

ผลการวิเคราะห์

คำตอบสำหรับผนังรับแรงเฉือนคู่ ผนังรับแรงเฉือนเดี่ยว และโครงข้อแข็ง

สำหรับโครงอาคารหลายชั้นที่ประกอบด้วยผนังรับแรงเฉือนคู่ ผนังรับแรงเฉือนเดี่ยว และโครงข้อแข็งที่มีการยึดครั้งที่ฐาน สามารถหาระยะเอน $y(x)$ ได้โดยการแทนฟังก์ชันของ $Q(x)$ เนื่องจากแรงกระทำ $q(x)$ ลงในสมการที่ 21 แล้วแทนสมการที่ 21 ลงในสมการที่ 22, 23, 24, 25 และ 26 เมื่อได้ฟังก์ชันของระยะเอนแล้ว ก็ยอมจะหาแรงต่างๆในโครงสร้างได้ โดยเพียงแต่แทนฟังก์ชันของระยะเอน ลงในความสัมพันธ์ระหว่างแรงกับระยะเอน

แรงกระทำกระจายสม่ำเสมอ $q(x) = q$

ในกรณีที่แรงกระทำคานข้างมีขนาดสม่ำเสมอตลอดความสูงของอาคาร คือ $q(x) = q$ ซึ่งจะให้ $Q(x) = q(H-x)$ แล้วจะได้ฟังก์ชันของระยะเอนดังนี้

$$y(x) = - \frac{q(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)}{\alpha_1^2/\beta_1 K_f (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{(1 + \alpha_1 H \sinh \alpha_1 H) (\cosh(\alpha_1 x - 1))}{\cosh \alpha_1 H} - \alpha_1 H (\sinh \alpha_1 x - \alpha_1 x) - \frac{\alpha_1^2 x^2}{2} \right\} + \frac{q(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)}{\alpha_2^2/\beta_1 K_f (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{(1 + \alpha_2 H \sinh \alpha_2 H) (\cosh(\alpha_2 x - 1))}{\cosh \alpha_2 H} - \alpha_2 H (\sinh \alpha_2 x - \alpha_2 x) - \frac{\alpha_2^2 x^2}{2} \right\} \dots 27$$

แทนสมการที่ 27 ลงในสมการที่ 2 และ 4 จะได้ทั้งค่าของแรงเฉือนในโครงข้อแข็งและ
ผนังรับแรงเฉือนโดยทั่วกัน คือ

$$Q_f(x) = - \frac{q(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)}{\alpha_1\beta_1(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{(1 + \alpha_1 H \sinh \alpha_1 H)}{\cosh \alpha_1 H} \sinh \alpha_1 x \right. \\ \left. - \alpha_1 H (\cosh \alpha_1 x - 1) - \alpha_1 x \right\} \\ + \frac{q(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)}{\alpha_2\beta_1(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{(1 + \alpha_2 H \sinh \alpha_2 H)}{\cosh \alpha_2 H} \sinh \alpha_2 x \right. \\ \left. - \alpha_2 H (\cosh \alpha_2 x - 1) - \alpha_2 x \right\} \\ \dots 28$$

$$Q_w(x) = + \frac{q(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)EI_w\alpha_1}{\beta_1 K_f(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{(1 + \alpha_1 H \sinh \alpha_1 H)}{\cosh \alpha_1 H} \sinh \alpha_1 x \right. \\ \left. - \alpha_1 H \cosh \alpha_1 x \right\} \\ - \frac{q(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)EI_w\alpha_2}{\beta_1 K_f(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{(1 + \alpha_2 H \sinh \alpha_2 H)}{\cosh \alpha_2 H} \sinh \alpha_2 x \right. \\ \left. - \alpha_2 H \cosh \alpha_2 x \right\} \\ \dots 29$$

แทนสมการที่ 28 และ 29 ลงในสมการที่ 18 จะได้ฟังก์ชันของแรงเฉือนในผนังรับแรง
เฉือนคู่คิ่งนี้.-

$$Q_{cw}(x) = - \frac{q(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)(EI_w \alpha_1^2 - K_f)}{\alpha_1/\beta_1 K_f (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{(1 + \alpha_1 H \sinh \alpha_1 H)}{\cosh \alpha_1 H} \sinh \alpha_1 x \right. \\ \left. - \alpha_1 H \cosh \alpha_1 x \right\} \\ + \frac{q(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)(EI_w \alpha_2^2 - K_f)}{\alpha_2/\beta_1 K_f (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{(1 + \alpha_2 H \sinh \alpha_2 H)}{\cosh \alpha_2 H} \sinh \alpha_2 x \right. \\ \left. - \alpha_2 H \cosh \alpha_2 x \right\} \dots 30$$

แทนสมการที่ 27 และ 30 ลงในสมการที่ 15 แล้วอินทิเกรตเทียบกับ x โดยที่ $F_{cw}(H) = 0$
จะได้ฟังก์ชันของแรงในแนวแกนของผนังรับแรงเฉือน

$$F_{cw}(x) = \frac{q(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)}{\alpha_1^2/\beta_1 K_f (\alpha_1^2 - \alpha_2^2) a} \left\{ \frac{(1 + \alpha_1 H \sinh \alpha_1 H)}{\cosh \alpha_1 H} \cosh \alpha_1 x \right. \\ \left. - \alpha_1 H \sinh \alpha_1 x - 1 \right\} \\ - \frac{q(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)}{\alpha_2^2/\beta_1 K_f (\alpha_1^2 - \alpha_2^2) a} \left\{ \frac{(1 + \alpha_2 H \sinh \alpha_2 H)}{\cosh \alpha_2 H} \cosh \alpha_2 x \right. \\ \left. - \alpha_2 H \sinh \alpha_2 x - 1 \right\} \dots 31$$

แทนสมการที่ 31 ลงในสมการที่ 9 จะได้ ฟังก์ชันของแรงเฉือนในคานเชื่อมของผนังรับแรงเฉือนคู่คี่นี้ คือ

$$\begin{aligned}
 Q_b(x) = & \frac{q(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)h}{\alpha_1/\beta_1 K_f(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \frac{1}{a} \left\{ \frac{(1 + \alpha_1 H \sinh \alpha_1 H)}{\cosh \alpha_1 H} \sinh \alpha_1 x \right. \\
 & \left. - \alpha_1 H \cosh \alpha_1 x \right\} \\
 & - \frac{q(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)h}{\alpha_2/\beta_1 K_f(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \frac{1}{a} \left\{ \frac{(1 + \alpha_2 H \sinh \alpha_2 H)}{\cosh \alpha_2 H} \sinh \alpha_2 x \right. \\
 & \left. - \alpha_2 H \cosh \alpha_2 x \right\} \dots 32
 \end{aligned}$$

แทนสมการที่ 27 ลงในสมการที่ 3 และ 5 ตามลำดับจะได้ ฟังก์ชันของแรงคานข้างที่กระทำต่อ โครงข้อแข็ง และผนังรับแรงเฉือนเดี่ยวคี่นี้

$$\begin{aligned}
 q_f(x) = & \frac{q(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)}{\beta_1(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{(1 + \alpha_1 H \sinh \alpha_1 H)}{\cosh \alpha_1 H} \cosh \alpha_1 x \right. \\
 & \left. - \alpha_1 H \sinh \alpha_1 x - 1 \right\} \\
 & - \frac{q(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)}{\beta_1(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{(1 + \alpha_2 H \sinh \alpha_2 H)}{\cosh \alpha_2 H} \cosh \alpha_2 x \right. \\
 & \left. - \alpha_2 H \sinh \alpha_2 x - 1 \right\} \dots 33
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 q_w(x) = & - \frac{q(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)EI_w\alpha_1^2}{\beta_1 K_f(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{(1 + \alpha_1 H \sinh \alpha_1 H)}{\cosh \alpha_1 H} \cosh \alpha_1 x \right. \\
 & \left. - \alpha_1 H \sinh \alpha_1 x \right\} \\
 & + \frac{q(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)EI_w\alpha_2^2}{\beta_1 K_f(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{(1 + \alpha_2 H \sinh \alpha_2 H)}{\cosh \alpha_2 H} \cosh \alpha_2 x \right. \\
 & \left. - \alpha_2 H \sinh \alpha_2 x \right\} \dots 34
 \end{aligned}$$

แทนสมการที่ 30 ลงในสมการที่ 7 จะได้ ฟังก์ชันของแรงคานข้างที่กระทำต่อผนังรับแรงเฉือน

$$\begin{aligned}
 q_{cw}(x) = & \frac{q(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)(EI_w\alpha_1^2 - K_f)}{\beta_1 K_f(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{(1 + \alpha_1 H \sinh \alpha_1 H)}{\cosh \alpha_1 H} \cosh \alpha_1 x \right. \\
 & \left. - \alpha_1 H \sinh \alpha_1 x \right\} \\
 & - \frac{q(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)(EI_w\alpha_2^2 - K_f)}{\beta_1 K_f(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{(1 + \alpha_2 H \sinh \alpha_2 H)}{\cosh \alpha_2 H} \cosh \alpha_2 x \right. \\
 & \left. - \alpha_2 H \sinh \alpha_2 x \right\} \dots 35
 \end{aligned}$$

แทนสมการที่ 27 ลงในสมการที่ 6 จะได้ฟังก์ชันของโมเมนต์ค้ำค้ำทั้งหมดในผนังรับแรงเฉือน
เดียว ดังนี้

$$M_w(x) = \frac{q(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f) I_w}{K_f(\alpha_1^2 - \alpha_2^2) I} \left\{ \begin{array}{l} \frac{(1 + \alpha_1 H \sinh \alpha_1 H)}{\cosh \alpha_1 H} \cosh \alpha_1 x \\ - \alpha_1 H \sinh \alpha_1 x - 1 \end{array} \right\} \\ - \frac{q(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f) I_w}{K_f(\alpha_1^2 - \alpha_2^2) I} \left\{ \begin{array}{l} \frac{(1 + \alpha_2 H \sinh \alpha_2 H)}{\cosh \alpha_2 H} \cosh \alpha_2 x \\ - \alpha_2 H \sinh \alpha_2 x - 1 \end{array} \right\} \dots 36$$

และในทำนองเดียวกัน แทนสมการที่ 27 ลงในสมการที่ 13 จะได้ฟังก์ชันของโมเมนต์ค้ำค้ำ
ในผนังรับแรงเฉือนคู่

$$M_{cw}(x) = \frac{q(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f) I_{cw}}{K_f(\alpha_1^2 - \alpha_2^2) I} \left\{ \begin{array}{l} \frac{(1 + \alpha_1 H \sinh \alpha_1 H)}{\cosh \alpha_1 H} \cosh \alpha_1 x \\ - \alpha_1 H \sinh \alpha_1 x - 1 \end{array} \right\} \\ - \frac{q(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f) I_{cw}}{K_f(\alpha_1^2 - \alpha_2^2) I} \left\{ \begin{array}{l} \frac{(1 + \alpha_2 H \sinh \alpha_2 H)}{\cosh \alpha_2 H} \cosh \alpha_2 x \\ - \alpha_2 H \sinh \alpha_2 x - 1 \end{array} \right\} \dots 37$$

แรงกระทำเป็นรูปสามเหลี่ยม $q(x) = \frac{wx}{H}$

ในกรณีที่แรงกระทำเป็นรูปสามเหลี่ยม ที่มีค่ามากอยู่ที่จุดยอดของอาคาร คือ $q(x) = \frac{wx}{H}$ จะให้ค่า $Q(x) = \frac{w}{2H}(H^2 - x^2)$ และจะได้ค่าฟังก์ชันของระยะเอน ตลอดจนแรงตาง ๆ ดังนี้ คือ

$$y(x) = - \frac{w(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)}{2\alpha_1^2/\beta_1 K_f (\alpha_1 H)(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{(2\alpha_1 H + (\alpha_1^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_1 H)}{\cosh \alpha_1 H} (\cosh \alpha_1 x - 1) - (\alpha_1^2 H^2 - 2)(\sinh \alpha_1 x - \alpha_1 x) - \frac{\alpha_1^3 x^3}{3} \right\}$$

$$+ \frac{w(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)}{2\alpha_2^2/\beta_1 K_f (\alpha_2 H)(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{(2\alpha_2 H + (\alpha_2^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_2 H)}{\cosh \alpha_2 H} (\cosh \alpha_2 x - 1) - (\alpha_2^2 H^2 - 2)(\sinh \alpha_2 x - \alpha_2 x) - \frac{\alpha_2^3 x^3}{3} \right\}$$

... 38

$$Q_f(x) = - \frac{w(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)}{2\alpha_1/\beta_1 (\alpha_1 H)(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{(2\alpha_1 H + (\alpha_1^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_1 H)}{\cosh \alpha_1 H} \sinh \alpha_1 x - (\alpha_1^2 H^2 - 2)(\cosh \alpha_1 x - 1) - \alpha_1^2 x^2 \right\}$$

$$+ \frac{w(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)}{2\alpha_2/\beta_1 (\alpha_2 H)(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{(2\alpha_2 H + (\alpha_2^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_2 H)}{\cosh \alpha_2 H} \sinh \alpha_2 x - (\alpha_2^2 H^2 - 2)(\cosh \alpha_2 x - 1) - \alpha_2^2 x^2 \right\}$$

... 39

$$Q_w(x) = \frac{w(\alpha_2^2 \beta_1 - K_f) EI_w \alpha_1}{2\beta_1 K_f (\alpha_1 H) (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{[2\alpha_1 H + (\alpha_1^2 H^2 - 2) \sinh \alpha_1 H]}{\cosh \alpha_1 H} \sinh \alpha_1 x \right. \\ \left. - (\alpha_1^2 H^2 - 2) (\cosh \alpha_1 x - 2) \right\} \\ - \frac{w(\alpha_1^2 \beta_1 - K_f) EI_w \alpha_2}{2\beta_1 K_f (\alpha_2 H) (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{[2\alpha_2 H + (\alpha_2^2 H^2 - 2) \sinh \alpha_2 H]}{\cosh \alpha_2 H} \sinh \alpha_2 x \right. \\ \left. - (\alpha_2^2 H^2 - 2) \cosh \alpha_2 x - 2 \right\} \dots 40$$

$$Q_{cw}(x) = - \frac{w(\alpha_2^2 \beta_1 - K_f) (EI_w \alpha_1^2 - K_f)}{2\alpha_1 \beta_1 K_f (\alpha_1 H) (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{[2\alpha_1 H + (\alpha_1^2 H^2 - 2) \sinh \alpha_1 H]}{\cosh \alpha_1 H} \sinh \alpha_1 x \right. \\ \left. - (\alpha_1^2 H^2 - 2) \cosh \alpha_1 x - 2 \right\} \\ + \frac{w(\alpha_1^2 \beta_1 - K_f) (\frac{2}{2} EI_w - K_f)}{2\alpha_2 \beta_1 K_f (\alpha_2 H) (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{[2\alpha_2 H + (\alpha_2^2 H^2 - 2) \sinh \alpha_2 H]}{\cosh \alpha_2 H} \sinh \alpha_2 x \right. \\ \left. - (\alpha_2^2 H^2 - 2) \cosh \alpha_2 x - 2 \right\} \dots 41$$

$$F_{cw}(x) = \frac{w(\alpha_2^2 \beta_1 - K_f) (\alpha_1^2 \beta_1 - K_f)}{2\alpha_1^2 \beta_1 K_f (\alpha_1 H) (\alpha_1^2 - \alpha_2^2) a} \left\{ \frac{[2\alpha_1 H + (\alpha_1^2 H^2 - 2) \sinh \alpha_1 H]}{\cosh \alpha_1 H} \cosh \alpha_1 x \right. \\ \left. - (\alpha_1^2 H^2 - 2) \sinh \alpha_1 x - 2\alpha_1 x \right\} \\ - \frac{w(\alpha_1^2 \beta_1 - K_f) (\alpha_2^2 \beta_1 - K_f)}{2\alpha_2^2 \beta_1 K_f (\alpha_2 H) (\alpha_1^2 - \alpha_2^2) a} \left\{ \frac{[2\alpha_2 H + (\alpha_2^2 H^2 - 2) \sinh \alpha_2 H]}{\cosh \alpha_2 H} \cosh \alpha_2 x \right. \\ \left. - (\alpha_2^2 H^2 - 2) \sinh \alpha_2 x - 2\alpha_2 x \right\} \dots 42$$

$$\begin{aligned}
 q_b(x) = & + \frac{w(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)}{2\alpha_1\beta_1K_f(\alpha_1H)(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \frac{h}{a} \left\{ \frac{[2\alpha_1H + (\alpha_1^2H^2 - 2)\sinh\alpha_1H]}{\cosh\alpha_1H} \sinh\alpha_1x \right. \\
 & \left. - (\alpha_1^2H^2 - 2)\cosh\alpha_1x - 2 \right\} \\
 & - \frac{w(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)}{2\alpha_2\beta_1K_f(\alpha_2H)(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \frac{h}{a} \left\{ \frac{[2\alpha_2H + (\alpha_2^2H^2 - 2)\sinh\alpha_2H]}{\cosh\alpha_2H} \sinh\alpha_2x \right. \\
 & \left. - (\alpha_2^2H^2 - 2)(\cosh\alpha_2x - 2) \right\} \dots 43
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 q_f(x) = & \frac{w(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)}{2\beta_1(\alpha_1H)(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{[2\alpha_1H + (\alpha_1^2H^2 - 2)\sinh\alpha_1H]}{\cosh\alpha_1H} \cosh\alpha_1x \right. \\
 & \left. - (\alpha_1^2H^2 - 2)\sinh\alpha_1x - 2\alpha_1x \right\} \\
 & - \frac{w(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)}{2\beta_1(\alpha_2H)(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{[2\alpha_2H + (\alpha_2^2H^2 - 2)\sinh\alpha_2H]}{\cosh\alpha_2H} \cosh\alpha_2x \right. \\
 & \left. - (\alpha_2^2H^2 - 2)\sinh\alpha_2x - 2\alpha_2x \right\} \dots 44
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 q_w(x) = & \frac{-w(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)EI_w\alpha_1^2}{2\beta_1K_f(\alpha_1H)(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{[2\alpha_1H + (\alpha_1^2H^2 - 2)\sinh\alpha_1H]}{\cosh\alpha_1H} \cosh\alpha_1x \right. \\
 & \left. - (\alpha_1^2H^2 - 2)\sinh\alpha_1x \right\} \\
 & + \frac{w(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)EI_w\alpha_2^2}{2\beta_1K_f(\alpha_2H)(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{[2\alpha_2H + (\alpha_2^2H^2 - 2)\sinh\alpha_2H]}{\cosh\alpha_2H} \cosh\alpha_2x \right. \\
 & \left. - (\alpha_2^2H^2 - 2)\sinh\alpha_2x \right\} \dots 45
 \end{aligned}$$

$$q_{cw}(x) = \frac{w(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)(EI_w \alpha_1^2 - K_f)}{2\beta_1 K_f (\alpha_1 H)(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{[2\alpha_1 H + (\alpha_1^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_1 H]}{\cosh \alpha_1 H} \cosh \alpha_1 x \right. \\ \left. - (\alpha_1^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_1 x \right\} \\ - \frac{w(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)(EI_w \alpha_2^2 - K_f)}{2\beta_1 K_f (\alpha_2 H)(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{[2\alpha_2 H + (\alpha_2^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_2 H]}{\cosh \alpha_2 H} \cosh \alpha_2 x \right. \\ \left. - (\alpha_2^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_2 x \right\} \dots 46$$

$$M_w(x) = \frac{w(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)}{2K_f (\alpha_1 H)(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \frac{I_w}{I} \left\{ \frac{[2\alpha_1 H + (\alpha_1^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_1 H]}{\cosh \alpha_1 H} \cosh \alpha_1 x \right. \\ \left. - (\alpha_1^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_1 x - 2\alpha_1 x \right\} \\ - \frac{w(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)}{2K_f (\alpha_2 H)(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \frac{I_w}{I} \left\{ \frac{[2\alpha_2 H + (\alpha_2^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_2 H]}{\cosh \alpha_2 H} \cosh \alpha_2 x \right. \\ \left. - (\alpha_2^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_2 x - 2\alpha_2 x \right\} \dots 47$$

$$M_{cw}(x) = \frac{w(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)}{2K_f (\alpha_2 H)(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \frac{I_{cw}}{I} \left\{ \frac{[2\alpha_1 H + (\alpha_1^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_1 H]}{\cosh \alpha_1 H} \cosh \alpha_1 x \right. \\ \left. - (\alpha_1^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_1 x - 2\alpha_1 x \right\} \\ - \frac{w(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)}{2K_f (\alpha_2 H)(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \frac{I_{cw}}{I} \left\{ \frac{[2\alpha_2 H + (\alpha_2^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_2 H]}{\cosh \alpha_2 H} \cosh \alpha_2 x \right. \\ \left. - (\alpha_2^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_2 x - 2\alpha_2 x \right\} \dots 48$$



แรง P กระทำที่จุดยอดของอาคาร

ในกรณีนี้แรง P กระทำเป็นจุด ดังนั้น $q(x) = 0$ และ $Q(x) = P$ ซึ่งจะให้ฟังก์ชันของระยะเอนและแรงตาง ๆ ดังนี้ คือ

$$y(x) = - \frac{P(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)}{\alpha_1\beta_1K_f(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{\sinh \alpha_1 H}{\cosh \alpha_1 H} (\cosh \alpha_1 x - 1) - (\sinh \alpha_1 x - \alpha_1 x) \right\} + \frac{P(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)}{\alpha_2\beta_1K_f(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{\sinh \alpha_2 H}{\cosh \alpha_2 H} (\cosh \alpha_2 x - 1) - (\sinh \alpha_2 x - \alpha_2 x) \right\} \dots 49$$

$$Q_f(x) = - \frac{P(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)}{\beta_1(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{\sinh \alpha_1 H}{\cosh \alpha_1 H} \sinh \alpha_1 x - (\cosh \alpha_1 x - 1) \right\} + \frac{P(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)}{\beta_1(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{\sinh \alpha_2 H}{\cosh \alpha_2 H} \sinh \alpha_2 x - (\cosh \alpha_2 x - 1) \right\} \dots 50$$

$$Q_w(x) = \frac{P(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)EI_w\alpha_1^2}{\beta_1K_f(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{\sinh \alpha_1 H}{\cosh \alpha_1 H} \sinh \alpha_1 x - \cosh \alpha_1 x \right\} - \frac{P(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)EI_w\alpha_2^2}{\beta_1K_f(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{\sinh \alpha_2 H}{\cosh \alpha_2 H} \sinh \alpha_2 x - \cosh \alpha_2 x \right\} \dots 51$$

$$Q_{cw}(x) = - \frac{P(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)(EI_w\alpha_1^2 - K_f)}{\beta_1K_f(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{\sinh \alpha_1 H}{\cosh \alpha_1 H} \sinh \alpha_1 x - \cosh \alpha_1 x \right\} + \frac{P(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)(EI_w\alpha_2^2 - K_f)}{\beta_1K_f(\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{\sinh \alpha_2 H}{\cosh \alpha_2 H} \sinh \alpha_2 x - \cosh \alpha_2 x \right\} \dots 52$$

$$F_{cw}(x) = \frac{P(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)}{a \alpha_1 \beta_1 K_f (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{\sinh \alpha_1 H}{\cosh \alpha_1 H} \cosh \alpha_1 x - \sinh \alpha_1 x \right\}$$

$$- \frac{P(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)}{a \alpha_2 \beta_1 K_f (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{\sinh \alpha_2 H}{\cosh \alpha_2 H} \cosh \alpha_2 x - \sinh \alpha_2 x \right\}$$

. . . . 53

$$Q_b(x) = \frac{Ph (\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)}{a \beta_1 K_f (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{\sinh \alpha_1 H}{\cosh \alpha_1 H} \sinh \alpha_1 x - \cosh \alpha_1 x \right\}$$

$$- \frac{Ph (\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)}{a \beta_1 K_f (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{\sinh \alpha_2 H}{\cosh \alpha_2 H} \sinh \alpha_2 x - \cosh \alpha_2 x \right\}$$

. . . . 54

$$q_f(x) = \frac{P \alpha_1 (\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)}{\beta_1 (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{\sinh \alpha_1 H}{\cosh \alpha_1 H} \cosh \alpha_1 x - \sinh \alpha_1 x \right\}$$

$$- \frac{P \alpha_2 (\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)}{\beta_1 (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{\sinh \alpha_2 H}{\cosh \alpha_2 H} \cosh \alpha_2 x - \sinh \alpha_2 x \right\}$$

. . . . 55

$$q_w(x) = - \frac{P(\alpha_2^2/\beta_1 - K_f)EI_w \alpha_1^3}{\beta_1 K_f (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{\sinh \alpha_1 H}{\cosh \alpha_1 H} \cosh \alpha_1 x - \sinh \alpha_1 x \right\}$$

$$+ \frac{P(\alpha_1^2/\beta_1 - K_f)EI_w \alpha_2^3}{\beta_1 K_f (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{\sinh \alpha_2 H}{\cosh \alpha_2 H} \cosh \alpha_2 x - \sinh \alpha_2 x \right\}$$

. . . . 56

$$q_{cw}(x) = \frac{P d_1 (\alpha_2^2 / \beta_1 - K_f) (EI_w \alpha_1^2 - K_f)}{\beta_1 K_f (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{\sinh \alpha_1 H}{\cosh \alpha_1 H} \cosh \alpha_1 x - \sinh \alpha_1 x \right\}$$

$$- \frac{P d_2 (\alpha_1^2 / \beta_1 - K_f) (EI_w \alpha_2^2 - K_f)}{\beta_1 K_f (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \left\{ \frac{\sinh \alpha_2 H}{\cosh \alpha_2 H} \cosh \alpha_2 x - \sinh \alpha_2 x \right\}$$

... 57

$$M_w(x) = \frac{P d_1 (\alpha_2^2 / \beta_1 - K_f)}{K_f (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \frac{I_w}{I} \left\{ \frac{\sinh \alpha_1 H}{\cosh \alpha_1 H} \cosh \alpha_1 x - \sinh \alpha_1 x \right\}$$

$$- \frac{P d_2 (\alpha_1^2 / \beta_1 - K_f)}{K_f (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \frac{I_w}{I} \left\{ \frac{\sinh \alpha_2 H}{\cosh \alpha_2 H} \cosh \alpha_2 x - \sinh \alpha_2 x \right\}$$

... 58

$$M_{cw}(x) = \frac{P d_1 (\alpha_2^2 / \beta_1 - K_f)}{K_f (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \frac{I_{cw}}{I} \left\{ \frac{\sinh \alpha_1 H}{\cosh \alpha_1 H} \cosh \alpha_1 x - \sinh \alpha_1 x \right\}$$

$$- \frac{P d_2 (\alpha_1^2 / \beta_1 - K_f)}{K_f (\alpha_1^2 - \alpha_2^2)} \frac{I_{cw}}{I} \left\{ \frac{\sinh \alpha_2 H}{\cosh \alpha_2 H} \cosh \alpha_2 x - \sinh \alpha_2 x \right\}$$

... 59

ค่าตอบสำหรับผนังรับแรงเฉือนเดียว และโครงข้อแข็ง

สำหรับกรณีที่โครงอาคารประกอบด้วย ผนังรับแรงเฉือนเดียวและโครงข้อแข็ง สามารถหาค่าตอบได้จากค่าตอบของโครงอาคารที่ประกอบด้วยโครงสร้างทั้งสามประเภท ที่หาไว้แล้ว โดยกำหนดให้คุณสมบัติเชิงกลและเชิงเรขาคณิตของผนังรับแรงเฉือนคมีค่า เป็นศูนย์ ตัวพารามิเตอร์ต่าง ๆ จะเปลี่ยนไปดังนี้

$$\begin{aligned} \beta_1 &= EI_w \\ \beta_2 &= K_f \\ \beta_3 &= 0 \\ \alpha_1 &= \alpha_f = \sqrt{\frac{K_f}{EI_w}} \\ \alpha_2 &= 0 \end{aligned}$$

แล้วนำพารามิเตอร์เหล่านี้ แทนลงในค่าตอบที่หาไว้แล้ว ก็จะได้ค่าตอบสำหรับโครงอาคารที่ประกอบด้วยผนังรับแรงเฉือนเดียวและโครงข้อแข็ง ดังนี้ คือ .-

แรงกระทำกระจายสม่ำเสมอ $q(x) = q$

$$y(x) = \frac{q}{EI_w \alpha_f^4} \left\{ \frac{(1 + \alpha_f H \sinh \alpha_f H)}{\cosh \alpha_f H} (\cosh \alpha_f x - 1) - \alpha_f H (\sinh \alpha_f x - \alpha_f x) - \frac{\alpha_f^2 x^2}{2} \right\} \dots 60$$

$$Q_f(x) = \frac{-q}{\alpha_f} \left\{ \frac{(1 + \alpha_f H \sinh \alpha_f H)}{\cosh \alpha_f H} \sinh \alpha_f x - \alpha_f H (\cosh \alpha_f x - 1) - \alpha_f x \right\} \dots 61$$

$$Q_w(x) = \frac{-q}{\alpha_f} \left\{ \frac{(1 + \alpha_f H \sinh \alpha_f H)}{\cosh \alpha_f H} \sinh \alpha_f x - \alpha_f H \cosh \alpha_f x \right\} \dots 62$$

$$q_f(x) = -q \left\{ \frac{(1 + \alpha_f H \sinh \alpha_f H)}{\cosh \alpha_f H} \cosh \alpha_f x - \alpha_f H \sinh \alpha_f x - 1 \right\} \dots 63$$

$$q_w(x) = +q \left\{ \frac{(1 + \alpha_f H \sinh \alpha_f H)}{\cosh \alpha_f H} \cosh \alpha_f x - \alpha_f H \sinh \alpha_f x \right\} \dots 64$$

$$M_w(x) = \frac{-q}{\alpha_f^2} \left\{ \frac{(1 + \alpha_f H \sinh \alpha_f H)}{\cosh \alpha_f H} \cosh \alpha_f x - \alpha_f H \sinh \alpha_f x - 1 \right\} \dots 65$$

แรงกระทำเป็นรูปสามเหลี่ยม $q(x) = \frac{wx}{H}$

$$y(x) = \frac{w}{2EI_w \alpha_f^4 (\alpha_f H)} \left\{ \frac{[2\alpha_f H + (\alpha_f^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_f H]}{\cosh \alpha_f H} (\cosh \alpha_f x - 1) - (\alpha_f^2 H^2 - 2)(\sinh \alpha_f x - \alpha_f x) - \frac{\alpha_f^3 x^3}{3} \right\} \dots 66$$

$$Q_f(x) = \frac{w}{2\alpha_f (\alpha_f H)} \left\{ \frac{[2\alpha_f H + (\alpha_f^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_f H]}{\cosh \alpha_f H} \sinh \alpha_f x - (\alpha_f^2 H^2 - 2)(\cosh \alpha_f x - 1) - \alpha_f^2 x^2 \right\} \dots 67$$

$$Q_w(x) = -\frac{w}{2\alpha_f (\alpha_f H)} \left\{ \frac{[2\alpha_f H + (\alpha_f^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_f H]}{\cosh \alpha_f H} \sinh \alpha_f x - (\alpha_f^2 H^2 - 2)\cosh \alpha_f x - 2 \right\} \dots 68$$

$$q_f(x) = -\frac{w}{2(\alpha_f H)} \left\{ \frac{[2\alpha_f H + (\alpha_f^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_f H]}{\cosh \alpha_f H} \cosh \alpha_f x - (\alpha_f^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_f x - 2\alpha_f x \right\} \dots 69$$

$$q_w(x) = \frac{w}{2(\alpha_f H)} \left\{ \frac{[2\alpha_f H + (\alpha_f^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_f H]}{\cosh \alpha_f H} \cosh \alpha_f x - (\alpha_f^2 H^2 - 2)\sinh \alpha_f x \right\} \dots 70$$

$$M_w(x) = - \frac{w}{2\alpha_f^2(\alpha_f H)} \left\{ \frac{[2\alpha_f H + (\alpha_f^2 H^2 - 2)\sinh\alpha_f H]}{\cosh\alpha_f H} \cosh\alpha_f x - (\alpha_f^2 H^2 - 2)\sinh\alpha_f x - 2\alpha_f x \right\} \dots 71$$

แบบ P กระแสที่จุดยกของอาคาร

$$y(x) = \frac{P}{EI\alpha_f^3} \left\{ \frac{\sinh\alpha_f H}{\cosh\alpha_f H} (\cosh\alpha_f x - 1) - (\sinh\alpha_f x - \alpha_f x) \right\} \dots 72$$

$$Q_f(x) = P \left\{ \frac{\sinh\alpha_f H}{\cosh\alpha_f H} \sinh\alpha_f x - \cosh\alpha_f x + 1 \right\} \dots 73$$

$$Q_w(x) = P \left\{ \frac{\sinh\alpha_f H}{\cosh\alpha_f H} \sinh\alpha_f x - \cosh\alpha_f x \right\} \dots 74$$

$$q_f(x) = -P\alpha_f \left\{ \frac{\sinh\alpha_f H}{\cosh\alpha_f H} \cosh\alpha_f x - \sinh\alpha_f x \right\} \dots 75$$

$$q_w(x) = P\alpha_f \left\{ \frac{\sinh\alpha_f H}{\cosh\alpha_f H} \cosh\alpha_f x - \sinh\alpha_f x \right\} \dots 76$$

$$M_w(x) = - \frac{P}{\alpha_f} \left\{ \frac{\sinh\alpha_f H}{\cosh\alpha_f H} \cosh\alpha_f x - \sinh\alpha_f x \right\} \dots 77$$

ค่าคอมสำหรับผนังรับแรงเฉือนคู่ และผนังรับแรงเฉือนเดี่ยว

ในทำนองเดียวกัน สามารถหาค่าคอมสำหรับผนังรับแรงเฉือนคู่และเดี่ยวได้จากค่าคอมของโครงอาคารที่ประกอบด้วยโครงสร้างสามประเภทที่หาไว้แล้ว โดยการกำหนดให้คุณสมบัติเชิงกลและเชิงเรขาคณิตของโครงข้อแข็งมีค่าเป็นศูนย์ ตัวพารามิเตอร์ที่ใช้จะเปลี่ยนไปดังนี้ คือ

$$\beta_1 = EI$$

$$\beta_2 = \frac{12EI_b a^2}{h c^3} \mu$$

$$\beta_3 = 0$$

$$\alpha_1 = \sqrt{\frac{12I_b a^2}{I h c^3} \mu}$$

$$\alpha_2 = 0$$

$$\text{เมื่อ } \mu = 1 + \frac{A_{cw} I}{a^2 A_{cw1} A_{cw2}}$$

แล้วนำพารามิเตอร์เหล่านี้ ไปแทนลงในค่าคอมของโครงอาคารที่ประกอบด้วย โครงสร้างสามประเภท ก็จะได้ค่าคอมสำหรับ โครงอาคารที่ประกอบด้วยผนังรับแรงเฉือนคู่ และเดี่ยว ดังนี้.-

แรงกระทำกระจายสม่ำเสมอ $q(x) = q$

$$y(x) = \frac{q}{EI \alpha^4 \mu} \left\{ \frac{(1 + \alpha H \sinh \alpha H)}{\cosh \alpha H} (\cosh \alpha(x-1) - \alpha H (\sinh \alpha(x-1) - \alpha x)) \right. \\ \left. - \frac{\alpha^2 x^2}{2} + (\mu-1) \frac{\alpha x^2}{24} (6H^2 - 4Hx + x^2) \right\}$$

... 78

$$Q_w(x) = -\frac{q}{\alpha \mu} \frac{I_w}{I} \left\{ \frac{(1 + \alpha H \sinh \alpha H)}{\cosh \alpha H} \sinh \alpha(x-1) - \alpha H \cosh \alpha x \right. \\ \left. - (\mu-1) \alpha (H-x) \right\}$$

... 79

$$Q_{cw}(x) = q(H-x) + \frac{q}{\alpha \mu} \frac{I_w}{I} \left\{ \frac{(1 + \alpha H \sinh \alpha H) \sinh \alpha(x-1) - \alpha H \cosh \alpha x}{\cosh \alpha H} \right. \\ \left. - (\mu-1) \alpha (H-x) \right\}$$

... 80

$$F_{cw}(x) = \frac{q}{a \alpha^2 \mu} \left\{ \frac{\alpha^2 (H-x)^2}{2} + 1 + \alpha H \sinh \alpha(x-1) - \frac{(1 + \alpha H \sinh \alpha H) \cosh \alpha x}{\cosh \alpha H} \right\}$$

... 81

$$Q_p(x) = -\frac{q}{\alpha \mu} \frac{h}{a} \left\{ \frac{(1 + \alpha H \sinh \alpha H) \sinh \alpha(x-1) - \alpha H \cosh \alpha x}{\cosh \alpha H} \right. \\ \left. + \alpha (H-x) \right\}$$

... 82

$$q_w(x) = \frac{q}{\mu} \frac{I_w}{I} \left\{ \frac{(1 + \alpha H \sinh \alpha H) \cosh \alpha(x-1) - \alpha H \sinh \alpha x + (\mu-1)}{\cosh \alpha H} \right\}$$

... 83

$$q_{cw}(x) = q - \frac{q}{\mu} \frac{I_w}{I} \left\{ \frac{(1 + \alpha H \sinh \alpha H) \cosh \alpha x - \alpha H \sinh \alpha x}{\cosh \alpha H} + (\mu - 1) \right\} \dots 84$$

$$M_w(x) = - \frac{q}{\alpha^2 \mu} \frac{I_w}{I} \left\{ \frac{(1 + \alpha H \sinh \alpha H) \cosh \alpha x - \alpha H \sinh \alpha x - 1}{\cosh \alpha H} + (\mu - 1) \frac{\alpha^2 (H-x)^2}{2} \right\} \dots 85$$

$$M_{cw}(x) = - \frac{q}{\alpha^2 \mu} \frac{I_{cw}}{I} \left\{ \frac{(1 + \alpha H \sinh \alpha H) \cosh \alpha x - \alpha H \sinh \alpha x - 1}{\cosh \alpha H} + (\mu - 1) \frac{\alpha^2 (H-x)^2}{2} \right\} \dots 86$$

แรงกระทำเป็นรูปสามเหลี่ยม

$$q(x) = \frac{wx}{H}$$

$$y(x) = \frac{w}{2EI \alpha^4 (\alpha H)} \left\{ \frac{[2\alpha H + (\alpha^2 H^2 - 2) \sinh \alpha H]}{\cosh \alpha H} (\cosh \alpha x - 1) - (\alpha^2 H^2 - 2) \sinh \alpha x - \frac{\alpha^3 x^3}{3} + (\mu - 1) \frac{\alpha^5 x^2}{60} (x^3 - 10H^2 x + 20H^3) \right\}$$

... 87

$$Q_w(x) = -\frac{w}{2\alpha(\alpha H)\mu} \frac{I_w}{I} \left\{ \frac{[2\alpha H + (\alpha^2 H^2 - 2)\sinh\alpha H] \sinh \alpha x}{\cosh\alpha H} - (\alpha^2 H^2 - 2)\cosh\alpha x - (\mu - 1)\alpha^2(H^2 - x^2) \right\}$$

... 88

$$Q_{cw}(x) = \frac{w}{2H}(H^2 - x^2) + \frac{w}{2\alpha(\alpha H)\mu} \frac{I_w}{I} \left\{ \frac{[2\alpha H + (\alpha^2 H^2 - 2)\sinh\alpha H] \sinh \alpha x}{\cosh\alpha H} - (\alpha^2 H^2 - 2)\cosh\alpha x - (\mu - 1)\alpha^2(H^2 - x^2) \right\}$$

... 89

$$F_{cw}(x) = \frac{w}{2a\alpha^2(\alpha H)\mu} \left\{ \frac{\alpha^3(x^3 - 3H^2x + 2H^3) + (\alpha^2 H^2 - 2)\sinh\alpha x}{3} + 2\alpha x - \frac{[2\alpha H - (\alpha^2 H^2 - 2)\sinh\alpha H] \cosh\alpha x}{\cosh\alpha H} \right\}$$

... 90

$$Q_b(x) = -\frac{wh}{2a\alpha(\alpha H)\mu} \left\{ \frac{[2\alpha H + (\alpha^2 H^2 - 2)\sinh\alpha H] \sinh\alpha x}{\cosh\alpha H} - (\alpha^2 H^2 - 2)\cosh\alpha x + \alpha^2(H^2 - x^2) \right\}$$

... 91

$$q_w(x) = \frac{w}{2(\alpha H)^\mu} \frac{I_w}{I} \left\{ \frac{[2\alpha H + (\alpha^2 H^2 - 2) \sinh \alpha H] \cosh \alpha x}{\cosh \alpha H} - (\alpha^2 H^2 - 2) \sinh \alpha x + (\mu - 1) \alpha x \right\}$$

... 92

$$q_{cw}(x) = \frac{wk}{H} - \frac{w}{2(\alpha H)^\mu} \frac{I_x}{I} \left\{ \frac{[2\alpha H + (\alpha^2 H^2 - 2) \sinh \alpha H] \cosh \alpha x}{\cosh \alpha H} - (\alpha^2 H^2 - 2) \sinh \alpha x + (\mu - 1) \alpha x \right\}$$

... 93

$$M_w(x) = - \frac{w}{2\alpha^2 (\alpha H)^\mu} \frac{I_w}{I} \left\{ \frac{[2\alpha H + (\alpha^2 H^2 - 2) \sinh \alpha H] \cosh \alpha x}{\cosh \alpha H} - (\alpha^2 H^2 - 2) \sinh \alpha x - 2\alpha x + \frac{1}{3} (\mu - 1) \alpha^3 (2H^3 - 3H^2 x + x^3) \right\}$$

... 94

$$M_{cw}(x) = - \frac{w}{2\alpha^2 (\alpha H)^\mu} \frac{I_{cw}}{I} \left\{ \frac{[2\alpha H + (\alpha^2 H^2 - 2) \sinh \alpha H] \cosh \alpha x}{\cosh \alpha H} - (\alpha^2 H^2 - 2) \sinh \alpha x - 2\alpha x + \frac{1}{3} (\mu - 1) \alpha^3 (2H^3 - 3H^2 x + x^3) \right\}$$

... 95

แรง P กระทำที่จุดยอดของอาคาร

$$y(x) = \frac{P}{EI \alpha^3 \mu} \left\{ \frac{\sinh \alpha H}{\cosh \alpha H} (\cosh \alpha x - 1) - (\sinh \alpha x - \alpha x) + (\mu - 1) \frac{\alpha^3 x^2 (H - x)}{6} \right\} \dots 96$$

$$Q_w(x) = - \frac{P I_w}{\mu I} \left\{ \frac{\sinh \alpha H}{\cosh \alpha H} \sinh \alpha x - \cosh \alpha x - (\mu - 1) \right\} \dots 97$$

$$Q_{cw}(x) = \frac{P + P I_w}{\mu I} \left\{ \frac{\sinh \alpha H}{\cosh \alpha H} \sinh \alpha x - \cosh \alpha x - (\mu - 1) \right\} \dots 98$$

$$F_{cw}(x) = \frac{P}{a \alpha \mu} \left\{ \alpha (H - x) + \sinh \alpha x - \frac{\sinh \alpha H}{\cosh \alpha H} \cosh \alpha x \right\} \dots 99$$

$$Q_b(x) = - \frac{P h}{\alpha \mu a} \left\{ \frac{\sinh \alpha H}{\cosh \alpha H} \sinh \alpha x - \cosh \alpha x + 1 \right\} \dots 100$$

$$q_w(x) = \frac{P \alpha I_w}{\mu I} \left\{ \frac{\sinh \alpha H}{\cosh \alpha H} \cosh \alpha x - \sinh \alpha x \right\} \dots 101$$

$$q_{cw}(x) = - \frac{P \alpha I_w}{\mu I} \left\{ \frac{\sinh \alpha H}{\cosh \alpha H} \cosh \alpha x - \sinh \alpha x \right\} \dots 102$$

$$M_w(x) = - \frac{P I_w}{\alpha \mu I} \left\{ \frac{\sinh \alpha H}{\cosh \alpha H} \cosh \alpha x - \sinh \alpha x + (\mu - 1) \alpha (H - x) \right\} \dots 103$$

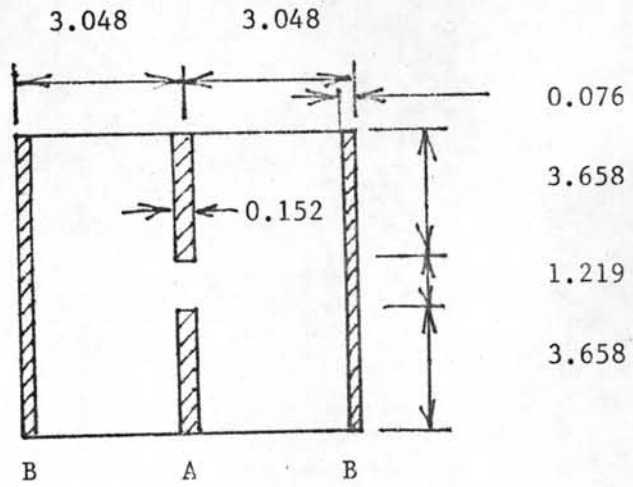
$$M_{CW}(x) = -\frac{P}{\alpha \mu} \frac{I_{CW}}{I} \left\{ \frac{\sinh \alpha H}{\cosh \alpha H} \cosh \alpha x - \sinh \alpha x + (\mu - 1) \alpha (H - x) \right\}$$

ตัวอย่างการคำนวณ

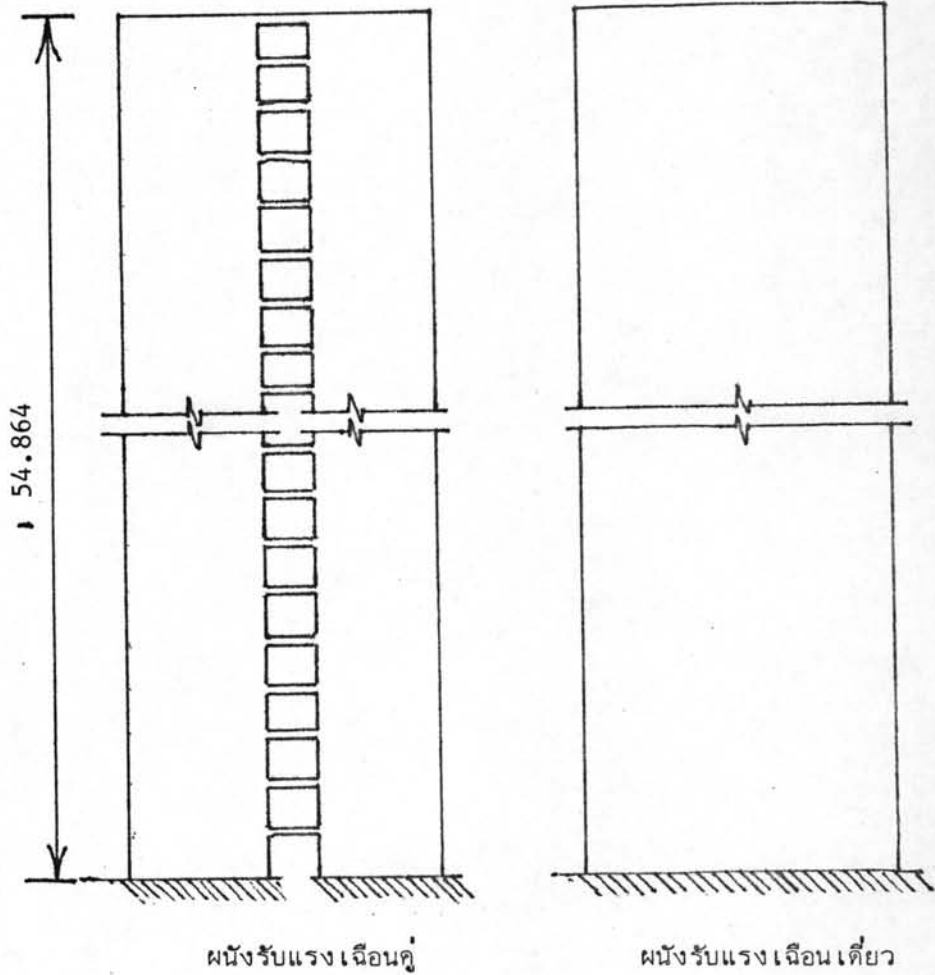
ตัวอย่างการคำนวณที่ 1 ตัวอย่างการคำนวณนี้ เพื่อเปรียบเทียบผลที่ได้จากวิธีการนี้ กับ ผลของการวิเคราะห์ของแมคลีออก¹⁵ โดยวิธีการของแมคลีออก และผลจากเครื่องจักรประมวลผลซึ่งแมคลีออกได้ทำไว้ โครงการอาคารนี้ประกอบด้วย ผนังรับแรงเฉือนเดี่ยว และผนังรับแรงเฉือนคู่ ตามรูปที่ 7 มีความสูงของชั้น 2.743 เมตร จำนวนชั้น 20 ชั้น มีแรงกระทำคานข้าง 14.87 กก/ม ค่าโมเมนต์อินเนอร์เซียของคานเชื่อม 1.731×10^{-3} (เมตร)⁴ และมีโมดูลัสยืดหยุ่น 2.44×10^6 ตัน/(เมตร)² สำหรับขนาดต่าง ๆ ของอาคารใดแสดงไว้ข้างล่าง

$$\begin{aligned}
 H &= 54.864 \text{ เมตร} \\
 a &= 4.877 \text{ เมตร} \\
 c &= 1.219 \text{ เมตร} \\
 h' &= 2.743 \text{ เมตร} \\
 A_{cw1} = A_{cw2} &= 0.556 \text{ ตารางเมตร} \\
 A_{cw} &= 1.112 \text{ ตารางเมตร} \\
 I_{cw1} &= 0.623 \text{ (เมตร)}^4 \\
 I_{cw} &= 1.246 \text{ (เมตร)}^4 \\
 I_w &= 7.915 \text{ (เมตร)}^4 \\
 I &= 9.161 \text{ (เมตร)}^4 \\
 I_b &= 1.731 \times 10^{-3} \text{ (เมตร)}^4 \\
 \mu &= 2.3785 \\
 \alpha^2 &= 0.0258 / \text{(เมตร)}^2 \\
 \alpha_H &= 8.812
 \end{aligned}$$

¹⁵MacLeod, I. A., "Large Panel Structures", in Handbook of Concrete Engineering. pp. 437-438.



ผังอาคาร



รูปที่ 7 ผังและโครงอาคารในตัวอย่างที่ 1

ตารางที่ 1 เปรียบเทียบผลการวิเคราะห์ตัวอย่างที่ 1

	1	2	3
1. ระยะเอนที่รูกยอด (เมตร)	4.52×10^{-4}	4.53×10^{-4} (0.22)	4.51×10^{-4} (0.22)
2. ขนาดของแรงเฉือนที่มากที่สุด ในคานเชื่อม (ตัน)	0.1221	0.1420 (16.3%)	0.1235 (1.1%)
3. หน่วยแรงกดที่ฐานของ ผนัง A (ตัน/ตารางเมตร)	5.615	6.591 (17.4%)	5.747 (2.3%)

หมายเหตุ ของที่ 1 เป็นผลจากการใช้เครื่องจักรประมวลผลโดยแมคส์ออก
 ของที่ 2 เป็นผลการคำนวณโดยใช้วิธีการของแมคส์ออก
 ของที่ 3 เป็นผลการคำนวณโดยการแทนคุณสมบัติเชิงกลและเชิง
 เรขาคณิตลงไปในค่าคอมที่หาไว้ในวิทยานิพนธ์นี้

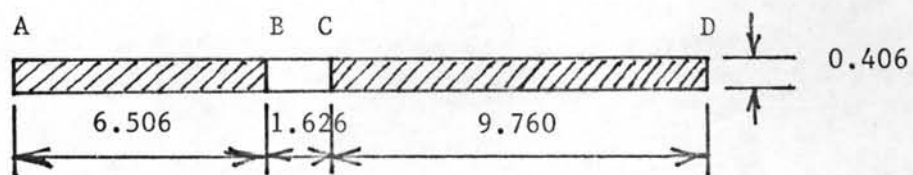
ค่าในวงเล็บเป็นค่าความผิดพลาดเป็นเปอร์เซ็นต์ เมื่อเทียบกับ
 ค่าในช่องที่ 1

ตัวอย่างการคำนวณที่ 2 ตัวอย่างการคำนวณนี้ เพื่อเปรียบเทียบผลที่ได้จากวิธีนี้กับผลการวิเคราะห์ของ คูลล์ และ เซาคูรี¹⁶ ซึ่งโครงสร้างประกอบด้วยผนังรับแรงเฉือนคู่เพียงอย่างเดียว จากค่าคอมที่หาไว้ สำหรับกรณีของโครงสร้างที่ประกอบด้วยผนังรับแรงเฉือนคู่ และผนังรับแรงเฉือนเดี่ยว สามารถนำมาใช้ในการคำนวณได้ทันที โดยที่คุณสมบัติเชิงกลและเชิงเรขาคณิตของผนังรับแรงเฉือนเดี่ยวมีค่าเป็นศูนย์

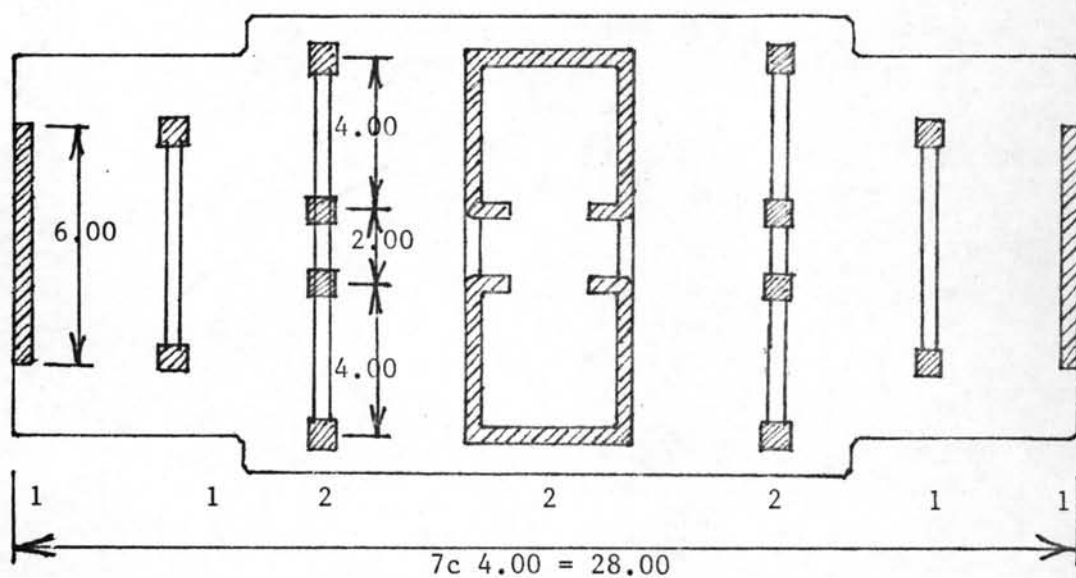
คุณสมบัติของผนังรับแรงเฉือนคู่ มีดังนี้

$$\begin{aligned}
 A_{cw1} &= 6.506 \times 0.406 = 2.646 \text{ ตารางเมตร} \\
 A_{cw2} &= 9.760 \times 0.406 = 13.014 \text{ ตารางเมตร} \\
 I_{cw1} &= \frac{1}{12} \times 0.406(6.506)^3 = 9.329 \text{ (เมตร)}^4 \\
 I_{cw2} &= \frac{1}{12} \times 0.406(9.76)^3 = 31.508 \text{ (เมตร)}^4 \\
 I_b &= 4.4 \times 10^{-3} \text{ (เมตร)}^4 \\
 h &= 2.693 \text{ (เมตร)} \\
 a &= 9.760 \text{ (เมตร)} \\
 c &= 1.626 \text{ (เมตร)} \\
 q &= 1.487 \text{ ตัน/เมตร} \\
 H &= 59.271 \text{ เมตร} \\
 E &= 2.44 \times 10^6 \text{ ตัน/(เมตร)}^2
 \end{aligned}$$

¹⁶Alexander Coull, and J. R. Choudhury, "Stresses and Deflections in Coupled Shear Walls," pp. 71-72.



รูปที่ 8 หน้าตัดของผนังรับแรงเฉือนคู่ ในตัวอย่างที่ 2



รูปที่ 8 ผังของอาคาร ในตัวอย่างที่ 3

และผนังทั้งคู่นา 0.406 เมตร ลักษณะหน้าตัดของผนังโค้งแสดงไว้ในรูปที่ 8

$$A_{cw} = 6.615 \text{ (เมตร)}^2$$

$$I_{cw} = 40.837 \text{ (เมตร)}^4$$

$$\mu = 1.27$$

$$\alpha = 0.1162/\text{เมตร}$$

$$\alpha_H = 6.89$$

ตารางที่ 2 เปรียบเทียบผลการคำนวณตัวอย่างที่ 2

	1	2	3
1. หน่วยแรงกคหรือค้ำที่ฐานที่จุด (ค้ำ/ตารางเมตร)			
A	139.5	144.8	(3.8%)
B	-25.4	-25.1	(1.1%)
C	88.3	87.8	(0.6%)
D	-167.7	-167.3	(0.3%)
2. แรงเฉือนสูงสุดใตคานเชื่อม (ค้ำ)	10.93	11.03	(0.9%)
3. ระยะเอนที่จุดคยอก (เมตร)	0.0061	0.0061	(0%)

หมายเหตุ ช่องที่ 1 เป็นผลการคำนวณของ คูลด์ และ เซาคูรี
 ช่องที่ 2 เป็นผลการคำนวณโดยการแทนคุณสมบัติเชิงกลและเชิง
 เรขาคณิตของผนังรับแรงเฉือนคูลง ไปในค่าคอบที่หาไว้ใน
 วิทยานิพนธ์นี้
 ช่องที่ 3 คำนวณได้เป็นค่าความผิดพลาดเป็นเปอร์เซ็นต์

ตัวอย่างการคำนวณที่ 3 โครงอาคารในรูปที่ 9 มีความสูง 20 ชั้น ความสูงของช่วงชั้น 3 เมตร มีแรงกระทำด้านข้าง 0.1 ตัน/ตารางเมตร และมีโมเมนต์ยึดคาน 2 x 10⁶ ตัน/ตารางเมตร และผนังมีความหนา 0.20 เมตร แล้วทำการวิเคราะห์สำหรับกรณี ดังนี้

1. เมื่อคำนึงว่าโครงสร้างประกอบด้วยผนังรับแรงเฉือนคู่ ผนังรับแรงเฉือนเดี่ยว และโครงข้อแข็ง
2. เมื่อไม่คิดถึงผลของโครงข้อแข็ง
3. เมื่อไม่คิดถึงผลของความเครียดเชิงแกนในแนวแกนของผนังรับแรงเฉือนคู่
4. เมื่อไม่คิดถึงผลของคานเชื่อม

แล้วนำผลมาเปรียบเทียบกัน ซึ่งแสดงไว้ในตารางที่ 3

สำหรับคุณสมบัติอย่างอื่นของ เรขาคณิต และทางกลของโครงสร้าง มีดังนี้คือ

$$\begin{aligned}
 A_{cw1} &= A_{cw2} &= 2.90 \text{ ตาราง เมตร} \\
 I_{cw1} &= I_{cw2} &= 7.26 \text{ (เมตร)}^4 \\
 I_w & &= 7.20 \text{ (เมตร)}^4 \\
 a & &= 6.20 \text{ เมตร} \\
 c & &= 2.00 \text{ เมตร} \\
 I_{bf} & &= 2.0833 \times 10^{-3} \text{ (เมตร)}^4 \\
 I_{ci} & &= 5.2083 \times 10^{-3} \text{ (เมตร)}^4 \\
 I_b & &= 0.02109 \text{ (เมตร)}^4 \\
 H & &= 60.00 \text{ เมตร}
 \end{aligned}$$

$$h = 3.00 \text{ เมตร}$$

$$K_f = 29,535 \text{ ตัน}$$

$$\beta_1 = 43.44 \times 10^6 \text{ ตัน-(เมตร)}^2$$

$$\beta_2 = 1.157 \times 10^6 \text{ ตัน}$$

$$\beta_3 = 214.83 \text{ ตัน/(เมตร)}^2$$

$$\text{กรณีที่ 1 } \alpha_1 = 0.1626/\text{เมตร} \quad \alpha_{1H} = 9.756$$

$$\alpha_2 = 0.01368/\text{เมตร} \quad \alpha_{2H} = 0.8208$$

$$\text{กรณีที่ 2 } \alpha = 0.1611/\text{เมตร}$$

$$\alpha_H = 9.665$$

$$\text{กรณีที่ 3 } \alpha_1 = 0.1391/\text{เมตร} \quad \alpha_2 = 0$$

$$\alpha_{1H} = 8.346 \quad \alpha_{2H} = 0$$

$$\text{กรณีที่ 4 } \alpha_1 = 0.02607/\text{เมตร} \quad \alpha_2 = 0$$

$$\alpha_{1H} = 1.564 \quad \alpha_{2H} = 0$$

ซึ่งให้ผลต่าง ๆ ดังแสดงไว้ในตารางที่ 3

ตารางที่ 3 ผลการคำนวณตัวอย่างที่ 3

กรณีที่	1	2	3	4
1. ระยะเอนที่จุดยก (เมตร)	0.025	0.032	0.0047	0.054
2. โมเมนต์กักที่ฐานของผนัง (ตัน-เมตร)				
ผนังที่ 1	-307.6	-345.7	-176.2	-569.5
ผนังที่ 2	-620.4	-697.2	-355.3	-1148.4
3. แรงเฉือนที่จุดยก (ตัน)				
โครงข้อแข็ง 1	1.234	-	0.060	2.653
โครงข้อแข็ง 2	5.984	-	0.292	12.865
ผนัง 1	-2.724	-2.071	-3.323	-5.144
ผนัง 2	-4.494	2.071	2.971	-10.374
4. แรงเฉือนที่ฐาน (ตัน)				
ผนัง 1	27.845	27.845	27.845	27.845
ผนัง 2	56.155	56.155	56.155	56.155
5. แรงในแนวแกนที่ฐาน (ตัน)				
ผนัง 2	394.40	476.4	618.91	-
ในเสาของโครงข้อแข็ง				
โครงข้อแข็ง 1	10.53	-	1.99	22.86
โครงข้อแข็ง 2	30.62	-	5.79	66.49
6. แรงเฉือนสูงสุดในคาน เชื่อม (ตัน)	20.83	19.37	24.56	-
7. แรงเฉือนสูงสุดในโครงข้อแข็ง (ตัน)				
โครงข้อแข็ง 1	1.283	-	0.316	2.810
โครงข้อแข็ง 2	6.218	-	1.532	13.625