

การศึกษาร่องผสานอากาศ โดยแบบจำลองทางน้ำลันแบบอุโมงค์ของเขื่อนน้ำโจน



นายอรุณ  
วนิชรัตนากุล

วิทยานิพนธ์นี้ เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาวิศวกรรมศาสตรมหาบัณฑิต

ภาควิชาวิศวกรรมโยธา

บัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

พ.ศ. ๒๕๖๔

ISBN 974-561-616-8

010512

工 15721554

HYDRAULIC MODEL STUDIES OF AERATION GROOVES

FOR NAM CHON SPILLWAY TUNNEL

Mr. Tawal Wanishwatanakul

A Thesis Submitted in Partial Fulfillment of the Requirements

for the Degree of Master of Engineering

Department of Civil Engineering

Graduate School

Chulalongkorn University

1982

หัวข้อวิทยานิพนธ์

การศึกษาเรื่องผลสมภาค โดยแบบจำลองทางน้ำลันแบบอุโมงค์

ของ เชื่อนันโนjn

โดย

นายดลย วนิชวัฒนาภูล

ภาควิชา

วิศวกรรมโยธา

อาจารย์ที่ปรึกษา

รองศาสตราจารย์ วรุณ คุณวาสี

อาจารย์ที่ปรึกษาร่วม

รองศาสตราจารย์ ปรีดา ชีมากร



บัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย อนุมัติให้นับวิทยานิพนธ์ฉบับนี้ เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญามหาบัณฑิต

คณบดีบัณฑิตวิทยาลัย

(รองศาสตราจารย์ ดร.สุประดิษฐ์ สุนนาค)

ประธานกรรมการ

(ศาสตราจารย์ ดร.นิรัต ดารานันทน์)

กรรมการ

(รองศาสตราจารย์ จก. จด. ศรี)

กรรมการ

(รองศาสตราจารย์ ธรรม เพรเมประดิษฐ์)

กรรมการ

(รองศาสตราจารย์ วรุณ คุณวาสี)

กรรมการ

(รองศาสตราจารย์ ปรีดา ชีมากร)

ลิขสิทธิ์ของบัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

หัวข้อวิทยานิพนธ์

"การศึกษาของผสมอากาศ โดยแบบจำลองทางน้ำล้นแบบอุโมงค์ของเขื่อนน้ำโจน"

ชื่อนิสิต

นายณวัลย์ วนิชวัฒนาฤทธิ์

อาจารย์ที่ปรึกษา

รศ. วราณ คุณวาสี

อาจารย์ที่ปรึกษาร่วม

รศ. ปรีดา รีมากร

ภาควิชา

วิศวกรรมโยธา

ปีการศึกษา

๒๕๖๔



บททัศน์

เขื่อนน้ำโจน เป็นโครงการหนึ่งของโครงการพัฒนาไฟฟ้าพลังน้ำ ลุ่มน้ำแควใหญ่ตอนบน ลักษณะ เป็นเขื่อนหินแกรนิตในเนื้อทรายสูง ๑๘๗ ม. ทางน้ำล้นประกอบด้วยอุโมงค์สองอุโมงค์ เส้นผ่าศูนย์กลาง ๔.๐ ม. ในกรณีที่จำเป็นต้องระบายน้ำออกจากอ่างเก็บน้ำอย่างกระแทกหัน น้ำในอุโมงค์จะไหลด้วย ความเร็วสูงมากจนเป็นเหตุให้เกิดการกร่อนทำลายเนื่องจากความดันต่ำ\* (Cavitation) ก่อ ความเสียหายให้กับอุโมงค์ทางน้ำล้น การติดตั้งร่องผสมอากาศ (Aeration groove) ขึ้นใน อุโมงค์ สามารถป้องกันการเกิดการกร่อนทำลายเนื่องจากความดันต่ำได้ โดยน้ำที่ไหลผ่านร่องผสม อากาศจะพาเอาอากาศจากร่องติดไปด้วย ร่องผสมอากาศที่ด้านล่างของอากาศในร่องจะเป็น ไปได้มากและสะดวก ซึ่งจะช่วยเพิ่มความดันน้ำในอุโมงค์ให้สูงขึ้นได้ ปัญหาของการติดตั้งร่องผสม อากาศอยู่ที่ว่า จะติดตั้งที่ตำแหน่งใด และร่องผสมอากาศที่ใช้วิธีใด วิธีใดที่ใช้การออกแบบร่องผสม อากาศที่ดียังไม่มี จำต้องอาศัยประสบการณ์ในการออกแบบแล้วนำมาระวังแบบจำลองต่อของจริง เท่ากับ ๑ ต่อ ๖๘.๖๙ การทดลองเพื่อหาตำแหน่งที่เหมาะสมในการติดตั้งร่องผสมอากาศจะทำโดยติดตั้งร่อง ผสมอากาศที่เหมือนกันจำนวนเจ็ดร่องที่บริเวณต่างๆ ของอุโมงค์ อันได้แก่ ทางน้ำล้น, Transition, Inclined Shaft, Vertical Bend และด้านท้ายน้ำที่ออกจาก Vertical Bend (รูปที่ ๕)

\* ความดันต่ำในที่นี้ หมายถึง เมื่อเทียบกับความดันไอ (Vapor pressure)

ล้วนการ เปรียบ เทียบหาร่องผลุมอากาศที่ เหมาะสมที่ใช้ติดตั้ง กระทำโดยติดตั้งร่องผลุมอากาศที่ต่างกัน สามร่อง ตามที่แสดงไว้ใน รูปที่ 6 ข้อมูลที่ได้จากการทดลองได้แก่ การกระจายของความตันน้ำการ กระจายของความเร็วน้ำที่ความลึกต่าง ๆ และสภาพการไหลของน้ำในอุโมงค์ จากข้อมูลที่ได้ (รูปที่ 37-39, 44-46) เมื่อนำมาวิเคราะห์ดูสามารถสรุปได้ว่า คำแนะนำที่สมควรให้มีการติดตั้งร่องผลุม อากาศ อยู่ที่ระยะประมาณ ๑๒๐ ม. ในแนวระดับห้ามจากสันทางน้ำล้น เพียงคำแนะนำเดียว ล้วนการ เปรียบ เทียบหาร่องผลุมอากาศที่ เหมาะสมในการติดตั้งจากร่องผลุมอากาศสี่ร่อง ซึ่งมีสักษะตั้งที่แสดง ไว้ใน รูปที่ 35 และ 43 ร่องผลุมอากาศที่ เหมาะสมที่สุด เป็นร่องผลุมอากาศแบบใน รูปที่ 35 อย่างไร ก็ตามร่องผลุมอากาศที่ได้นี้ยังให้ประสิทธิภาพที่น่าพอใจไม่เท่าที่ควร น่าจะได้มีการวิจัยเพิ่มเติม เกี่ยวกับ ขนาดของร่องผลุมอากาศให้มากขึ้น เพื่อให้ได้ร่องผลุมอากาศที่ เหมาะสมที่สุด

Thesis Title    "Hydraulic Model studies of Aeration Grooves  
for Nam Chon Spillway Tunnel"

Name    Mr. Tawal Wanishwatanakul

Thesis Advisor                                       Associate Professor Varoon Khunvasi

Thesis Co-Advisor                                      Associate Professor Preeda Thimakorn

Department    Civil Engineering

Academic Year                                        1982



#### ABSTRACT

Nam Chon Dam which is located on the Qua Yai river is one of the major hydro-power development project in Thailand. The main project component is the rockfill dam with impervious core, 187 m. high. Two spillway tunnels of 9.0 m. in diameter are proposed to release the excess outflow. In case of probable maximum flood, an emergency high discharge over the spillways which creates very high velocity flow through the spillway tunnels will result in cavitation which will damage the spillway tunnels. The protection therefore is required by installation of the aeration grooves. By this way, the circulated air will be induced into the grooves and as a consequence will increase water pressure in the tunnels. Danger entrainment caused by may help improving the condition, grooves location, configuration and its dimensions are vital parameters to the study. Analytical method to determine the position and geometry can not be done alone, experience and experimentation become necessary. Nam Chon Dam spillway tunnels model use linear scale ratio 1 to 64.61, to define the suitable locations of the grooves, seven grooves are installed at various

locations such as transition, inclined shaft, vertical bend and at the end of the vertical bend (Fig.5). For aeration grooves selection, three different grooves are installed as shown in Fig.6. Data collection from the experimentation are that pressure distributions, velocity profiles and flow characteristics. It can be concuded that (from Fig.37-39, 44-46) only at the horizontal distance approximately 120 m. from the spillway crest, the aeration grooves as shown in Fig.35 (selected from 4 different grooves as shown in Fig.35 and 43) must be installed. However, it should be studied more details of the aeration grooves in order to define the most efficient aeration groove.



กิติกรรมประภาค

วิทยานิพนธ์ คุณชลิต วชรลินธ์ เป็นผู้เริ่มให้ข้าพเจ้าเกิดแนวทางในการทำการวิจัย โดยมี รองศาสตราจารย์ วราณ คุณวาสี และ รองศาสตราจารย์ ปรีดา ชีมากร เป็นผู้ให้คำปรึกษา ตลอดมา และได้รับความเชื่อเพื่อจากภาควิชาศรีวรวิกรมแหล่งน้ำ สถาบันเทคโนโลยีแห่งเอเชีย (AIT) ในการให้ยืมสถานที่และอุปกรณ์ในการทำการวิจัย นอกจากนี้ยังได้รับความช่วยเหลือจาก คุณปรีชา คำรณ ฤทธิ์สร อาจารย์ประจำห้องทดลอง และ เจ้าหน้าที่ประจำห้องทดลองของ AIT อีกหลายท่าน ตลอดจนบัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัยที่กรุณาให้ทุนในการทำการวิจัย ข้าพเจ้ารู้สึกซาบซึ้งและขอขอบพระคุณทุกท่าน เป็นอย่างยิ่งที่ทำให้วิทยานิพนธ์เล่มนี้สำเร็จลงได้ด้วยดี



สารบัญ

หน้า

บทที่คดีอักษรไทย .....	๖
บทที่คดีอักษรอังกฤษ .....	๗
กิติกรรมประการ .....	๘
สารบัญ .....	๙
สารบัญตาราง .....	๑๐
สารบัญภาพ .....	๑๒
คำอธิบายสัญลักษณ์ .....	๑๓
<b>บทที่ ๑ บทนำ .....</b>	<b>๑-๗</b>
-	๑
-	๓
-	๔
-	๔
-	๔
-	๖
<b>บทที่ ๒ แบบจำลองทางด้านไฮดรอลิก (Hydraulic Model) .....</b>	<b>๘-๑๓</b>
-	๘
-	๑๑
-	๑๒
<b>บทที่ ๓ การก่อสร้างแบบจำลองทางน้ำล้น เชื่อนน้ำโจน .....</b>	<b>๑๔-๑๖</b>

บทที่ ๔ ร่องผิวอากาศ .....	17-20
บทที่ ๕ การวิจัยทางน้ำล้นของแบบจำลองเขื่อนน้ำโจน (Nam Chon Spillway Hydraulic model Research) .....	21-22
บทที่ ๖ สรุปการวิจัยและข้อเสนอแนะ .....	23-27
- คุณสมบัติที่สำคัญของอุโมงค์ทางน้ำล้น เขื่อนน้ำโจน .....	23
- การกระจายของความดันน้ำที่ห้องอุโมงค์ .....	24
- ข้อสรุปและข้อเสนอแนะ .....	26
ตาราง .....	66
เอกสารอ้างอิง .....	69
ภาคผนวก .....	71
ประวัติผู้วิจัย .....	74

สารบัญตาราง

หน้า

ตารางที่ ๑ Scale Ratio .....	67
ตารางที่ ๒ Spillway Rating curve Data (Full gate openning) .....	68



สารบัญภาพ

รูปที่

หน้า

1	KEY AND LOCATION MAP .....	28
2	Nam Chon Dam General Plan .....	29
3	NAM CHON DAM SPILLWAY (Plan and Section) .....	30
4	NAM CHON DAM SPILLWAY (Model Layout) .....	31
5	NAM CHON DAM SPILLWAY NO.1 (With 7 Aeration grooves) .....	32
6	NAM CHON DAM SPILLWAY NO.1 (With 3 Aeration grooves) .....	33
7	ระดับพลังงานต่าง ๆ ที่จุด A .....	34
8	สักษณะหน้าตัดของร่องผิวแม่น้ำ .....	34
9	THE SIMILARITY OF MODEL AND PROTOTYPE .....	35
10	NAM CHON DAM SPILLWAY (Spillway Intakes) .....	36
11	NAM CHON DAM SPILLWAY (General View of the Model) .....	37
12	NAM CHON DAM SPILLWAY (The Piezometer) .....	38
13	Possible Irregularity of flow Surfaces.....	39
14	Flow Action and Cavitation Damage at Flow Surface Irregularities .....	39
15	Cavitation Potential and Characteristic for Offsets away from flow .....	39
16	Pressures and Flow Velocities for Incipient Cavitation at:	

สารบัญภาพ (ต่อ)

รูปที่

หน้า

(a) Square-Edged Offsets into flow	
(b) Round-Edged Offsets into flow	
(c) Slopes into and away from flow .....	40
17 Damage Downstream from 1/8 in, Offset into Flow Stream Velocity $\approx$ 100 fps, Palisades Dam .....	41
18 Damage at Large Offset into Flow in Gate Slot : (a) Left Slide of Sluice at Libby Dam; (b) Right Slide of Sluice at Libby Dam .....	41
19 Start of Damage at Slope away from Flow, Corner of Gate Frame, Palisades Dam Outlet .....	41
20 Damage at Slope away from Flow after Prolonged Operation, Corner of Gate Frame, Palisades Dam Outlet .....	41
21 Damage Downstream from Away-from-Flow Offset at End of : (a) Steel Lining, Lucky Peak Dam Outlet; (b) $\frac{1}{2}$ in. Thick Epoxy Mortar Lining, Dworshak Dam Outlet..	42
22 Flow Action and Damage at Curved Surfaces into and away from Flow .....	42
23 Damage Due to Curvature away from Flow, Spillway Face, Grand Coulee Dam .....	42
24 Damage Downstream from "Bug Holes" in Concrete Wall of Palisades Dam Outlet, Velocity $\approx$ 100 fps. ....	42

สารบัญภาพ (ต่อ)

รูปที่

หน้า

25	Damage Downstream from : (a) Recess in Concrete Wall, Brazeau Conduit, Canada; (b) Stop Log Slot, Glendo Dam Outlet Works ; (c) Gate Slot, Parket Dam Spillway .....	43
27	Ultimate Erosion Triggered by Protruding Joint with High Velocity and Pressure in Fault, Hoover Dam Spillway Tunnel	43
28	Cavitation Erosion at Palisades Dam Outlet Works Portal...	44
29	Slope away from Flow, Grand Coulee Dam Outlets .....	44
30	Damage Downstream from Slope away from Flow, Exit of Grand Coulee Dam Outlet :  (a) Looking Upstream ; (b) Looking Downstream .....	44
31	Local pressure reduction as related to velocity variation	45
32	Main types of aerator devices .....	45
33	Air entraining mechanism .....	46
34	V-NOTCH WEIR .....	46
35	AERATION GROOVE (Without ramp) .....	47
36	SPILLWAY RATING CURVE (Full gate openning) .....	48
37-39	Pressure Distribution along the Spillway and Tunnels (without ramp)  Discharge = 750 cms. .... Discharge = 1,500 cms. .... Discharge = 2,500 cms. ....	49-54 51 53

สารบัญภาพ (ต่อ)

รูปที่

หน้า

40-42 Velocity Profile of Spillway Tunnel .....	55-58
Discharge = 750 cms. ....	55
Discharge = 1,500 cms. ....	56
Discharge = 2,500 cms. ....	57
43 AERATION GROOVE (With ramp) .....	58
44-46 Pressure Distribution along the Spillway and Tunnels (With ramp)	59-64
Discharge = 750 cms. ....	59
Discharge = 1,500 cms. ....	61
Discharge = 2,500 cms. ....	63
47 General Flow Conditions at the Tunnel .....	65

---

คำอธิบายสัญลักษณ์



A	พื้นที่ในแบบของจริง
$A_m$	พื้นที่ในแบบจำลอง
$a_3, a_4$	อัตราเร่งของอนุภาคของไอลในแบบของจริง
$a_{3m}, a_{4m}$	อัตราเร่งของอนุภาคของไอลในแบบจำลอง
C	ความเข้มข้นของปริมาณอากาศในน้ำ
d	ความยาวในแบบของจริง
$d_m$	ความยาวในแบบจำลอง
E	โมดูลัสความยืดหยุ่น (Modulus of Elasticity) ของของไอล
$F_1, F_2, F_3$	แรงที่มีกระทำกับมวลของของไอลในแบบของจริง
$F_{1m}, F_{2m}, F_{3m}$	แรงที่มีกระทำกับมวลของของไอลในแบบจำลอง
$F_r$	มาตราส่วนของแรงที่กระทำต่อของไอลระหว่างแบบจำลองต่อแบบของจริง
G, g	อัตราเร่งเนื่องจากแรงโน้มถ่วงของโลก
H	ค่าผลรวมของพลังงานในรูปความสูงของน้ำ (Total head)
$H_v$	ค่าพลังงานของความเร็วในรูปความสูงของน้ำ (Velocity head)
h	ระยะความสูงของน้ำเหนือ Weir crest
$h_a$	ค่าความดันสมบูรณ์ในรูปความสูงของน้ำ (Absolute pressure head)
$h_s$	ระยะความสูงของน้ำในอ่างเก็บน้ำจากสันทางน้ำล้น
$h_v$	ค่าความดันไอในรูปความสูงของน้ำ (Vapor pressure head)
K	ตัวชี้การกร่อนทำลายเนื่องจากความดันต่ำ (Cavitation index)
$K_i$	ตัวชี้การกร่อนทำลายเริ่มแรกเนื่องจากความดันต่ำ (Incipient cavitation index)
$L_r$	มาตราส่วนความยาวระหว่างแบบจำลองต่อแบบของจริง
l	ความยาวในแบบของจริง
$l_m$	ความยาวในแบบจำลอง

$M$	มวลของของไอล์ในแบบของจริง
$M_m$	มวลของของไอล์ในแบบจำลอง
$P$	ค่าความดันของของไอล์
$P_a$	ค่าความดันบรรยากาศ (Atmospheric pressure)
$P_v$	ค่าความดันไอ (Vapor pressure)
$\Delta P$	ผลต่างของความดันของของไอล์
$Q$	อัตราการไอล์ของน้ำ
$Q_m$	อัตราการไอล์ของของไอล์ในแบบจำลอง
$Q_p$	อัตราการไอล์ของของไอล์ในแบบของจริง
$Q_r$	มาตราส่วนอัตราการไอล์ของของไอล์ในแบบจำลองต่อในแบบของจริง
$T_r$	มาตราส่วนของ เวลา ในแบบจำลองต่อในแบบของจริง
$V$	ปริมาตรในแบบของจริง
$V_a$	ปริมาตรของอากาศ
$V_m$	ปริมาตรในแบบจำลอง
$V_w$	ปริมาตรของน้ำ
$v, v_o$	ความเร็วของการไอล์ของของไอล์
$v_1, v_2$	ความเร็วของอนุภาคของของไอล์ในแบบของจริง
$v_m, v_{1m}, v_{2m}$	ความเร็วของอนุภาคของของไอล์ในแบบจำลอง
$v_p$	ความเร็วของอนุภาคของของไอล์ในแบบของจริง
$v_r$	มาตราส่วนความเร็วของของไอล์ในแบบจำลองต่อของจริง
$Z$	ระยะความสูงจาก เส้น เปรียบ เทียบ
$Z_A$	ระยะความสูงจาก เส้น เปรียบ เทียบถึงจุด A
$\chi$	น้ำหนักจำเพาะของของไอล์
$\chi_w$	น้ำหนักจำเพาะของน้ำ
$\Theta$	มุมแห่งความลาดชันของทางน้ำ เปิด
$\rho$	ความหนาแน่นของของไอล์

- σ ความตึงผิว (Surface tension)
- μ ความหนืดของ流體 (Dynamic Viscosity)
- [...] เอกสารอ้างอิง