

## พฤติกรรมและความกว้างรอยร้าวของคอนกรีตผสมเส้นใยเหล็กภายใต้แรงดัดแบบทางเดียว

### BEHAVIOR AND CRACK WIDTH OF STEEL FIBER REINFORCED CONCRETE

#### UNDER ONE-WAY FLEXURE

เกษมทกานต์ งามสอน<sup>1</sup>, ปิยธิดา โพธิเกษม<sup>1</sup>, กิตติศักดิ์ ลีลาอัมพรสิน<sup>1</sup>, บวรทัต รัตนจีน<sup>1</sup>, รักษิตพงษ์ สหมิตรมงคล<sup>1\*</sup>

<sup>1</sup> ภาควิชาวิศวกรรมโยธา, คณะวิศวกรรมศาสตร์, มหาวิทยาลัยเทคโนโลยีพระจอมเกล้าธนบุรี,

จังหวัดกรุงเทพมหานคร, ประเทศไทย

\*Corresponding author address: raktipong.sah@mail.kmutt.ac.th

#### บทคัดย่อ

งานวิจัยนี้ทำการศึกษาพฤติกรรมการรับแรงดัดของคอนกรีตผสมเส้นใยเหล็กโดยทำการทดสอบตามมาตรฐาน BS EN 14651 และ คำนวณความกว้างรอยร้าวที่เกิดขึ้นเนื่องจากแรงดัดขนาดต่าง ๆ โดยใช้วิธีคำนวณความกว้างรอยร้าวตามมาตรฐาน EUROCODE 2 ที่ถูกพัฒนาต่อโดย Löffgren และ มาตรฐาน RILEM TC 162-TDF เพื่อเปรียบเทียบว่าแต่ละปัจจัยส่งผลต่อพฤติกรรมการรับแรงดัดและความกว้างรอยร้าวมากน้อยเพียงใด ในกรณีที่ใช้เส้นใยเหล็กแบบโค้งจะมีกำลังรับแรงดึงเฉลี่ยมากกว่าการใช้เส้นใยเหล็กแบบงอปลายร้อยละ 5.68, 11.91 และ 16.57 ที่ CMOD เท่ากับ 1.5, 2.5 และ 3.5 มม. ตามลำดับ ในกรณีที่ใช้เส้นใยเหล็กแบบงอปลายจะมีกำลังรับแรงดึงเฉลี่ยมากกว่าเส้นใยเหล็กแบบงอปลายสองหัก ร้อยละ 9.70, 11.32, 23.67 และ 30.14 ที่ CMOD เท่ากับ 0.5, 1.5, 2.5 และ 3.5 มม. ตามลำดับ การเพิ่มปริมาณเส้นใยเหล็กแบบงอปลายจาก 40 เป็น 50 กก./ลบ.ม. ส่งผลให้ค่ากำลังรับแรงดึงเฉลี่ย เพิ่มขึ้นร้อยละ 76.22, 78.91, 78.78 และ 70.62 ที่ CMOD เท่ากับ 0.5, 1.5, 2.5 และ 3.5 มม.ตามลำดับ ซึ่งปริมาณการใส่เส้นใยเหล็กและรูปร่างของเส้นใยเหล็กล้วนส่งผลต่อความกว้างรอยร้าวที่ได้จากการคำนวณ การเพิ่มปริมาณเส้นใยเหล็กทำให้ขนาดความกว้างรอยร้าวลดลงและการใช้เส้นใยเหล็กแบบงอปลายจะทำให้ความกว้างรอยร้าวที่คำนวณได้น้อยกว่าการใช้เส้นใยเหล็กแบบงอปลายสองหักที่ไม่เน้นดัดกระทำเท่ากัน

**คำสำคัญ:** กำลังรับแรงดึงเฉลี่ย, คอนกรีตผสมเส้นใยเหล็ก, พฤติกรรมการรับแรงดัด