

บทที่ 5

สรุปผลงานวิจัย

งานวิจัยนี้มีวัตถุประสงค์เพื่อพัฒนาระบบการให้หน่วยแรงโอบรัดก่อนแก่ตัวอย่างทดสอบคอนกรีตและเสาคอนกรีตเสริมเหล็กโดยใช้แบบปลอกเหล็ก เพื่อศึกษาผลการให้หน่วยแรงโอบรัดก่อนที่มีต่อกำลังและความเหนียวของคอนกรีตภายใต้แรงกดอัดในแนวแกน ข้อมูลความหนาปลอกเหล็กและหน่วยแรงโอบรัดก่อนที่เหมาะสมที่ได้ในเบื้องต้นถูกนำไปใช้ในการศึกษาถึงผลของพฤติกรรมการรับแรงกดอัดในแนวแกนและลักษณะการวิบัติของเสาคอนกรีตเสริมเหล็กที่ถูกโอบรัดก่อนด้วยปลอกเหล็ก (Tubed RC column) อีกทั้งได้นำเสนอสมการที่มีความเหมาะสมในการวิเคราะห์กำลังของเสาคอนกรีตเสริมเหล็กที่ถูกโอบรัดก่อนด้วยปลอกเหล็กภายใต้แรงกดอัดในแนวแกน โดยตัวอย่างทดสอบที่ใช้ในการศึกษาเป็นตัวอย่างคอนกรีตอ้างอิงและเสาคอนกรีตเสริมเหล็กอ้างอิงที่ใช้เป็นพื้นฐานในการเปรียบเทียบกับผลการทดสอบตัวอย่างทดสอบคอนกรีต (Tubed Concrete specimens) และเสาคอนกรีตเสริมเหล็ก (Tubed RC column) โดยที่แรงกระทำเป็นแรงกดอัดในแนวแกนที่กระทำต่อแกนคอนกรีตโดยตรง โดยที่ไม่กระทำต่อปลอกเหล็ก ตัวแปรสำคัญในการศึกษา คือ กำลังอัดประลัยของคอนกรีต (Ultimate compressive strength of concrete) ความหนาของปลอกเหล็ก (Thickness of steel jacket) และการให้หน่วยแรงโอบรัดก่อนแก่ตัวอย่างทดสอบ (Preconfinement) จากผลการทดสอบสามารถสรุปเป็น 2 ส่วนคือ (1) ตัวอย่างทดสอบคอนกรีตที่ถูกโอบรัดก่อนด้วยปลอกเหล็ก และ (2) เสาคอนกรีตเสริมเหล็กที่ถูกโอบรัดก่อนด้วยปลอกเหล็ก ซึ่งจากการศึกษาพบข้อสรุปที่สำคัญดังนี้

5.1 สรุปผลการทดสอบในงานวิจัย

5.1.1 สรุปผลการทดสอบตัวอย่างทดสอบคอนกรีตที่ถูกโอบรัดก่อนด้วยปลอกเหล็ก (Tubed Concrete specimens)

ในหัวข้อนี้ได้สรุปผลการทดสอบในส่วนของพฤติกรรมการรับแรงในแนวแกนความเหนียว การวิบัติของตัวอย่างทดสอบคอนกรีตที่ถูกโอบรัดก่อนด้วยปลอกเหล็ก โดยที่จะนำเสนอผลการทดสอบแบ่งออกเป็น 2 ส่วน คือ ส่วนแรก ของตัวอย่างทดสอบหน้าตัดสี่เหลี่ยมจัตุรัส และ ส่วนที่สอง ของตัวอย่างทดสอบหน้าตัดกลม โดยสามารถสรุปได้ดังนี้

■ ตัวอย่างทดสอบหน้าตัดสี่เหลี่ยม

1) พฤติกรรมในการรับแรงแบ่งออกเป็น 2 ช่วง คือ ในช่วงแรกนั้นมีพฤติกรรมแบบเชิงเส้นตรงถึงจุดที่ตัวอย่างทดสอบคอนกรีตอ้างอิงรับแรงกดอัดสูงสุด ประมาณ 50 - 80% ของกำลังอัดประลัยสูงสุด จากนั้นมีพฤติกรรมเข้าสู่ช่วงไร้เชิงเส้นซึ่งมีความชันเฉลี่ยต่ำกว่าในช่วงแรกมาก ซึ่งขึ้นอยู่กับกำลังอัดประลัยของคอนกรีต ความหนาของปลอกเหล็กและหน่วยแรงโอบรัดก่อน โดยในช่วงนี้พฤติกรรมดังกล่าวจะพบอยู่ 2 ลักษณะคือ Elastic - perfectly plastic และ Strain softening โดยพฤติกรรมแบบ Elastic - perfectly plastic เป็นพฤติกรรมที่เหมาะสมในการใช้งาน เนื่องจากตัวอย่างทดสอบดังกล่าวมีค่า $\epsilon_u / \epsilon_{u,ref}$ สูงกว่าตัวอย่างทดสอบที่มีพฤติกรรมแบบ Strain softening และมีการเปลี่ยนแปลงรูปร่างที่สูงก่อนเกิดการวิบัติ

2) การวิบัติเกิดที่ค่าการหดตัวที่สูงมากและมีลักษณะแบบค่อยเป็นค่อยไป แสดงว่ามีความเหนียวในแนวแกนสูงมาก เมื่อเปรียบเทียบกับตัวอย่างทดสอบอ้างอิง อย่างไรก็ตามการวิบัติของตัวอย่างทดสอบเป็นแบบ Localized failure โดยการแตกร้าวของคอนกรีตภายใต้จุดที่แรงกดอัดกระทำและโก่งเดาะเฉพาะที่ของผนังของปลอกเหล็ก ซึ่งการวิบัติเกิดขึ้นโดยการขยายตัวออกทางด้านข้าง เกิดมากที่สุดที่บริเวณกึ่งกลางความสูงในช่วง 100 - 150 mm ของตัวอย่างทดสอบ เมื่อแรงกระทำเพิ่มขึ้นปลอกเหล็กจะช่วยโอบรัดคอนกรีตที่อยู่ภายใน ไม่ให้เกิดการวิบัติทำให้แกนคอนกรีตรับแรงได้เพิ่มขึ้น ดังนั้นเพื่อประสิทธิภาพที่สูงขึ้นช่วงของตัวอย่างทดสอบบริเวณดังกล่าวควรถูกเสริมด้วยปลอกเหล็กที่มีปริมาณเหล็กที่มากพอเพื่อให้มีกำลังโอบรัดแกนคอนกรีตที่เพียงพอ อย่างไรก็ตามตัวอย่างทดสอบคอนกรีตมีกำลังสูงกว่าคอนกรีตอ้างอิงมาก โดยเฉพาะในกรณีที่ใช้ปลอกเหล็กที่หนาโดยผ่านข้อกำหนดของมาตรฐาน ว.ส.ท.1008 - 38 ข้อ 4314 และการให้หน่วยแรงโอบรัดก่อนแก่ตัวอย่างทดสอบที่ค่าสูงขึ้น

3) ปลอกเหล็กที่มีความหนาที่เพิ่มขึ้นและการให้หน่วยแรงโอบรัดก่อนที่สูงขึ้น มีผลทำให้ความสามารถในการรับแรงกระทำในแนวแกนของตัวอย่างทดสอบมีแนวโน้มเพิ่มขึ้นเพียงเล็กน้อยจากกรณีไม่ให้หน่วยแรงโอบรัดก่อน ซึ่งเป็นไปตามลักษณะการเกิดความดันโอบรัด (Confining pressure) ของเสาหน้าตัดสี่เหลี่ยมที่จะเกิดขึ้นน้อยทางด้านข้าง แต่อย่างไรก็ตามผลของการโอบรัดก่อนสามารถเพิ่มความสามารถในการรับแรง ในช่วงพฤติกรรมแบบเส้นตรงให้สูงขึ้นจากเดิม ดังนั้นความหนาที่เพิ่มขึ้นและการให้หน่วยแรงโอบรัดก่อนจึงมีผลทำให้กำลังรับแรงกดอัด ความเหนียวและพฤติกรรมในช่วงเส้นตรงมีค่าสูงขึ้น จากผลการทดสอบทำให้ทราบว่าความหนาปลอกเหล็ก 6.0 mm และหน่วยแรงโอบรัดก่อน $0.1 f'_{co}$ เป็นตัวแปรที่มีความเหมาะสมในการนำไปศึกษาต่อในเสาคอนกรีตเสริมเหล็กหน้าตัดสี่เหลี่ยมจัตุรัสที่ถูกโอบรัดก่อนด้วยปลอกเหล็ก (Tubed RC column)

■ ตัวอย่างทดสอบหน้าตัดกลม

1) ตัวอย่างทดสอบคอนกรีตที่ถูกโอบรัดก่อนด้วยปลอกเหล็ก พฤติกรรมในช่วงเส้นตรงของตัวอย่างทดสอบมีค่าสูงเพิ่มขึ้นเมื่อเปรียบเทียบกับพฤติกรรมของตัวอย่างทดสอบคอนกรีตอ้างอิงเป็นอย่างมาก โดยพฤติกรรมในช่วงดังกล่าวมีค่าประมาณ 50 - 70% ของหน่วยแรงสูงสุดของตัวอย่างทดสอบ สำหรับตัวแปรที่ผลต่อพฤติกรรม คือ ความหนาของปลอกเหล็ก กำลังอัดประลัยของคอนกรีต และการให้หน่วยแรงโอบรัดก่อน จากนั้นตัวอย่างทดสอบจะมีพฤติกรรมแบบไร้เชิงเส้นโดยมีความชันของเส้นกราฟลดลงอย่างต่อเนื่อง และพฤติกรรมแบบไร้เชิงเส้นถูกจำแนกออกได้เป็น 3 รูปแบบ คือ (1) Strain hardening (2) Elastic - perfectly plastic และ (3) Strain softening โดยขึ้นอยู่กับตัวแปรหลักดังนี้ความหนาปลอกเหล็กและกำลังอัดประลัยของคอนกรีต และเมื่อเปรียบเทียบกับตัวอย่างทดสอบคอนกรีตอ้างอิงการวิบัติของตัวอย่างทดสอบที่ถูกโอบรัดก่อนด้วยปลอกเหล็ก โดยเฉพาะที่มีความหนาที่ผ่านมาตรฐานของการออกแบบเสาเชิงประกอบของAISC/LRFD จะเกิดขึ้นที่ค่าการหดรัดที่สูงมากและมีลักษณะการวิบัติแบบค่อยเป็นค่อยไป ซึ่งแสดงว่าตัวอย่างทดสอบดังกล่าวมีความเหนียวในแนวแกนที่สูงมาก

2) เมื่อคอนกรีตมีกำลังอัดประลัยค่าหนึ่งแล้ว การเพิ่มขึ้นของความหนาของปลอกเหล็ก และการเพิ่มขึ้นของหน่วยแรงโอบรัดก่อน มีผลทำให้กำลังรับแรงกอดและความเหนียวของตัวอย่างทดสอบมีค่าสูงขึ้นเป็นอย่างมากเมื่อเทียบกับตัวอย่างทดสอบคอนกรีตอ้างอิง โดยความหนาของปลอกเหล็กมีอิทธิพลมากกว่าการให้หน่วยแรงโอบรัดก่อน โดยเฉพาะเมื่อคอนกรีตมีกำลังอัดประลัยต่ำ และภายใต้ตัวแปรที่ใช้ในการศึกษานี้ ความหนาของปลอกเหล็กและการให้หน่วยแรงโอบรัดก่อนที่เหมาะสมที่สุดที่ควรนำไปประยุกต์ใช้งานกับ Tubed RC column ต่อไปคือ ปลอกเหล็กความหนา 4.5 มิลลิเมตร และหน่วยแรงโอบรัดก่อนขนาด $0.05 f'_{co}$

5.1.2 สรุปผลการทดสอบเสาคอนกรีตเสริมเหล็กที่ถูกโอบรัดก่อน

ด้วยปลอกเหล็ก (Tubed RC column)

■ ตัวอย่างทดสอบหน้าตัดสี่เหลี่ยม

จากความหนาปลอกเหล็ก 6.0 mm และหน่วยแรงโอบรัดก่อนขนาด $0.1 f'_{co}$ ซึ่งเป็นค่าที่มีความเหมาะสม ได้นำค่าดังกล่าวมาศึกษาต่อใน Tubed RC Column โดยศึกษาในคอนกรีตที่มีกำลังอัดประลัยที่แตกต่างกัน 3 ค่า สามารถสรุปผลการทดสอบได้ดังนี้

1) พฤติกรรมรับแรงกอดในแนวแกนและลักษณะการวิบัติ Tubed RC Column มีลักษณะคล้ายคลึงกับตัวอย่างทดสอบคอนกรีตที่ถูกโอบรัดก่อน (Tubed Concrete specimens) เป็นอย่างมาก โดยมีแรงกอดสูงสุด P'_{max} ที่สูงกว่าตัวอย่างทดสอบคอนกรีต เนื่องจากมีเหล็กเสริมคอนกรีตช่วยรับแรงกระทำและสูงกว่าเสาคอนกรีตเสริมเหล็กอ้างอิงมาก โดย

พฤติกรรมการรับแรงของ Tubed RC column แบ่งออกได้เป็น 2 ช่วงเช่นเดียวกับในกรณีของ Tubed Concrete specimens คือช่วงแรกเชิงเส้นตรงถึงจุดที่เสาคอนกรีตเสริมเหล็กอ้างอิงรับแรงกดอัดสูงสุดหรือประมาณ 60 - 80% ของกำลังรับแรงอัดสูงสุดในช่วงของการพิจารณา Tubed RC column และช่วงที่สองแบบไร้เชิงเส้นตรงช่วงนี้พฤติกรรมของ Tubed RC column ขึ้นอยู่กับกำลังอัดประลัยของคอนกรีตและความหนาเปลือกเหล็ก แบ่งเป็น 2 แบบ (1) Elastic - perfectly plastic และ (2) Strain hardening โดยมีพฤติกรรมทั้งสองแบบเป็นพฤติกรรมของเสาที่เหมาะสมในการใช้งานเนื่องจากเสานี้มีค่า $\epsilon_u / \epsilon_{u,ref}$ สูงมากและมีการเปลี่ยนแปลงรูปร่างที่สูงก่อนเกิดการวิบัติ

2) เปลือกเหล็กสามารถช่วยเสริมกำลังและความเหนียวในแนวแกนให้กับเสา คอนกรีตเสริมเหล็กอ้างอิงได้ค่อนข้างที่จะสูง โดยแรงกดอัดสูงสุดแรก P'_{max} ที่กำหนดให้เป็น “แรงกดอัดสูงสุดใช้งาน” ของเสาที่เกิดขึ้นในช่วงที่แกนของคอนกรีตเริ่มมีการแตกร้าวมากขึ้นและมักเกิดก่อนที่จุดที่ผนังของเปลือกเหล็กเกิดการ โกงเดาะเฉพาะที่มีค่าอยู่ในช่วง 1.59 - 2.06 เท่าของแรงกดอัดสูงสุดของเสาคอนกรีตเสริมเหล็กอ้างอิง โดย Mechanism ที่ใช้ในการถ่ายแรงระหว่างแกนคอนกรีตและเปลือกเหล็กเกิดจาก Micro - interlocking และความเสียดทานระหว่างแกนคอนกรีตและเปลือกเหล็ก นอกจากนั้นแล้ว Tubed RC column ยังมีค่าความเครียดที่แรง P'_{max} สูงกว่าค่าความเครียดที่จุดรับแรงกดอัดสูงสุดของเสาคอนกรีตเสริมเหล็กอ้างอิงช่วง 1.80-2.04 เท่า

3) การวิบัติของ Tubed RC column มีลักษณะแบบค่อยเป็นค่อยไป เช่นเดียวกับในกรณีของ Tubed Concrete specimens โดยเสาทั้งหมดเกิดการวิบัติจริงที่ค่าการหดตัวเกินกว่า 50 mm ซึ่งแสดงว่า Tubed RC column เป็นเสาที่มีความเหนียวที่สูงมาก การวิบัติของเสาเป็นแบบ Localized failure โดยในการ โกงเดาะเฉพาะที่เกิดขึ้นโดยการ โป่งออกของผนังของเปลือกเหล็กที่ปลายด้านบนและล่างของเสา ดังนั้นกำลังของ Tubed RC column ที่ทดสอบได้จึงมีค่าต่ำกว่าที่ทำนายโดยสมการของเสาเชิงประกอบต่าง ๆ ที่เกี่ยวข้อง อย่างไรก็ตาม Tubed RC column มีกำลังความเหนียวและสามารถเปลี่ยนแปลงรูปร่าง สูงกว่าเสาคอนกรีตเสริมเหล็กอ้างอิงเป็นอย่างมาก อีกทั้งพฤติกรรมในช่วงไร้เชิงเส้นมีความปลอดภัยในการนำไปใช้งาน

■ ตัวอย่างทดสอบหน้าตัดกลม

จากความหนาเปลือกเหล็ก 4.5 mm และหน่วยแรงโอบรัดก่อนขนาด $0.05 f'_{co}$ ซึ่งเป็นค่าที่มีความเหมาะสม ได้นำค่าดังกล่าวมาศึกษาต่อใน Tubed RC Column โดยศึกษาในคอนกรีตที่มีค่ากำลังอัดประลัยที่แตกต่างกัน 3 ค่า สามารถสรุปผลการทดสอบได้ดังนี้

พฤติกรรมการรับแรงกดอัดในแนวแกนของ Tubed RC Column สามารถแบ่งออกได้ 2 ช่วงคือ พฤติกรรมช่วงเส้นตรง ซึ่งมีลักษณะคล้ายกับตัวอย่างทดสอบคอนกรีตที่ถูกโอบรัดก่อนด้วยเปลือกเหล็ก เมื่อพิจารณาถึงการให้หน่วยแรงโอบรัดก่อนพบว่ามีส่วนช่วยในการ

เพิ่มความสามารถในการรับแรงกดอัดในแนวแกนด้วย โดยที่กำลังรับแรงกดอัดในช่วงเส้นตรงของ Tubed RC Column มีค่าประมาณ 60 - 70% ของแรงกดอัดสูงสุด ($P'_{max,col}$) หลังจากนั้น Tubed RC column จะค่อย ๆ รับแรงกระทำไปเรื่อย ๆ จนมีพฤติกรรมเข้าสู่ช่วงไร้เชิงเส้น สามารถแบ่งออกได้ 2 แบบ คือ Strain hardening และ Elastic - perfectly plastic เมื่อเปรียบเทียบอัตราส่วน $\epsilon'_{max,col} / \epsilon'_{con,ref}$ ระหว่าง Tubed RC column และเสาคอนกรีตเสริมเหล็กอ้างอิง พบว่าอัตราส่วน $\epsilon'_{max,col} / \epsilon'_{con,ref}$ ของ Tubed RC column มีค่าสูงกว่าเสาคอนกรีตเสริมเหล็กอ้างอิง ดังนั้น Tubed RC column มีความเหนียวสูงและสามารถเปลี่ยนแปลงรูปร่างมากก่อนการวิบัติพร้อมทั้งพฤติกรรมในช่วงไร้เชิงเส้นมีความปลอดภัยในการนำไปใช้งาน

5.2 ข้อเสนอแนะในการใช้งาน

▪ ตัวอย่างทดสอบหน้าตัดสี่เหลี่ยม

วิทยานิพนธ์นี้มีวัตถุประสงค์เพื่อศึกษาพฤติกรรมและลักษณะการวิบัติของตัวอย่างทดสอบคอนกรีตและเสาคอนกรีตเสริมเหล็กหน้าตัดสี่เหลี่ยมจัตุรัสที่ถูกโอบรัดก่อนด้วยปลอกเหล็กภายใต้แรงกดอัดในแนวแกน เพื่อนำข้อมูลที่ได้มาเปรียบเทียบกับผลการทดสอบที่ได้กับสมการออกแบบเสาเชิงประกอบของ ACI Committee 318 และใช้เป็นข้อมูลในการเสนอสมการออกแบบที่เหมาะสมของเสาดังกล่าว จากการวิเคราะห์ข้อมูลดังที่ปรากฏในบทที่ 4 พบว่าอัตราส่วนของกำลังรับแรงกดอัดของตัวอย่างทดสอบเมื่อเทียบกับค่าที่ทำนายโดยสมการออกแบบเสาเชิงประกอบของ ACI Committee 318 (P'_{max} / P_{ACI}) มีค่าน้อยกว่า 1.0 ดังนั้นเพื่อความเหมาะสมในการใช้งานสมการออกแบบเสาเชิงประกอบของ ACI ที่ใช้ในการวิเคราะห์หา กำลังรับแรงกดอัดในแนวแกนของ Tubed RC column ลักษณะที่ใช้ในการศึกษาควรถูกปรับให้เหมาะสม ดังแสดงในสมการที่ 5.1

$$P_{ACI}^{Modified} = 0.85 f'_{co} (A_g - A_s) + A_s f_y^s + 0.30 A_s^{tube} f_y^{tube} \quad (5.1)$$

โดยที่	$P_{ACI}^{Modified}$	คือ กำลังรับแรงกดอัดของ Tubed RC column
	A_g	คือ พื้นที่หน้าตัดทั้งหมดของ Tubed RC column
	A_c	คือ พื้นที่หน้าตัดของแกนคอนกรีต
	A_s	คือ พื้นที่หน้าตัดทั้งหมดของเหล็กเสริมหลัก
	A_s^{tube}	คือ พื้นที่หน้าตัดของปลอกเหล็ก
	f'_{co}	คือ กำลังรับแรงกดอัดสูงสุดของคอนกรีตที่ทดสอบตามมาตรฐาน ASTM C469
	f_y^s	คือ กำลังรับแรงดึงที่จุดครากของเหล็กเสริมหลัก
	f_y^{tube}	คือ กำลังรับแรงดึงที่จุดครากของปลอกเหล็ก

▪ ตัวอย่างทดสอบหน้าตัดกลม

ในงานวิจัยครั้งนี้ มีการให้หน่วยแรงโอบรัดก่อนแก่เสาคอนกรีตเสริมเหล็กที่ถูกโอบรัดก่อนด้วยปลอกเหล็ก เพื่อเสริมกำลังแก่เสาคอนกรีตเสริมเหล็ก โดยสมการออกแบบเสาเชิงประกอบนี้ได้อ้างอิงตามการออกแบบของ ACI Committee 318 สำหรับเสาคอนกรีตหน้าตัดกลม มีความเหมาะสมในการใช้งาน ในอาคารขนาดเล็กถึงอาคารขนาดปานกลาง ซึ่งอาคารขนาดเล็กดังกล่าวได้มีการใช้งานอย่างแพร่หลายในปัจจุบัน สำหรับสมการออกแบบเพื่อวิเคราะห์หาค่ารับแรงกอดัดในแนวแกนของเสาคอนกรีตเสริมเหล็กในรูปแบบใหม่นี้ ดังนั้นจึงได้ดัดแปลงสมการออกแบบของ ACI Committee 318 อยู่ในรูปสมการ 5.2

$$P_{ACI}^{Modified} = 0.85 f'_{co} (A_g - A_s) + A_s f_y^s + 0.40 A_s^{tube} f_y^{tube} \quad (5.2)$$

โดยที่ f'_{co} คือ กำลังรับแรงกอดัดสูงสุดของคอนกรีต
 A_g คือ พื้นที่หน้าตัดทั้งหมดของเสาเชิงประกอบ
 A_s คือ พื้นที่หน้าตัดทั้งหมดของเหล็กเสริมหลัก
 f_y^s คือ กำลังรับแรงดึงที่จุดครากของเหล็กเสริม
 A_s^{tube} คือ พื้นที่หน้าตัดทั้งหมดของปลอกเหล็ก
 f_y^{tube} คือ กำลังรับแรงดึงที่จุดครากของปลอกเหล็ก

จากสมการข้างต้นสามารถทำนายกำลังรับแรงกอดัดได้ถูกต้องเพียงพอสำหรับเสาคอนกรีตเสริมเหล็กที่ถูกโอบรัดก่อนด้วยปลอกเหล็กที่ $0.05 f'_{co}$ สำหรับการนำสมการดังกล่าวไปใช้งานต้องอยู่ในขอบเขตของงานวิจัยในครั้งนี้ ดังรายละเอียดต่อไปนี้เสาคอนกรีตเสริมเหล็กดังกล่าวเป็นเสาสั้น ควรจะมีอัตราส่วนของ L/B มีค่าอยู่ในช่วง 5 - 9 สำหรับ อัตราส่วน B/t ควรจะมีค่าอัตราส่วนเป็นดังนี้ $\frac{B}{t} \leq \sqrt{\frac{2E_s}{f_y}}$ ซึ่งอ้างอิงตามมาตรฐานการออกแบบเสาเชิงประกอบของ

AISC/LRFD

อย่างไรก็ตาม การใช้สมการข้างต้นนั้นเสาคอนกรีตเสริมเหล็กที่ใช้ต้องอยู่ในขอบเขตของการวิจัยนี้และใช้วิจารณ์ญาณในการนำไปใช้งานเป็นหลัก

5.3 ข้อเสนอแนะในงานวิจัยต่อไป

1) ควรศึกษา Tubed Concrete specimens และ Tubed RC column ให้มีความลึกซึ่งมากขึ้น โดยเพิ่มตัวแปรในส่วนของอัตราส่วน B/t อัตราส่วน L/B หน่วยแรงครากและ โมดูลัสยืดหยุ่น

ของปลอกเหล็กและผลของแรงโอบรัดก่อนในหลาย ๆ ค่าเพื่อให้ครอบคลุมในการใช้งานจริงอีก ทั้งศึกษาในเชิงลึกของระบบการถ่ายแรง (Load transferring mechanism) ระหว่างผิวคอนกรีตและผนังของปลอกเหล็กที่เกิดขึ้น

2) ควรศึกษาพฤติกรรมการรับแรงกดอัดแบบเยื้องศูนย์กลางของ Tubed Concrete specimens และ Tubed RC column ที่อยู่ในรูปของ Beam - column

3) ควรศึกษาในส่วนของเสาน้ำตัดสี่เหลี่ยมผืนผ้า โดยใช้ตัวแปรเช่นเดียวกับเสาน้ำตัดสี่เหลี่ยมจัตุรัส

4) จากผลการทดสอบในงานวิจัยในครั้งนี้ ควรศึกษาและนำ Finite element analysis มาประยุกต์ในวิเคราะห์ถึงพฤติกรรมเสาคอนกรีตเสริมเหล็กที่ถูกโอบรัดด้วยปลอกเหล็กและมีการให้หน่วยแรงโอบรัดก่อน

5) ควรศึกษาเพิ่มเติมเกี่ยวกับ ค่าสัมประสิทธิ์ของการโอบรัดระหว่างแกนคอนกรีตและวัสดุอื่น ๆ ที่นำมาโอบรัดแกนคอนกรีต เพราะค่าสัมประสิทธิ์ดังกล่าวมีผลต่อพฤติกรรมของ Tubed RC Column