การศึกษาพฤติกรรมของคานคอนกรีตเสริมเหล็กที่มีช่องเปิดขนาดใหญ่ ด้วยแบบจำลองค้ำยันและคึดโยง

โดย นายเฉลิมพงษ์ โคชารี นายณรงศ์ศักดิ์ วงศรี

บทคัดย่อ

โครงงานนี้มุ่งเน้นศึกษาพฤติกรรมและการรับแรงของคานคอนกรีตเสริมเหล็กช่วงเคียว ยาว 2.4 เมตร ที่มีช่องเปิดขนาคใหญ่เป็นรูปสี่เหลี่ยมผืนผ้าขนาค กว้าง 20 เซนติเมตร ยาว 40 เซนติเมตร ห่างจากขอบต้านข้าง 40 เซนติเมตร ขอบค้านบนและขอบต้านล่าง 15 เซนติเมตร ทำ การทคสอบคานตัวอย่าง 6 ตัวอย่างภายใต้การออกแบบให้รับน้ำหนัก 12 ตัน กระทำเป็นจุคบริเวณ กลางคาน โดยตัวอย่างที่ 1 เป็นคานคอนกรีตที่ไม่มีเหล็กเสริม ตัวอย่างที่ 2 เป็นคานที่ออกแบบโดย วิธีทั่วไปด้วยมาตรฐานการออกแบบโดยวิธีกำลังของ วสท. สำหรับตัวอย่างที่ 3 ถึง 6 ออกแบบด้วย วิธีแบบจำลองค้ำยันและยึดโยง จากการทคสอบคานที่ออกแบบทั้ง 6 ตัวอย่างพบว่าคานทั้ง 6 ตัวอย่างมีลักษณะการแตกร้าวเริ่มต้นที่เหมือนกัน และคานทุกตัวอย่างสามารถรับน้ำหนักได้ มากกว่าที่ออกแบบไว้ที่ 12 ตัน (ยกเว้นคานตัวแรกที่ไม่เสริมเหล็ก) โดยการแตกร้าวในขณะรับ น้ำหนักและลักษณะการวิบัติ ณ จุดที่แรงกระทำสูงสุดจะแตกต่างกันออกไปขึ้นอยู่กับปริมาณและ รูปแบบการเสริมเหลีกของคานแต่ละตัว สำหรับคานที่ออกแบบโคยวิธีแบบจำลองค้ำยันและยึด โยงนั้น มีปริมาณเหล็กเสริม 46.98 กิโลกรัม16.64 กิโลกรัม 23.39 กิโลกรัม และ 22.47 กิโลกรัม และสามารถรับน้ำหนักได้ 25.00 ตัน 15.52 ตัน 17.00 ตัน และ 25.53 ตัน ตามลำคับ ซึ่งจะเห็นว่า คานที่ออกแบบโคยวิธีแบบจำลองค้ำยันและยึคโยง ทั้ง 4 ตัวอย่าง สามารถรับน้ำหนักได้อย่าง ปลอคภัย และเมื่อเปรียบเทียบกับตัวอย่างที่ 2 ที่ออกแบบโคยวิธีทั่วไปด้วยมาตรฐานการออกแบบ โดยวิธีกำลังของ วสท. ที่มีปริมาณเหล็กเสริม 25.25 กิโลกรัม รับน้ำหนักได้ 18.98 ตัน จะเห็นว่า คานที่ออกแบบตัวยวิธีแบบจำลองค้ำยันและยึคโยงมีปริมาณเหล็กเสริมทั้งมากและน้อยกว่า คังนั้น คานที่ออกแบบคัวยวิธีแบบจำลองค้ำยันและยึคโยงอาจจะทำให้ประหยัคขึ้นหรือสิ้นเปลืองขึ้นก็ใต้ ทั้งนี้ขึ้นอยู่กับรูปร่างแบบจำลองที่ใช้ในการออกแบบนั้นเอง

A Study of the Behavior of Reinforced Concrete Beam with Large Opening
by Strut-and-Tie Model

By Mr. Chalermpong Kocharee

Mr. Narongsak Wongsri

ABSTRACT

The aim of this project is to study the behavior and load carrying capacity of a simple reinforced concrete beam with length of 2.4 meter having a large rectangular opening of 20 cm wide and 40 cm long located at 40 cm from the top and bottom edges and 15 cm from the beam end. A total of 6 beam specimens with a design point load of 12 Ton applied at the midpoint were tested. The 1st beam specimen was a plain concrete beam. The 2nd beam specimen was designed using a standard strength design method recommended by the EIT code. The 3rd to 6th specimens were designed by the "Strut and Tie Model" method. From the test results, all specimens had similar initial cracking patterns and were able to resist the designed load of 12 Ton (except the 1st beam specimen). Cracking patterns during the test process and failure mechanisms at the maximum load differed for each specimen depending on the amount and arrangement of steel reinforcement. For the beams designed by the "Strut and Tie Model" method, the amount of steel was weighed as 46.98 kilogram, 16.64 kilogram 23.39 kilogram and 22.47 kilogram where as the maximum loads were measured as 25.00 ton, 15.52 ton, 17.00 ton and 25.53 ton respectively. As can be seen, all four beam specimens designed by the Strut and Tie Model was able to safely resist the applied load. However when compared with the one designed using the standard strength design approach having 25.25 kilogram of steel and 18.98 ton of maximum load, it was found that the beam specimens designed by the Strut and Tic Model had both more and less amount of steel. Therefore, it could either be more economical or more expensive when designed by the Strut and Tie Model method depending on the layout of truss models being used for design.

กิตติกรรมประกาศ

ผู้เขียนขอขอบคุณ บุคคลต่อไปนี้ที่ได้ช่วยให้โครงการนี้สำเร็จลุล่วงไปด้วยดี ผส.คร.เกรียงศักดิ์ แก้วกุลชัย ที่ปรึกษาโครงการ ที่ได้ให้คำแนะนำปรึกษาที่เป็นประโยชน์ ในการค้นคว้าและแก้ไขปัญหา

กรรมการผู้ร่วมประเมินโครงการ ผศ.คร.กิตติศักดิ์ ขันติยวิชัย และ ผศ.อิทธิพงศ์ พันธ์นิกุล ที่ได้ให้ข้อเสนอแนะซึ่งเป็นประโยชน์ต่อการปรับปรุงและแก้ไขจนโครงการเสร็จสมบูรณ์

เพื่อน ๆ และน้องๆ นักศึกษาวิศวกรรมโยชา ที่ช่วยในการเตรียมตัวอย่างและทคสอบคาน รวมทั้งให้กำลังใจคีๆ เสมอมา

และขอกราบขอบพระคุณ บิคา มารคา ที่คอยเป็นกำลังใจตลอคมาและเอื้อเฟื้อทุนในการทำ โครงงานนี้จนสามารถทำโครงการสำเร็จลุล่วงไปด้วยคื