

ชลศาสตร์ของการไหลลวดประตู่บายโดยแบบจำลองชลศาสตร์

นาย อติศักดิ์ เยาวพัฒน์



ศูนย์วิทยพัทยากร
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

วิทยานิพนธ์นี้เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาวิทยาศาสตรมหาบัณฑิต

ภาควิชาวิศวกรรมโยธา

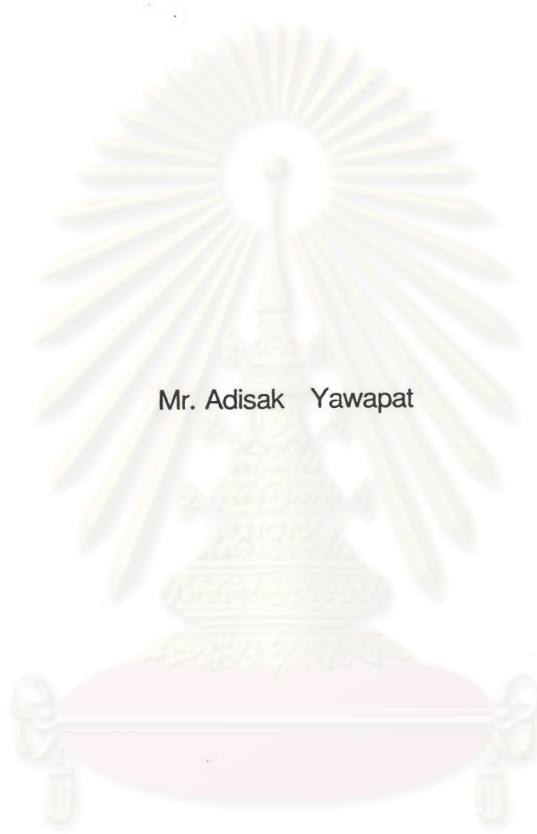
บัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

ปีการศึกษา 2539

ISBN. 974 - 635 - 524 - 4

ลิขสิทธิ์ของบัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

HYDRAULICS OF FLOW UNDER SLUICE GATES BY HYDRAULIC MODELS



Mr. Adisak Yawapat

ศูนย์วิทยทรัพยากร

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

Department of Civil Engineering.

Graduate School.

Chulalongkorn University

Academic Year 1996

ISBN. 974 - 635 - 524 - 4

พิมพ์ต้นฉบับบทคัดย่อวิทยานิพนธ์ภายในกรอบสี่เหลี่ยมนี้เพียงแผ่นเดียว

อดิศักดิ์ เยาวพัฒน์ : ชลศาสตร์ของการไหลลอดประตูระบายโดยแบบจำลองชลศาสตร์
(HYDRAULICS OF FLOW UNDER SLUICE GATES BY HYDRAULIC MODELS)

อ. ที่ปรึกษา : รศ. ดร. ชัยพันธุ์ รักวิจัย , 252 หน้า . ISBN 974-635-524-4.

วิทยานิพนธ์นี้ได้เสนอผลการศึกษาทดลองลักษณะทางชลศาสตร์ของการไหลผ่านประตูระบายน้ำ ในกรณีของการไหลอิสระเมื่อการไหลของน้ำถูกบีบรัด โดยแบ่งการไหลออกเป็น 4 ลักษณะ คือ ลักษณะการไหลบีบรัดด้านเดียว เนื่องจากบานประตูระบาย การไหลบีบรัด 2 ด้าน เนื่องจากบานประตูระบายและยกระดับธรณีประตู การไหลบีบรัด 3 ด้าน เนื่องจากบานประตู 1 ด้าน และทางน้ำถูกปิดกั้นการไหลด้านข้างอีก 2 ด้าน และการไหลบีบรัด 4 ด้าน เนื่องจากบานประตู 1 ด้าน ทางน้ำถูกปิดกั้นการไหลด้านข้าง 2 ด้าน และยกระดับธรณีประตู 1 ด้าน โดยพิจารณาผลกระทบต่ออัตราการไหล (Q) สัมประสิทธิ์การไหล (Cd) และลักษณะของการไหล

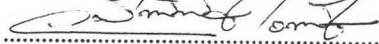
ผลการศึกษาสรุปได้ว่า ลักษณะการไหลถูกบีบรัดในกรณีต่าง ๆ นั้น มีผลกระทบต่ออัตราการไหลผ่านประตูระบายน้ำ และในกรณีที่มีการขยายความกว้างทางด้านท้ายน้ำนั้นไม่ส่งผลกระทบต่ออัตราการไหลผ่านประตูระบายน้ำ เพราะลักษณะการไหลที่ศึกษาเป็นการไหลแบบอิสระ (Free Flow) และจากการวิเคราะห์ตามทฤษฎีมีสูตรที่คำนวณเป็น $Q = C_d A_0 \sqrt{2gH}$ โดย A_0 = พื้นที่ช่องเปิดของประตู และ H = ความสูงของระดับน้ำหน้าประตู ซึ่ง H มีกำลังเป็น 0.5 ได้ค่า C_d อยู่ในช่วง 0.48-0.74 หากกำหนดสูตรความสัมพันธ์ใหม่ในรูป $Q = kH^x$ พบว่าค่ากำลัง x นั้นผันแปรในช่วง 0.39-0.76 และค่า C_d ที่ได้ผันแปรไปตามกำลัง x โดยเมื่อกำลัง x มีค่าน้อย ค่า C_d มีค่ามาก และถ้าค่ากำลัง x มีค่ามาก ค่า C_d จะมีค่าน้อย

การวิเคราะห์ความสัมพันธ์ระหว่าง C_d ที่คำนวณมาจากสูตร $Q = C_d A_0 \sqrt{2gH}$ กับค่าอัตราส่วน H/G โดยค่า G = ความสูงช่องเปิดประตู พบว่าถ้าค่า H/G น้อย ค่า C_d มีค่าน้อย และถ้าค่า H/G เพิ่มขึ้น ค่า C_d จะมากขึ้นตาม และค่า C_d มีแนวโน้มคงที่เมื่อ H/G มีค่ามาก ซึ่งจากการทดลองนี้ให้ค่า H/G อยู่ในช่วง 0-25 โดยค่า C_d ที่ได้อยู่ในช่วง 0.45 - 0.75

ภาควิชาวิศวกรรมโยธา(แหล่งน้ำ).....

สาขาวิชาวิศวกรรมแหล่งน้ำ.....

ปีการศึกษา2539.....

ลายมือชื่อนิติ 

ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษา 

ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษาร่วม

C615014 : MAJOR CIVIL ENGINEERING

KEY WORD: HYDRAULICS / VERTICAL SLUICE GATES / HYDRAULIC MODEL /

FLOW CONTRACTION

ADISAK YAWAPAT : HYDRAULICS OF FLOW UNDER SLUICE GATES BY
HYDRAULIC MODELS. THESIS ADVISOR : Assoc.Prof.Dr.CHAIPAN

RUKVICHAI, 252 pp. ISBN 974-635-524-4

This thesis presented the results of an experimental study on the hydraulics of free flow under sluice gates. The flow was contracted in 4 different patterns namely 1-side contraction due to the gate ; 2-side contraction due to the gate and the elevated invert ; 3-side contraction due to the gate and contraction on 2 sides ; and 4-side contraction due to the gate, elevated invert and contraction on 2 sides. The effects of each type of flow contraction were investigated on the flow rate (Q), the coefficient of discharge (Cd) and flow patterns.

The study concluded that each type of flow contraction had some effects on the flow under gates. Expansion of downstream channel had little effect upon the flow due to the fact that it was free flow condition. According to the theoretical formula $Q = CdA_o\sqrt{2gH}$ when A_o = area of gate opening, H = head above the gate, the value of Cd is approximately 0.6 . However this study found that the value of Cd varied between 0.48-0.74 . In addition if a more general formula $Q = kH^x$ was used, it was found that the exponent x varied between 0.39-0.76 . The value of Cd were computed and varied with the value of x . If the exponent x was low, the value of Cd was high and vice versa.

The analysis was made on the relationship of Cd computed from the formula $Q = CdA_o\sqrt{2gH}$ with the ratio (H/G) when G = height of gate opening. It was found that the value of Cd was low at the low value of (H/G) and increased with (H/G) . There was a tendency that the value of Cd increased to a constant value with a very high value of (H/G) . From the experiment, the value of Cd was about 0.45-0.75 for the value of H/G 0-25.

ภาควิชา.....วิศวกรรมโยธา(แหล่งน้ำ)

สาขาวิชา.....วิศวกรรมแหล่งน้ำ

ปีการศึกษา.....2539

ลายมือชื่อนิสิต.....

ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษา.....

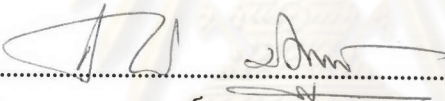
ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษาร่วม.....

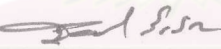
หัวข้อวิทยานิพนธ์ ชลศาสตร์ของการไหลลดประตู่ระบายโดยแบบจำลองชลศาสตร์
โดย นาย อติศักดิ์ เยาวพัฒน์
ภาควิชา วิศวกรรมโยธา
สาขาวิชา วิศวกรรมแหล่งน้ำ
อาจารย์ที่ปรึกษา รองศาสตราจารย์ ดร. ชัยพันธุ์ รักรวิชัย

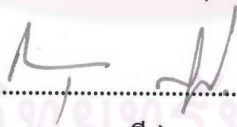
บัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย อนุมัติให้หัวข้อวิทยานิพนธ์ฉบับนี้เป็นส่วนหนึ่ง
ของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาวิทยาศาสตรบัณฑิต

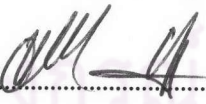

..... คณบดีบัณฑิตวิทยาลัย
(ศาสตราจารย์ นายแพทย์ ศุภวัฒน์ ชุตินวงศ์)

คณะกรรมการสอบวิทยานิพนธ์


..... ประธานกรรมการ
(รองศาสตราจารย์ ดร. สุรวุฒิ ประดิษฐานนท์)


..... กรรมการและอาจารย์ที่ปรึกษา
(รองศาสตราจารย์ ดร. ชัยพันธุ์ รักรวิชัย)


..... กรรมการ
(อาจารย์ ชัยยุทธ สุขศรี)


..... กรรมการ
(ดร. เสรี จันทรโยธา)



อดิศักดิ์ เยาวพัฒน์ : ชลศาสตร์ของการไหลลอดประตูระบายโดยแบบจำลองชลศาสตร์
(HYDRAULICS OF FLOW UNDER SLUICE GATES BY HYDRAULIC
MODELS) อ. ที่ปรึกษา : รศ. ดร. ชัยพันธ์ รักรวิชัย , 252 หน้า .
ISBN 974-635-524-4.

วิทยานิพนธ์นี้ได้เสนอผลการศึกษาทดลองลักษณะทางชลศาสตร์ของการไหลผ่านประตูระบายน้ำ ในกรณีของการไหลอิสระเมื่อการไหลของน้ำถูกบีบรัด โดยแบ่งการไหลออกเป็น 4 ลักษณะ คือ ลักษณะการไหลบีบรัดด้านเดียว เนื่องจากบานประตูระบาย การไหลบีบรัด 2 ด้าน เนื่องจากบานประตูระบายและยกระดับธรณีประตู การไหลบีบรัด 3 ด้าน เนื่องจากบานประตู 1 ด้าน และทางน้ำถูกปิดกั้นการไหลด้านข้างอีก 2 ด้าน และการไหลบีบรัด 4 ด้าน เนื่องจากบานประตู 1 ด้าน ทางน้ำถูกปิดกั้นการไหลด้านข้าง 2 ด้าน และยกระดับธรณีประตู 1 ด้าน โดยพิจารณาผลกระทบต่ออัตราการไหล (Q) สัมประสิทธิ์การไหล (C_d) และลักษณะของการไหล

ผลการศึกษาสรุปได้ว่า ลักษณะการไหลถูกบีบรัดในกรณีต่าง ๆ นั้น มีผลกระทบต่อ การไหลผ่านประตูระบายน้ำ และในกรณีที่มีการขยายความกว้างทางด้านท้ายน้ำนั้นไม่ส่งผลกระทบต่อ การไหลผ่านประตูระบายน้ำ เพราะลักษณะการไหลที่ศึกษาเป็นการไหลแบบอิสระ (Free Flow) และจากการวิเคราะห์ตามทฤษฎีมีสูตรที่คำนวณเป็น $Q = C_d A_0 \sqrt{2gH}$ โดย A_0 = พื้นที่ช่องเปิดของประตู และ H = ความสูงของระดับน้ำหน้าประตู ซึ่ง H มีกำลังเป็น 0.5 ได้ค่า C_d อยู่ในช่วง 0.48-0.74 หากกำหนดสูตรความสัมพันธ์ใหม่ในรูป $Q = kH^x$ พบว่าค่ากำลัง x นั้นผันแปรในช่วง 0.39-0.76 และค่า C_d ที่ได้ผันแปรไปตามกำลัง x โดยเมื่อกำลัง x มีค่าน้อย ค่า C_d มีค่ามาก และถ้ากำลัง x มีค่ามาก ค่า C_d จะมีค่าน้อย

การวิเคราะห์ความสัมพันธ์ระหว่าง C_d ที่คำนวณมาจากสูตร $Q = C_d A_0 \sqrt{2gH}$ กับ ค่าอัตราส่วน H/G โดยค่า G = ความสูงช่องเปิดประตู พบว่าถ้าค่า H/G น้อย ค่า C_d มีค่าน้อย และถ้าค่า H/G เพิ่มขึ้น ค่า C_d จะมากขึ้นตาม และค่า C_d มีแนวโน้มคงที่เมื่อ H/G มีค่ามาก ซึ่งจากการทดลองนี้ให้ค่า H/G อยู่ในช่วง 0-25 โดยค่า C_d ที่ได้อยู่ในช่วง 0.45 - 0.75

C615014 : MAJOR CIVIL ENGINEERING

KEY WORD : HYDRAULICS / VERTICAL SLUICE GATES / HYDRAULIC MODEL /
FLOW CONTRACTION

ADISAK YAWAPAT : HYDRAULICS OF FLOW UNDER SLUICE GATES
BY HYDRAULIC MODELS. THESIS ADVISOR : Assoc. Prof. Dr.
CHAIPAN RUKVICHAI , 252 pp. ISBN 974-635-524-4

This thesis presented the results of an experimental study on the hydraulics of free flow under sluice gates. The flow was contracted in 4 different patterns namely 1- side contraction due to the gate; 2-side contraction due to the gate and the elevated invert; 3-side contraction due to the gate and contraction on 2 sides ; and 4- side contraction due to the gate, elevated invert and contraction on 2 sides . The effect of each type of flow contraction were investigated on the flow rate (Q), the coefficient of discharge (Cd) and flow patterns.

The study concluded that each type of flow contraction had some effects on the flow under gates. Expansion of downstream channel had little effect upon the flow due to the fact that it was free flow condition. According to the theoretical formula $Q = C_d A_0 \sqrt{2gH}$ when A_0 = area of gate opening , H = head above the gate , the value of Cd is approximately 0.6 . However this study found that the value of Cd varied between 0.48-0.74 . In addition if a more general formula $Q = kH^x$ was used , it was found that the exponent x varied between 0.39-0.76 . The value of Cd were computed and varied with the value of x. If the exponent x was low , the value of Cd was high and vice versa.

The analysis was made on the relationship of Cd computed from the formula $Q = C_d A_0 \sqrt{2gH}$ with the ratio (H/G) when G = height of gate opening. It was found that the value of Cd was low at the low value of (H/G) and increased with (H/G). There was a tendency that the value of Cd increased to a constant value with a very high value of (H/G). From the experiment , the value of Cd was about 0.45-0.75 for the value of H/G 0-25.

กิตติกรรมประกาศ

ข้าพเจ้าขอขอบพระคุณ อาจารย์ชัยยุทธ สุขกรี อาจารย์ ดร.เสรี จันทรโยธา รองศาสตราจารย์ ดร.สุรุฒิ ประดิษฐานนท์ ซึ่งได้กรุณาเสียสละเวลาให้คำแนะนำและแก้ไขข้อบกพร่องของวิทยานิพนธ์ และโดยเฉพาะอย่างยิ่ง รองศาสตราจารย์ ดร. ชัยพันธุ์ รักรวิชัย อาจารย์ที่ปรึกษาวิทยานิพนธ์ ซึ่งได้ช่วยให้คำปรึกษาและแนะนำข้อคิดเห็นต่างๆ ในการศึกษาวิทยานิพนธ์นี้มาโดยตลอด นอกจากนี้ข้าพเจ้าใคร่ขอขอบพระคุณบรรดาคณาจารย์ในสาขาวิศวกรรมแหล่งน้ำทุกท่าน ที่ได้ประสิทธิ์ประสาทวิชาความรู้ต่างๆ ทางด้านวิศวกรรมแหล่งน้ำให้แก่ข้าพเจ้า

ข้าพเจ้าใคร่ขอขอบพระคุณ คุณโอบเอื้อ วราทร คุณเศวต ตันพลีรัตน์ คุณเทอดศักดิ์ บุญยขจร อาจารย์การุณ เตชะจิตินันท์ คุณปริญญา กมลสินธุ์ ที่กรุณาอำนวยความสะดวกให้ ตลอดจนขอแนะนำและข้อคิดเห็นต่างๆ ในการวิจัยของข้าพเจ้า และขอบคุณบรรดาพี่ๆ เพื่อนๆ และน้องๆ ในภาควิชาวิศวกรรมแหล่งน้ำ ทุกท่านที่ให้การสนับสนุนและให้กำลังใจในขณะทำวิทยานิพนธ์ และเนื่องจากทุนการวิจัยครั้งนี้บางส่วนได้รับมาจากทุนอุดหนุนการวิจัยของบัณฑิตวิทยาลัย จึงขอขอบคุณบัณฑิตวิทยาลัยมา ณ ที่นี้ด้วย

ท้ายนี้ ข้าพเจ้าใคร่ขอกราบขอบพระคุณ บิดา-มารดา รวมทั้งพี่ๆ ของข้าพเจ้า ซึ่งสนับสนุนในด้านการเงินและให้กำลังใจแก่ข้าพเจ้าเสมอมาจนสำเร็จการศึกษา

อดิศักดิ์ เยาวพัฒน์

ศูนย์วิทยทรัพยากร
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

สารบัญ

	หน้า
บทคัดย่อภาษาไทย.....	ง
บทคัดย่อภาษาอังกฤษ.....	จ
กิตติกรรมประกาศ.....	ฉ
สารบัญ.....	ช
สารบัญตาราง.....	ฅ
สารบัญรูป.....	ญ
บทที่ 1. บทนำ	
1.1 ความเป็นมา.....	1
1.2 วัตถุประสงค์การศึกษา.....	2
1.3 ขอบข่ายการศึกษา.....	3
1.4 การดำเนินงานการศึกษา.....	3
1.5 ผลการศึกษา.....	4
บทที่ 2. หลักการและการศึกษาที่ผ่านมา	
2.1 หลักการที่ใช้ในการศึกษา.....	6
2.2 การศึกษาสัมประสิทธิ์การหด (Contraction Coefficient) และสัมประสิทธิ์การไหล (Discharge Coefficient).....	7
2.3 การศึกษาความสัมพันธ์ของการยกเปิดบานประตูกับความสูงระดับน้ำ.....	10
บทที่ 3. การทดลองแบบจำลองชลศาสตร์	
3.1 การทำแบบจำลองชลศาสตร์.....	16
3.2 อุปกรณ์และเครื่องมือสำหรับทดลองแบบจำลอง.....	17
3.3 รูปแบบของประตูระบายและช่องทางน้ำเปิดที่ทดลอง.....	17
3.4 การวัดข้อมูลชลศาสตร์ของการไหล.....	18
3.5 ลักษณะการทดลอง.....	19
3.6 ผลการทดลอง.....	23

สารบัญ (ต่อ)

	หน้า
บทที่ 4. การวิเคราะห์การไหลตลอดผ่านประตูระบาย	
4.1 ในการศึกษาการไหลผ่านประตูระบาย.....	34
4.2 ความผันแปรของอัตราการไหล.....	34
4.3 ความผันแปรของค่าสัมประสิทธิ์การไหล (Cd) โดยเปรียบเทียบกับอัตราส่วน ของการยกบานประตูต่อระดับความสูงน้ำ(H/G).....	60
บทที่ 5. สรุปผลและข้อเสนอแนะ	
5.1 การดำเนินการศึกษาและการทดลอง.....	72
5.2 สูตรการไหลตลอดผ่านบานประตู.....	73
5.3 ผลกระทบของอัตราการไหลเมื่อการไหลถูกบีบรัด.....	73
5.3 ความผันแปรของค่า Cd	74
5.4 ผลกระทบต่อการขยายความกว้างทางน้ำเปิดด้านท้ายน้ำ.....	75
5.5 ข้อเสนอแนะ.....	76
รายการอ้างอิง.....	77
ภาคผนวก ก. โตะทดลองแบบจำลองการไหลตลอดผ่านบานประตูระบาย.....	80
ภาคผนวก ข. แบบจำลองการไหลตลอดผ่านบานประตูกรณีการไหลบีบรัด 1 ด้าน.....	89
ภาคผนวก ค. แบบจำลองการไหลตลอดผ่านบานประตูกรณีการไหลบีบรัด 2 ด้าน.....	106
ภาคผนวก ง. แบบจำลองการไหลตลอดผ่านบานประตูกรณีการไหลบีบรัด 3 ด้าน.....	135
ภาคผนวก จ. แบบจำลองการไหลตลอดผ่านบานประตูกรณีการไหลบีบรัด 4 ด้าน.....	177
ประวัติผู้เขียน.....	252

สารบัญตาราง

	หน้า
ตาราง 2-1 ความสัมพันธ์ระหว่าง C_c กับ W/E_1	14
ตาราง 2-2 Downstream Profile of Vertical Sluice Gate with $b/B = 0.3$	15
ตาราง 2-3 Downstream Profile of Radial Sluice Gate.....	15
ตาราง 2-4 Contraction and Discharge Coefficient for Bevelled Gate.....	15
ตาราง 3-1 ขนาดของการไหลบีบรัดกรณีต่างๆ.....	31
ตาราง 3-2 อัตราการไหลและค่าสัมประสิทธิ์จากการทดลอง.....	32
ตาราง 3-3 ค่าความเร็ว (ชม./วินาที) การไหลต้านเหนือน้ำ.....	33
ตาราง 4-1 การศึกษาการไหลบีบรัดกรณีต่างๆ.....	35
ตาราง 4-2 อัตราการไหลกับระดับน้ำ.....	36- 37
ตาราง 4-3 ค่าสัมประสิทธิ์กับระดับน้ำ.....	38- 39
ตาราง 4-4 ความสัมพันธ์ของสัมประสิทธิ์การไหล C_d กับอัตราส่วน H/G	40


 ศูนย์วิทยทรัพยากร
 จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

สารบัญรูป

	หน้า
รูป 1-1 แบบรูปตัดประตูละบาย.....	5
รูป 1-2 ประตูละบายน้ำในคลองชลประทาน.....	5
รูป 2-1 The Vertical Sluice Gate.....	11
รูป 2-2 The Contraction Coefficient of the Vertical Sluice Gate	11
รูป 2-3 The Discharge Coefficient for Vertical Sluice Gate.....	11
รูป 2-4 Discharge coefficient for Vertical Sluice Gate.....	11
รูป 2-5 Discharge rating curve from hydraulic-model study of one 40-by38-ft Tainter gate.....	12
รูป 2-6 Definition Sketch of Vertical Sluice Gate.....	13
รูป 2-7 Sluice Gate Contraction Coefficient Versus Various Gate Opening Ratio.....	13
รูป 2-8 Belled Tip which is used to Represent Sluice Gate with Paritailly Rounded or Damaged Exit.....	14
รูป 3-1 โต้ะทดลอง.....	24
รูป 3-2 แปลนและหน้าตัดวัดความเร็วกระแส.....	25
รูป 3-3 แปลนและหน้าตัด กรณีการไหลบีบรัด 1 ด้าน.....	26
รูป 3-4 แปลนและหน้าตัด กรณีการไหลบีบรัด 2 ด้าน.....	27
รูป 3-5 แปลนและหน้าตัด กรณีการไหลบีบรัด 3 ด้าน.....	28
รูป 3-6 แปลนและหน้าตัด กรณีการไหลบีบรัด 4 ด้าน.....	29
รูป 3-7 ลักษณะการกระจายความเร็วที่หน้าตัด 2 Case 1 contraction , b = 15 cm.....	30
รูป 4-1 ความสัมพันธ์ระหว่างอัตราการไหลกับระดับน้ำ กรณีการไหลบีบรัด 1 ด้าน.....	42
รูป 4-2 ความสัมพันธ์ระหว่างอัตราการไหลกับระดับน้ำ กรณีการไหลบีบรัด 1 ด้าน เปรียบเทียบเมื่อมีการขยายช่องทางน้ำเปิดด้านท้ายน้ำ.....	43
รูป 4-3 ความสัมพันธ์ระหว่างอัตราการไหลกับระดับน้ำ กรณีการไหลบีบรัด 2 ด้าน.....	44- 45
รูป 4-4 ความสัมพันธ์ระหว่างอัตราการไหลกับระดับน้ำ กรณีการไหลบีบรัด 2 ด้าน เปรียบเทียบเมื่อมีการยกกระดานธรณี และมีการขยายช่องทางน้ำเปิดด้านท้ายน้ำ.....	46
รูป 4-5 ความสัมพันธ์ระหว่างอัตราการไหลกับระดับน้ำ กรณีการไหลบีบรัด 3 ด้าน.....	49- 51
รูป 4-6 ความสัมพันธ์ระหว่างอัตราการไหลกับระดับน้ำ กรณีการไหลบีบรัด 3 ด้าน เปรียบเทียบเมื่อเปลี่ยนความกว้างบาน และมีการขยายช่องทางน้ำเปิดด้านท้ายน้ำ.....	52
รูป 4-7 ความสัมพันธ์ระหว่างอัตราการไหลกับระดับน้ำ กรณีการไหลบีบรัด 4 ด้าน.....	54- 57

สารบัญรูป (ต่อ)

หน้า

รูป 4-8	ความสัมพันธ์ระหว่างอัตราการไหลกับระดับน้ำ กรณีการไหลบีบรัด 4 ด้าน เปรียบเทียบเมื่อมีการยกกระดับธรณี เปลี่ยนความกว้างบานประตู และมีการขยายช่องทางน้ำเปิดด้านท้ายน้ำ.....	58-59
รูป 4-9	ความสัมพันธ์ระหว่าง Cd กับ H/G กรณีการไหลบีบรัด 1 ด้าน.....	61
รูป 4-10	ความสัมพันธ์ระหว่าง Cd กับ H/G กรณีการไหลบีบรัด 2 ด้าน.....	63
รูป 4-11	ความสัมพันธ์ระหว่าง Cd กับ H/G กรณีการไหลบีบรัด 3 ด้าน.....	65- 66
รูป 4-12	ความสัมพันธ์ระหว่าง Cd กับ H/G กรณีการไหลบีบรัด 4 ด้าน.....	69- 71



ศูนย์วิทยทรัพยากร
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย