

ผนวก ง

การวิเคราะห์โครงสร้างเสารับน้ำหนัก

1. เสาปลอกเกลียว เสาคอนกรีตเสริมเหล็กยื่นมีปลอกเป็นเกลียวรัดต่อเนื่อง เสาแบบนี้นิยมใช้กับเสากลมหรือเสาหลายเหลี่ยม สามารถคำนวณพื้นที่หน้าตัดที่เหมาะสมกับการรับน้ำหนักตามแนวแกนกลางได้จากสมการดังต่อไปนี้

$$P = A_g (0.25 F'_c + F_s P_g)$$

เมื่อ	P	=	น้ำหนักปลอดภัยตามแนวแกนเสา (Kg)
	A_g	=	พื้นที่หน้าตัดทั้งหมดของเสาคอนกรีต (cm^2)
	F'_c	=	กำลังอัดประลัยคอนกรีตที่ 28 วันและ 145 (ksc)
	P_g	=	อัตราส่วนพื้นที่เหล็กยื่นต่อพื้นที่หน้าตัดเสา $0.01 < P_g < 0.08$
	F_y	=	กำลังคลากของเหล็กปลอกเกลียว ไม่เกิน ($4,200 \text{ kg/cm}^2$)
	F_s	=	$0.4 F_y$ ซึ่งก็คือหน่วยแรงอัดที่ยอมให้ของเหล็กยื่น

2. เสาสั้นรับน้ำหนักเอียงศูนย์ เสาอาคารทั่วไปจะรับน้ำหนักอาคารเอียงศูนย์ หรือรับน้ำหนักผ่านแกนกลางร่วมกับโมเมนต์ดัดสามารถคำนวณหาระยะเอียงศูนย์จาก แรงโมเมนต์ดัดกับน้ำหนักตามแนวแกนกลางได้

$$e = \frac{M}{P}$$

เมื่อ	e	=	ระยะเอียงศูนย์สมดุลง (cm)
	M	=	โมเมนต์ดัด (Kg.cm)
	P	=	น้ำหนักปลอดภัยตามแนวแกนเสา (Kg)

3. ระยะเอียงศูนย์สมดุลง ในภาวะที่เหล็กและคอนกรีตต้องต้านทานแรงในแนวแกนและโมเมนต์ดัด ทำให้เกิดหน่วยแรงเท่าหน่วยแรงที่ยอมให้ทั้งเหล็กและคอนกรีตตามลำดับ เรียกสภาวะนี้ว่า สภาวะสมดุลง และระยะเอียงศูนย์ที่สภาวะนี้เรียกว่า ระยะเอียงศูนย์สมดุลง e_b ซึ่งสามารถคำนวณได้จากสมการดังต่อไปนี้

$$e_b = 0.43P_g.m.D_s + 0.14D$$

เมื่อ	e_b	=	ระยะเยื้องศูนย์กลางสมดุล (cm)
	P_g	=	อัตราส่วนพื้นที่เหล็กยื่นต่อพื้นที่หน้าตัดเสา $0.01 < P_g < 0.08$
	D_s	=	เส้นผ่านศูนย์กลางกลางเสาไม่รวมคอนกรีต (cm)
	D	=	เส้นผ่านศูนย์กลางกลางเสา รวมคอนกรีต (cm)
	m	=	$\frac{F_y}{0.85F'_c}$

4. ขอบเขตการออกแบบเสา

- ช่วงที่ 1 เมื่อ $e < e_a$ ให้ออกแบบในแนวแกนเพียงอย่างเดียว (ตามสมการ 1)
- ช่วงที่ 2 เมื่อ $e_a < e < e_b$ ให้ออกแบบโดยใช้แรงอัดเป็นหลัก (ตามสมการ 2-3)
- ช่วงที่ 3 เมื่อ $e_b < e$ ให้ออกแบบโดยใช้แรงดัดเป็นหลัก (ตามสมการ 2-3)

โดยค่าโมเมนต์ M ให้ถือว่าเป็นสัดส่วนกับ M_{ox} (สมการ 4) โดยเสารับโมเมนต์นั้น $\frac{M_x}{M_{ox}} < 1.0$

จะถือว่าสามารถรับน้ำหนักได้

$$M_{ox} = 0.12A_s.F_y.D_s$$

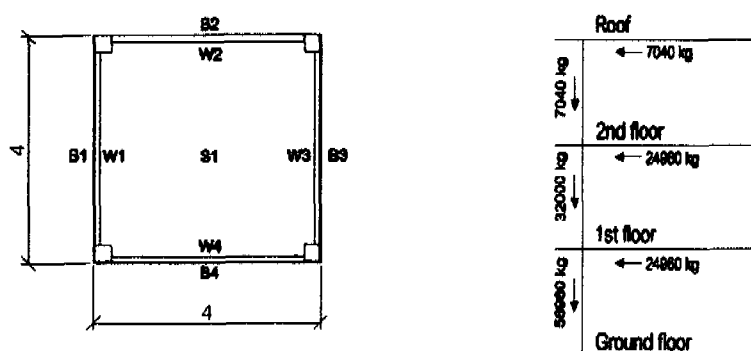
5. ข้อกำหนดเกี่ยวกับเสา

- อัตราส่วนความสูงต่อส่วนแคบของเสาที่เหลื่อมพื้นผิว หรือเส้นผ่านศูนย์กลางของเสากลมต้องไม่เกิน 15 ($\frac{h}{t} < 15$) มิฉะนั้นจะถือว่าเป็นเสายาวและต้องลดกำลังรับน้ำหนักของเสา
- พื้นที่หน้าตัดรวมของเหล็กยื่นของเสา (A_s) ต้องไม่น้อยกว่าร้อยละ 0.01 และไม่เกินร้อยละ 0.08 ของพื้นที่หน้าตัดเสา โดยเหล็กเสริมสำหรับเสากลมต้องไม่เล็กกว่า $\varnothing 12$

การวิเคราะห์โครงสร้างที่มีความเหมาะสมต่อผลกระทบที่เกิดจากกระแสน้ำ

ภาพที่ ง.1

แปลนบ้านจำลองและการถ่ายน้ำหนักลงสู่โครงสร้าง



พื้น (S) หนา 0.1 m. รับน้ำหนักบรรทุกจร 600 kg/m^2 .

ผนัง (W) ขนาด 3×4 m. ผนังแผ่นอิฐมวลเบาคึ่งแผ่นฉาบปูน 180 kg/m^2 .

คาน (B) ขนาด 0.15×0.50 m.

$$\begin{aligned} \text{ดั่งนั้นน้ำหนักจากพื้น S1} &= (2,400 \times 0.1 + 600)(4 \times 4) \\ &= 13,440 \text{ kg.} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{น้ำหนักจากผนัง W1} &= (180 \times 3)(4) \\ &= 2,160 \text{ kg.} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{น้ำหนักจากคาน B1} &= (2,400)(0.15 \times 0.50)(4) \\ &= 720 \text{ kg.} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{น้ำหนักรวมต่อชั้น} &= 13,440 + 2,160(4) + 720(4) \\ &= 24,960 \text{ kg.} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{น้ำหนักจากหลังคา R} &= (2,400 \times 0.1 + 200)(4 \times 4) \\ &= 7,040 \text{ kg.} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{รวมน้ำหนักลงบนเสา C1} &= (24,960 + 24,960 + 7,040)/4 \\ &= 14,240 \text{ kg/m}^2. \end{aligned}$$

$$\text{จากสมการ} \quad P = A_g (0.25 F'_c + F_s \cdot P_g)$$

$$\text{แทนค่า} \quad 14,240 = (A_g)(0.25(145) + (1,200)(0.04))$$

$$A_g = 391.50 \text{ cm}^2. \text{ ซึ่งก็คือพื้นที่หน้าตัดเสาขั้นต่ำที่สุด}$$

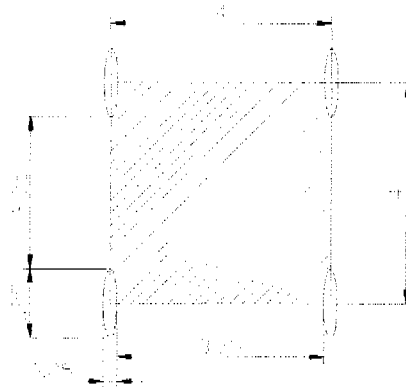
จากข้อกำหนดเสา $\frac{h}{t} < 15$ (ความสูงเสา 3 m.) ดังนั้นจะพื้นที่แคบสุดของเสาได้ที่ขนาด $t > 0.20$ m.

ตัวอย่างการวิเคราะห์โครงสร้างเสารับน้ำหนัก

ขนาดสัดส่วน 1 : 5 (กว้าง 25cm. ยาว 125cm.)

ภาพที่ ง.2

การเคลื่อนที่ของกระแสน้ำไหลผ่านโครงสร้างและแปลนอาคาร



รับแรงกระทำด้านข้าง $4,913 \text{ kg/m}^2$.

รับน้ำหนักอาคารกระทำตามแนวแกนกลาง $14,240 \text{ kg/m}^2$.

วิเคราะห์ระยะเยื้องศูนย์กลางจากสมการ 2

$$\begin{aligned}
 e &= \frac{M}{P} \\
 e &= (4,913) \cdot (150) / 14,240 \\
 &= 51.75 \text{ cm.}
 \end{aligned}$$

วิเคราะห์ระยะเยื้องศูนย์กลางจากสมการ 3

$$\begin{aligned}
 e_b &= 0.43 P_g \cdot m \cdot D_s + 0.14 D \\
 e_b &= 0.43(0.04)(4,200/0.85 \times 145)(20) + 0.14(25) \\
 &= 15.22 \text{ cm.}
 \end{aligned}$$

วิเคราะห์ข้อกำหนดการออกแบบเสาจะอยู่ในช่วงที่ 3 ($e_b < e$) เป็นการออกแบบโดยใช้แรงดัดเป็นหลัก

$$\begin{aligned}
 \text{หาจำนวนเหล็กเสริมที่ใช้ทั้งหมดจาก } A_s &= P_g \cdot A_g \\
 &= (0.04)(2,455.35) \\
 &= 98.21 \text{ cm}^2.
 \end{aligned}$$

หาค่าโมเมนต์ M_{ox} จากสมการ 4

$$\begin{aligned} M_{ox} &= 0.12 A_s \cdot F_y \cdot D_s \\ &= 0.12(98.21)(4,200)(20) \\ &= 990,000 \end{aligned}$$

สรุปผลการทดสอบ

$$\begin{aligned} \frac{M_o}{M_{ox}} &< 1 \\ 736,950 / 990,000 &< 1 \text{ ถือว่าสามารถรองรับแรงกระทำได้} \end{aligned}$$