

การคำนวณออกแบบอย่างเหมาะสมที่สุดสำหรับโครงถักระนาบ

2.1 กล่าวนำ

ในการคำนวณออกแบบโครงสร้างนั้น ผู้ออกแบบจะมุ่งความสนใจไปที่ค่าหน่วยแรง
ในชิ้นส่วนโครงถัก และค่าการเคลื่อนที่เป็นสำคัญ ก่อนที่จะได้สิ่งที่กล่าวมานี้ขั้นตอนต้องมา
จากการวิเคราะห์โครงสร้าง โดยสมมติพื้นที่หน้าตัดของชิ้นส่วนโครงถักซึ่งในที่นี้เรียกว่าหน้าตัดเริ่ม
แรก ส่วนการวิเคราะห์โครงสร้างในที่นี้ใช้วิธีการการเปลี่ยนตำแหน่ง โดยใช้ความสัมพันธ์
ของสตีเฟนส์และการเปลี่ยนตำแหน่งที่คล้อยจูงตามแรงกระทำภายนอกดังสมการ

$$K X = P \quad (1)$$

โดยที่ K = สตีเฟนส์เมตริกซ์ของโครงสร้าง
 X = เมตริกซ์การเปลี่ยนตำแหน่งของโครงสร้าง
 P = เมตริกซ์ของแรงกระทำ

เมื่อพิจารณาสมการ (1) จะเห็นว่า ค่าแรงกระทำภายนอกจะเป็นค่าคงที่ ส่วน
ค่าการเปลี่ยนตำแหน่งขึ้นอยู่กับค่าสตีเฟนส์ของโครงสร้าง

$$K = A S A^t \quad (2)$$

โดยที่ A = เมตริกซ์สถิติได้มาจากโคซายน์แสดงทิศทางของชิ้นส่วนที่จุดต่อ
 A^t = เมตริกซ์การเข้ากันของรูปเรขาคณิตของโครงสร้าง
 S = สตีเฟนส์เมตริกซ์ของชิ้นส่วนโครงถัก



เมื่อพิจารณาสมการ (2) จะเห็นว่า A และ A^t ขึ้นอยู่กับทรงเรขาคณิตของโครงสร้างที่ทำการออกแบบ ดังนั้นจึงเป็นค่าคงที่ ส่วน S เปลี่ยนแปลงได้ตามที่ผู้ออกแบบต้องการ โดยปกติผู้ออกแบบคำนวณจะพยายามออกแบบให้ประหยัดที่สุดเท่าที่จะทำได้และอยู่ในเกณฑ์ความปลอดภัยที่ยอมรับได้ ดังนั้นค่าสตีเฟนเนสของโครงสร้างจะเปลี่ยนแปลงตามค่าสตีเฟนเนสของชิ้นส่วน และเมื่อค่าสตีเฟนเนสของโครงสร้างเปลี่ยนไป จะเห็นได้จากสมการ (1) ว่าค่าการเปลี่ยนตำแหน่งจะเปลี่ยนไปแบบผกผันกับค่าสตีเฟนเนสของโครงสร้าง

การพิจารณาหน่วยแรงในโครงถักนั้น ใช้สมการสมดุลย์

$$P = AF \quad (3)$$

โดยที่ F = เมตริกซ์ของแรงภายในชิ้นส่วนโครงถัก

ในโครงสร้างตีเทอมิเนตนั้นเมตริกซ์สตีเฟนเนสจะหาได้เป็นเมตริกซ์สี่เหลี่ยมจัตุรัส เมื่อ A เป็นสี่เหลี่ยมจัตุรัส และไม่เป็นเมตริกซ์เอกฐาน (Singular) ดังนั้น A สามารถหาตัวผกผันได้

$$F = A^{-1}P \quad (4)$$

ดังนั้นแรงภายในของโครงสร้างถักตีเทอมิเนตจะขึ้นอยู่กับทรงเรขาคณิตของโครงสร้าง และแรงภายนอกที่มากระทำกับโครงสร้าง ไม่ขึ้นกับค่าสตีเฟนเนสของชิ้นส่วนโครงสร้าง

แต่ถ้าเป็นโครงถักอินดีเทอมิเนตจะเห็นว่าเมตริกซ์ A ไม่เป็นสี่เหลี่ยมจัตุรัส เมตริกซ์ A ไม่สามารถหาตัวผกผันได้

เมื่อเรียงตามลำดับแล้ว ค่าแรงภายในของโครงสร้างจะทราบได้ต่อเมื่อทราบค่าการเคลื่อนที่ของโครงสร้าง และเช่นเดียวกันค่าการเคลื่อนที่จะขึ้นอยู่กับค่าสตีเฟนเนสของชิ้นส่วนโครงถัก และค่าสตีเฟนเนสของชิ้นส่วนโครงถักก็คือค่าพื้นที่หน้าตัดคูณด้วย โมดูลัสยืดหยุ่นของวัสดุหารด้วยความยาวของชิ้นส่วนนั้น

ดังนั้นจะเห็นว่าเมื่อมุ่งความสนใจไปที่การเคลื่อนที่และหน่วยแรงในโครงสร้าง จะต้องอาศัยการทำนายพื้นที่หน้าตัดที่พอดีทำให้ทั้งหน่วยแรงและการเคลื่อนที่อยู่ภายในกำหนด และทำให้น้ำหนักหรือปริมาตรของโครงสร้างน้อยที่สุดด้วยเป็นจุดสำคัญ

2.2 การสร้างฟังก์ชันเป้าหมายและอสมการเงื่อนไขบังคับ

ตามแนวคิดที่ได้กล่าวไว้ในบทนำ การออกแบบโครงถักอย่างเหมาะสมที่สุดจะต้องให้น้ำหนักน้อยที่สุด (Minimum weight design)

2.2.1 ดังนั้นฟังก์ชันเป้าหมายก็คือ น้ำหนักหรือปริมาตร ซึ่งในโครงถักก็จะหมายถึงผลรวมของผลคูณระหว่างพื้นที่หน้าตัดของชิ้นส่วนที่ประกอบเป็นโครงถักกับความยาวของชิ้นส่วนนั้น สามารถเขียนเป็นรูปสมการได้ว่า

$$Z = \sum_{i=1}^n A_i L_i \quad ; i = 1, \dots, n \quad (5)$$

โดยที่ Z = ค่าฟังก์ชันเป้าหมาย (ปริมาตรของโครงถัก)
 A_i = พื้นที่หน้าตัดของโครงถักชิ้นส่วนที่ i
 L_i = ความยาวของชิ้นส่วนที่ i
 n = จำนวนชิ้นส่วนทั้งหมดของโครงถัก

ฟังก์ชันเป้าหมายนี้จะต้องมีค่าน้อยที่สุดโดยสอดคล้องได้ตามอสมการเงื่อนไขบังคับ (Constraint)

2.2.2 เงื่อนไขบังคับ (Constraint) หมายถึงข้อกำหนด กฎเกณฑ์ ที่ถูกกำหนดขึ้น เพื่อให้ได้มาซึ่งคำตอบสุดท้าย ในที่นี้หมายถึงขนาดของพื้นที่หน้าตัดแต่ละชิ้นของโครงถักข้อกำหนดโดยทั่วไปแล้วในการออกแบบโครงสร้าง โดยมากจะใช้ข้อกำหนดทางหน่วยแรงของทุก ๆ ชิ้นส่วนว่าจะต้องไม่เกินหน่วยแรงที่ยอมให้ (Allowable stress) ในโครงถักก็หมายถึง

หน่วยแรงดึง (Tensile stress) และหน่วยแรงอัด (Compressive stress) ส่วนหน่วยแรงที่ยอมให้ใช้งานได้นั้นจะ ได้มาจากวัสดุที่ใช้ทำชิ้นส่วนของโครงถัก ในที่นี้หมายถึงเหล็ก และได้จากข้อกำหนดมาตรฐานของ AISC (9) ข้อกำหนดที่สำคัญอีกอย่างหนึ่งก็คือการเปลี่ยนตำแหน่งของโครงสร้างที่ยอมให้เกิดขึ้นได้มากที่สุด ที่กล่าวมานี้เป็นเพียงส่วนเดียวของเงื่อนไขบังคับโดยทั่วไป เรียกว่าเงื่อนไขว่าเงื่อนไขทางพฤติกรรมโครงสร้าง (Behavior constraint)

เงื่อนไขบังคับที่จะเพิ่มเติมต่อไปนี้วิศวกรผู้ออกแบบจะประสบปัญหาขึ้นอยู่กับสมมติฐานคือออกแบบแล้วขนาดที่ต้องการไม่มีขายในท้องตลาดหรือได้ขนาดใหญ่หรือเล็กกว่ามาตรฐานของโรงงานผลิต ข้อจำกัดนี้เรียกว่าเงื่อนไขบังคับรอง (Side constraint) เงื่อนไขบังคับรองนี้จะช่วยแก้ปัญหาโดยนำขนาดที่ใหญ่ที่สุดและเล็กที่สุดไปควบคุมตัวแปรให้มีขนาดอยู่ในขอบเขตที่กำหนดไว้ซึ่งเรียกว่าขีดจำกัดบน (Upper bound) และขีดจำกัดล่าง (Lower bound) อีกแบบหนึ่งของเงื่อนไขบังคับรองนี้เราเรียกว่าขีดจำกัดการเคลื่อนตัว (Move limit) มีส่วนช่วยเหลือให้ความคลาดเคลื่อนเนื่องจากการสร้างอสมการเงื่อนไขบังคับเป็นเชิงเส้นตรงนั้นมีค่าน้อยลง เงื่อนไขบังคับต่าง ๆ ที่กล่าวมานี้จะกล่าวโดยละเอียดต่อไป

2.2.2.1 เงื่อนไขบังคับหน่วยแรง (Stress constraint) ตามแนวความคิดนั้น ค่าหน่วยแรงในส่วนทุกชิ้นส่วนในระบบโครงสร้างจะต้องมีค่าไม่เกินหน่วยแรงที่ยอมให้ สมมติฐานเบื้องต้นวัสดุที่ใช้ทำชิ้นส่วนนั้นเมื่อรับแรงกระทำยังคงพฤติกรรมยืดหยุ่นอยู่ ดังนั้นเราจะสามารถแปลงจากเงื่อนไขบังคับหน่วยแรงมาเป็นเงื่อนไขบังคับแรงได้

$$F^* \begin{cases} \leq & F_u^* & ; & F^o \geq 0 \\ \geq & -F_u^* & ; & F^o < 0 \end{cases} \quad (6)$$

- โดยที่ F^* = แรงในหน้าตัดที่ถูกเลือกใหม่
- F_u^* = แรงที่ยอมให้ใช้ได้ ในหน้าตัดที่ถูกเลือกใหม่
- F^o = แรงที่ได้จากการสมมติหน้าตัดแรกเริ่ม

แรงที่ยอมให้ใช้งานได้ในหน้าตัดที่ถูกเลือกใหม่ได้จากผลคูณระหว่างหน่วยแรงที่ยอมให้ใช้งานได้กับค่าพื้นที่หน้าตัดใหม่

$$F_u^* = f_u (A^o + \Delta A) \quad (7)$$

โดยที่ f_u = หน่วยแรงที่ยอมให้ใช้งานได้
 A^o = พื้นที่หน้าตัดเดิมของชิ้นส่วน
 ΔA = ผลต่างระหว่างพื้นที่หน้าตัดใหม่กับพื้นที่หน้าตัดเดิม

แรงในหน้าตัดที่ถูกเลือกใหม่ (F^*) หมายถึงแรงจากหน้าตัดเท่ากับผลต่างระหว่างแรงใหม่กับแรงเดิม เนื่องจากการเปลี่ยนพื้นที่หน้าตัดของชิ้นส่วนชิ้นนั้นในระบบโครงสร้าง แรงที่เปลี่ยนไปเล็กน้อย (ΔF_1) สามารถประมาณได้จากการเปลี่ยนไปเล็กน้อยของหน้าตัด (ΔA_1) โดยใช้อันดับแรกของอนุกรมเทเลอร์

$$\Delta F_1 = F_1 - F_1^o = \left(\frac{\partial F_1}{\partial A_1} \right) \Delta A_1 \quad (8)$$

โดยทั่วไปแล้วการเปลี่ยนแปลงแรงในชิ้นส่วน i มีผลเนื่องจากการเปลี่ยนแปลงไปของพื้นที่หน้าตัดทุกชิ้นในระบบโครงสร้าง ดังนั้นสมการ (8) เขียนใหม่ได้ว่า

$$\Delta F_1 = \sum_{j=1}^n \left(\frac{\partial F_1}{\partial A_j} \right) \Delta A_j \quad (9)$$

ดังนั้นแรงใหม่ในชิ้นส่วน i จะประมาณได้ดังนี้

$$F^* = F_1^o + \Delta F_1 = F_1^o + \sum_{j=1}^n \left(\frac{\partial F_1}{\partial A_j} \right) \Delta A_j \quad (10)$$



นำสมการ (7) และสมการ (10) แทนลงในสมการ (6) จะได้
ได้อสมการขอบเขตจำกัดสำหรับแรงในชั้นส่วน i

$$F_1^0 + \sum_{j=1}^n \left(\frac{\partial F_1}{\partial A_j} \right) \Delta A_j \begin{cases} \leq (f_1)_u (A_1^0 + \Delta A_1) & ; F_1^0 \geq 0 \\ \geq (f_1)_l (A_1^0 + \Delta A_1) & ; F_1^0 < 0 \end{cases} \quad (11)$$

2.2.2.2 เงื่อนไขบังคับการเปลี่ยนตำแหน่ง (Displacement constraint) เงื่อนไขบังคับนี้มีแนวคิดว่าการออกแบบที่บางครั้งจะมีปัญหาที่ผู้ออกแบบในกรณีที่มีการเปลี่ยนตำแหน่ง (Displacement) เกินขนาดที่ยอมให้เกิดขึ้นได้ ดังนั้นจึงได้นำขอบเขตนี้มาใส่ไว้เพื่อเป็นการควบคุมไม่ให้เกิดการเปลี่ยนตำแหน่งที่เกิดขึ้นจากการเลือกพื้นที่หน้าตัดของชั้นส่วนเกินขนาดที่ยอมให้เกิดขึ้นได้ โดยจะจำกัดเฉพาะตัวที่มีค่ามากที่สุดเท่านั้น

$$X^* \begin{cases} \leq X_u & ; X^0 \geq 0 \\ \geq X_l & ; X^0 < 0 \end{cases} \quad (12)$$

โดยที่ X^* = การเปลี่ยนตำแหน่งใหม่ (New displacement)
 X_u = การเปลี่ยนตำแหน่งที่ยอมให้เกิดขึ้นได้ (Allowable displacement)
 X^0 = การเปลี่ยนตำแหน่งเริ่มแรก (Initial displacement)

ค่าการเปลี่ยนตำแหน่งนี้สามารถหาค่าโดยประมาณโดยวิธีเดียวกับที่ใช้ในขอบเขตจำกัดหน่วยแรง

$$X^* = X^0 + \Delta X = X^0 + \sum_{j=1}^n \left(\frac{\partial X}{\partial A_j} \right) \Delta A_j \quad (13)$$

นำไปแทนลงในสมการ (12) จะได้

$$X^0 + \sum_{j=1}^n \left(\frac{\partial X}{\partial A_j} \right) \Delta A_j \begin{cases} \leq X_u & ; & X^0 \geq 0 \\ \geq X_l & ; & X^0 < 0 \end{cases} \quad (14)$$

2.2.2.3 เงื่อนไขบังคับรอง (Side constraints) ในทางปฏิบัติเงื่อนไขบังคับสูงสุดและต่ำสุดช่วยให้การออกแบบรวดเร็วขึ้นโดยมีขีดจำกัดบน (Upper bound) และขีดจำกัดล่าง (Lower bound) ค่าตอบสามารถเลือกได้ภายในเงื่อนไขบังคับที่เป็นขอบเขตที่ปรารถนาของผู้ออกแบบ

$$\begin{aligned} A_1 & \geq (LB)_1 \\ A_1 & \leq (UB)_1 \end{aligned} \quad (15)$$

โดยที่ A_1 = ตัวแปรที่ออกแบบหมายถึงพื้นที่หน้าตัดชิ้นส่วนของ โครงถักชิ้นส่วนที่ i
 $(LB)_1$ = ขีดจำกัดล่างของพื้นที่หน้าตัดชิ้นส่วนของ โครงถักชิ้นส่วนที่ i
 $(UB)_1$ = ขีดจำกัดบนของพื้นที่หน้าตัดชิ้นส่วนของ โครงถักชิ้นส่วนที่ i

เงื่อนไขบังคับทางพฤติกรรมโครงสร้าง (Behavior constraint) นั้นถูกทำให้เป็นเชิงเส้นโดยความจริงนั้นเป็นไรเชิงเส้น (Nonlinear) ดังนั้นสมการเงื่อนไขบังคับนี้จึงเป็นค่าที่ได้มาโดยประมาณ เงื่อนไขบังคับสุดท้ายที่จะกล่าวถึงนี้เรียกว่าขีดจำกัดการเคลื่อนตัว ซึ่งเป็นเงื่อนไขบังคับที่เป็นตัวช่วยให้ค่าความคลาดเคลื่อนลดน้อยลง โดยกำหนดหรือจำกัดเขตคำตอบแต่ละครั้ง เนื่องจากเงื่อนไขบังคับสร้างมาจากอันดับหนึ่งของอนุกรมเทเลอร์ เงื่อนไขบังคับที่ได้มานั้นจะใกล้ค่าจริงมาก เมื่อการสมมติคำตอบเริ่มแรกนั้นอยู่ในขอบเขตเดียวกันกับคำตอบในรอบถัดไป โดยวิธีจำกัดคำตอบไม่ให้ออกจากจุดเริ่มต้นมากนัก จะช่วยให้คำตอบซึ่งเคยมีความคลาดเคลื่อนมากกลับน้อยลง และเมื่อทำต่อไป เงื่อนไขบังคับเชิงเส้นจะนำไปสู่คำตอบที่เหมาะสมที่สุด ตัวอย่างเงื่อนไขบังคับ เช่น ถ้าใช้ขีดจำกัดการเคลื่อนตัว (Move limit) = 0.1

$$M_L = 0.1$$

$$U_1 \geq 1 - M_L = 0.9$$

(16)

$$U_1 \leq 1 + M_L = 1.1$$

โดยที่ M_L = ขีดจำกัดการเคลื่อนตัว (Move limit)

U_1 = สัมประสิทธิ์ตัวคูณกับพื้นที่หน้าตัดเก่าเป็นพื้นที่หน้าตัดใหม่ในชั้นส่วน i

จากการศึกษาของ Kirsch (13) ได้แนะนำไว้ว่าถ้าใช้ค่าขีดจำกัดการเคลื่อนตัวสูงหมายถึงยอมให้มีการเคลื่อนตัวจากจุดเดิมได้มาก จะทำให้การเข้าสู่คำตอบเร็วขึ้นแต่จะได้คำตอบคลาดเคลื่อนไปจากจุดที่เหมาะสมที่สุดจริง (True optimum) และถ้าใช้ค่าขีดจำกัดการเคลื่อนตัวต่ำ ขั้นตอนการกระทำซ้ำจะต้องมากรอบขึ้น

เพื่อเป็นการแก้ปัญหาทั้งสองนี้จึงได้ใช้สมการสำหรับค่าขีดจำกัดการเคลื่อนตัวในแต่ละรอบการกระทำซ้ำดังนี้

$$M_L = \frac{1}{1 + C_y} \quad (17)$$

โดยที่ C_y = จำนวนรอบที่กระทำซ้ำ (Iterative cycle)

จะเห็นว่าเมื่อใช้ค่าขีดจำกัดการเคลื่อนตัวตามสมการนี้ เมื่อจำนวนรอบน้อยการเข้าสู่คำตอบจะเร็ว และเมื่อจำนวนรอบมากขึ้นความคลาดเคลื่อนจากคำตอบจะน้อยลง จึงสามารถแก้ปัญหาทั้งสองได้

2.3 การหาค่าเงื่อนไขบังคับทางพฤติกรรมโครงสร้างเชิงเลข (Numerical evaluation of behavior constraints)

การหาค่าตัวเลขที่สัมพันธ์กับพฤติกรรมโครงสร้างนั้น ต้องเริ่มต้นจากการวิเคราะห์โครงสร้างที่ได้สมมุติพื้นที่หน้าตัดของ โครงถักเสียก่อน เพื่อเป็นข้อมูลเบื้องต้นที่จะนำไปหาเงื่อนไขบังคับต่อไป สำหรับงานวิจัยนี้วิธีวิเคราะห์โครงสร้างใช้วิธีการเปลี่ยนตำแหน่ง (Displacement method)

การวิเคราะห์ตามวิธีนี้สามารถแสดงได้ตามลำดับดังนี้

$$P = A F \quad (\text{สมการสมดุลย์}) \quad (18)$$

$$F = S \epsilon \quad (\text{สมการหน่วยแรง - ความเครียด}) \quad (19)$$

$$\epsilon = A^t X \quad (\text{สมการการเข้ารูปร่าง}) \quad (20)$$

โดยการแทนค่าสมการ (20) ลงในสมการ (19) แรงที่ต้องการสามารถแสดงในรูปของการเปลี่ยนตำแหน่งภายนอก (External displacement) ได้ดังนี้

$$F = S A^t X \quad (21)$$

เมื่อแทนค่าสมการ (21) ลงในสมการ (18) น้ำหนักที่กระทำภายนอกจะแสดงได้ในรูปของการเปลี่ยนตำแหน่งภายนอก ดังนี้

$$P = A S A^t X \quad (22)$$

$$\text{ให้ } K = A S A^t \quad (23)$$

$$K = \text{สติเฟเนสเมตริกซ์ของของโครงสร้าง}$$

ดังนั้นสมการ (22) เขียนใหม่ได้ดังนี้

$$P = K X \quad (24)$$

เมื่อผกผันสตีเฟนสเมตริกซ์ (K) จะได้คำตอบเป็นการเปลี่ยนตำแหน่งภายนอก

$$X = K^{-1}P \quad (25)$$

เมื่อใช้สมการที่ (21) โดยแทนค่าการเปลี่ยนตำแหน่งภายนอกเข้าไปจะได้คำตอบแรงภายในที่ต้องการ

ในการหาสมการเงื่อนไขบังคับนั้นตามที่ได้กล่าวมาก่อนหน้านี้แล้วก็โดยการหาค่าที่ได้จากอนุพันธ์ย่อย (Partial derivative) ของแรงภายในและการเปลี่ยนตำแหน่งเมื่อเปลี่ยนแปลงตัวแปรในการออกแบบ การหาค่านี้ทำได้โดยหาว่ามีแรงและการเปลี่ยนตำแหน่งเพิ่มขึ้นหรือลดลงเท่าไรเมื่อเพิ่มขนาดพื้นที่หน้าตัดของชิ้นส่วนที่ละชิ้นจนครบทุกชิ้น โดยการใช้เมตริกซ์จะได้ว่า

$$P = A (F + \Delta F) \quad (26)$$

$$(F + \Delta F) = (S + \Delta S)(\epsilon + \Delta\epsilon) \quad (27)$$

$$(\epsilon + \Delta\epsilon) = A^{-1}(X + \Delta X) \quad (28)$$

โดยที่	ΔF	=	เมตริกซ์ของแรงภายในที่เปลี่ยนแปลงไปเมื่อเปลี่ยนแปลงตัวแปร
	ΔS	=	สัมประสิทธิ์เมตริกซ์การเปลี่ยนตัวแปรที่ใช้ในการออกแบบเพียงตัวเดียวนอกนั้นเป็นศูนย์หมด
	$\Delta\epsilon$	=	เมตริกซ์การเปลี่ยนแปลงการยึดหดของชิ้นส่วนเนื่องจากการเปลี่ยนแปลงตัวแปรออกแบบ

$\Delta X =$ เมตริกซ์การเปลี่ยนแปลงการเปลี่ยนตำแหน่งภายนอกเนื่องจากการเปลี่ยนแปลงตัวแปรออกแบบ

เมื่อแทนสมการ (28) ลงในสมการ (27) จะได้ว่า

$$(F + \Delta F) = (S + \Delta S)A^t(X + \Delta X) \quad (29)$$

แทนค่าสมการ (29) ลงในสมการ (26) ได้ว่า

$$P = A(S + \Delta S)A^t(X + \Delta X) \quad (30)$$

ให้ $\Delta K = A \Delta S A^t$ สมการ (30) จะเป็นดังนี้

$$P = (K + \Delta K)(X + \Delta X) \quad (31)$$

ขยายสมการ (31) จะได้

$$P = K X + K \Delta X + \Delta K X + \Delta K \Delta X \quad (32)$$

นำ $P = K X$ ลบออกจากสมการ (32) และตัด $\Delta K \Delta X$ ทิ้งเนื่องจากมีค่าน้อยมากและยังเป็นสมการกำลังสองซึ่งใช้ไม่ได้กับระบบเชิงเส้น

$$0 = \Delta K X + K \Delta X \quad (33)$$

จากสมการ (33) จะสามารถประมาณการเปลี่ยนแปลงการเปลี่ยนตำแหน่งเนื่องจากการเปลี่ยนแปลงตัวแปรออกแบบได้ดังนี้

$$\Delta X = -K^{-1} \Delta K X \quad (34)$$



หาแรงที่เปลี่ยนแปลงไปเนื่องจากการเปลี่ยนแปลงตัวแปรออกแบบที่ละตัว ขยาย
สมการ (29)

$$(F + \Delta F) = S A^t X + S A^t \Delta X + \Delta S A^t X + \Delta S A^t \Delta X \quad (35)$$

จากสมการ (35) เห็นได้ว่า $\Delta S A^t \Delta X$ มีค่าน้อยมากสามารถตัดส่วนนี้ออก
นำสมการ (21) ลบออก จะได้แรงที่เปลี่ยนแปลงไปจากเดิม

$$\Delta F = S A^t \Delta X + \Delta S A^t X \quad (36)$$

จากสมการ (36) สังเกตได้ว่าแรงที่เปลี่ยนแปลงจากเดิม (ΔF) นี้มีส่วนประกอบที่สำคัญอยู่สองพจน์ พจน์แรกนั้นแทนการเปลี่ยนแปลงของแรงเนื่องจากการเปลี่ยนแปลงการเปลี่ยนตำแหน่ง พจน์ที่สองนั้นเป็นผลจากตัวแปรในการออกแบบเปลี่ยนแปลงไปและจะมีค่าเท่ากับแรงเบื้องต้น ($S A^t X$) คูณด้วยเปอร์เซ็นต์การเปลี่ยนแปลง ($\Delta S/S$)

วิธีนี้จะหาค่าการเปลี่ยนตำแหน่งและแรงได้สะดวกสบายโดยใช้วิธีการรวมสติฟเนสโดยตรง (Direct stiffness method) ในการวิเคราะห์โครงสร้างเบื้องต้น (Initial system) ΔK นั้นแทนสติฟเนสเมตริกซ์ของชิ้นส่วนที่ถูกเปลี่ยนแปลงไป

สังเกตว่าสมการ (34) และสมการ (36) นั้นเป็นสมการที่ตัดพจน์เมตริกซ์อันดับที่สองออก เพื่อแสดงว่าสมการ (34) และ (36) ยังคงนำไปใช้งานได้โดยไม่เสียหลักการสำคัญทางกลศาสตร์ คือสภาวะสมดุลย์ของโครงสร้าง โดยการคูณ ΔF ด้วยเมตริกซ์สถิติ A ซึ่งได้จากรูปทรงเรขาคณิตของโครงสร้าง ผลคูณของเมตริกซ์สองเมตริกซ์นี้จะได้น้ำหนักกระทำภายนอกที่เปลี่ยนแปลงจากน้ำหนักเดิมไป (ΔP) ถ้าโครงสร้างอยู่ในสภาวะสมดุลย์แล้ว ΔP จะต้องมีค่าเป็นศูนย์

$$\Delta P = A \Delta F = A S A^t \Delta X + A \Delta S A^t X$$

$$\Delta P = A \Delta F = K(-K^{-1})\Delta K X + \Delta K X$$

$$= (-I)\Delta K X + \Delta K X = -\Delta K X + \Delta K X = 0$$

สมการ (34) และสมการ (36) สามารถนำไปใช้สร้างสมการเงื่อนไขบังคับการเปลี่ยนแปลงตำแหน่งและหน่วยแรงได้ เนื่องจากสมการทั้งคู่เป็นสมการเชิงเส้นซึ่งเกิดจากการเปลี่ยนแปลงตัวแปรในการออกแบบทีละตัว ดังนั้นจะเป็นการสะดวกมากถ้าจะเปลี่ยนแปลงตัวแปรมากขึ้นจากเดิม 100% หรือให้ $\Delta A_j = A_j$ จากนั้นเมื่อกำหนดตัวแปรในการออกแบบแล้ว จำเป็นจะต้องใช้ U_j เป็นสัมประสิทธิ์ตัวคูณกับพื้นที่หน้าตัดเก่า

$$(A_j + \Delta A_j) = A_j (1 + \Delta A_j / A_j) = (U_j A_j) = A_{j\text{new}}$$

ฟังก์ชันเป้าหมายจะกลายเป็น

$$Z = \sum_{i=1}^n A_i^0 L_i U_i \quad (37)$$

U_j = อัตราส่วนในการเปลี่ยนแปลงจากพื้นที่หน้าตัดเดิม ไป เป็นพื้นที่หน้าตัดใหม่

ดังนั้นจากสมการ (11) สามารถนำมาเขียนใหม่ได้ว่า

$$\sum_{j=1}^n \Delta F_{1j} \left(\frac{\Delta A_j}{A_j} \right) + F_1^0 \begin{cases} \leq (f_1)_a A_1^0 \left(1 + \frac{\Delta A_1}{A_1} \right) & ; F_1^0 \geq 0 \\ \geq (f_1)_a A_1^0 \left(1 + \frac{\Delta A_1}{A_1} \right) & ; F_1^0 \leq 0 \end{cases} \quad (38)$$

ถ้าให้ f_1 เป็นหน่วยแรงที่เกิดขึ้นในส่วนหนึ่งของโครงถักที่เมื่อเปลี่ยนพื้นที่หน้าตัดใหม่

$$\sum_{j=1}^n \Delta F_{1j} (U_j - 1) + F_1^{\circ} = (f_1) A_1^{\circ} U_1 \quad (39)$$

$$\begin{aligned} (f_1) &= \frac{F_1^{\circ} + \sum_{j=1}^n \Delta F_{1j} (U_j - 1)}{U_1 A_1^{\circ}} \\ &= \frac{F_1^{\circ} + \sum_{j=1}^n \Delta F_{1j} * U_j - \sum_{j=1}^n \Delta F_{1j}}{U_1 A_1^{\circ}} \\ &= \frac{F_1^{\circ} + \sum_{j=1}^n \Delta F_{1j} * U_j}{U_1 A_1^{\circ}} \quad (40) \end{aligned}$$

โดยที่ F_1° เป็นแรงในการออกแบบแรกเริ่ม เทอม $\sum_{j=1}^n \Delta F_{1j}$ มีค่าเท่ากับศูนย์เนื่องจากการเพิ่มขึ้นของหน้าตัด 100% ทุก ๆ ชิ้นส่วนซึ่งทำให้ $j=1$ สติฟเนสของโครงสร้างอยู่ในอัตราคงเดิม ดังนั้นแรงจึงหักล้างกันกลายเป็นศูนย์

ถ้า f_c เป็นหน่วยหน่วยแรงดึงที่เกิดขึ้นในชิ้นส่วน

$$f_c \leq f_p \quad (41)$$

ถ้า f_c เป็นหน่วยแรงอัดที่เกิดขึ้นในชิ้นส่วน

$$f_c \geq f_p \quad (42)$$

โดยที่ f_p = หน่วยแรงที่ยอมให้เกิดขึ้นได้

ถ้าชิ้นส่วนนั้นรับแรงดึง อสมการเงื่อนไขข้างค้ำที่เขียนจากสมการ (40) จะเป็นดังนี้

$$\frac{F_1 + \sum_{j=1}^n \Delta F_{1j} * U_j}{U_1 A_1^0} \leq f_p \quad (43)$$

หรือ

$$\sum_{j=1}^n \Delta F_{1j} * U_j - f_p A_1^0 U_1 \leq -F_1^0 \quad (44)$$

ถ้าชิ้นส่วนนั้นรับแรงอัด อสมการเงื่อนไขข้างค้ำที่เขียนจากสมการ (40) จะเป็นดังนี้

$$\sum_{j=1}^n \Delta F_{1j} * U_j - f_p A_1^0 U_1 \geq -F_1^0 \quad (45)$$

เอาลบคูณตลอด

$$- \sum_{j=1}^n \Delta F_{1j} * U_j + f_p A_1^0 U_1 \leq F_1^0 \quad (46)$$

สังเกตสมการ (44) จะเห็นว่า f_{pt} นั้นหมายถึงหน่วยแรงดึงที่ยอมให้ใช้งานได้ สำหรับองค์อาคารรับแรงดึงจากมาตรฐาน AISC 1984 (9)

$$f_{pt} = 0.6f_y \quad (47)$$

โดยที่ f_y = หน่วยแรงดึงคลากของเหล็ก

และเพื่อป้องกันอัตราส่วนความชลุดมากเกินไปจึงใช้เกณฑ์การออกแบบด้านสตีฟเนสควม

คุดดังนี้

$$\text{สำหรับองค์อาคารหลัก} \quad L/r \leq 240 \quad (48)$$

โดยที่ L = ความยาว
 r = รัศมีจายเรชั่น

ดังนั้นสมการ (44) นำมาเขียนใหม่ได้ว่า

$$\sum_{j=1}^n \Delta F_{1j} * U_j - f_{pt} A_1^o U_1 \leq -F_1^o$$

หรือ

(49)

$$\sum_{j=1}^n \Delta F_{1j} * U_j - 0.6 * f_y A_1^o U_1 \leq -F_1^o$$

เห็นได้ว่า f_{pt} นั้นขึ้นอยู่กับ f_y ซึ่งเป็นค่าคงที่ ดังนั้นเงื่อนไขบังคับหน่วยแรงขององค์อาคารรับแรงดึงจึงไม่เป็นปัญหา

สังเกตสมการ (46) จะเห็นว่า f_p นี้หมายถึงหน่วยแรงอัดที่ยอมให้ใช้งานได้ สำหรับองค์อาคารรับแรงอัด งานวิจัยนี้ใช้มาตรฐาน AISC 1984 (9) ควบคุมหน่วยแรงอัด ซึ่งมีรายละเอียดดังต่อไปนี้

องค์อาคารรับแรงอัด

บนพื้นที่หน้าตัดทั้งหมดขององค์อาคารรับแรงอัดที่รับน้ำหนักตามแนวแกนเพียงอย่างเดียว เมื่ออัตราส่วนความชลูด (kL/r) ค่าที่มากที่สุดบนความยาวที่ไม่ถูกยึดรั้ง มีค่าน้อยกว่า C_c หรืออยู่ในช่วงที่เรียกว่าการโก่งเดาะเลขช่วงอีลาสติก หน่วยแรงอัดที่ยอมให้

$$f_{pc} = \frac{\left[1 - \frac{(kL/r)^2}{2 C_c^2} \right] f_y}{F.S} \quad (50)$$

$$F.S = \frac{5 + 3(kL/r) - \frac{(kL/r)^3}{8 C_c^3}}{3 + \frac{3(kL/r)}{8 C_c}}$$

โดยที่ $C_c = \frac{2 \pi^2 E}{F_y}$

และเมื่ออัตราส่วนความชลูด (kL/r) มากกว่า C_c หรืออยู่ในช่วงที่เรียกว่า การโก่งเดาะช่วงอีลาสติก หน่วยแรงอัดที่ยอมให้

$$f_{pc} = \frac{12 \pi^2 E}{23(kL/r)^2} \quad (51)$$

อัตราส่วนความชลูดสูงสุด

สำหรับองค์อาคารรับแรงอัดอัตราส่วนความชลูดต้องไม่เกิน

$$L/r \leq 200 \quad (52)$$

สมการ (52) สามารถนำมาควบคุม ชีตจำกัดล่าง

จากสมการ (46) ลองกลับมาพิจารณาถ้าในกรณีซึ่งส่วนนั้นรับแรงอัดจะเห็นได้ว่า f_u นั้นจะมีค่าไม่คงที่ขึ้นอยู่กับรัศมีไจเรชันของหน้าตัดใหม่ซึ่งยังไม่ทราบว่าเป็นเท่าใด ดังนั้นจะเห็นว่าตัวแปรในสมการจะมีสองตัวในพจน์เดียว เข้าลักษณะของโปรแกรมไร้เชิงเส้น งานวิจัยของ Romstad และ Wang (3) นั้นให้ค่า f_u เป็นค่าคงที่ทั้งชั้นส่วนรับแรงอัดและชั้นส่วนรับแรงดึง ในทางปฏิบัตินั้นเป็นไปได้สำหรับชั้นส่วนรับแรงอัด จากงานวิจัยของ Lapay และ Goble (4) ได้ให้ค่าประมาณของหน่วยแรงอัด โดยให้ความสัมพันธ์ระหว่างรัศมีไจเรชันกับพื้นที่หน้าตัด เป็นความสัมพันธ์เชิงเส้น

$$f_u = \frac{\pi^2 E K_g A}{L^2} \quad (53)$$

โดยที่ f_u = หน่วยแรงอัดออกออยเลอร์
 A = พื้นที่หน้าตัดของชั้นส่วน โครงถัก
 K_g = สัดส่วนความสัมพันธ์ระหว่างรัศมีไจเรชันกับพื้นที่หน้าตัด
 $(r^2 = K_g A)$

และจากงานวิจัยของ Casis และ Sepulveda (7) ก็ได้ให้ความสัมพันธ์ระหว่างรัศมีไจเรชันกับพื้นที่หน้าตัดเป็นความสัมพันธ์เชิงเส้น เช่นเดียวกัน

ในการออกแบบแรกเริ่มนั้นยังไม่รู้ค่าแรงในชั้นส่วนต่าง ๆ จึงต้องสุ่มขนาดหน้าตัดของชั้นส่วน การสุ่มขนาดในรอบแรกควรจะถูกควบคุมด้วยอัตราส่วนความชลุดสูงสุด

สมการ (50) และ (51) ซึ่งเป็นข้อกำหนดตามมาตรฐาน AISC 1984 (9) สำหรับองค์อาคารรับแรงอัดตามแนวแกนเพียงอย่างเดียว จะเห็นว่าสมการ (51) นั้นได้มา

จากสมการของออยเลอร์

$$P_u = \frac{\pi^2 E I_u}{(kL)^2} \quad (54)$$

โดยที่ P_u = แรงอัดตามแนวแกนของออยเลอร์
 I_u = โมเมนต์อินเนอร์เซีย
 k = สัมประสิทธิ์ความยาวประสิทธิผล
 $= 1$ (ปลายทั้งสองข้างเป็นแบบยึดหมุน)

สำหรับงานวิจัยนี้เป็นงานวิจัยโครงถักจึงใช้ค่า $k = 1$ สมการ (54) จะเป็น

$$P_u = \frac{\pi^2 E I_u}{L^2} \quad (55)$$

หน่วยแรงอัดตามแนวแกนของออยเลอร์จะเป็น

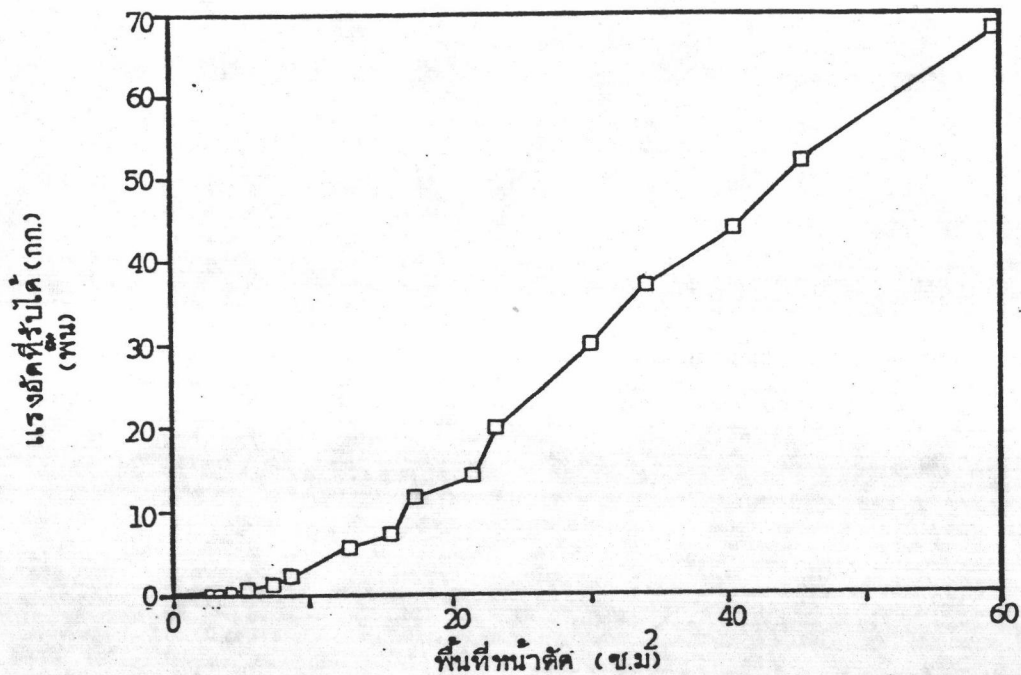
$$f_u = \frac{\pi^2 E r^2}{L^2} \quad (56)$$

พิจารณาสมการ (54) จะเห็นว่า ความสามารถในการรับแรงอัดตามแนวแกนของชิ้นส่วนที่ออกแบบจะมีค่าเพิ่มขึ้นได้ก็ต่อเมื่อมีค่าโมเมนต์อินเนอร์เซียเพิ่มขึ้น

เมื่อพิจารณาสมการ (51) กับสมการ (56) เห็นได้ว่าน้ำหนักอัดที่รับได้จะเป็นสัดส่วนโดยตรงกับค่าโมเมนต์อินเนอร์เซีย สรุปได้ว่าในช่วงอีลาสติคน้ำหนักที่รับได้ตามมาตรฐาน AISC 1984 (9) ขึ้นอยู่กับค่าโมเมนต์อินเนอร์เซีย

สำหรับสมการ (50) หน่วยแรงอัดยังคงขึ้นอยู่กับค่าโมเมนต์อินเนอร์เซียแต่จะมีเส้นโค้งกลับทิศกับสมการ (51) คือเมื่ออัตราส่วนความขรุขระน้อยกว่า C_c หน่วยแรงอัดที่ยอมรับให้จะ

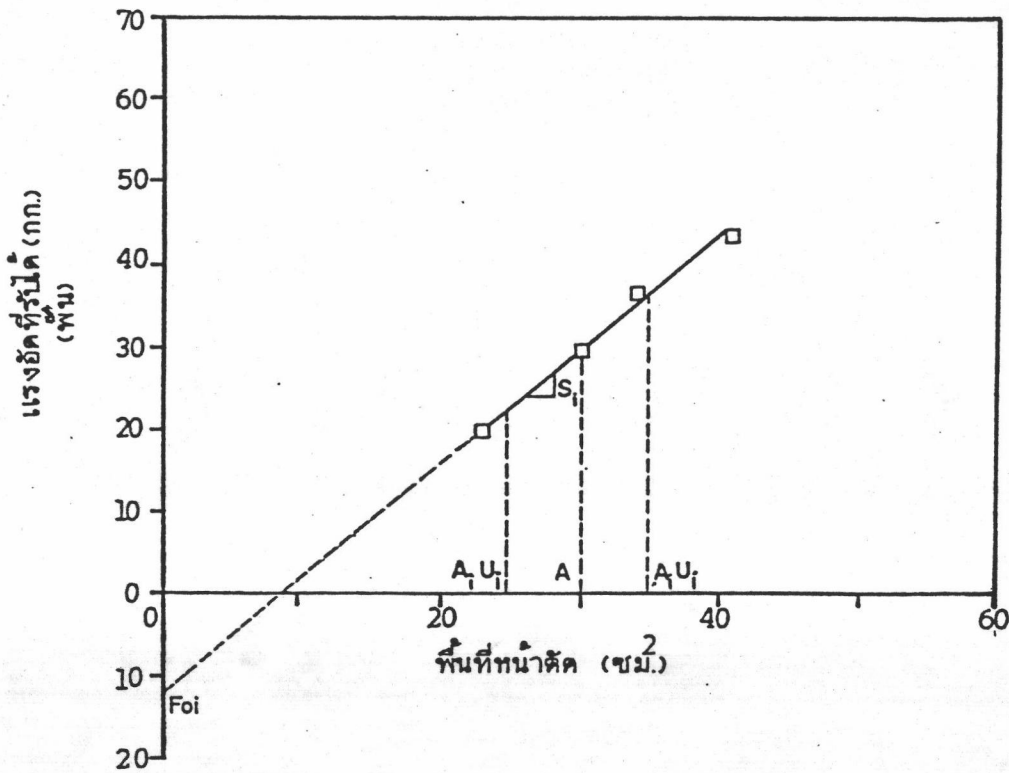
มีค่าเปลี่ยนแปลงไม่มาก และทำให้น้ำหนักอัดที่รับได้ไม่ขึ้นอยู่กับค่าโมเมนต์อินเนอร์เซียมากนัก แต่จะขึ้นอยู่กับค่าพื้นที่หน้าตัดมากกว่า ถ้าอัตราส่วนความชลุดน้อยลงเท่าใดอิทธิพลนี้ก็จะเพิ่มขึ้น



รูปที่ 2.1 ความสัมพันธ์ระหว่างแรงกับพื้นที่หน้าตัด

สำหรับงานวิจัยนี้องค์อาคารรับแรงอัดจะถูกจัดให้เลือกหน้าตัดที่มีประสิทธิภาพมาใช้งาน หน้าตัดที่มีประสิทธิภาพนี้หมายถึงเมื่อมีพื้นที่หน้าตัดมากขึ้นความสามารถในการรับแรงอัดจะมากขึ้น ด้วย ดังรูปที่ 2.1

เห็นได้ว่าความสัมพันธ์ของความสามารถรับแรงอัดกับพื้นที่หน้าตัดนั้นมีความสัมพันธ์ใกล้เคียงกับเส้นตรง แต่ยังมี ความคลาดเคลื่อนอยู่ เพื่อปรับปรุงค่าความคลาดเคลื่อนนี้ให้น้อยลง จึงใช้ประโยชน์ขีดการเคลื่อนตัว โดยหาความสัมพันธ์เชิงเส้นของความสามารถรับแรงอัดกับพื้นที่หน้าตัด โดยวิธี กำลังสองน้อยสุด (Least square) ภายในช่วงขีดการเคลื่อนตัว ดังรูปที่ 2.2



รูปที่ 2.2 ความสัมพันธ์ระหว่างแรงกับพื้นที่หน้าตัดในช่วงขีดการเคลื่อนตัว

โดยวิธีการนี้เราสามารถเปลี่ยนเงื่อนไขบังคับไว้เชิงเส้น (Nonlinear constraints) เป็นเชิงเส้นได้โดยกลับมาพิจารณาสมการ (46)

$$- \sum_{j=1}^n \Delta F_{1j} * U_j + f_{pc} A_1^o U_1 \leq F_1^o \tag{57}$$

จะเห็นว่า f_{pc} ในสมการเป็นค่าไม่คงที่แต่จากกราฟในรูปที่ 2 พอดีจะทำนายพจน์ที่ 2 ทางขวามือได้ว่า

$$f_{pc} A_1^o U_1 = F_1 \tag{58}$$

เมื่อหาค่าจากกราฟรูปที่ 2.2 จะได้ว่า

$$F_1 = F_{O1} + U_1 S_1 A_1^o \quad (59)$$

โดยที่ F_{O1} = ระยะเวลาตัดแกนแรง

S_1 = ความชันของเส้นความสัมพันธ์

นำสมการ (59) แทนลงในสมการ (58)

$$- \sum_{j=1}^n \Delta F_{1j} * U_j + U_1 S_1 A_1^o \leq F_1^o - F_{O1} \quad (60)$$

ดังนั้นสมการ (58) สามารถใช้ในการควบคุมน้ำหนักโก่งเดาะได้

ในการออกแบบแรกเริ่มนั้นยังไม่รู้ว่าชิ้นส่วนไหนรับแรงดึงและชิ้นส่วนไหนรับแรงอัด ดังนั้นจึงให้ใช้ชิ้นส่วนที่มีรัศมีจําเร้นน้อยที่สุดตามมาตรฐาน AISC 1984 (9) และเมื่อได้ทำการวิเคราะห์โครงสร้างแล้วจึงรู้ว่าชิ้นส่วนใดบ้างรับแรงดึงและชิ้นส่วนใดบ้างรับแรงอัดแล้วจึงนำค่าอัตราส่วนความขลุ่ยสูงสุดเข้าควบคุมให้ถูกต้องตามชนิดของแรง

เงื่อนไขบังคับสำหรับการเปลี่ยนตำแหน่งสมการ (34) ในทำนองเดียวกับขอบเขตจำกัดแรงหรือเงื่อนไขบังคับหน่วยแรงสามารถเขียนใหม่ได้ว่า

$$\Delta X_{\max} = - (K^{-1}) \sum_{j=1}^n \Delta K_j X = - X_{\max} \quad (61)$$

ผลลัพธ์ข้างบนนี้เมื่อเราเพิ่มทุกชิ้นขึ้น 100% การเปลี่ยนตำแหน่งในระบบจะถูกหักล้างกลายเป็นศูนย์ จากผลลัพธ์นี้แสดงให้เห็นถึงความไม่ถูกต้องเห็นได้ชัดว่าการตัดพจน์อันดับ

สองออกจากสมการ (32) นั้นมีผลอย่างมากกับสมการการเปลี่ยนตำแหน่ง อย่างไรก็ตาม เนื่องจากมีสมการเงื่อนไขบังคับ (Side constraints) อยู่ทำให้คำตอบที่ได้จะไม่ไกลจากตัวเดิมมากนัก อาจประมาณได้ว่า

$$\sum_{j=1}^n \Delta X_{\max} * U_j \begin{cases} \leq X_u - 2 X_{\max}^0, & X_{\max}^0 \geq 0 \\ \geq X_u - 2 X_{\max}^0, & X_{\max}^0 < 0 \end{cases} \quad (62)$$

เนื่องจากการสร้างฟังก์ชันเป้าหมาย และสมการเงื่อนไขบังคับทางพฤติกรรมโครงสร้างเป็นค่าที่ได้มาโดยประมาณ ดังนั้นจึงจำเป็นต้องกระทำซ้ำขั้นตอนการดังกล่าวหลายรอบดังรูปที่ 2.3 จากนั้นเพื่อเป็นการตรวจสอบการเข้าสู่คำตอบหรือจะเรียกว่า การเข้าสู่จุดเหมาะที่สุด (Convergence) งานวิจัยนี้ใช้สมการที่แนะนำโดย Jacoby และ Kowalik และ Pizzo (11) โดยการเปรียบเทียบความยาวของค่าประจำ (Norm Length) สองค่า

$$\frac{\|X^{k+1} - \hat{X}\|}{\|X^k - \hat{X}\|} = C \quad (63)$$

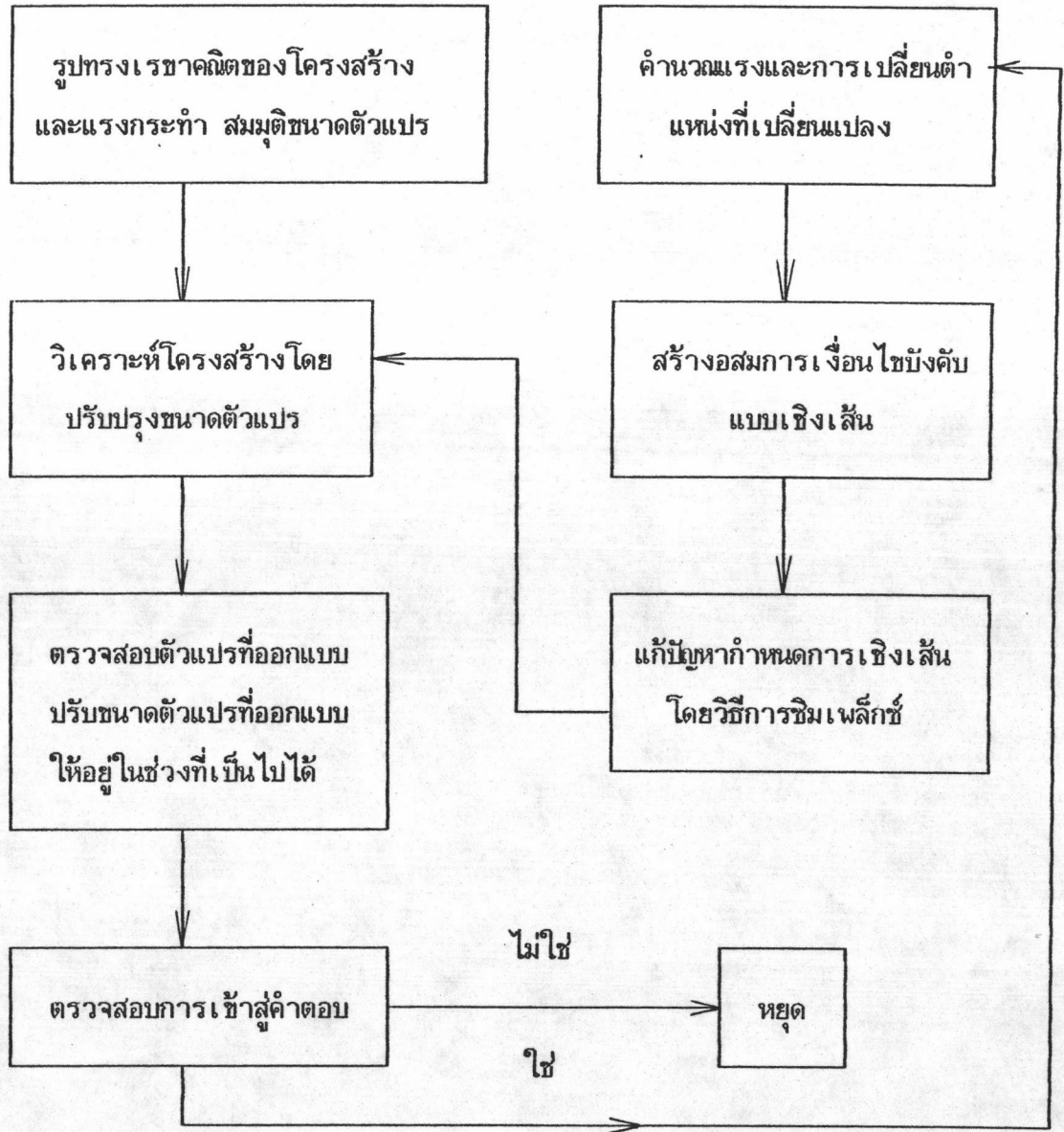
ในที่นี้ X = จุดพิกัดใน n มิติ
 \hat{X} = หมายถึงค่าของ $A_1^{-1} L_1$ ที่เป็นคำตอบอย่างเหมาะที่สุด
 X^k = หมายถึงค่าของ $A_1^k L_1$ ที่ได้จากการทำซ้ำรอบที่ k
 X^{k+1} = หมายถึงค่าของ $A_1^{k+1} L_1$ ที่ได้จากการทำซ้ำรอบที่ $k + 1$

ดังนั้นจะเห็นว่าถ้าพิกัด X^{k+1} อยู่ใกล้พิกัดคำตอบมากกว่าพิกัด X^k แสดงว่าฟังก์ชันยังคงเข้าสู่คำตอบอยู่ (Converge) ในกรณีนี้ ค่า $C < 1$ ถ้าในกรณีค่า $C > 1$ ให้หยุดทำงาน คำตอบจะเป็น \hat{X} พิกัดสุดท้ายที่ยังเข้าสู่คำตอบ

เมื่อสร้างสมการเงื่อนไขบังคับได้ทั้งหมดแล้ว จึงใช้กำหนดการเชิงเส้นออกแบบชิ้นส่วนโครงสร้างได้อย่างรวดเร็วและประหยัดจากตารางหลักมาตรฐาน ตามสมมติฐาน

ข้างต้นของงานวิจัยนี้ โดยใช้ค่าประมาณนั้น สามารถใช้คอมพิวเตอร์ช่วยในการแก้ปัญหาโดยใช้รูปแบบเมตริกซ์ตามสมการต่าง ๆ ได้

ลำดับขั้นตอนการคำนวณ เขียนเป็นแผนภูมิได้ดังนี้



รูปที่ 2.3 แผนภูมิขั้นตอนการคำนวณ

2.5 การใช้ชิ้นส่วนเหมือนกัน (Grouping of elements)

กรณีนี้ในทางปฏิบัติแล้วการใช้ชิ้นส่วนให้เหมือนกันนั้นทำให้สะดวกในการติดตั้ง การควบคุมการก่อสร้าง และการสั่งซื้อวัสดุ เป็นการลดค่าใช้จ่ายในการบริหารลงได้มาก งานวิจัยนี้จึงจัดให้ผู้ใช้สามารถเลือกเป็นกลุ่ม ๆ เป็นชุด ๆ สมการ (37) สามารถลดขนาดลงได้โดยอัตโนมัติ

$$Z = \sum_{i=1}^{ng} A_1^0 L_1 U_1 \quad (66)$$

โดยที่ ng = จำนวนชุดพื้นที่หน้าตัด
 A_1^0 = พื้นที่หน้าตัดเดิมในแต่ละชุด
 L_1 = ความยาวของชิ้นส่วนที่อยู่ในชุดนั้น (กรณีมีหลายชิ้นให้นำความยาวมารวมกัน)
 U_1 = อัตราส่วนการเปลี่ยนแปลงพื้นที่หน้าตัดเดิมไปเป็นพื้นที่หน้าตัดใหม่ของชุดนั้น ๆ

จะเห็นว่าพื้นที่หน้าตัดเดิมในแต่ละชุดจะมีค่าเท่ากัน แต่มีหลายชิ้นส่วน ดังนั้นชุดหนึ่งจะมีพื้นที่หน้าตัดเพียงตัวเดียว แต่ความยาวของชิ้นส่วนแต่ละชิ้นในชุดนั้น ๆ ย่อมมีหลายค่าแน่นอน เพราะชิ้นส่วนแต่ละชิ้นในชุดเดียวกันความยาวอาจไม่เท่ากัน และตัวสุดท้ายในสมการ (66) ค่าอัตราส่วนการเปลี่ยนแปลงจากพื้นที่หน้าตัดเดิมไปเป็นพื้นที่หน้าตัดใหม่ย่อมมีค่าเดียวในชุดหนึ่ง ๆ

ดังนั้นสรุปได้ว่าทางขวาของสมการ (66) จะมีจำนวนพจน์รวมกันแบบเชิงเส้นตรงอยู่เท่ากับจำนวนชุดของพื้นที่หน้าตัด เพราะฉะนั้นจากเดิมที่จำนวนตัวแปรมีค่าเท่ากับจำนวนชิ้นส่วน ก็จะลดลงเหลือเพียงจำนวนชุดของพื้นที่หน้าตัดเท่านั้น

เมื่อเปลี่ยนแปลงฟังก์ชันเป้าหมายจากพื้นที่หน้าตัดของชิ้นส่วนแต่ละชิ้นมาเป็นพื้นที่หน้าตัด



2.5 การที่ใช้ชิ้นส่วนเหมือน ๆ กัน (Grouping of Elements)

กรณีนี้ในทางปฏิบัติแล้วการใช้ชิ้นส่วนให้เหมือน ๆ กันนั้นทำให้สะดวกในการติดตั้ง การควบคุมการก่อสร้าง และการสั่งซื้อวัสดุ เป็นการลดค่าใช้จ่ายในการบริหารลงได้มาก งานวิจัยนี้จึงจัดจั้งจัดให้ผู้ใช้สามารถเลือกเป็นกลุ่ม ๆ เป็นชุด ๆ สมการ (37) สามารถลดขนาดลงได้โดยอัตโนมัติ

$$Z = \sum_{i=1}^{ng} A_1^0 L_1 U_1 \quad (66)$$

โดยที่ ng = จำนวนชุดพื้นที่หน้าตัด
 A_1^0 = พื้นที่หน้าตัดเดิม ในแต่ละชุด
 L_1 = ความยาวของชิ้นส่วนที่อยู่ในชุดนั้น (กรณีมีหลายชิ้น ให้หาความยาวมารวมกัน)
 U_1 = อัตราส่วนการเปลี่ยนแปลงพื้นที่หน้าตัดเดิม ไปเป็นพื้นที่หน้าตัดใหม่ของชุดนั้น ๆ

จะเห็นว่าพื้นที่หน้าตัดเดิม ในแต่ละชุดจะมีค่าเท่ากัน แต่มีหลายชิ้นส่วน ดังนั้นชุดหนึ่งจะมีพื้นที่หน้าตัดเพียงตัวเดียว แต่ความยาวของชิ้นส่วนแต่ละชิ้นในชุดนั้น ๆ ย่อมมีหลายค่าแน่นอน เพราะชิ้นส่วนแต่ละชิ้นในชุดเดียวกันความยาวอาจไม่เท่ากัน และตัวสุดท้ายในสมการ (66) ค่าอัตราส่วนการเปลี่ยนแปลงจากพื้นที่หน้าตัดเดิม ไปเป็นพื้นที่หน้าตัดใหม่ย่อมมีค่าเดียวในชุดหนึ่ง ๆ

ดังนั้นสรุปได้ว่าทางขวาของสมการ (66) จะมีจำนวนพจน์รวมกันแบบเชิงเส้นตรงอยู่เท่ากับจำนวนชุดของพื้นที่หน้าตัด เพราะฉะนั้นจากเดิมที่จำนวนตัวแปร มีค่าเท่ากับจำนวนชิ้นส่วน ก็จะลดลงเหลือเพียงจำนวนชุดของพื้นที่หน้าตัดเท่านั้น

เมื่อเปลี่ยนแปลงฟังก์ชันเป้าหมายจากพื้นที่หน้าตัดของชิ้นส่วนแต่ละชิ้นมา เป็นพื้นที่หน้าตัด

ในแต่ละชุดแล้ว

พิจารณาเงื่อนไขบังคับหน่วยแรง ในกรณีพื้นที่หน้าตัดเป็นชุด ๆ ผู้ใช้อาจจะกำหนด
 ในหนึ่งชุดมีจำนวนชั้นส่วนเท่าใดก็ได้ปัญหาที่เกิดขึ้นตามมาก็คือ จะนำแรงภายในโครงสร้างใน
 ชั้นส่วนใดมาทำเป็นเงื่อนไขบังคับ กรณีแต่ละชั้นที่ได้อธิบายในหัวข้อ 2.2 นั้นไม่มีปัญหา
 เพราะชั้นหนึ่งถือว่าเป็นชุดหนึ่งคือมีจำนวนชั้นเท่าใดก็จะมีจำนวนชุดเท่านั้น การนำแรงมาทำ
 เงื่อนไขบังคับจึงนำทุกแรงมาสร้างเงื่อนไขบังคับได้ และเนื่องจากในชั้นส่วนหนึ่งเกิดแรง
 ได้ชนิดเดียวหรือในชุดหนึ่งเกิดแรงได้ชนิดเดียว เงื่อนไขบังคับของชั้นส่วนนั้นจะทราบทันที
 ว่าเป็นแรงชนิดใด แต่ในกรณีชุดชั้นส่วนเป็นชุดในชุดหนึ่ง ๆ อาจมีหลายชั้นส่วนและในชั้น
 ส่วนแต่ละชั้นในชุดอาจเกิดทั้งแรงดึงและแรงอัดและมีค่าต่าง ๆ กัน ปัญหาคือจะเลือกแรงใด
 มาสร้างเงื่อนไขบังคับหน่วยแรง

ในกรณีแรงอัดเป็นหลัก คือชุดนั้น ๆ มีค่าหน่วยแรงอัดมากกว่าหน่วยแรงดึง จะใช้
 แรงอัดสูงสุดมาสร้างเงื่อนไขบังคับ

ในกรณีหน่วยแรงดึงเป็นหลัก คือ ในชุดนั้น ๆ มีค่าหน่วยแรงดึงมากกว่าหน่วยแรง
 อัดมาก ๆ คือมีค่ามากกว่ากันถึง 5.548 เท่า จะใช้แรงจากชั้นส่วนที่มีหน่วยแรงดึงสูงสุดเป็น
 เงื่อนไขบังคับหน่วยแรง

เหตุผลที่ใช้ 5.548 เท่ามาควบคุมการเลือก เนื่องจากหน่วยแรงดึงที่ยอมให้ใช้
 ได้นั้นมีค่าเท่ากับ 1500 กก./ซม.^2 ในกรณีใช้หน่วยแรงที่จุดกลางเท่ากับ 2500 กก./ซม.^2
 และหน่วยแรงอัดที่ยอมให้ใช้ได้เท่ากับ 270.34 กก./ซม.^2 เมื่อชั้นส่วนนั้นมีค่าอัตราส่วน
 ความขรุขระสูงสุดคือมีค่าเท่ากับ 200 อัตราความแตกต่างของหน่วยแรงดึงและหน่วยแรงอัดมี
 ค่าเท่ากับ 5.548 แล้วจะเห็นว่าไม่มีโอกาสที่แรงอัดจะเข้ามาควบคุมการเลือกพื้นที่หน้าตัด
 ได้เลย

ในกรณีที่อยู่ระหว่างที่กล่าวมานี้ ได้จัดให้สร้างเงื่อนไขบังคับหน่วยแรงชั้นทั้ง
 แรงอัดและแรงดึง

ส่วนทางซ้ายของสมการเงื่อนไขบังคับหน่วยแรง สมการ (44) และสมการ (46) นั้น ค่าแรงภายในที่เปลี่ยนแปลงไปเมื่อเปลี่ยนแปลงตัวแปรในการออกแบบ ตัวแปรในการออกแบบในกรณีเป็นชุดหรือเป็นกลุ่มขึ้นส่วนใช้พื้นที่หน้าตัดเหมือน ๆ กัน ตัวแปรในการออกแบบจะเหลือเพียงเท่ากับจำนวนชุดเท่านั้น ดังนั้นค่าแรงที่เปลี่ยนแปลงไปเนื่องจากเปลี่ยนแปลงพื้นที่หน้าตัดจึงเกิดจากการเปลี่ยนแปลงพื้นที่หน้าตัดในชุดนั้น ๆ และมีสัมประสิทธิ์ตัวคูณเปลี่ยนแปลง (U_j) ตัวเดียวกัน ค่าการเปลี่ยนแปลงของแรงภายในเนื่องจากการเปลี่ยนแปลงพื้นที่หน้าตัดจึงสามารถรวมกันได้เชิงเส้นตรง สมการจะเขียนได้ใหม่ในรูปชุดพื้นที่หน้าตัดได้ดังนี้

$$\sum_{j=1}^{ng} \Delta F_{ij} * U_j - f_p A_i^0 U_1 \quad \{\Leftrightarrow\} \quad -F_i^0 \quad (67)$$

โดยที่ $\Delta F_{ij} =$ แรงที่เปลี่ยนแปลงไปในชิ้นส่วนที่ถูกใช้สร้างเงื่อนไขบังคับ (ชิ้นส่วน i) เมื่อพื้นที่หน้าตัดของชิ้นส่วนที่อยู่ในชุดหรือกลุ่ม j เปลี่ยนแปลงไป 100%

ดังนั้นด้านซ้ายของสมการเงื่อนไขบังคับหน่วยแรงจะมีจำนวนลดลงเช่นเดียวกับฟังก์ชันเป้าหมาย คือจะเหลือเพียงเท่ากับจำนวนชุดของพื้นที่หน้าตัดเท่านั้น