

ผลของคำน嘸วางแผนต่อผู้ดิกรมของสัชนาคนควีตช่วงขา



นาขกรวุฒิ ตันเนียม

วิทยานิพนธ์นี้ เป็นล้วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปรัชญาวิศวกรรมค่าลัตรมหาบัณฑิต

ภาควิชาศิรุวิศวกรรมโยธา

บัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

พ.ศ. 2532

ISBN 974-576-796-4

ลิขสิทธิ์ของบัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

015699

๑๑๖๑๗๙๗๙

CROSS-BEAM EFFECTS ON BEHAVIOR OF LONG SPAN CONCRETE BRIDGES

Mr. Korawut Tonniem

A Thesis Submitted in Partial Fulfillment of the Requirements  
for the Degree of Master of Engineering  
Department of Civil Engineering  
Graduate School  
Chulalongkorn University

1989.

ISBN 974-576-796-4



หัวข้อวิทยานิพนธ์  
โดย  
ภาควิชา  
อาจารย์ที่ปรึกษา

ผลของความช่วงต่อพฤติกรรมของส่วนงานคุณวีร์ช่วงขาว  
นายกรุงศรี ตันเนี้ยນ  
วิศวกรรมโยธา  
ค่าลัตร้าราชการ ดร.เอกลักษณ์ ล้มสุวรรณ

บังคิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย อนุมัติให้นับวิทยานิพนธ์ฉบับนี้เป็นส่วนหนึ่ง  
ของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญามหาบัณฑิต

..... ลายเซ็น ..... คณบดี บังคิตวิทยาลัย  
(ค่าลัตร้าราชการ ดร.ถาวร วัชรนัย)

คณะกรรมการลอบวิทยานิพนธ์

..... ลายเซ็น ..... ประธานกรรมการ  
(ค่าลัตร้าราชการ ดร.ทักษิณ เทพชาตรี)

..... ลายเซ็น ..... กรรมการ  
(ค่าลัตร้าราชการ ดร.วินิต ชื่อวิเชียร)

..... ลายเซ็น ..... กรรมการ  
(รองค่าลัตร้าราชการ ดร.กานต์ จันทรงศุ)

..... ลายเซ็น ..... อาจารย์ที่ปรึกษา  
(ค่าลัตร้าราชการ ดร.เอกลักษณ์ ล้มสุวรรณ)



กรุณ ตันเนียม : ผลของความช่วงต่อพฤติกรรมของสะพานคอนกรีตช่วงยาว  
(CROSS-BEAM EFFECTS ON BEHAVIOR OF LONG SPAN CONCRETE BRIDGES)  
อ.ที่ปรึกษา : ศ.ดร. เอกสิทธิ์ ล้มสุวรรณ, 97 หน้า.

การวิจัยนี้เป็นการศึกษาผลของความช่วงต่อพฤติกรรมการกระจายน้ำหนักบรรทุกระหว่างคานทางยาวแต่ละตัวในระบบโครงสร้างสะพานคอนกรีตช่วงยาว โดยอาศัยวิธีสถิติใน การวิเคราะห์โครงสร้าง เทียบเท่าที่ได้จากการจำลองโครงสร้างจริงตามวิธีการของโครงสร้างกริด การศึกษามุ่งพิจารณาตัวแปรที่เกี่ยวข้อง อัตราส่วนของค่าคงที่ต้านการดัดขององค์ค่าการทางช่วงต่อค่าคงที่ต้านการดัดขององค์ค่าการทางยาว, อัตราส่วนของความยาวช่วงพาดต่ocommunity กว้างของสะพาน, และจำนวนคานช่วงในระบบโครงสร้างสะพานคอนกรีต

ผลการศึกษาสรุปได้ว่า อัตราส่วนของค่าคงที่ต้านการดัดขององค์ค่าการทางช่วงต่อค่าคงที่ต้านการดัดขององค์ค่าการทางยาวที่มีนัยสำคัญต่อพฤติกรรมการกระจายน้ำหนักบรรทุกระหว่างคานทางยาวในระบบโครงสร้างสะพานมีค่าอยู่ในช่วงระหว่าง 0 - 0.50 สำหรับอัตราส่วนของความยาวช่วงพาดต่ocommunity กว้างให้ผลต่อพฤติกรรมการกระจายน้ำหนักบรรทุกระหว่างคานทางยาวในระบบโครงสร้างสะพานเมื่อมีค่าไม่มากกว่า 2.50 จำนวนคานช่วงเกินกว่า 5 จะให้ผลต่อพฤติกรรมการกระจายน้ำหนักบรรทุกระหว่างคานทางยาวในระบบโครงสร้างที่ใกล้เคียงกับการกระจายเมื่อมีจำนวนคานช่วงเท่ากับ 5

ภาควิชา ..... วิศวกรรมโยธา  
สาขาวิชา ..... วิศวกรรมโยธา  
ปีการศึกษา ..... 2532

ลายมือชื่อนิสิต ..... กรุณ ๗๖๖๒๖๘  
ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษา ..... ๔ ๕



KORAWUT TONNIEM : CROSS-BEAM EFFECTS ON BEHAVIOR OF LONG SPAN  
CONCRETE BRIDGES. THESIS ADVISOR : PROF.EKASIT LIMSUWAN, Ph.d. 97 pp.

Effect of cross-beams upon distribution of loads among longitudinal main girders of typical slab-girder highway bridges has been studied. Stiffness method is employed in the analysis considering ratio of flexural constant of cross-beams to one of main girders, ratio of span to width , and number of cross-beam with various loading positions. Results are presented by graphic in charts to represent relationship between distribution of loads among the longitudinal girders and ratio of flexural constant.

The ratio of the flexual constant of cross-beams to one of the longitudinal girders of 0.00 to 0.50 would affect load distribution among those longitudinal girders. The span to width ratio of smaller than 2.50 has shown more effects on distributing loads among such girders. Number of cross-beams of more than five indicated only slightly impact on load distribution among longitudinal girders of the bridges.

ภาควิชา ..... วิศวกรรมโยธา  
สาขาวิชา ..... วิศวกรรมโยธา  
ปีการศึกษา ..... 2532

ผู้อ่าน ..... อาจารย์ที่ปรึกษา .....  
ลายมือ .....



กิตติกรรมประกาศ

“ในการทำวิทยานิพนธ์นี้ ผู้เขียนขอกราบขอบพระคุณ ศาสตราจารย์ ดร. เอกลักษณ์ ล้มสุวรรณ อาจารย์ที่ปรึกษาวิทยานิพนธ์ชี้ง ได้ให้ความรู้และคำแนะนำต่าง ๆ ในระหว่างการทำวิทยานิพนธ์ รวมทั้งความกรุณาตรวจสอบและแก้ไขวิทยานิพนธ์จนสำเร็จลุล่วงไปอย่างสมบูรณ์ และขอกราบขอบพระคุณคณะกรรมการการสอนวิทยานิพนธ์อันประกอบด้วย ศาสตราจารย์ ดร. วินิต ช่อวิเชียร ศาสตราจารย์ ดร. ทักษิณ เกษชาตรี และรองศาสตราจารย์ ดร. ภาครุณ จันกรางค์ ชี้ง ได้กรุณาเลี้ยงสละเวลา ให้คำแนะนำและตรวจแก้ไขข้อบกพร่องของวิทยานิพนธ์ฉบับนี้”

กราบด้วย ต้นเนื้อym



## สารบัญ

หน้า

บทคัดย่อภาษาไทย .....	๔
บทคัดย่อภาษาอังกฤษ .....	๕
กิจกรรมประจำปี .....	๖
สารนักษา .....	๗
บทที่	
1. บทนำ .....	1
1.1 ความนำ .....	1
1.2 ผลงานวิจัยที่ผ่านมา .....	2
1.3 วัตถุประสงค์ของการวิจัย .....	3
1.4 ขอบข่ายของการวิจัย .....	3
2. วิธีวิเคราะห์ระบบโครงสร้างภาริต .....	4
2.1 ความนำ .....	4
2.2 การวิเคราะห์โครงสร้างโดยวิธีการเปลี่ยนตำแหน่ง .....	4
2.3 การจำลองโครงสร้างส阡านคณวิตร .....	7
2.3.1 ตำแหน่งและขนาดหน้าตัดประลักษณ์ผลขององค์อาคาร สำหรับโครงสร้างส阡านคณวิตรแบบพื้น-คาน .....	7
2.3.2 ตำแหน่งและขนาดหน้าตัดประลักษณ์ผลขององค์อาคาร สำหรับโครงสร้างส阡านคณวิตรแบบบูรพาล่อง .....	8
3. องค์ประกอบหลักและผลการวิเคราะห์ .....	20
3.1 องค์ประกอบที่มีอิทธิพลต่อพฤติกรรมของโครงสร้างส阡านคณวิตร	20
3.1.1 ระบบโครงสร้างสರรังส阡านคณวิตรแบบพื้น-คาน ...	20

## หน้า

3.1.2 ระบบโครงสร้างสร้างสรรค์ส่วนลดของภารีตแบบรูปกล่อง ...	21
3.2 คุณสมบัติของค่อนภารีต ..... .	21
3.3 ผลการวิเคราะห์ ..... .	21
3.3.1 ผลของการช่วงต่อระบบโครงสร้างสร้างสรรค์ส่วนลดของภารีตแบบรูป-คาน .....	22
ก. อิทธิพลของอัตราส่วนของค่าคงที่ต้านการดัดขององค์ความถ่วงช่วงต่อค่าคงที่ต้านการดัดขององค์ความถ่วงช่วง .....	22
ก. อิทธิพลของอัตราส่วนของความเข้มข้นช่วงพาดต่อความกว้างของส่วนลด .....	23
ก. อิทธิพลของจำนวนค่านช่วงในระหว่างช่วงพาด .....	24
3.3.2 ผลของการแปรผันค่าคงที่ต่อระบบโครงสร้างสร้างสรรค์ส่วนลดของภารีตแบบรูปกล่อง .....	25
4. การเปรียบเทียบผลการวิเคราะห์ .....	31
4.1 ตัวอย่างการศึกษาเปรียบเทียบผลการวิเคราะห์ .....	31
5. แนวทางการวิเคราะห์ช่วงง่าย .....	39
5.1 วิธีหาสมการความล้มเหลวระหว่างล้มประลักษณ์และตัวแปรต่าง ๆ ..	39
5.2 สมการล้มประลักษณ์ของแรงปฏิกิริยา .....	41
5.3 สมการล้มประลักษณ์ของโนเมนติด .....	41
5.4 สมการล้มประลักษณ์ของระนาบการโถ่ตัว .....	42
6. บทวิจารณ์และบทสรุป .....	43
6.1 บทวิจารณ์ .....	43
6.2 บทสรุป .....	43

## หน้า

เอกสารอ้างอิง .....	46
ภาคผนวก .....	47
ก. แนวทางการจำลองโครงสร้างกริดสำหรับโครงสร้างค่อนกรีต .....	48
ข. ภาพของลิมประลิเก็ต .....	60
ประวัติผู้เขียน .....	97



## สารบัญ

หน้า

รูปที่ 2.1	รูปแปลนของ โครงสร้างลŽพานคอนกรีตแบบพื้น-คาบ .....	11
รูปที่ 2.2	รูปตัดขวางของ โครงสร้างลŽพานคอนกรีตแบบพื้น-คาบ .....	12
รูปที่ 2.3	ตำแหน่งขององค์อาคาร ในโครงสร้างจำลองที่จำลองจากโครงสร้าง ลŽพานคอนกรีตแบบพื้น-คาบ .....	13
รูปที่ 2.4	การจำลององค์อาคาร ในระบบโครงสร้างลŽพานคอนกรีตแบบพื้น-คาบ.	14
รูปที่ 2.5	ขนาดหน้าตัดประลິກษิณลີ ในโครงสร้างจำลอง .....	15
รูปที่ 2.6	รูปแปลนของ โครงสร้างลŽพานคอนกรีตแบบรูปกล่อง .....	16
รูปที่ 2.7	รูปตัดขวางของ โครงสร้างลŽพานคอนกรีตแบบรูปกล่อง .....	17
รูปที่ 2.8	ตำแหน่งขององค์อาคาร ในโครงสร้างจำลองที่จำลองจากโครงสร้าง ลŽพานคอนกรีตแบบรูปกล่อง .....	18
รูปที่ 2.9	การจำลององค์อาคาร ในระบบโครงสร้างลŽพานคอนกรีตแบบรูปกล่อง.	19
รูปที่ 3.1	ลົມประลິກໜີຂອງແຮງບົງກົງຮຽາຕາມອັດຕະກຳທີ່ຕ້າງກຳ.....	26
รูปที่ 3.2	ลົມประลິກໜີຂອງແຮງບົງກົງຮຽາຕາມອັດຕະກຳລ່ວມຂອງຄວາມຍາວໜ່ວງພາດ ຕ່ອດຄວາມກວ້າງ .....	27
รูปที่ 3.3	ลົມประลິກໜີຂອງແຮງບົງກົງຮຽາຕາມອັດຕະກຳຈໍານວນຄານຂວາງ .....	28
รูปที่ 3.4	ลົມประลິກໜີຂອງແຮງບົງກົງຮຽາ (ເລີຣິມແຜ່ນຄົວທີ່ຮະບະ L/2) .....	29
รูปที่ 3.5	ลົມประลິກໜີຂອງແຮງບົງກົງຮຽາ (ເລີຣິມແຜ່ນຄົວໜາດ 0.40x1.50) ...	30
รูปที่ 4.1	การเปรียบเทียบແຮງບົງກົງຮຽາທີ່ฐานรองรับ ຈາກການວິເຄາະຫຼາຍວິທີ ຂອງລŽพານຮະບນพื้น-คาบ .....	33
รูปที่ 4.2	การเปรียบเทียบໂມເນັດທີ່ກິ່ງກລາງໜ່ວງພາດ ຈາກການວິເຄາະຫຼາຍວິທີ ຂອງລŽพານຮະບນพื้น-คาบ .....	34

รูปที่ 4.3 การเปรียบเทียบระบบการโถ่ตัวที่กึ่งกลางช่วงพาด จากการวิเคราะห์ หลักวิธีของส่วนระบบหนึ่น-คาน .....	35
รูปที่ 4.4 การเปรียบเทียบแรงปฏิกิริยาที่ฐานรองรับ จากการวิเคราะห์หลักวิธี ของระบบส่วนรูปกล่อง .....	36
รูปที่ 4.5 การเปรียบเทียบโมเมนต์ที่กึ่งกลางช่วงพาด จากการวิเคราะห์หลักวิธี ของระบบส่วนรูปกล่อง .....	37
รูปที่ 4.6 การเปรียบเทียบระบบการโถ่ตัวที่กึ่งกลางช่วงพาด จากการวิเคราะห์ หลักวิธีของระบบส่วนรูปกล่อง .....	38