การศึกษาพฤติกรรมของกำแพงคอนกรีตเสริมเหล็กที่รับแรงกระทำด้านข้าง แบบเป็นวัฏจักรด้วยวิธีไฟในต์เอลิเมนต์



นายเลกสรรค์ ธรรมอำนวยสุข

วิทยานิพนธ์นี้เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาวิศวกรรมศาสตรมหาบัณฑิต
สาขาวิชาวิศวกรรมโยธา ภาควิชาวิชาวิชาวารรมโยธา
คณะวิศวกรรมศาสตร์ จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย
ปีการศึกษา 2542
ISBN 974-334-546-9
ลิขสิทธิ์ของจุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

A STUDY ON BEHAVIORS OF REINFORCED CONCRETE WALLS SUBJECTED TO CYCLIC LATERAL LOADINGS BY THE FINITE ELEMENT METHOD

Mr. Seksan Thumumnuaysook

A Thesis Submitted in Partial Fulfillment of the Requirements
for the Degree of Master of Engineering in Civil Engineering

Department of Civil Engineering

Faculty of Engineering

Chulalongkom University

Academic Year 1999

ISBN 974-334-546-9

หัวข้อวิทยานิพนธ์	'		
โดย	เป็นวัฏจักรด้วยวิธีไฟในต์เอลิเมนต์ นายเสกสรรค์ ธรรมอำนวยสุข		
ภาควิชา	วิศวกรรมโยธา		
อาจารย์ที่ปรกษา	อาจารย์ ดร. ซัซซาติ สิทธิพันธุ์		
คณะวิศวกรรมศาสตร์ จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย อนุมัติให้นับวิทยานิพนธ์ฉบับนี้เป็นส่วนหนึ่งของ การศึกษาตามหลักสูตรปริญญามหาบัณฑิต			
	Made	คณบดีคณะวิศวกรรมศาสตร์	
	(ศาสตราจารย์ ดร. สมศักดิ์ ปัญญาแก้ว)		
คณะกรรมการสอบวิทยา	นิพนธ์		
	The Park	ประธานกรรมการ	

(ศาสตราจารย์ ดร.ปณิธาน ลักคุณะประสิทธิ์)

M507

(ศาสตราจารย์ ดร.ทักษิณ เทพชาตรี)

(อาจารย์ ดร. ซัซซาติ สิทธิพันธุ์)

อาจารย์ที่ปรึกษา

3

เสกสรรค์ ธรรมอำนวยสุข : การศึกษาพฤติกรรมของกำแพงคอนกรีตเสริมเหล็กที่รับแรงกระทำด้านข้าง แบบเป็นวัฏจักรด้วยวิธีไฟในต์เอลิเมนต์ (A STUDY ON BEHAVIORS OF REINFORCED CONCRETE WALLS SUBJECTED TO CYCLIC LATERAL LOADINGS BY THE FINITE ELEMENT METHOD) อ. ที่ปรึกษา : อ. ดร. ชัชชาติ สิทธิพันธุ์ , 130 หน้า. ISBN 974-334-546-9.

วัตถุประสงค์เบื้องต้นในการศึกษานี้คือการใช้วิธีการไฟในต์เอลิเมนต์ในการศึกษาพฤติกรรมของกำแพง
คอนกรีตเสริมเหล็กที่รับแรงกระทำด้านข้างแบบเป็นวัฏจักร และศึกษาแบบจำลองวัสดุที่ใช้แทนพฤติกรรมแบบเป็น
วัฏจักรของคอนกรีตและเหล็กเสริมในกำแพงด้วย ผลของการวิเคราะห์ด้วยไฟในต์เอลิเมนต์จะนำมาทำการเปรียบ
เทียบกับผลการทดสอบ

จากผลการศึกษาด้วยวิธีการไฟในต์เอลิเมนต์ซึ่งสามารถทำการวิเคราะห์แบบเชิงเส้นและแบบไม่เชิงเส้น ซึ่ง ในงานวิจัยนี้ศึกษาถึงความไม่เชิงเส้นทางวัสดุของคอนกรีตและเหล็กเสริมในกำแพงซึ่งมีตัวอย่างวิเคราะห์ 4 ตัวอย่าง ้มีความหนาของกำแพง 10 เซนติเมตร กว้าง 100 เซนติเมตรและสูง 190 เซนติเมตรตั้งอยู่บนฐานที่มีปลายยึดแน่น โดยที่ถูกล้อมรอบด้วยเสาสี่เหลี่ยมจัตุรัสขนาด 25 เซนติเมตรที่ด้านข้างทั้งสอง ส่วนด้านบนจะเป็นคานที่มีความหนา 25 เซนติเมตรและมีความลึก 40 เซนติเมตร โดยแบ่งออกได้เป็น 2 ซนิดคือ แบบที่มีการเสริมเหล็กในกำแพงตามแบบ ACI และแบบที่มีการเสริมเหล็กทแยงในกำแพง โดยในแต่ละชนิดจะมี 2 ตัวอย่างซึ่งมีปริมาณเหล็กเสริมต่างกัน โดย ใช้แบบจำลองคอนกรีตในงานวิจัยของ ดร. ชัชชาติ สิทธิพันธุ์ เป็นพื้นฐานเบื้องต้นซึ่งมีหลักการของการจำลองแบบ รคยแตกแบบกระจาย ที่มีทิศทางคงที่และแยกความเครียดเฉือนออกจากความเครียดอื่นในระบบพิกัดโกลบัล ซึ่งทำ ให้แยกฟังก์ชันของหน่วยแรงออกเป็น 2 ฟังก์ชันคือ ฟังก์ชันหน่วยแรงตั้งฉากและฟังก์ชันหน่วยแรงเฉือน และใช้แบบ จำลองเหล็กเสริมของวรพงษ์ จีนช้างซึ่งมีหลักการของพฤติกรรมความไม่เชิงเส้นของเหล็กเสริมได้แก่ การคราก การ แข็งตัวเพิ่มขึ้นและพฤติกรรมของเหล็กเสริมเมื่อรับแรงแบบเป็นวัฏจักร จากการวิเคราะห์เมื่อเปรียบเทียบกับผลการ ทดสอบโดยพิขัย ภัทรรัตนกุลแล้วพบว่า การใช้วิธีไฟในต์เอลิเมนต์สามารถวิเคราะห์พฤติกรรมของกำแพงคอนกรีต เสริมเหล็กที่รับแรงกระทำแบบเป็นวัฏจักรเช่น ขนาดแรงกระทำด้านข้าง ความสามารถในการสลายพลังงาน และการ เสียรูปเนื่องจากแรงเฉือนได้ถูกต้องในระดับหนึ่งก่อนที่กำแพงจะมีรูปแบบการพังทลาย ซึ่งจะมีผลของการโก่งเดาะ ของเหล็กเสริม และการลดลงของกำลังของกำแพงเข้ามาเกี่ยวข้อง แต่การวิเคราะห์โดยวิธีไฟในต์เอลิเมนต์ก็ยัง สามารถทำให้ทราบถึงผลของการทดสอบที่ไม่สามารถทราบได้โดยสมบูรณ์ เช่น หน่วยแรงและความเครียดของเหล็ก เสริมและคอนกรีต และผลของกำแพงที่เสริมเหล็กทแยงในปริมาณที่ต่างกัน เป็นต้น

ภาควิชา	วิศวกรรมโยธา	ลายมือชื่อนิสิต Seh
สาขาวิชา	วิศวกรรมโยธา	ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษา
ปีการศึกษา	2542	

3972284421 : MAJOR CIVIL ENGINEERING

KEY WORD: CONCRETE / CYCLIC LOADING / ENERGY DISSIPATION / FAILURE MODES / FINITE

ELEMENT ANALYSIS / NONLINEAR / REINFORCED CONCRETE / WALLS /

REINFORCING STEEL

diagonal reinforcing steel was also investigated.

SEKSAN THUMUMNUAYSOOK: A STUDY ON BEHAVIORS OF REINFORCED CONCRETE

WALLS SUBJECTED TO CYCLIC LATERAL LOADINGS BY THE FINITE ELEMENT METHOD.

THESIS ADVISOR: CHADCHART SITTIPUNT, Ph.D. 130 pp. ISBN 974-334-546-9.

The primary objective of this study was to use the finite element method to study on behaviors of reinforced concrete walls subjected to cyclic lateral loading. The adequacy of the material models used

to represent the cyclic response of concrete and reinforcing steel in walls was also investigated. The

results of the finite element analyses were compared with the experimental data.

The finite element analysis can be analyzed by linear and nonlinear approach. This research studied the material nonlinearity of concrete and reinforcing steel in 4 cantilever slender walls with dimensions of 10cm.x100cm.x190cm. bounded by boundary beams on the sides and a cap beam on the top. The walls can be divided into 2 categories. The first type is vertical and horizontal reinforcement wall following ACI design code and the latter is the diagonal reinforcement wall. In each category, there are 2 walls, which are different in the amount of reinforcing steel bar. The concrete behavior models used in this study is based on the concrete behavior model proposed by Chadchart Sittipunt, considering fixed direction smeared crack and separating shear strain from other strains in the global coordinate system. Thus, the stresses are composed of 2 components, which are normal stress function and shear stress function. The steel behavior model is based on the steel behavior model proposed by Vorapong Chinchang which considers yielding, strain hardening and cyclic loading behavior of steel. It was found that, by comparing the study result with the testing result of Pichai Pattararattanakul, the behavior of reinforced concrete walls subjected to cyclic loading such as lateral load, dissipated energy and shear deformation could be satisfactorily analyzed by using the finite element method. Good accuracy in these behaviors was obtained until the incipient of buckling of reinforcing steel and reduction of the wall strength occurred. Additional data on strain in concrete and reinforcing steel that were difficult to be produced by laboratory tests were obtained from the finite element results. The effect of the amount of

ภาควิชา วิศวกรรมโยธา	ลายมือชื่อนิสิต
สาขาวิชา วิศวกรรมโยธา	ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษา
ปีการศึกษา 2542	

กิตติกรรมประกาศ

ในการทำวิทยานิพนธ์นี้ ผู้เขียนขอกราบขอบพระคุณ อาจารย์ ดร. ซัชชาติ สิทธิพันธุ์ อาจารย์ที่ปรึกษาวิทยา นิพนธ์ ที่ได้ให้ความรู้แนะคำแนะนำต่างๆที่เป็นประโยชน์ รวมทั้งกรุณาตรวจสอบและแก้ไขวิทยานิพนธ์ฉบับนี้จน สำเร็จลุล่วงอย่างสมบูรณ์ และขอกราบขอบพระคุณท่านศาสตราจารย์ ดร. ปณิธาน ลักคุณะประสิทธิ์ ประธานคณะ กรรมการสอบวิทยานิพนธ์ และ ท่านศาสตราจารย์ ดร. ทักษิณ เทพชาตรี กรรมการสอบวิทยานิพนธ์

ผู้เขียนขอขอบพระคุณ พี่ น้องๆ นิสิตทั้งหลายที่ได้ให้ความร่วมมือในการทำวิทยานิพนธ์ฉบับนี้จนแสร็จ สมบูรณ์

ท้ายที่สุดนี้ ผู้เขียนขอกราบขอบพระคุณ บิดา-มารดา รวมทั้งพี่และน้องของผู้เขียน ที่ได้ให้การสนับสนุน ในทุก ๆ ด้าน อีกทั้งได้ให้กำลังใจแก่ผู้เขียนเสมอมาจนสำเร็จการศึกษา

เสกสรรค์ ธรรมอำนวยสุข

สารบัญ

บทที่	หน้า
บทคัดย่อภาษาไทย	٩
บทคัดย่อภาษาอังกฤษ	৭
กิตติกรรมประกาศ	ର
สารบัญ	ข
สารบัญตาราง	ខា
สารบัญภาพประกอบ	ល្
บทที่ 1 บทนำ	
1.1 ความน้ำ	1
1.2 งานวิจัยที่เกี่ยวข้อง	1
1.3 วัตถุประสงค์ของการวิจัย	2
1.4 วิธีดำเนินการวิจัย	3
1.5 ขอบเขตของการวิจัย	4
1.6 ประโยชน์ที่คาดว่าจะได้รับ	4
บทที่ 2 ทฤษฎีที่เกี่ยวข้อง	
2.1 แบบจำลองวัสดุของคอนกรีต	5
2.1.1 การจำลองแบบรอยแตก	5
2.1.2 ฟังก์ขันของหน่วงแรงตั้งจากกับรอยแตก	8
2.1.3 ฟังก์ขันของหน่วยแรงเฉือน	17
2.2 แบบจำลองวัสดุของเหล็กเสริม	22
2.2.1 ความสัมพันธ์ระหว่างหน่วยแรงและความเครียดของเหล็กเสริม	
เมื่อรับแรงกระทำด้านเดียว	22
2.2.2 ความสัมพันธ์ระหว่างหน่วงแรงและความเครียดของเหล็กเสริม	
เมื่อรับแรงกระทำแบบเป็นวัฏจักร	22
2.2.3 แบบจำลองวัสดุของเหล็กเสริมเมื่อรับแรงกระทำแบบเป็นวัฏจักร	23
2.3 วิธีการไฟในต์เอลิเมนต์	28
2.3.1 สูตรทางไฟในต์เอลิเมนด์	28
2.3.2 โปรแกรม FINITE	32
2.3.3 วิธีการที่ใช้ในแบบจำลองวัสดุ	32
2.3.4 แบบจำลองทางไฟในต์เอลิเมนต์	35

สารบัญ (ต่อ)

บทที่	หน้า
2.3.5 วิธีการ Incremental-Iterative	37
บทที่ 3 การวิเคราะห์และเปรียบเทียบกับผลทดสอบ	
3.1 แบบจำลองวัสดุที่ใช้ในการศึกษา	40
3.2 ความสัมพันธ์ระหว่างแรงด้านข้างที่กระทำและการเคลื่อนที่ด้านข้าง	40
3.3 ความสามารถในการกระจายพลังงาน	41
3.4 ความสัมพันธ์ระหว่างแรงด้านข้างที่กระทำและการเสียรูปด้วยแรงเฉือน	41
3.5 ความสัมพันธ์ระหว่างแรงด้านข้างที่กระทำและความเครียดในเหล็กเสริม	42
3.6 ความสัมพันธ์ระหว่างหน่วยแรงและความเครียดในเหล็กเสริม	43
3.7 ความสัมพันธ์ระหว่างแรงด้านข้างที่กระทำและขั้นของแรงกระทำแยกเป็น	
แรงเฉือนในคอนกรีตและแรงเฉือนในเหล็กเสริม	43
3.8 ผลกระทบของลักษณะบางประการนอกเหนือจากการวิเคราะห์	43
บทที่ 4 สรุปผลการวิจัยและข้อเสนอแนะ	
4.1 สรุปผลการวิจัย	44
4.2 ข้อเสนอแนะ	45
รายการอ้างอิง	46
าใจชาวัติทับที่ยา	130

สารบัญตาราง

			หน้า	
له.				
ตารางที	1-1	รายละเอียดการเสริมเหล็กของตัวอย่างวิเคราะห์	.49	
ตา ร างที่	1-2	คุณสมบัติของเหล็กเสริมที่ใช้ในการวิเคราะห์	.49	
ตา ร างที่	1-3	คุณสมบัติของคอนกรีตที่ใช้ในการวิเคราะห์	.49	
		การแยกประเภทการวิเคราะห์แบบไม่เชิงเล้น		
ตา ร างที่	3-1	ค่าพารามิเตอร์ที่ใช้ในแบบจำลองคอนกรีต	.51	
		ค่าพารามิเตอร์ที่ใช้ในแบบจำลองเหล็กเสริม		
ตารางที่	3-3	การสังเกตการวิบัติของตัวอย่างวิเคราะห์	53	

สารบัญภาพ

ภาพประกอบ		หน้
รูปที่ 1.1	ลักษณะของกำแพงที่ใช้ในการวิเคราะห์	56
รูปที่ 1.2	การแบ่งชิ้นส่วนของคอนกรีต	57
รูปที่ 1.3	การแบ่งชิ้นส่วนของเหล็กเสริม	
รูปที่ 1.4	รูปแบบการเสริมเหล็กของตัวอย่างวิเคราะห์	59
รูป ท ี่ 2.1	า การจำลองรอยแตกแบบดีสครีต (Discrete crack model)	
รูปที่ 2.2	การจำลองรอยแตกแบบสเมียร์ (Smear crack model)	60
รูปที่ 2.3	การแยกความเครียดเฉือนออกจากองค์ประกอบความเครียดอื่น	61
ภูปที่ 2.4	การทำให้แข็งขึ้นทางด้านแรงดึง	62
รูปที่ 2.5	การปิดของรอยแตกร้าว	63
รูปที่ 2.6	การเปิดของรอยแตกร้าว	64
รูปที่ 2.7	การทำให้อ่อนตัวทางด้านแรงอัด	65
รูปที่ 2.8	แบบจำลองวัสดุของคอนกรีตที่มีการโอบรัดของเหล็กเสริม	66
สูปที่ 2.9	เส้นแสดงความสัมพันธ์ระหว่างความเค้นและความเครียดภายใต้	
	แรงอัดกระทำแบบเป็นวัฏจักร	67
สูปที่ 2.10	การเพิ่มแรงกระทำและการลดแรงกระทำทางด้านแรงอัด	67
รูปที่ 2.11	เส้นแสดงการเพิ่มแรงกระทำใหม่ทางด้านแรงอัดของคอนกรีตที่	
	โอบรัดด้วยเหล็กปลอก	68
รูปที่ 2.12	การถ่ายเทแรงเจือนผ่านผิวสัมผัส	69
รูปที่ 2.13	แรงเฉือนจาก Dowel Action	70
รูปที่ 2.14	การถ่ายเทแรงเฉือนภายใต้แรงกระทำแบบเป็นวัฏจักร	71
รูปที่ 2.15	ความสัมพันธ์ระหว่างหน่วยแรงและความเครียดของเหล็กเสริม	
	ภายใต้แรงกระทำแบบเป็นวัฏจักร	72
ภูปที่ 2.16	ความสัมพันธ์ระหว่างหน่วยแรงและความเครียดเมื่อรับแรงกระทำด้านเดียว	72
รูปที่ 2.17	รอบความสัมพันธ์หลักระหว่างหน่วยแรงและความเครียด	73
รูปที่ 2.18	ตำแหน่งคอมมอนและตำแหน่งอัลดิเมด	74
ภูปที่ 2.19	ผลของการย้อนแรงจากช่วงที่เกิดการคราก	75
รูปที่ 2.20	การคลายแรงกระทำจากช่วงที่เกิดการคราก	
รูปที่ 2.21	วิธีการคำนวณในแต่ละขั้นของแรงกระทำ	77
รปที่ 2.22	เล้นทางการคำนวณของวิธีการ Incremental-iterative	78

สารบัญภาพ (ต่อ)

ภาพประกอบ		หน้า
ภูปที่ 2.23	ปัญหาในเชิงตัวเลขด้วยวิธีการนิวตัน-ราฟลันอิเทอเรชัน	78
รูปที่ 2.24	ประวัตการรับแรงของตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 1 และ 2	79
รูปที่ 2.25	ประวัตการรับแรงของตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 3 และ 4	80
รูป ที่ 2.26	วิธีการนิวตัน-ราฟสันอิเทอเรซัน	81
รูปที่ 3.1	โค้งความสัมพันธ์ระหว่างแรงด้านช้างที่กระทำและการเคลื่อนที่ด้านข้าง	
	ของตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 1 เปรียบเทียบกับผลทดสอบ	82
ภูปที่ 3.2	โค้งความสัมพันธ์ระหว่างแรงด้านข้างที่กระทำและการเคลื่อนที่ด้านข้าง	
	ของตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 2 เปรียบเทียบกับผลทดสอบ	83
ภูปที่ 3.3	โค้งความสัมพันธ์ระหว่างแรงด้านข้างที่กระทำและการเคลื่อนที่ด้านข้าง	
	ของตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 3 เปรียบเทียบกับผลทดสอบ	84
ภูปที่ 3.4	โค้งความสัมพันธ์ระหว่างแรงด้านข้างที่กระทำและการเคลื่อนที่ด้านข้าง	
	ของตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 4 เปรียบเทียบกับผลทดสอบ	85
ภูปที่ 3.5	โค้งความสัมพันธ์ระหว่างแรงด้านข้างที่กระทำและการเคลื่อนที่ด้านข้าง	
	ของตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 4 เปรียบเทียบกันเมื่อใช้ปริมาณเหล็กเสริมทแยงต่างกัน	86
รูปที่ 3.6	พฤติกรรมของกำแพงคอนกรีตเสริมเหล็กภายใต้แรงกระทำด้านข้าง	
	แบบเป็นวัฏจักร	87
รูปที่ 3.7	วิธีการคำนวณหาการกระจายพลังงาน	88
ภูปที่ 3.8	ความสามารถในการกระจายพลังงานของตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 1	89
สูปที่ 3.9	ความสามารถในการกระจายพลังงานของตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 2	90
ภูปที่ 3.10	ความสามารถในการกระจายพลังงานของตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 3	91
ภูปที่ 3.11	ความสามารถในการกระจายพลังงานของตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 4	92
ทูปที่ 3.12	การคำนวณหาการเสียรูปด้วยแรงเจือน	93
ทูปที่ 3.13	โค้งความสัมพันธ์ระหว่างแรงด้านข้างที่กระทำและการเสียรูปด้วยแรงเฉือน	
	ของตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 1 เปรียบเทียบกับผลการทดสอบ	94
ภูปที่ 3.14	โค้งความสัมพันธ์ระหว่างแรงด้านข้างที่กระทำและการเสียรูปด้วยแรงเฉือน	
	ของตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 2 เปรียบเทียบกับผลการทดสอบ	95
รูปที่ 3.15	โค้งความสัมพันธ์ระหว่างแรงด้านข้างที่กระทำและการเสียรูปด้วยแรงเฉือน	
	ของตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 3 เปรียบเทียบกับผลการทดสอบ	96
รูปที่ 3.16	โค้งความสัมพันธ์ระหว่างแรงด้านข้างที่กระทำและการเสียรูปด้วยแรงเฉือน	
	ของตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 4 เปรียบเทียบกับผลการทดสอบ	97

สารบัญภาพ (ต่อ)

ภาพประกอบ		หน้า
รูปที่ 3.17	โค้งความสัมพันธ์ระหว่างแรงด้านข้างที่กระทำและความเครียดในเหล็กเสริม	
	ของตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 1	98
รูปที่ 3.18	โค้งความสัมพันธ์ระหว่างแรงด้านข้างที่กระทำและความเครียดในเหล็กเสริม	
	ของตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 2	102
รูปที่ 3.19	โค้งความสัมพันธ์ระหว่างแรงด้านข้างที่กระทำและความเครียดในเหล็กเสริม	
	ของตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 3	106
รูปที่ 3.20	โค้งความสัมพันธ์ระหว่างแรงด้านข้างที่กระทำและความเครียดในเหล็กเสริม	
	ของตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 4	109
รูปที่ 3.21	โค้งความสัมพันธ์ระหว่างหน่วยแรงและความเครียดในเหล็กเสริมของ	
	ตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 1	112
รูปที่ 3.22	โค้ง าวาม สัมพั นธ์ระหว่างหน่วยแรงและความเครียดในเหล็กเสริมของ	
	ตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 2	116
รูปที่ 3.23	โค้งความสัมพันธ์ระหว่างหน่วยแรงและความเครียดในเหล็กเสริมของ	
	ตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 3	120
รูปที่ 3.24	โค้งความสัมพันธ์ระหว่างหน่วยแรงและความเครียดในเหล็กเสริมของ	
	ตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 4	123
รูปที่ 3.25	กราฟความสัมพันธ์ระหว่างแรงด้านข้างที่กระทำและขั้นของแรงกระทำของ	
	ตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 3	126
รูปที่ 3.26	กราฟความสัมพันธ์ระหว่างแรงด้านข้างที่กระทำและขั้นของแรงกระทำของ	
	ตัวอย่างวิเคราะห์ที่ 4	128