบว่าปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นในซีเมนต์ผสมซีเมนต์แอลลอยจะขึ้นอยู่กับปริมาณซีเมนต์ที่ใช้ในส่วนผสมเป็นหลัก และจะเห็นได้ว่าปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ในซีเมนต์ผสมซีเมนต์แอลลอยในอัตราส่วนต่าง ๆ มีแนวโน้มที่จะลดลงในอัตราส่วนเดียวกันกับปริมาณซีเมนต์ในส่วนผสม (ปริมาณ C_3S และ C_2S ในส่วนผสม) จากรูปที่ 4.3 พบว่าแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่ได้จากการทดสอบ (เส้นทึบ) มีแนวโน้มที่จะลดลงเป็นสัดส่วนโดยตรงกับปริมาณซีเมนต์แอลลอยในส่วนผสม โดยปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์จะลดลงประมาณ 10 % ทุก ๆ การแทนที่ 10 % ของซีเมนต์แอลลอย ทั้งนี้พบว่าแนวโน้มเกิดขึ้นสำหรับทุกอายุที่ทดสอบ

ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นเนื่องจากซีเมนต์เพียงอย่างเดียว (แคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นเนื่องจาก C_3S และ C_2S) สามารถคำนวณได้จากการเทียบสัดส่วนโดยตรงตามปริมาณซีเมนต์ในส่วนผสม โดยแสดงเป็นเส้นประในรูปที่ 4.3 ผลต่างระหว่างแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่ได้จากการทดสอบเทียบกับแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่คำนวณได้เนื่องจากซีเมนต์เพียงอย่างเดียวแสดงในรูปที่ 4.4 และ 4.5 และจากรูปที่ 4.4 และ 4.5 จะเห็นได้ว่าปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ในอายุเริ่มต้นของซีเมนต์ผสมซีเมนต์แอลลอย จะมีปริมาณที่มากกว่าแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นเนื่องจากซีเมนต์เพสตรอมดา ซึ่งปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ส่วนที่เพิ่มขึ้นนี้ จะเกิดขึ้นเนื่องมาจากผลของปฏิกิริยาระหว่างแคลเซียมออกไซด์ในซีเมนต์แอลลอยกับน้ำ โดยพบว่าที่อายุ 1 วัน แคลเซียมออกไซด์จะทำปฏิกิริยากับน้ำได้สารแคลเซียมไฮดรอกไซด์ร้อยละ 1.5 ของปริมาณเพสทั้งหมด หลังจากนั้นปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์จะเริ่มลดลงเนื่องจากปฏิกิริยาปอซโซลานิก จนกระทั่งอายุประมาณ 14 วัน (ดังแสดงในรูปที่ 4.4-4.5) ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ในซีเมนต์ผสมซีเมนต์แอลลอย จะลดลงต่ำกว่าปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นแสดงว่าในช่วงอายุที่มากกว่า 14 วัน ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นเนื่องจากแคลเซียมออกไซด์ในซีเมนต์แอลลอย จะมีผลน้อยกว่าปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่ถูกใช้ไปในปฏิกิริยาปอซโซลานิก ดังจะเห็นได้ว่าปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ในซีเมนต์ผสมซีเมนต์แอลลอย มีค่าน้อยกว่าปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นในซีเมนต์เพสตรอมดา และมีแนวโน้มที่จะลดลงเพิ่มขึ้นเรื่อย ๆ ตามเวลา

จากตารางที่ 4.2 และรูปที่ 4.6 พบว่าที่อายุ 1 วัน ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ในซีเมนต์ผสมซีเมนต์แอลลอยจะเกิดขึ้นประมาณ 27-34 % เมื่อเทียบกับแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นทั้งหมดเมื่อปฏิกิริยาเกิดขึ้นอย่างสมบูรณ์ แต่เมื่อเพิ่มปริมาณซีเมนต์แอลลอยในส่วนผสม ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์จะลดลง 10 % ทุก ๆ การแทนที่ 10 % ของซีเมนต์แอลลอย และที่อายุ 28 วัน ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นในซีเมนต์ผสมซีเมนต์แอลลอยจะเกิดขึ้นประมาณ 31-41 % ของปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นเมื่อปฏิกิริยาเกิดอย่างสมบูรณ์

และที่อายุ 56 วัน ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์จะเกิดขึ้นประมาณ 29-39 % เทียบกับ แคลเซียมไฮดรอกไซด์ทั้งหมดเมื่อปฏิกิริยาเกิดอย่างสมบูรณ์ ดังแสดงในตารางที่ 4.3 ทั้งนี้เมื่อปริมาณซีเมนต์ในส่วนผสมมีปริมาณมากขึ้น ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์จะลดลงประมาณ 10 % ทุก ๆ การแทนที่ 10 % ของซีเมนต์โดยพบว่าแนวโน้มเกิดขึ้นสำหรับทุกอายุที่ทดสอบ

จากรูปที่ 4.6 พบว่าในซีเมนต์เพส ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์จะเพิ่มขึ้นอย่างรวดเร็วในช่วงอายุเริ่มต้น หลังจากนั้นจะเพิ่มในอัตราที่น้อยลง โดยที่อายุ 56 วัน แคลเซียมไฮดรอกไซด์จะเพิ่มขึ้นอีกประมาณ 3 % เมื่อเทียบกับ 28 วัน แต่เมื่อผสมซีเมนต์ในปริมาณ 15 % พบว่าปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์จะเพิ่มขึ้นเพียงเล็กน้อยในช่วงอายุเริ่มต้นเนื่องจากปฏิกิริยาของแคลเซียมออกไซด์ในซีเมนต์ลดยกกับน้ำ หลังจากนั้นเมื่ออายุมากกว่า 14 วัน ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์จะลดลงในอัตราที่มากกว่าแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้น และปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์จะลดลงในอัตราที่มากขึ้นเรื่อย ๆ ตามเวลา ซึ่งเป็นการลดลงเนื่องมาจากแคลเซียมไฮดรอกไซด์ถูกใช้ไปในปฏิกิริยาปอซโซลานิก ดังแสดงในรูปที่ 4.4-4.6

ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่วัดได้โดยตรงจากวิธี TGA เป็นปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นในเวลานั้น ๆ ซึ่งจะเป็นปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นเนื่องจากปฏิกิริยาไฮเดรชันรวมทั้งที่ลดลงเนื่องจากปฏิกิริยาปอซโซลานิก เรียกปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ส่วนนี้ว่า “ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่วัดได้” ซึ่งสามารถหาปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นเนื่องจากปฏิกิริยาไฮเดรชันได้จากการทดสอบ TGA ในซีเมนต์เพสธรรมดา และสามารถคำนวณหาแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นเนื่องจากปฏิกิริยาไฮเดรชันในซีเมนต์เพสผสมซีเมนต์ลดยกได้ โดยการเทียบสัดส่วนโดยตรงกับปริมาณซีเมนต์ที่ใช้ในส่วนผสม แต่เนื่องจากซีเมนต์ลดยกทำปฏิกิริยาปอซโซลานิก ทำให้ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ลดลง เรียกปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่ลดลงนี้ว่า “ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่ถูกใช้ไปเนื่องจากปฏิกิริยาปอซโซลานิก. (Percent Consumption of Calcium Hydroxide)” สามารถคำนวณหาได้จากการเปรียบเทียบปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดจากซีเมนต์เพสธรรมดากับซีเมนต์เพสผสมซีเมนต์ลดยก ดังแสดงในสมการที่ 4.1

$$P = H * (1 - R/100) - F \quad 4.1$$

เมื่อ

P = ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่ถูกใช้ไปในการปฏิกิริยาปอซโซลานิก (%)

R = ปริมาณแทนที่ซีเมนต์ด้วยซีเมนต์ลดยก โดยน้ำหนัก (%)

H = ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่วัดได้จากคอนกรีตธรรมดา (%)

F = ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่วัดได้จากคอนกรีตผสมซีเมนต์ลดยก (%)

ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นในซีเมนต์ผสมซีเมนต์แกลสจะมีค่าน้อยกว่า แคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นในซีเมนต์เพสธรรมดา เนื่องจากแคลเซียมไฮดรอกไซด์ในซีเมนต์ผสมซีเมนต์แกลสจะถูกใช้ไปในปฏิกิริยาปอซโซลานิก จากตารางที่ 4.4 พบว่าที่อายุ 28 วัน แคลเซียมไฮดรอกไซด์ในซีเมนต์เพสผสมซีเมนต์แกลสจะมีค่าน้อยกว่าซีเมนต์เพสธรรมดา ประมาณ 0.6-0.8 % ของปริมาณเพสทั้งหมด และที่อายุ 56 วัน แคลเซียมไฮดรอกไซด์ในซีเมนต์เพสผสมซีเมนต์แกลสจะมีค่าน้อยกว่าซีเมนต์เพสธรรมดาประมาณ 1.38-1.56 % โดยมีแนวโน้มที่จะลดลงในอัตราที่ใกล้เคียงกันในทุก ๆ สัปดาห์ผสม จากรูปที่ 4.7 จะเห็นได้ว่าเมื่ออายุเพิ่มขึ้นปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่ถูกใช้ไปจะมีแนวโน้มที่เพิ่มมากขึ้นเรื่อย ๆ โดยปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่ถูกใช้ไปในปฏิกิริยาปอซโซลานิก (Calcium Hydroxide Consumption, %) จะแปรผันเป็นสัดส่วนยกกำลังตามเวลา แต่เมื่อเพิ่มปริมาณซีเมนต์แกลสในส่วนผสม ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่ถูกใช้ไปในปฏิกิริยาปอซโซลานิกจะลดลงเป็นสัดส่วนโดยตรงกับปริมาณซีเมนต์แกลส โดยจะลดลงประมาณ 10 % ทุก ๆ การแทนที่ 10 % ของซีเมนต์แกลส และจากรูปที่ 4.4-4.5 พบว่าปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์จะเริ่มลดลงเนื่องจากปฏิกิริยาปอซโซลานิกเมื่อซีเมนต์เพสมีอายุประมาณ 14-20 วัน

แคลเซียมไฮดรอกไซด์ในซีเมนต์เพสมีผลต่อความทนทานของคอนกรีตทั้งนี้เนื่องจากเมื่อคอนกรีตสัมผัสกับไอออนต่าง ๆ เช่น ซัลเฟตไอออน หรือคลอไรด์ไอออน ที่มีอยู่ในน้ำใต้ดิน, น้ำเสีย หรือน้ำทะเล จะเกิดปฏิกิริยาระหว่างแคลเซียมไฮดรอกไซด์กับไอออนเหล่านั้น เกิดเป็นสารประกอบของแคลเซียมกับไอออนต่าง ๆ เช่น แคลเซียมซัลเฟต ซึ่งแคลเซียมซัลเฟตจะทำปฏิกิริยากับไตรแคลเซียมอัลูมิโนซิลิเกต และไตรแคลเซียมอัลูมิเนต ผลผลิตที่ได้จากปฏิกิริยานี้จะทำให้เกิดการตกตะกอนเป็นผลึกแทรกในช่องว่างของคอนกรีตและก่อให้เกิดแรงดันในเนื้อคอนกรีตเนื่องมาจากการขยายตัวของปริมาตร ส่งผลทำให้คอนกรีตเกิดการแตกร้าว และทำให้สารต่าง ๆ สามารถซึมผ่านเข้าไปทำลายเนื้อคอนกรีตได้ นอกจากนี้แคลเซียมไฮดรอกไซด์ยังทำปฏิกิริยากับคาร์บอนไดออกไซด์ จากผลการทดสอบและวิเคราะห์พบว่าเมื่อมีความชื้นจะเกิดการกรดคาร์บอนิก (Carbonic Acid) ได้สารแคลเซียมคาร์บอเนต ตามพฤติกรรมของการเกิดคาร์บอนเนชันในคอนกรีต ทำให้เกิดการหดตัวภายใน (Carbonic Shrinkage) และก่อให้เกิดคุณสมบัติของคอนกรีตเสื่อมสภาพลง เมื่อผสมซีเมนต์แกลสในคอนกรีต ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ในคอนกรีตจะลดลงจากการใช้ไปในปฏิกิริยาปอซโซลานิก ดังนั้นคอนกรีตผสมซีเมนต์แกลสจึงมีความทนทานมากกว่าคอนกรีตธรรมดา

4.3 การหาปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮดรต (CSH)

การคำนวณหาปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮดรตที่เกิดขึ้น เนื่องจากปฏิกิริยาเคมีของซีเมนต์ผสมซีเมนต์แกลส Rison⁽²⁶⁾ ได้เสนอวิธีคำนวณและข้อสมมุติฐานในการคำนวณหาปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮดรตดังนี้

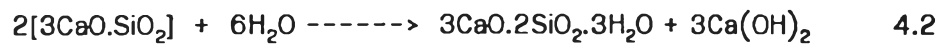
1. ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ประเภทที่ 1 จะประกอบไปด้วยไตรแคลเซียมซิลิเกตปริมาณ 52 % และไดแคลเซียมซิลิเกตปริมาณ 20 % ซึ่งปฏิกิริยาไฮเดรชันของปูนซีเมนต์จะเกิดเนื่องจากสาร 2 ชนิดนี้ตามสัดส่วน

2. สารที่ได้จากปฏิกิริยาไฮเดรชันของซีเมนต์ จะประกอบไปด้วยแคลเซียมไฮดรอกไซด์, $(Ca(OH)_2)$ และแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรต, (CSH) ซึ่งสามารถคำนวณน้ำหนักโมเลกุลจากสมการเคมีคือ $3CaO \cdot 2SiO_2 \cdot 3H_2O$

3. สารประกอบในซีเมนต์ที่ทำการปฏิกิริยาเคมีกับซีเมนต์ได้สารแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรต และแคลเซียมไฮดรอกไซด์ เกิดจากสารซิลิกอนไดออกไซด์, (SiO_2) และแคลเซียมออกไซด์, (CaO) เท่านั้น

4. ในการคำนวณหาแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรตที่เกิดขึ้น จะไม่รวมผลที่เกิดจากปฏิกิริยาปอซโซลานิกของอลูมิโน-ซิลิเกต ของแคลเซียมอลูมิเนตไฮเดรต, (CAH) ในซีเมนต์

ปฏิกิริยาไฮเดรชันของซีเมนต์เมื่อผสมกับน้ำจะประกอบไปด้วยปฏิกิริยาไฮเดรชันของไตรแคลเซียมซิลิเกต, (C_3S) และไดแคลเซียมซิลิเกต, (C_2S) ดังสมการ



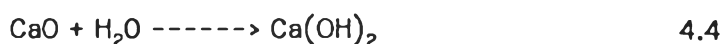
โดยที่สารต่าง ๆ มีน้ำหนักโมเลกุล (Molecular Weight, MW) คำนวณได้ดังรายละเอียดในภาคผนวก โดยให้ผลคือ

$3CaO \cdot 2SiO_2 \cdot 3H_2O$	มี MW. = 342
$3CaO \cdot SiO_2$	มี MW. = 228
$2CaO \cdot SiO_2$	มี MW. = 172
$Ca(OH)_2$	มี MW. = 74
H_2O	มี MW. = 18

จากสมการที่ 4.2 จะเห็นได้ว่าเมื่อใช้ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ประเภทที่ 1 ตามมาตรฐาน ASTM C-150 จำนวน 100 กก. จะมีปริมาณสารไตรแคลเซียมซิลิเกต 52 กก. จากการคำนวณจะต้องใช้ปริมาณน้ำ = $(52 \times 108) / 456 = 12.3$ กก. เพื่อทำปฏิกิริยากับไตรแคลเซียมซิลิเกตอย่างสมบูรณ์และได้สารแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรตปริมาณ = $(52 \times 342) / 456 = 39$ กก. และสารแคลเซียมไฮดรอกไซด์ = $(52 \times 222) / 456 = 25.3$ กก. ในการคำนวณปฏิกิริยาของไดแคลเซียมซิลิเกตพบว่าต้องใช้ปริมาณน้ำเท่ากับ 4.2 กก. และได้สารแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรต 19.9 กก. และแคลเซียมไฮดรอกไซด์ 4.3 กก.

ดังนั้นจะเห็นได้ว่าเมื่อใช้ซีเมนต์พอร์ตแลนด์ 100 กก. จะต้องใช้ปริมาณน้ำ 16.5 กก. เพื่อทำปฏิกิริยาไฮเดรชันอย่างสมบูรณ์ และได้ปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรต 58.9 กก. และแคลเซียมไฮดรอกไซด์ 29.6 กก.

เมื่อผสมซีเมนต์ลงในปูนซีเมนต์จะเกิดปฏิกิริยาปอซโซลานิกเป็นไปดังสมการที่ 4.4 และสมการที่ 4.5 ดังนี้



โดยที่น้ำหนักโมเลกุลของสารประกอบในซีเมนต์มีค่าดังนี้

CaO มี MW. = 56

SiO₂ มี MW. = 60

เมื่อผสมซีเมนต์แทนที่ซีเมนต์ 15 % ปริมาณซีเมนต์ที่ใช้จะเหลือ 85 กก. ดังนั้นจึงมีปริมาณของ C₃S เหลือเพียง 0.85x52 = 44.2 กก. และ C₂S จะมีปริมาณ 0.85x20 = 17 กก. จากการคำนวณเทียบสัดส่วนของซีเมนต์ที่ไม่ได้แทนที่ด้วยซีเมนต์ที่อายุ 1 วัน จะมีปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดเนื่องจาก C₃S เท่ากับ (21.518/(21.518+3.656)) x 8.56 = 7.317 กก. และมีปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดจาก C₂S เท่ากับ (3.656/(21.518+3.656)) x 8.56 = 1.243 กก. จากการคำนวณพบว่าจะมีปริมาณของแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรตที่เกิดเนื่องจาก C₃S = 11.272 กก. และเนื่องจาก C₂S = 5.745 กก.

ผลการทดสอบพบว่าแคลเซียมไฮดรอกไซด์ ที่เกิดขึ้นเนื่องจากปฏิกิริยาปอซโซลานิกของแคลเซียมออกไซด์ (CaO) เมื่ออายุ 1 วัน มีค่าเท่ากับ 10.181 - (0.85*10.066) = 1.625 กก. โดยเทียบจากผลการทดสอบ และสามารถคำนวณหาปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรต ที่เกิดเนื่องจากปฏิกิริยาปอซโซลานิกได้เท่ากับ 1.625*342/222 = 2.503 กก. ดังนั้นปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรตทั้งหมดที่เกิดขึ้นมีค่าเท่ากับ 1.272 + 5.745 + 2.503 = 19.52 กก. ต่อปริมาณซีเมนต์ 85 กก. และปริมาณซีเมนต์ 15 กก. ดังแสดงผลการคำนวณในตารางที่ 4.1

จากรูปที่ 4.8 พบว่าเมื่อเพิ่มปริมาณซีเมนต์ในส่วนผสม ปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรตจะลดลงเป็นสัดส่วนโดยตรงตามปริมาณซีเมนต์ในส่วนผสม โดยมีแนวโน้มที่จะลดลงในอัตราส่วนเดียวกันกับปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ในซีเมนต์เพส นั่นคือแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรตจะลดลงประมาณ 10 % ทุก ๆ การแทนที่ 10 % ของปริมาณซีเมนต์ที่อายุที่ทดสอบ แนวโน้มเกิดขึ้นทุกอายุที่ทดสอบ

และจากรูปที่ 4.9 เป็นการเปรียบเทียบแคลเซียมซิติเกตไฮเดรตในซีเมนต์เพชรรมตากับซีเมนต์ผสมซีเมนต์ได้ลอย พบว่าซีเมนต์ผสมซีเมนต์ได้ลอยในปริมาณ 15 % ปริมาณแคลเซียมซิติเกตไฮเดรตจะเพิ่มขึ้นเนื่องจากปฏิกิริยาปอซโซลานิกของซีเมนต์ได้ลอย โดยที่อายุเริ่มต้นจนกระทั่ง 28 วัน ซีเมนต์ผสมซีเมนต์ได้ลอยจะมีปริมาณแคลเซียมซิติเกตไฮเดรตมากกว่าซีเมนต์เพชรรมตาประมาณ 5 % แต่ที่อายุ 56 วัน จะมีปริมาณแคลเซียมซิติเกตไฮเดรตมากกว่าซีเมนต์เพชรรมตาประมาณ 10 % แสดงว่าเมื่อผสมซีเมนต์ได้ลอยในซีเมนต์เพชร จะทำให้แคลเซียมซิติเกตไฮเดรตพัฒนาในระยะยาวอันเนื่องมาจากปฏิกิริยาปอซโซลานิก ส่งผลทำให้การพัฒนากำลังอัดระยะยาวของคอนกรีตผสมซีเมนต์ได้ลอยดีกว่าคอนกรีตธรรมตา

4.4 การพัฒนากำลังอัดของคอนกรีตตามปริมาณ CSH

ปริมาณแคลเซียมซิติเกตไฮเดรตจะขึ้นอยู่กับปฏิกิริยาเคมีในคอนกรีตผสมซีเมนต์ได้ลอย สำหรับคอนกรีตจากซีเมนต์พอร์ตแลนด์ ประเภทที่ 1 ปริมาณแคลเซียมซิติเกตไฮเดรตจะเกิดขึ้นเนื่องจากปฏิกิริยาไฮเดรชันเพียงอย่างเดียว ส่วนคอนกรีตจากซีเมนต์ผสมซีเมนต์ได้ลอย ปริมาณแคลเซียมซิติเกตไฮเดรตจะเกิดขึ้นเนื่องจากปฏิกิริยาไฮเดรชันและปฏิกิริยาปอซโซลานิก ดังนั้นถ้าเปรียบเทียบคอนกรีตที่มีปริมาณซีเมนต์ที่เท่ากัน คอนกรีตผสมซีเมนต์ได้ลอย จะมีปริมาณแคลเซียมซิติเกตไฮเดรตมากกว่า และเริ่มจะมีผลชัดเจนจนกว่าอายุถึง 28 วัน กล่าวคือคอนกรีตผสมซีเมนต์ได้ลอยจะมีปริมาณแคลเซียมซิติเกตไฮเดรตมากกว่าคอนกรีตธรรมตาประมาณ 5 % ที่อายุ 28 วัน แต่ที่อายุ 56 วัน คอนกรีตผสมซีเมนต์ได้ลอยจะมีปริมาณแคลเซียมซิติเกตไฮเดรตมากกว่าประมาณ 10 % แสดงว่าคอนกรีตผสมซีเมนต์ได้ลอยมีการพัฒนาของแคลเซียมซิติเกตไฮเดรตในระยะยาว ส่งผลทำให้กำลังอัดในระยะยาวสูงขึ้นเมื่อเทียบกับคอนกรีตธรรมตา แต่สำหรับการผสมซีเมนต์ได้ลอยโดยการแทนที่ซีเมนต์ ปริมาณแคลเซียมซิติเกตไฮเดรตจะลดลงเป็นสัดส่วนโดยตรงกับปริมาณซีเมนต์ได้ลอยในส่วนผสม โดยจะลดลง 10 % ทุก ๆ การแทนที่ 10 % ของปริมาณซีเมนต์ได้ลอย ดังแสดงในรูปที่ 4.8

คอนกรีตผสมซีเมนต์ได้ลอยจะมีการพัฒนากำลังอัดในระยะยาว เนื่องมาจากในระยะแรก (1-14 วัน) ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์และแคลเซียมซิติเกตไฮเดรตเกิดขึ้นน้อย แสดงว่าปฏิกิริยาไฮเดรชันเกิดขึ้นน้อย เนื่องจากปริมาณซีเมนต์ลดลงด้วยการแทนที่และปฏิกิริยาปอซโซลานิกของคอนกรีตผสมซีเมนต์ได้ลอยยังเกิดขึ้นน้อย ส่งผลทำให้การพัฒนากำลังอัดเกิดขึ้นอย่างช้า ๆ แต่ด้วยระยะยาว ซีเมนต์ได้ลอยทำปฏิกิริยาปอซโซลานิกกับแคลเซียมไฮดรอกไซด์ ได้สารแคลเซียมซิติเกตไฮเดรต ทำให้ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ลดลง แต่ปริมาณแคลเซียมซิติเกตไฮเดรตเพิ่มขึ้น โดยเมื่อปริมาณผสมซีเมนต์ได้ลอยเท่ากับ 15 % จะมีปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่ 28 วัน ลดลงน้อยกว่าที่ 1 วัน ประมาณ 16 % และมีปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่ 56 วัน น้อยกว่าที่ 28 วัน ประมาณ 4 % แสดงว่าปริมาณแคลเซียมซิติเกตไฮเดรตจะเพิ่มขึ้นตามเวลาและจะแปรผันเป็นสัดส่วนโดยตรงกับค่ากำลังอัดของคอนกรีต ดังแสดงในรูปที่ 4.9-4.10 และแสดงว่าคอนกรีตผสมซีเมนต์ได้ลอยมีกำลังอัดดีขึ้นเมื่อเทียบกับคอนกรีตที่ไม่ได้ผสมซีเมนต์ได้ลอย

จากรูปที่ 4.11-4.13 พบว่าเมื่อแทนที่ซีเมนต์ด้วยซีเมนต์ลอยในปริมาณมากขึ้น ค่ากำลังรับแรงอัดจะมีค่าลดลงอันเนื่องมาจากปริมาณซีเมนต์ที่ใช้ลดลง ส่งผลทำให้อัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์ที่แท้จริงมีค่าเพิ่มขึ้น ทำให้ปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรตลดลง กำลังรับแรงอัดของคอนกรีตจึงมีค่าลดลงและกำลังรับแรงอัดจะลดลงในอัตราส่วนเดียวกันกับปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรตที่ลดลง นั่นคือกำลังอัดจะลดลงประมาณ 10 % ทุก ๆ การแทนที่ 10 % ของซีเมนต์ลอย

ปริมาณซีเมนต์ลอยที่เหมาะสมสำหรับกำลังอัด มีปริมาณเท่ากับ 15 % เนื่องจากมีแคลเซียมซิลิเกตไฮเดรตในคอนกรีตมากที่สุดทุกช่วงอายุของคอนกรีต โดยปริมาณซีเมนต์ลอยที่เหมาะสมสำหรับกำลังอัดในช่วงอายุเริ่มต้นจะมีปริมาณเท่ากับ 15-25 % ซึ่งจะมีกำลังอัดที่ 1 วัน มากกว่า 300 ksc. ทั้งนี้คอนกรีตจะต้องมีอัตราส่วนน้ำต่ออนุภาคละเอียดระหว่าง 0.26-0.32 และต้องใช้น้ำยาลดน้ำปริมาณสูงผสมในคอนกรีต สำหรับคอนกรีตผสมซีเมนต์ลอยที่มีอายุ 28 วัน ปริมาณซีเมนต์ลอยที่ผสมในคอนกรีตควรมีค่าเท่ากับ 15-25 % โดยคอนกรีตที่ได้จะมีกำลังอัดเพิ่มขึ้นประมาณ 15 % ของคอนกรีตธรรมดา และคอนกรีตที่ได้จะมีกำลังอัดมากกว่า 700 ksc. ที่อายุ 28 วัน ส่วนคอนกรีตผสมซีเมนต์ลอยในปริมาณ 30-35 % จะมีกำลังรับแรงอัดประมาณ 80-85 % ของกำลังคอนกรีตธรรมดาที่อายุ 28 วัน สำหรับกำลังอัดของคอนกรีตในระยะยาว ปริมาณซีเมนต์ลอยที่ใช้ผสมในคอนกรีตควรมีปริมาณ 15-20 % โดยคอนกรีตที่ได้จะมีกำลังอัดที่ 91 วัน มากกว่ากำลังอัดที่ 28 วัน ประมาณ 10 % และคอนกรีตที่ได้จะมีกำลังอัดมากกว่า 800 ksc. ทั้งนี้จะต้องควบคุมอัตราส่วนน้ำต่ออนุภาคละเอียดให้มีค่าอยู่ระหว่าง 0.26-0.32 และใช้น้ำยาลดน้ำปริมาณสูงผสมในคอนกรีต ดังแสดงในรูปที่ 4.14-4.16

จากความสัมพันธ์ระหว่างค่ากำลังอัดและอัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์ที่อายุต่าง ๆ ดังแสดงในรูปที่ 4.17-4.21 พบว่าเมื่อเพิ่มอัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์ คอนกรีตธรรมดาจะมีอัตราการลดลงของกำลังอัดมากกว่าคอนกรีตผสมซีเมนต์ลอย หรืออาจกล่าวได้ว่าในส่วนผสมคอนกรีตที่มีปริมาณน้ำในส่วนผสมมากขึ้น คอนกรีตผสมซีเมนต์ลอยจะมีอัตราการลดลงของกำลังอัดน้อยกว่าคอนกรีตที่ไม่ได้ผสมซีเมนต์ลอย

4.5 การวิเคราะห์คุณสมบัติของคอนกรีตสมรรถนะสูง

ความสามารถทำงานได้ (Workability)

จากการทดสอบพบว่า การแทนที่ซีเมนต์ด้วยซีเมนต์ลอยจะสามารถปรับปรุงความสามารถในการเทได้ของคอนกรีต โดยเมื่อเพิ่มปริมาณซีเมนต์ลอย ค่าการยุบตัวและค่าการไหลของคอนกรีตจะเพิ่มสูงขึ้นอย่างมาก ทั้งนี้เนื่องมาจากคุณลักษณะของอนุภาคซีเมนต์ลอย ที่มีลักษณะกลม มน ซึ่งในช่วงอายุเริ่มต้นปฏิกิริยาเคมีของซีเมนต์ลอยยังไม่เกิดเนื่องจากความเป็นต่างในเฟสยังไม่เข้มข้นพอที่จะละลาย Glass Phase ของซีเมนต์ลอยได้ นั่นคือซีเมนต์ลอยยังคงลักษณะกลม มน ไม่แตกตัว และการผสมซีเมนต์ลอยโดยการแทนที่ซีเมนต์เป็นการลดปริมาณซีเมนต์ในส่วนผสม ปฏิกิริยาไฮเดรชันของซีเมนต์ในคอนกรีตผสมซีเมนต์ลอยจะเกิดน้อยกว่าคอนกรีตธรรมดา ทำให้เนื้อเฟสมีความลื่นไหลที่ดี ส่งผลทำให้ความสามารถในการทำงานได้

ของคอนกรีตผสมซีเมนต์ลอยดีซี้น้อยอย่างมาก ดังแสดงในรูปที่ 4.22-4.23 ซึ่งพบว่าการยุบตัวจะเพิ่มมากขึ้นตามปริมาณซีเมนต์ลอยที่ผสมในอัตราที่ใกล้เคียงกันแม้ว่าสัดส่วนของน้ำต่ออนุภาคละเอียด ($W/(C+FA)$) จะแตกต่างกัน ส่วนค่าการไหลของคอนกรีตจะเพิ่มสูงขึ้นตามปริมาณซีเมนต์ลอย โดยที่สัดส่วนน้ำต่ออนุภาคละเอียดที่ 0.26 จะทำให้ค่าการไหลน้อยกว่า 50 ซม. แต่ที่สัดส่วนน้ำต่ออนุภาคละเอียดที่ 0.29 และ 0.32 จะให้ค่าการไหลเกินกว่า 50 ซม. และมีอัตราเพิ่มขึ้นตามปริมาณซีเมนต์ลอยที่เพิ่มมากขึ้น หากจะพิจารณาถึงค่าการยุบตัวเกินกว่า 20 ซม. และการไหลเกินกว่า 50 ซม. จะต้องมีสัดส่วนน้ำต่ออนุภาคละเอียดเกินกว่า 0.26 แต่ถ้าจะใช้สัดส่วนน้ำต่ออนุภาคละเอียด 0.26 จะต้องมีส่วนผสมของซีเมนต์ลอยมากกว่า 25 % ของปริมาณซีเมนต์

ค่าความคงตัว (Soundness)

ค่าความคงตัวที่ได้จากการทดสอบด้วยวิธีอบไอน้ำด้วยเครื่องอบไอน้ำ Autoclave มีค่าการเปลี่ยนแปลงความยาวเพิ่มขึ้นเมื่อเพิ่มปริมาณแทนที่ซีเมนต์ด้วยซีเมนต์ลอย โดยจะมีค่าเพิ่มอย่างมากเมื่อแทนที่ซีเมนต์ด้วยซีเมนต์ลอยในปริมาณมากกว่า 25 % ดังนั้นจึงควรผสมซีเมนต์ลอยในปริมาณที่น้อยกว่า 25 % ถ้าต้องการควบคุมค่าความคงตัวให้มีค่าน้อย และเนื่องจาก Free Lime, (CaO_{free}) ในซีเมนต์ลอยมีปริมาณน้อย ดังนั้นทุกค่าการแทนที่ ยังคงมีความคงตัวตามมาตรฐาน ASTM C 151-77 นั่นคือมีค่าการเปลี่ยนแปลงความยาวเมื่อเทียบกับความยาวเริ่มต้นน้อยกว่า 0.8 % ดังแสดงในรูปที่ 4.24

ค่าการหดตัว (Shrinkage)

จากผลการทดสอบค่าการหดตัวเนื่องจากการสูญเสียน้ำ (Shrinkage) ของมอร์ต้าผสมซีเมนต์ลอย พบว่ามอร์ต้าผสมซีเมนต์ลอยจะมีการหดตัวมากกว่ามอร์ต้าธรรมดา เนื่องมาจากการแทนที่ซีเมนต์ด้วยซีเมนต์ลอย จะเป็นการเพิ่มอนุภาคละเอียดในเฟส และซีเมนต์ลอยในมอร์ต้าจะทำปฏิกิริยาปอซโซลานิกทำให้เนื้อมอร์ต้าแน่นขึ้น ส่งผลทำให้ปริมาณเฟสต่อปริมาตรทั้งหมดของมอร์ต้าเพิ่มมากขึ้น ดังนั้นมอร์ต้าผสมซีเมนต์ลอยจึงมีการหดตัวมากกว่ามอร์ต้าที่ไม่ได้ผสมซีเมนต์ลอย โดยมอร์ต้าผสมซีเมนต์ลอยจะมีค่าการหดตัวมากกว่ามอร์ต้าที่ไม่ได้ผสมซีเมนต์ลอยประมาณ 2-10 % และเมื่อเพิ่มปริมาณซีเมนต์ลอย การหดตัวจะเพิ่มขึ้นประมาณ 4 % ทุก ๆ การแทนที่ 10 % ของซีเมนต์ลอยที่อายุ 28 วัน ดังแสดงในรูปที่ 4.25 และการหดตัวจะเพิ่มขึ้นอย่างมากเมื่อมอร์ต้ามีอายุน้อยกว่า 7 วัน หลังจากนั้นจนถึงอายุ 28 วัน ค่าการหดตัวจะเพิ่มขึ้นอีกเล็กน้อย โดยจะมีค่าการหดตัวเพิ่มขึ้นอีกประมาณ 5 %

ค่าโมดูลัสยืดหยุ่น (Modulus of Elasticity)

ค่าโมดูลัสยืดหยุ่นจะเพิ่มขึ้นตามปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮดรอกไซด์ในคอนกรีต ซึ่งจะแปรผันเป็นสัดส่วนโดยตรงกับกำลังอัดของคอนกรีต เนื่องจากเมื่อผสมซีเมนต์ลอยในคอนกรีตจะเป็นการเพิ่มมวลละเอียด อีกทั้งซีเมนต์ลอยจะทำปฏิกิริยาปอซโซลานิก ทำให้คอนกรีตมีปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮดรอกไซด์เพิ่มมากขึ้น ซึ่งแคลเซียมซิลิเกตไฮดรอกไซด์จะทำหน้าที่เป็นตัวยึดเหนี่ยว

เนื้อคอนกรีต ส่งผลทำให้คอนกรีตมีความแน่นมากขึ้น และทำให้ความสามารถรับแรงอัดมีค่ามากขึ้น นั่นคือเมื่อต้องการให้คอนกรีตผสมซีเมนต์ลอยมีค่าความเครียด (Strain) เท่ากับคอนกรีตธรรมดา คอนกรีตผสมซีเมนต์ลอยจะต้องใช้ความเค้น (Stress) ที่มากกว่า และจากการทดสอบค่าโมดูลัสยืดหยุ่นของคอนกรีตผสมซีเมนต์ลอย พบว่ามีค่าใกล้เคียงกับงานวิจัยของชานานนท์⁽²⁹⁾ และมีค่ามากกว่าค่าโมดูลัสความยืดหยุ่นที่ได้จากการคำนวณตามสมการของ ACI Committee 363 ประมาณ 35-40 % ดังแสดงในรูปที่ 4.26

ตารางที่ 4.1 ปริมาณแคลเซียมซิลิเกตไฮดรต (CSH) ในซีเมนต์ผสมสมซ์เถ้าลอย

%	CSH (%)				
	1 Day	3 Days	7 Days	28 Days	56 Days
FA 0%	20.020	22.883	27.654	30.398	31.272
FA 15%	19.520	21.830	24.761	27.070	28.983
FA 20%	18.929	-	-	25.537	27.338
FA 25%	17.797	-	-	23.944	25.670
FA 30%	16.666	-	-	22.361	24.069
FA 35%	15.549	-	-	20.820	22.467

หมายเหตุ คำนวณจากปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่ได้จากการทดสอบด้วยวิธี TGA

ตารางที่ 4.2 ปริมาณ Ca(OH)₂ และ CSH ที่ได้จาก การคำนวณเมื่อปฏิกิริยาเกิดขึ้นอย่างสมบูรณ์

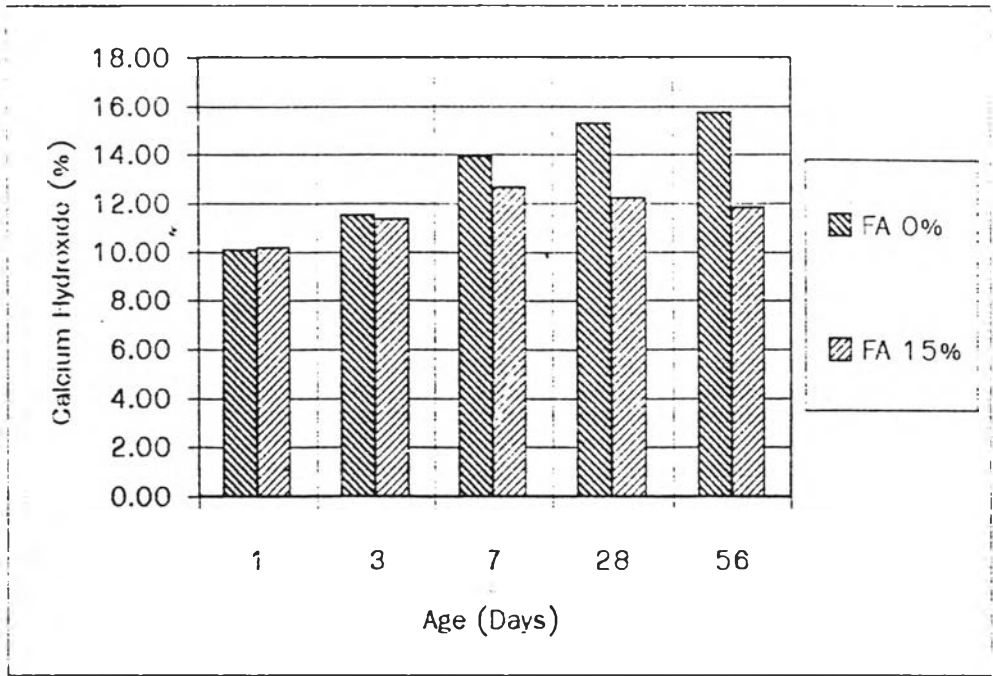
% Fly Ash	Cement		FA		Ca(OH) ₂ (%)				CSH (%)			
	C3S(%)	C2S(%)	CaO(%)	SiO ₂ (%)	C3S	C2S	CaO	Total.	C3S	C2S	SiO ₂	Total.
FA 0 %	52.00	20.00	-	-	25.32	4.30	-	29.62	39.00	19.88	-	58.88
FA 15 %	44.20	17.00	3.30	5.10	21.52	3.66	4.36	29.54	33.15	16.90	14.535	64.59
FA 20 %	41.60	16.00	4.40	6.80	20.25	3.44	5.81	29.51	31.20	15.91	19.38	66.49
FA 25 %	39.00	15.00	5.50	8.50	18.99	3.23	7.27	29.48	29.25	14.91	24.225	68.39
FA 30 %	36.40	14.00	6.60	10.20	17.72	3.01	8.72	29.45	27.30	13.92	29.07	70.29
FA 35 %	33.80	13.00	7.70	11.90	16.46	2.80	10.18	29.43	25.35	12.92	33.915	72.19

ตารางที่ 4.3 ปริมาณ Ca(OH)₂ และ CSH ที่เกิดขึ้น (เทียบเป็นเปอร์เซ็นต์กับเมื่อปฏิกิริยาเกิดขึ้นอย่างสมบูรณ์)

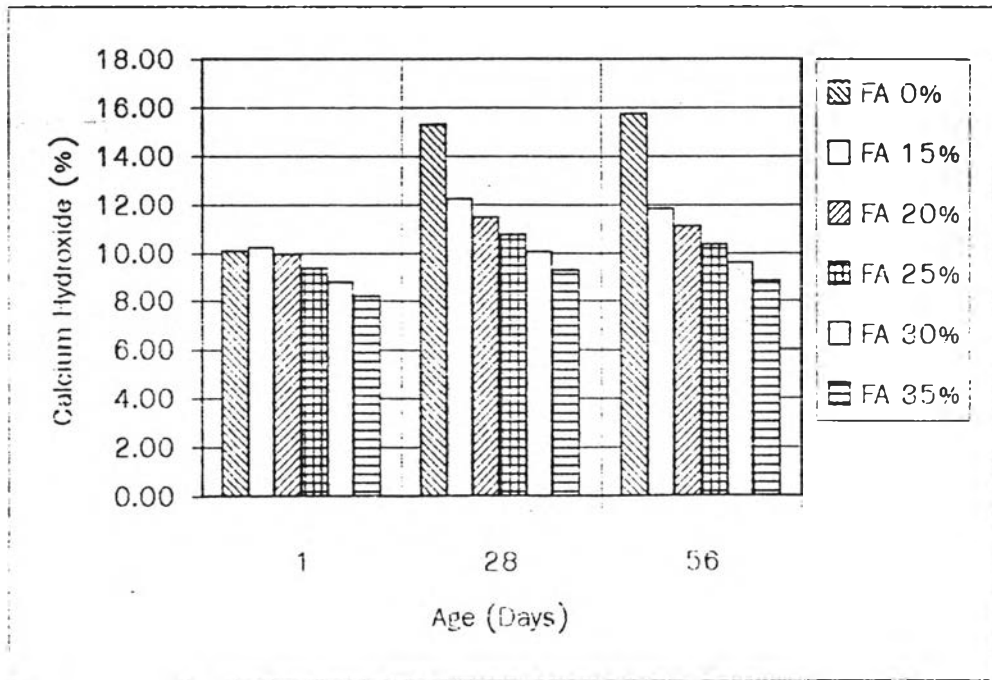
% Fly Ash	Ca(OH) ₂ (%)			CSH (%)		
	1 Day	28 Days	56 Days	1 Day	28 Days	56 Days
FA 0 %	33.98	51.64	53.09	39.71	60.29	62.03
FA 15 %	34.37	41.19	39.86	38.72	53.69	57.49
FA 20 %	33.56	38.64	37.39	37.54	50.65	54.22
FA 25 %	31.59	36.21	34.96	35.30	47.49	50.91
FA 30 %	29.61	33.77	32.39	33.06	44.35	47.74
FA 35 %	27.64	31.24	29.82	30.84	41.29	44.56

ตารางที่ 4.4 ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่ถูกใช้ไปในปฏิกิริยาปอซโซลานิก

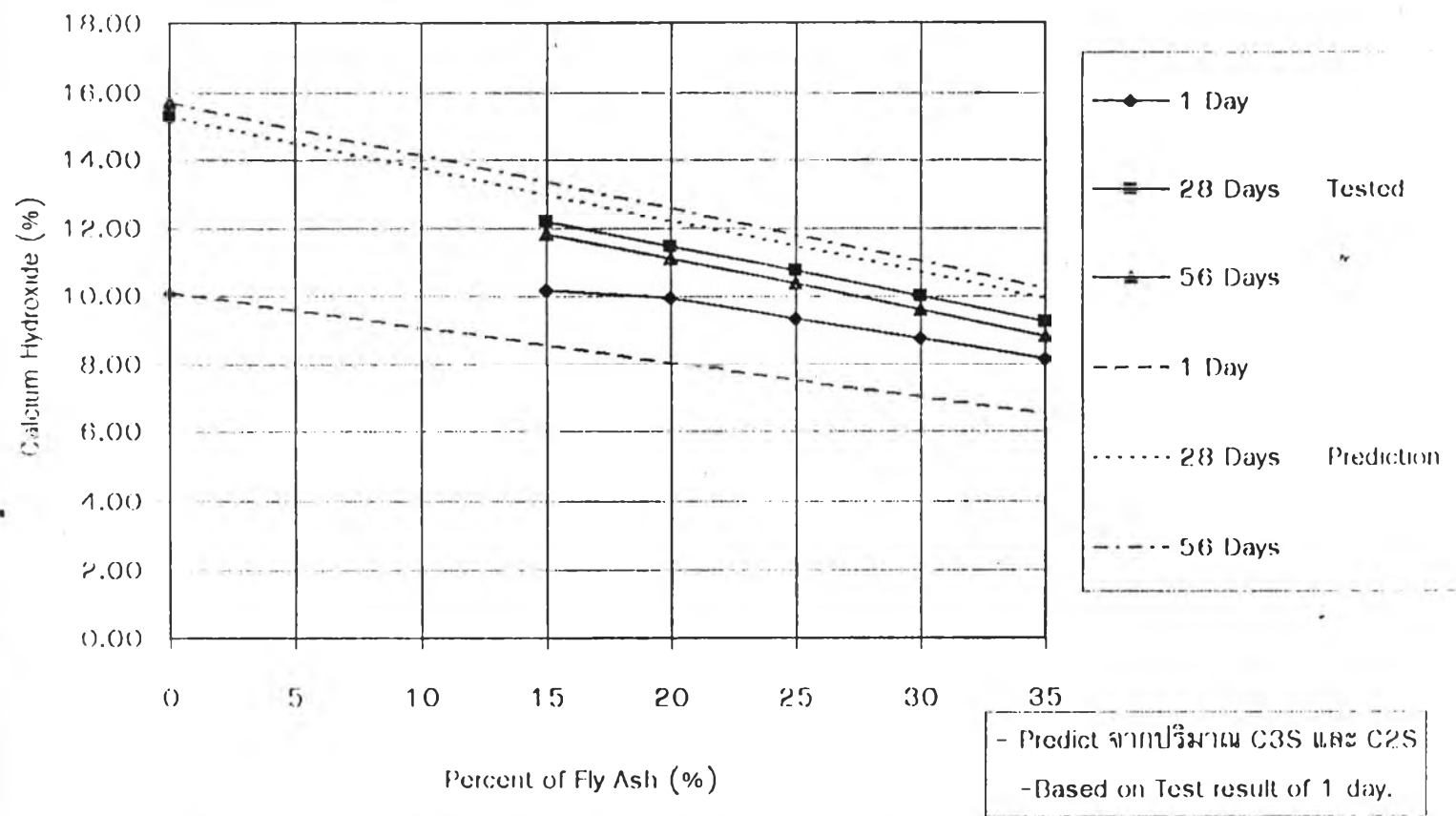
Mix No.	Type	Days	%Ca(OH) ₂ From Test	%Ca(OH) ₂ C2S+C3S	%Consume by pozzolan
D1-1	CE	1	10.066	10.066	-
D1-3	CE	3	11.505	11.505	-
D1-7	CE	7	13.910	13.910	-
D1-28	CE	28	15.295	15.295	-
D1-56	CE	56	15.725	15.725	-
D2-1	FA15	1	10.181	8.556	-1.625
D2-3	FA15	3	11.325	9.779	-1.545
D2-7	FA15	7	12.638	11.824	-0.815
D2-28	FA15	28	12.201	13.001	0.800
D3-28	FA20	28	11.445	12.236	0.791
D4-28	FA25	28	10.727	11.471	0.744
D5-28	FA30	28	10.004	10.707	0.703
D6-28	FA35	28	9.252	9.942	0.689
D2-56	FA15	56	11.807	13.366	1.559
D3-56	FA20	56	11.074	12.580	1.506
D4-56	FA25	56	10.355	11.794	1.438
D5-56	FA30	56	9.593	11.008	1.414
D6-56	FA35	56	8.832	10.221	1.389



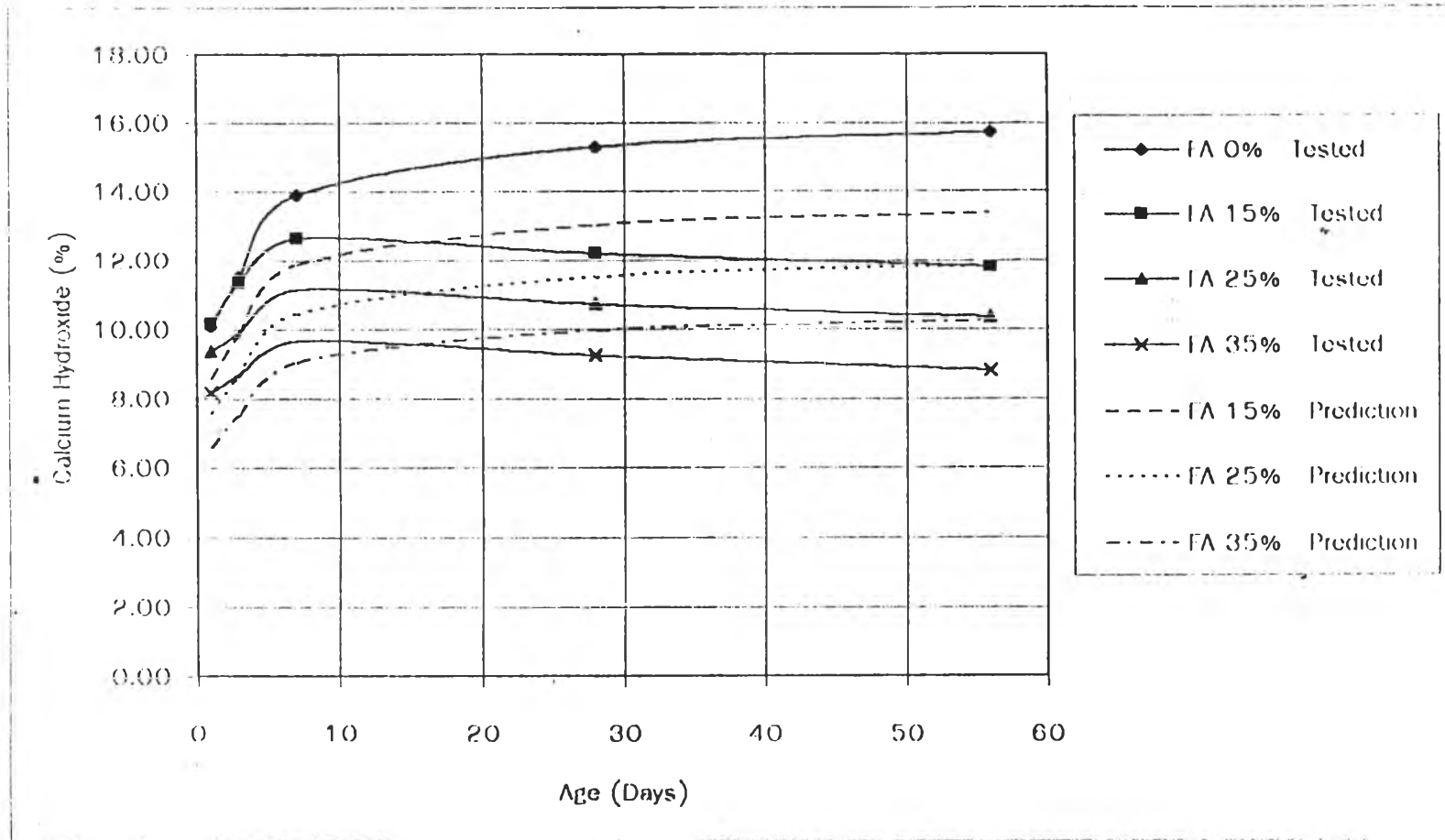
รูปที่ 4.1 ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ (g/g cementitious) ตามเวลา



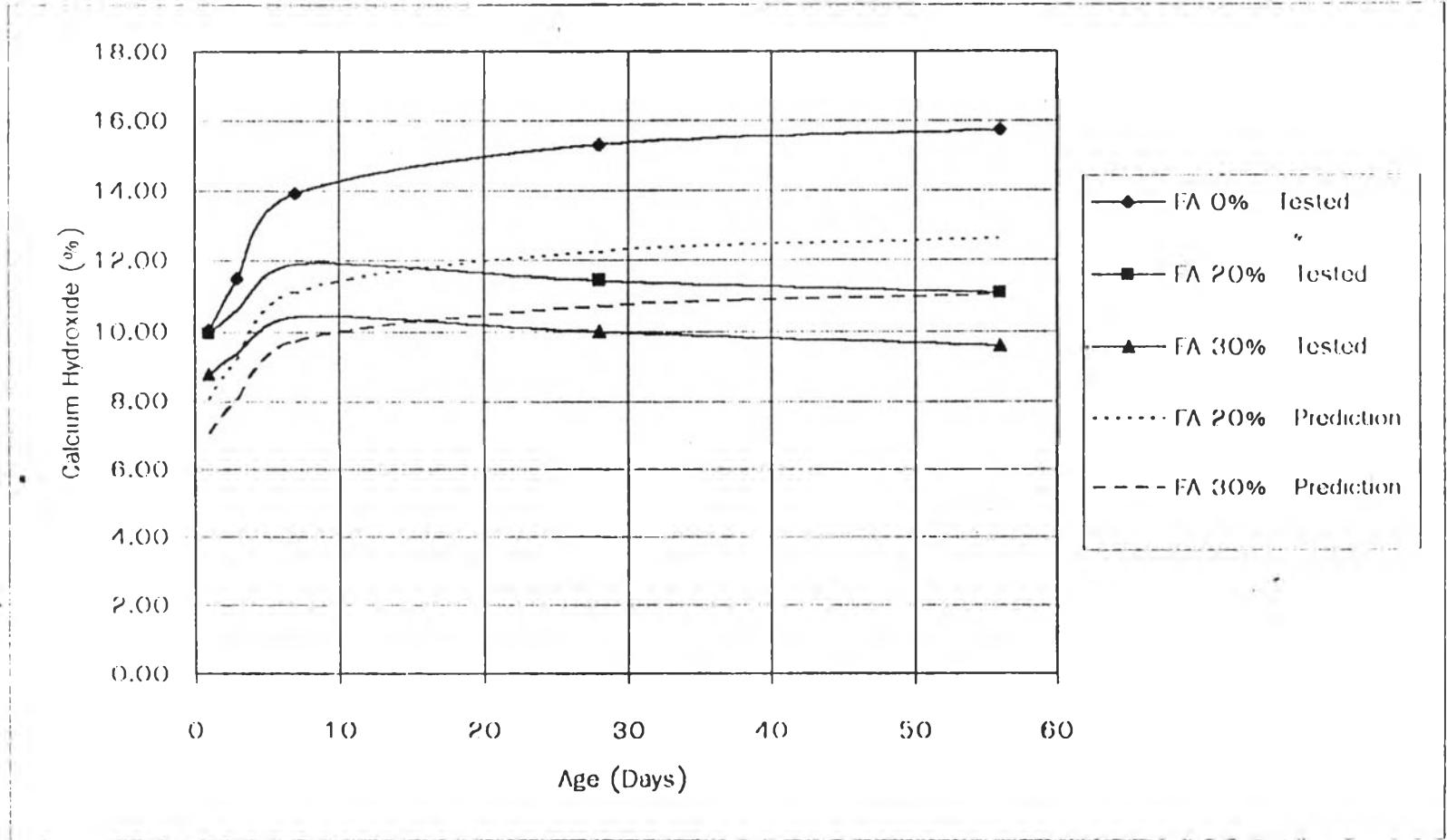
รูปที่ 4.2 ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ (g/g cementitious) ตามเวลา



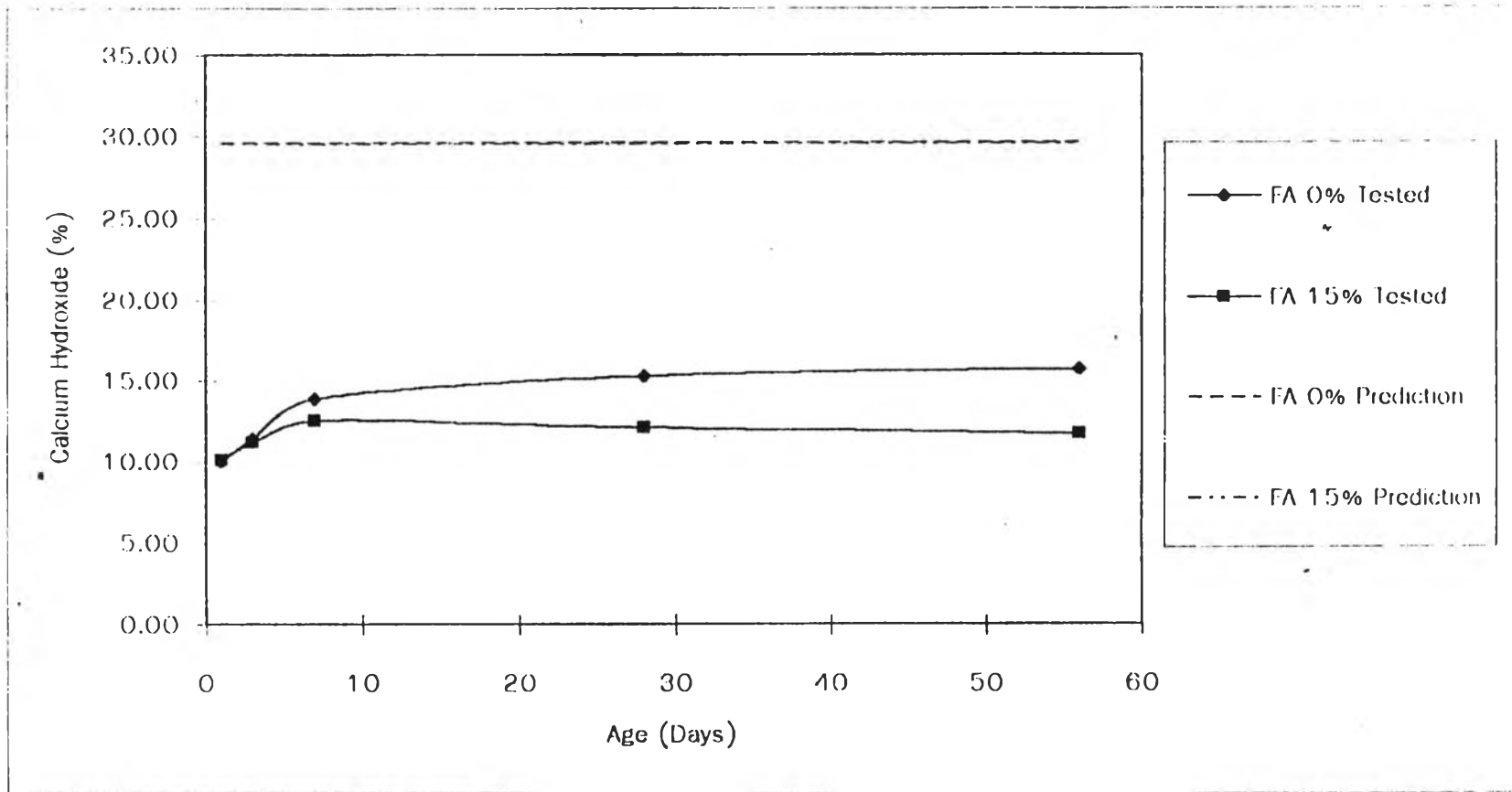
รูปที่ 4.3 ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ตามสัดส่วนวัสดุผสมเพิ่มขึ้นได้ถอย



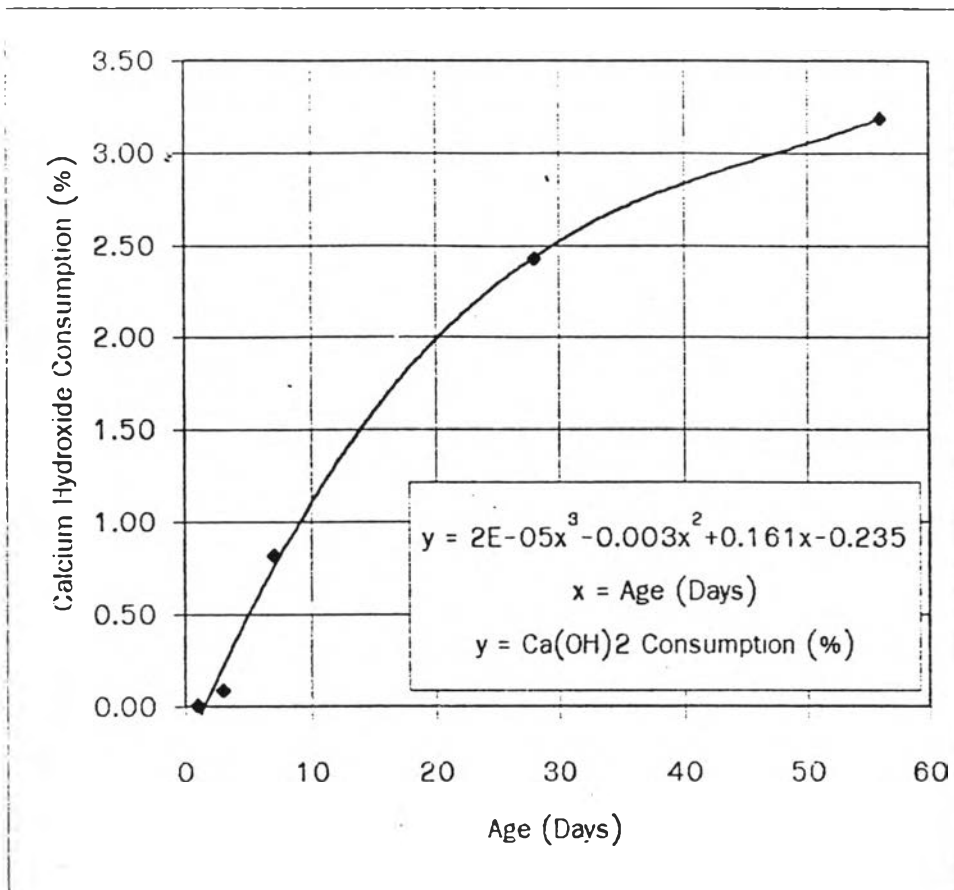
รูปที่ 4.1 ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นในซีเมนต์คอนกรีตที่ผสมซีเมนต์ตามเวลาเมื่อปริมาณซีเมนต์-0, 15, 25, 35%



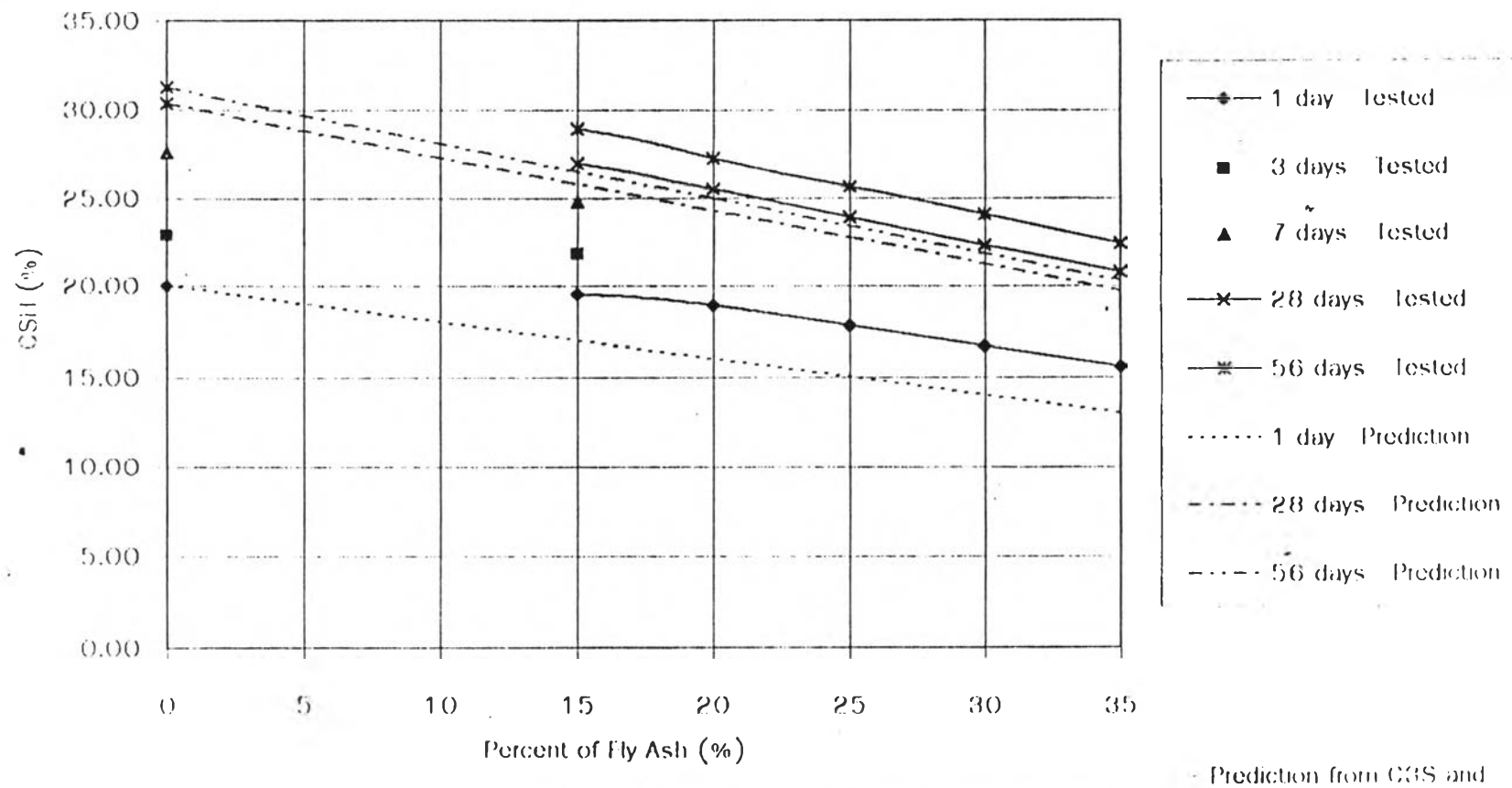
รูปที่ 4.5 ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ที่เกิดขึ้นในซีเมนต์ภายใต้การทดสอบที่ต่างกันตามเวลาเมื่อปริมาณซีเมนต์เท่ากับ 0, 20, 30%



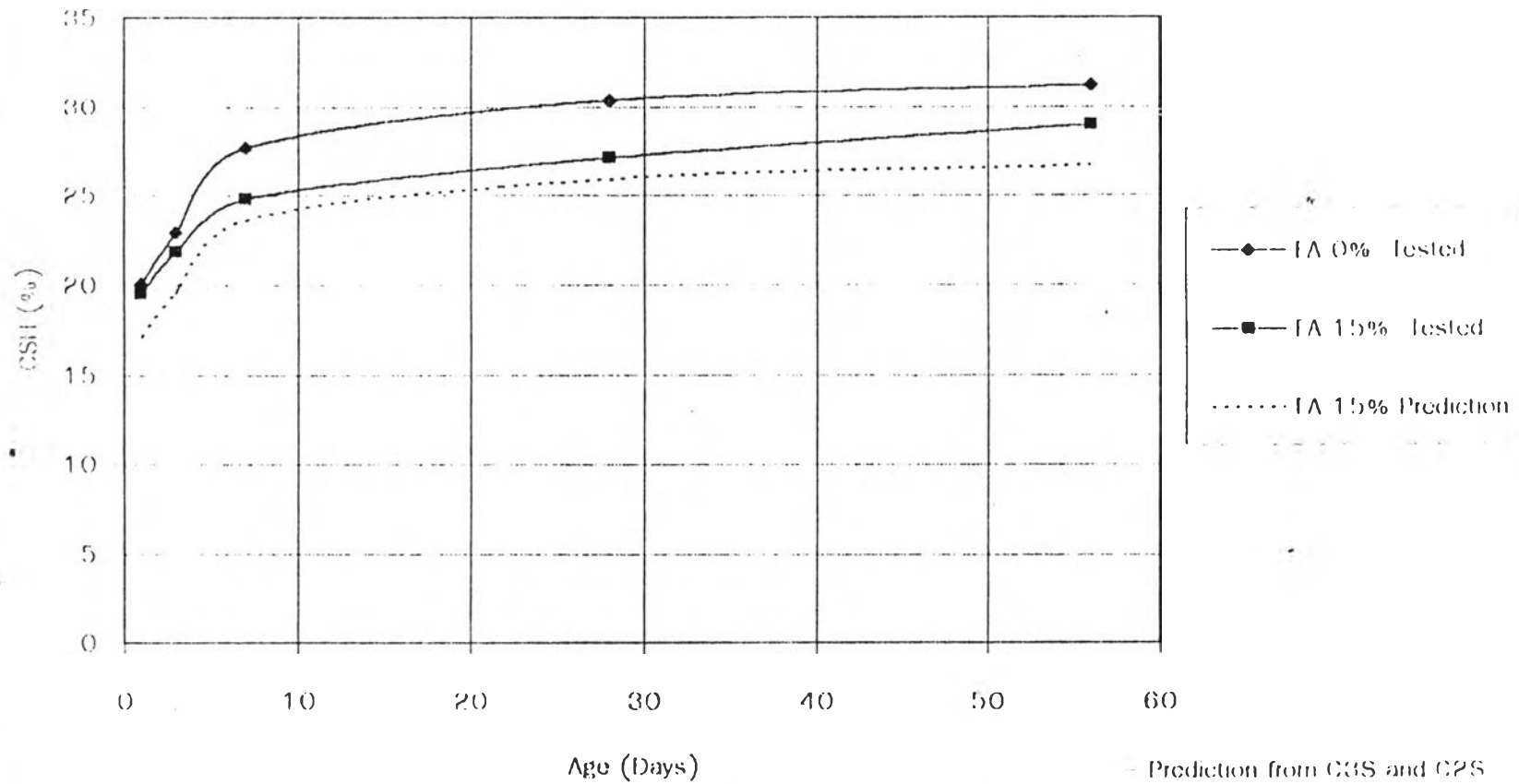
รูปที่ 4.6 ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ตามเวลา



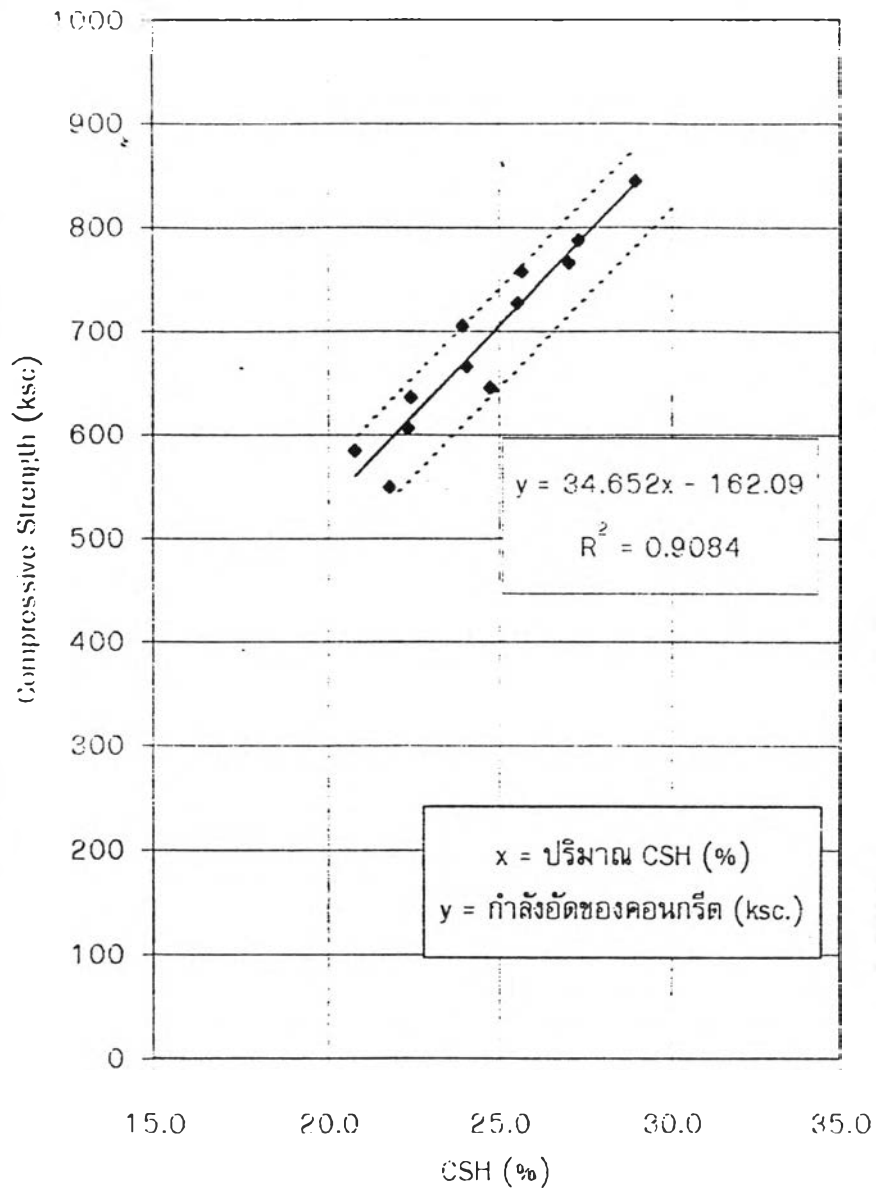
รูปที่ 4.7 ปริมาณแคลเซียมไฮดรอกไซด์ (g/g cementitious) ที่ถูกใช้ไป
 ในปฏิกิริยาปอซโซลานิกตามเวลา เมื่อปริมาณซีเมนต์ลอย=15%



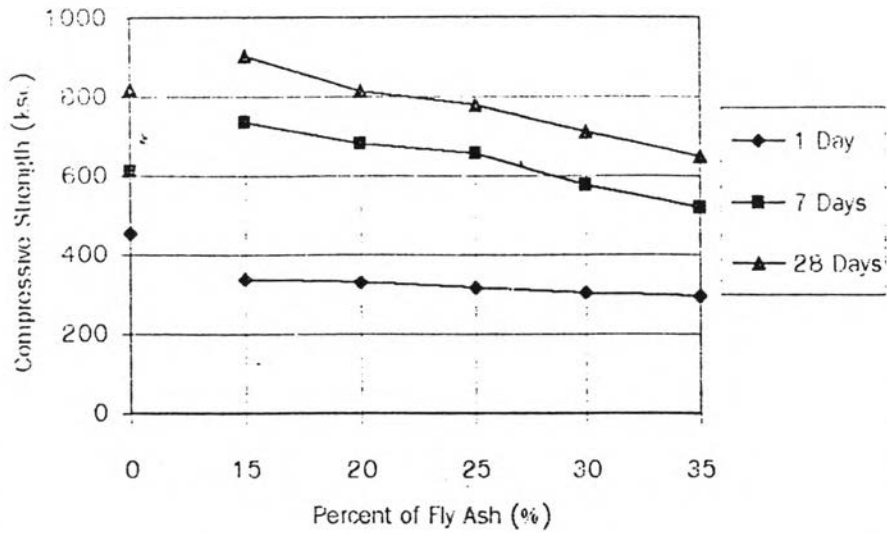
รูปที่ 4.8 ปริมาณ CSII เปรียบเทียบระหว่างซีเมนต์ลอกจากซีเมนต์ ตามสัดส่วนวัสดุผสมเพิ่มซีเมนต์ลอกจาก



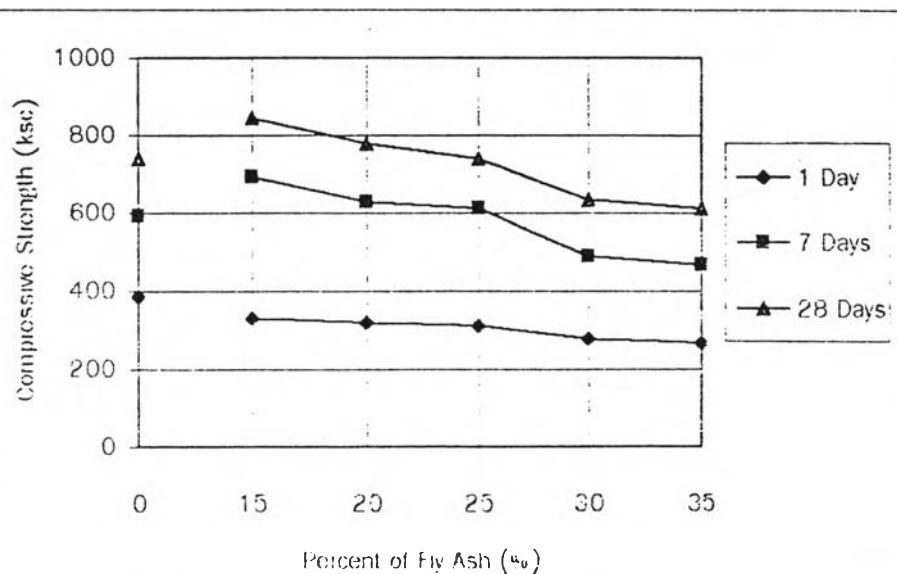
รูปที่ 4.9 ปริมาณ CSH ตามเวลาเมื่อปริมาณซีเมนต์=15%



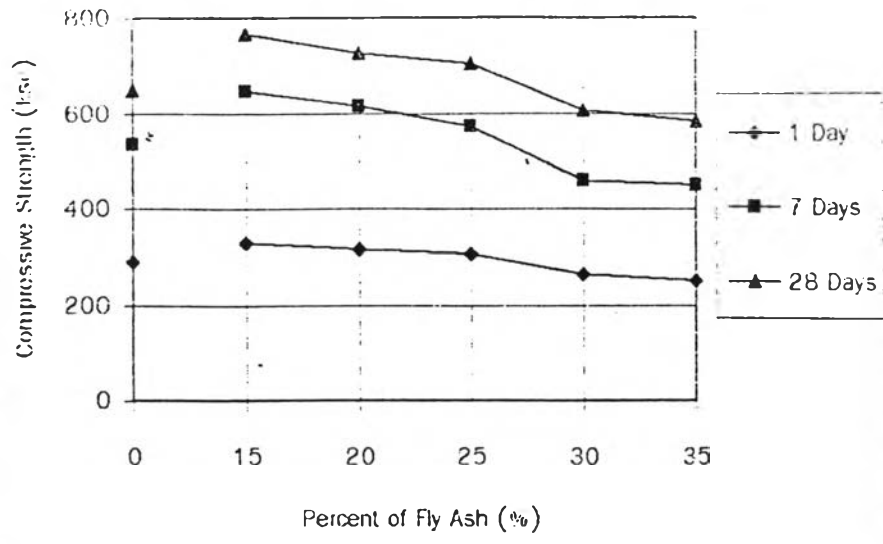
รูปที่ 4.10 ปริมาณ CSH เทียบกับกำลังอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์



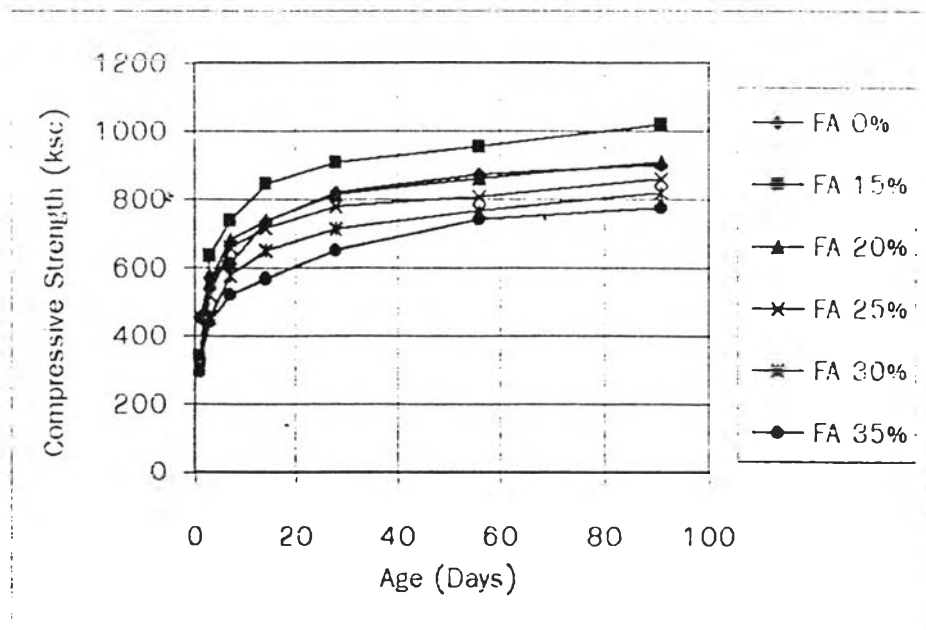
รูปที่ 4.11 ค่ากำลังอัดตามสัดส่วนวัสดุผสมเพิ่มซีเมนต์ล้อยที่ W/C=0.26



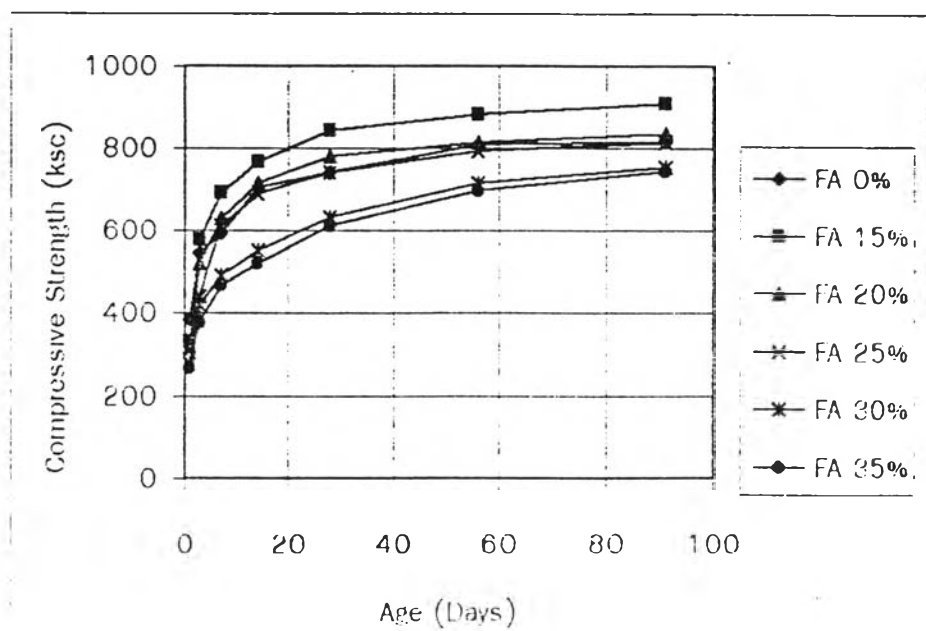
รูปที่ 4.12 ค่ากำลังอัดตามสัดส่วนวัสดุผสมเพิ่มซีเมนต์ล้อยที่ W/C=0.29



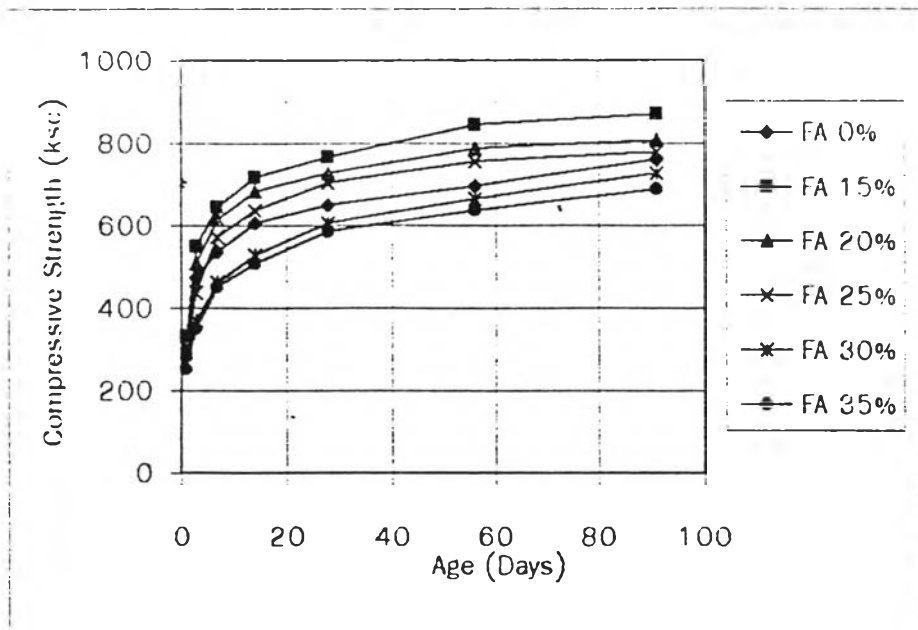
รูปที่ 4.13 ค่ากำลังอัดตามสัดส่วนวัสดุผสมเพิ่มซีเมนต์ล้อยที่ W/C=0.32



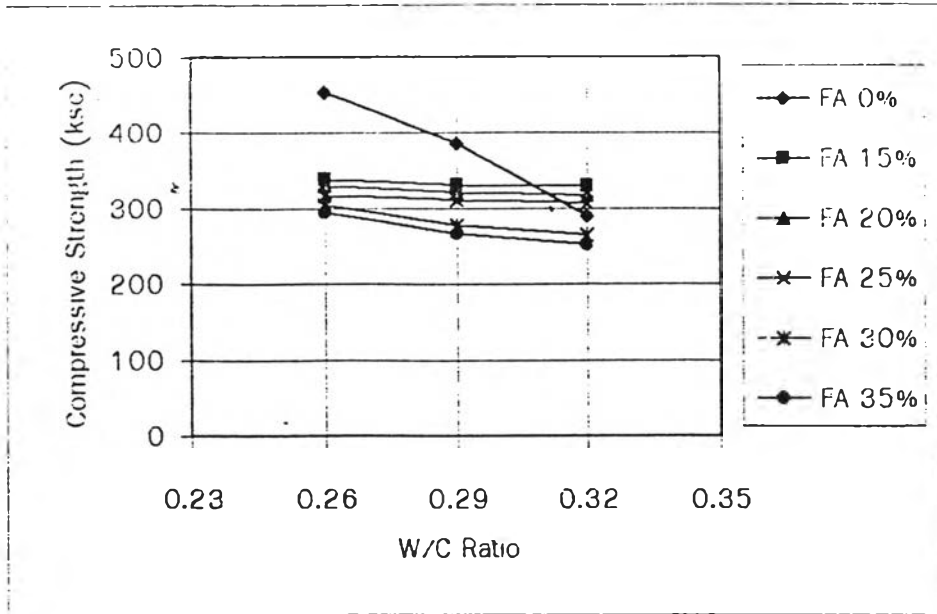
รูปที่ 4.14 กำลังอัดตามเวลาของคอนกรีตผสมซีเมนต์ลอยที่ W/C=0.26



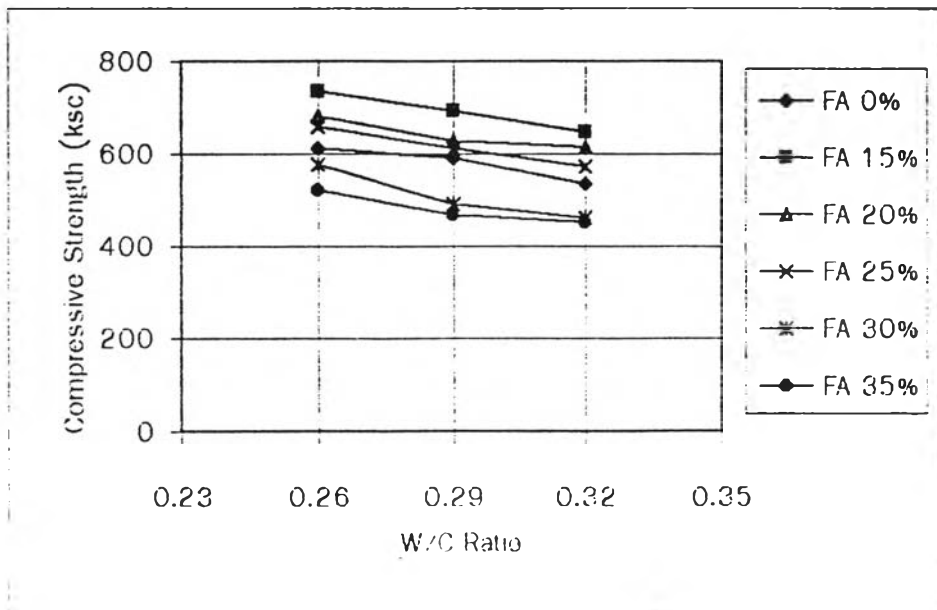
รูปที่ 4.15 กำลังอัดตามเวลาของคอนกรีตผสมซีเมนต์ลอยที่ W/C=0.29



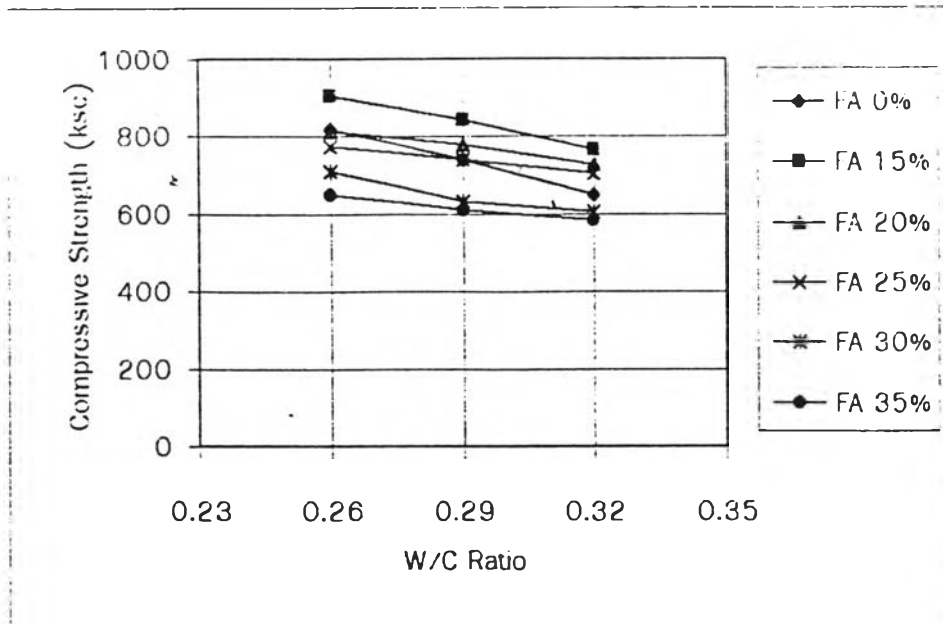
รูปที่ 4.16 กำลังอัดตามเวลาของคอนกรีตผสมซีเมนต์ล้อยที่ W/C=0.32



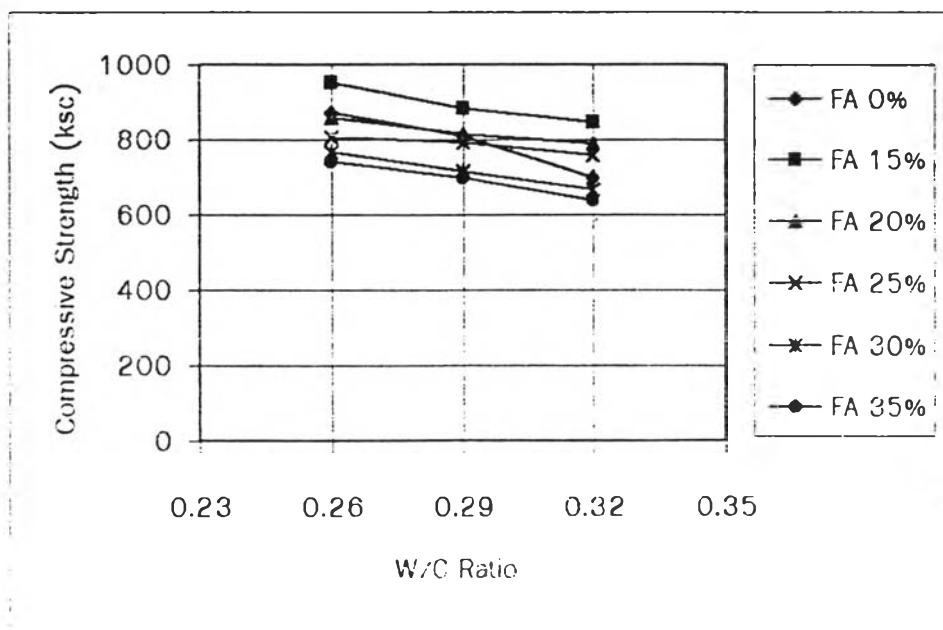
รูปที่ 4.17 กำลังอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์ลอยที่อายุ 1 วัน เทียบกับค่า W/C Ratio



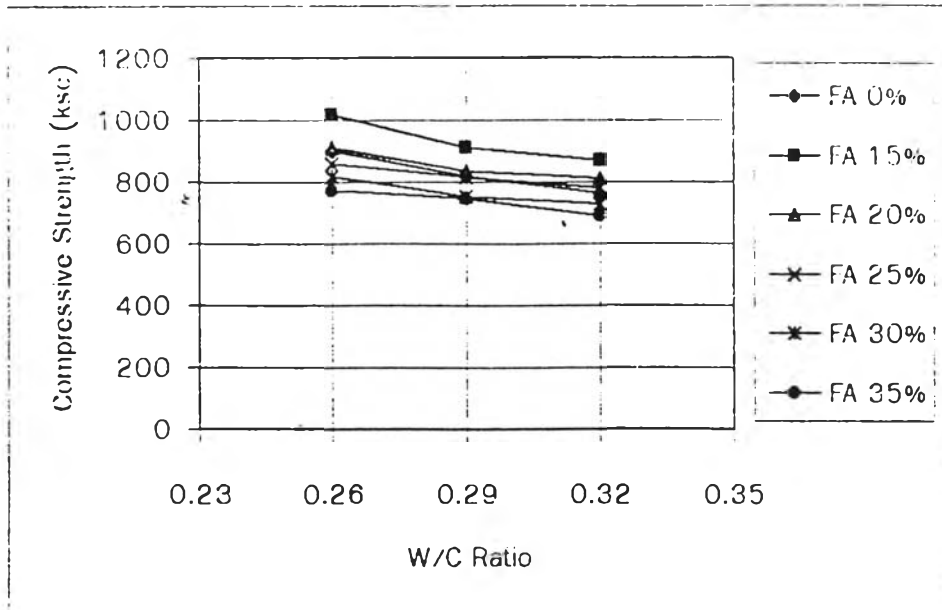
รูปที่ 4.18 กำลังอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์ลอยที่อายุ 7 วัน เทียบกับค่า W/C Ratio



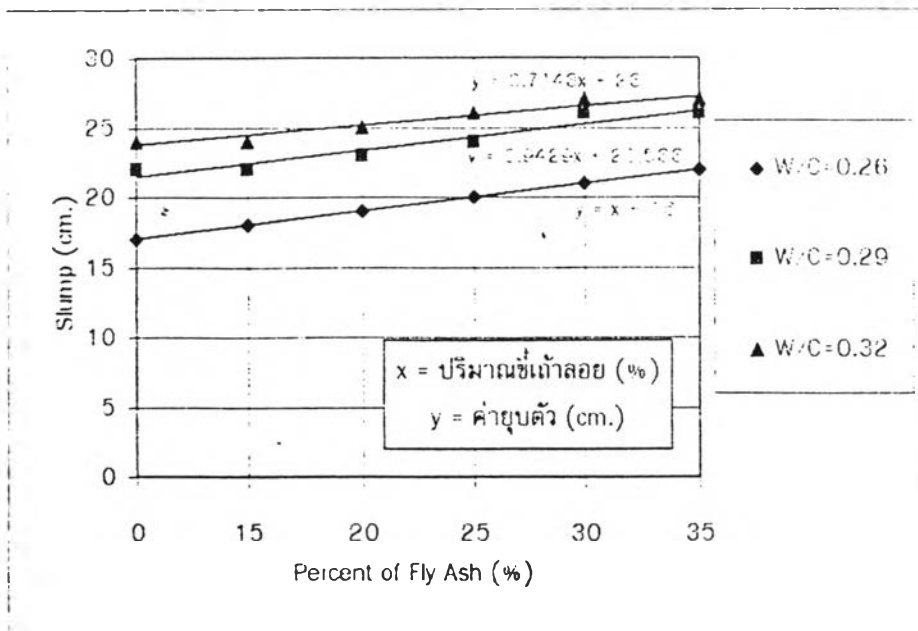
รูปที่ 4.19 กำลังอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์ลอยที่อายุ 28 วัน เทียบกับค่า W/C Ratio



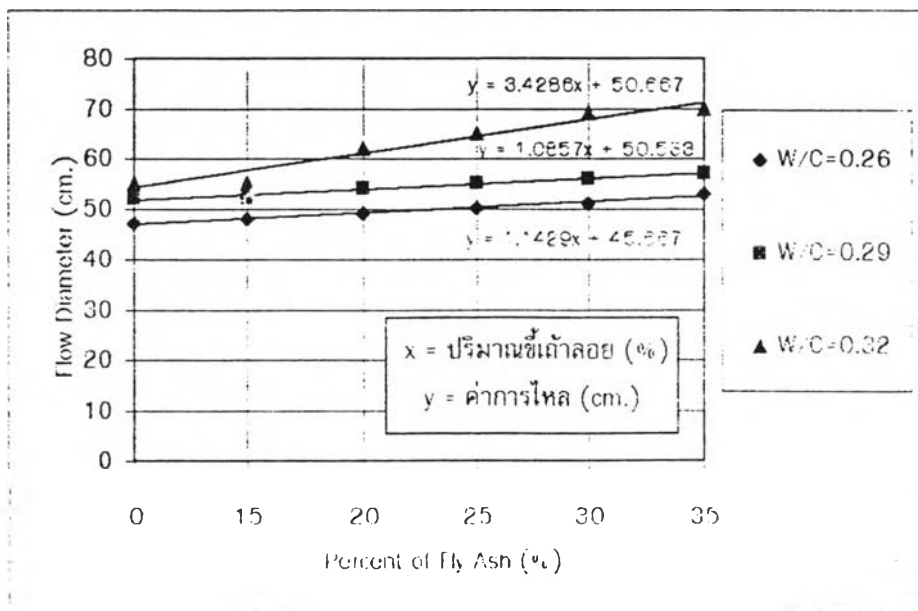
รูปที่ 4.20 กำลังอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์ลอยที่อายุ 56 วัน เทียบกับค่า W/C Ratio



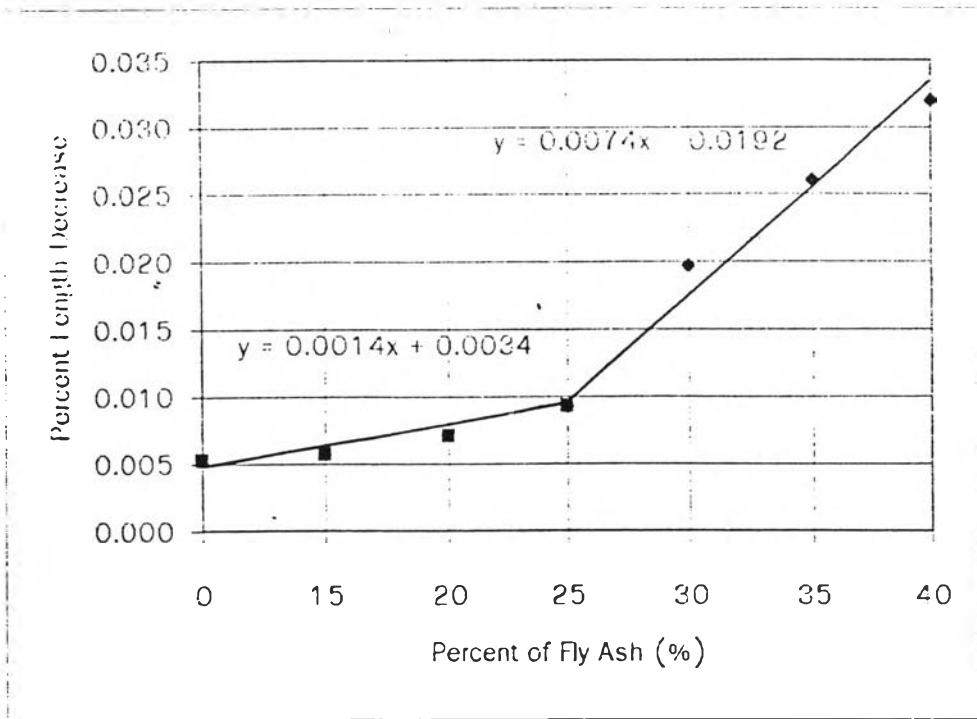
รูปที่ 4.21 กำลังอัดของคอนกรีตผสมซีเมนต์อายุ 91 วัน เทียบกับค่า W/C Ratio



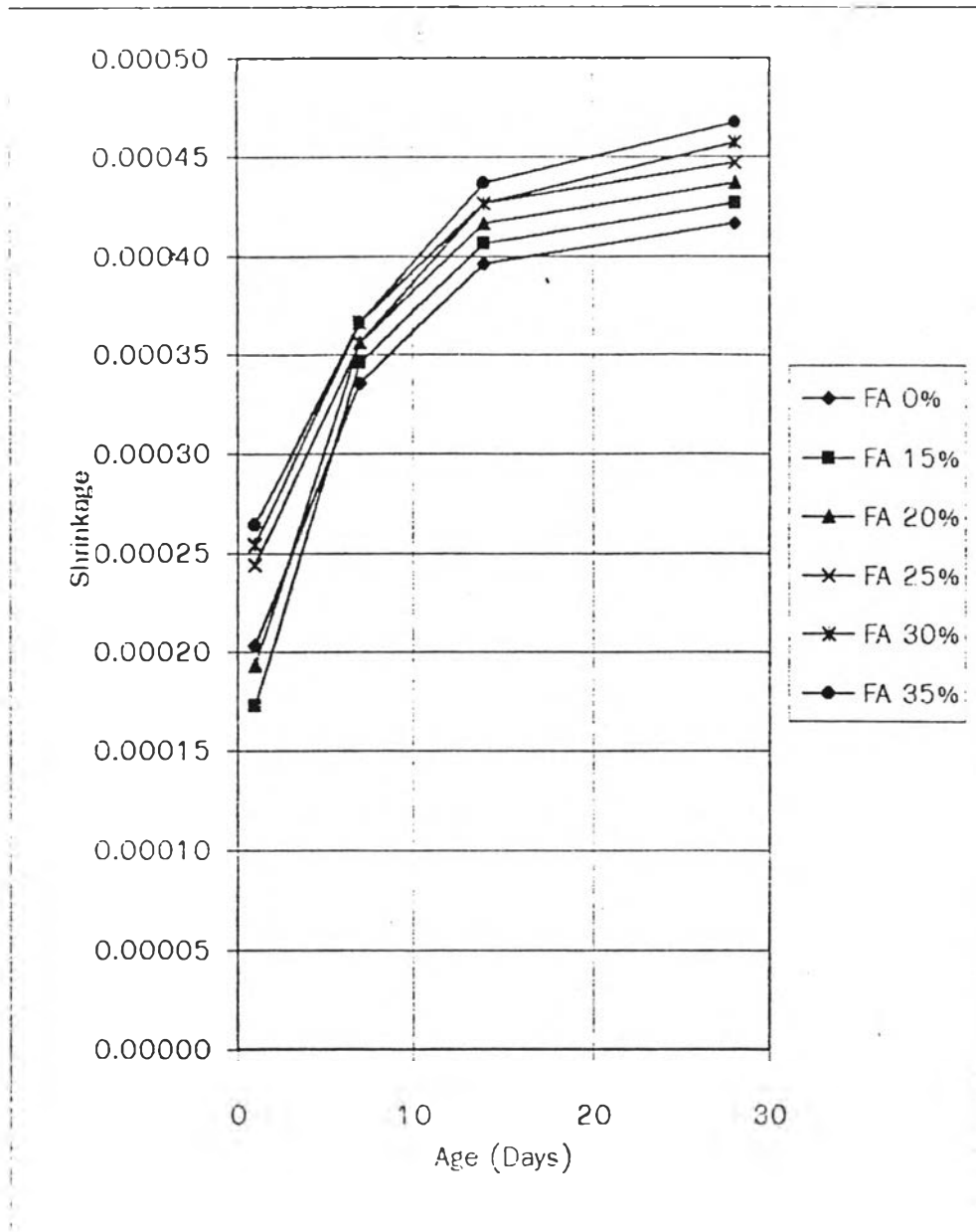
รูปที่ 4.22 ค่า Slump ตามสัดส่วนวัสดุผสมเพิ่ม Fly Ash



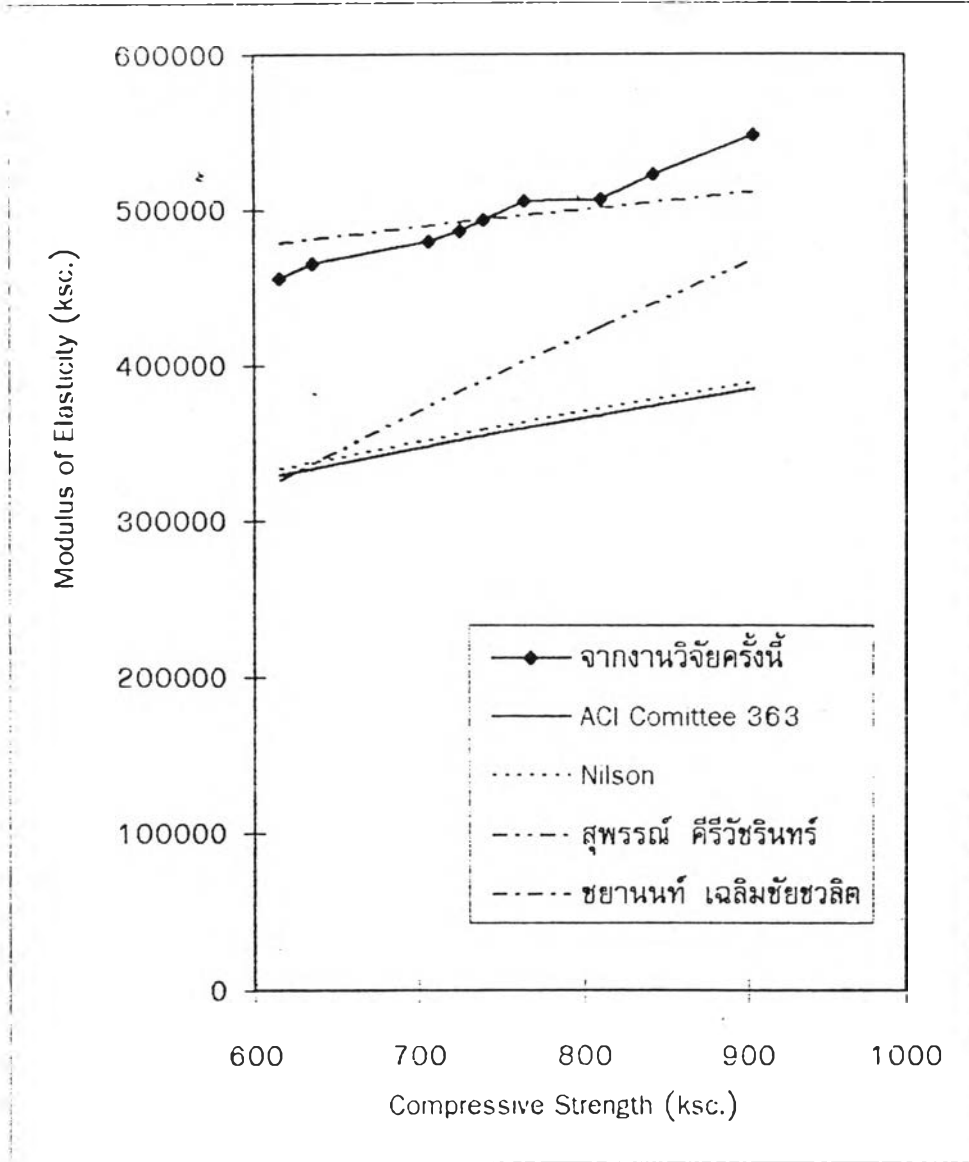
รูปที่ 4.23 ค่า Flow เป็นปริมาตรมีการแผ่กระจายตามอัตราส่วนวัสดุผสมเพิ่ม Fly Ash



รูปที่ 4.24 ผลการทดสอบความคงตัวของซีเมนต์ผสมซีเฝ้าลอย



รูปที่ 4.25 การหดตัวของมอร์ต้าตามเวลา



รูปที่ 4.26 ค่าโมดูลัสยืดหยุ่นเทียบกับกำลังอัดที่อายุ 28 วัน