

6

Reinforced Concrete Design II

Two-Way Slab



- Design of Two-Way Slab
- Moment Coefficient Method
- Load Transfer from Two-Way Slab
- Bar Detailing
- Design Example

Mongkol JIRAVACHARADET

SURANAREE

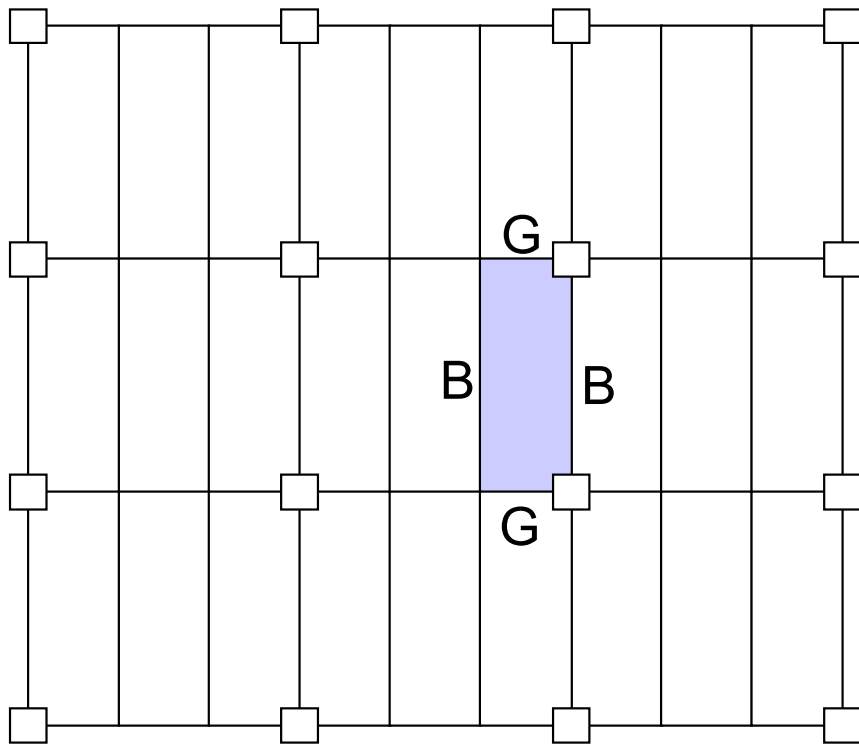
UNIVERSITY OF TECHNOLOGY

INSTITUTE OF ENGINEERING

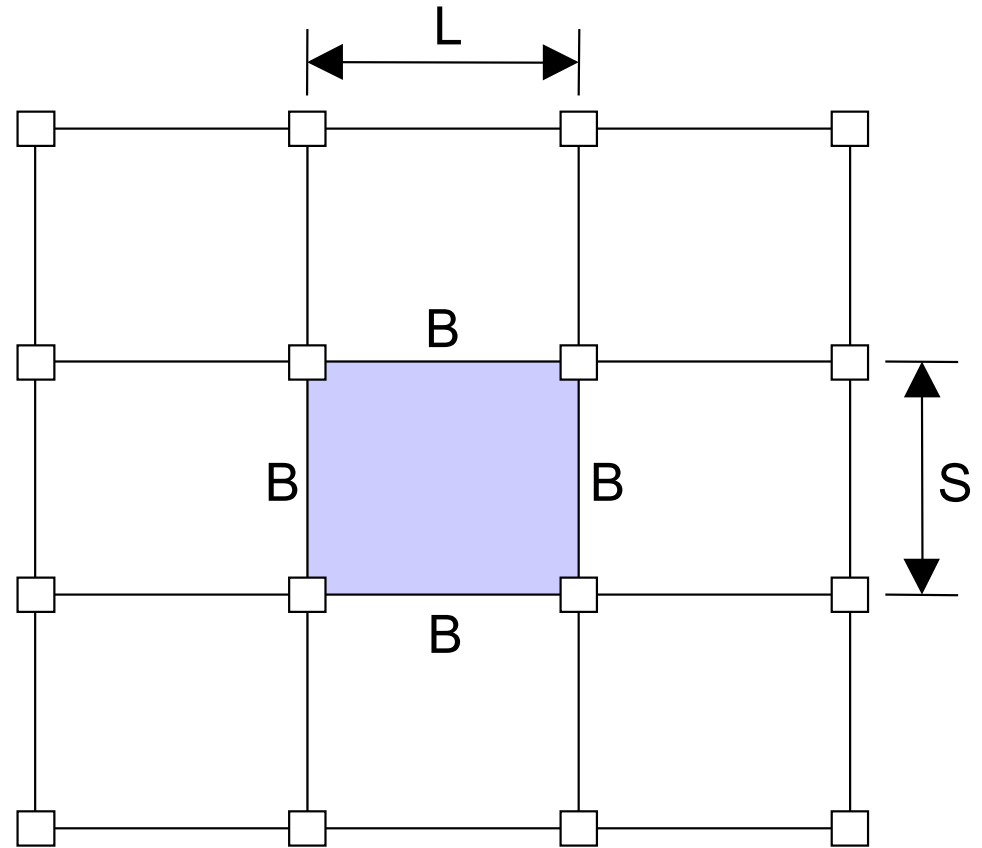
SCHOOL OF CIVIL ENGINEERING

ระบบพื้นทางเดียวและสองทาง

พื้นสองทาง คือพื้นที่มีด้านยาว L ยาวไม่เกินสองเท่าของด้านสั้น S



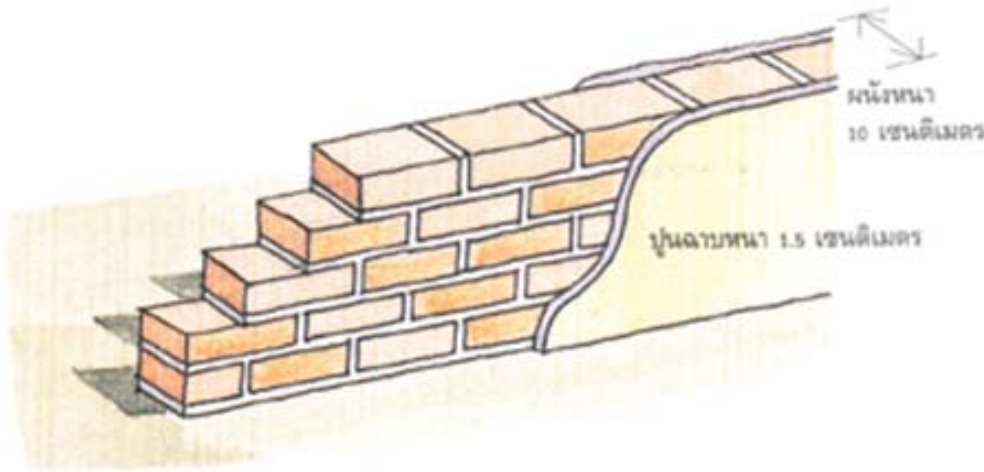
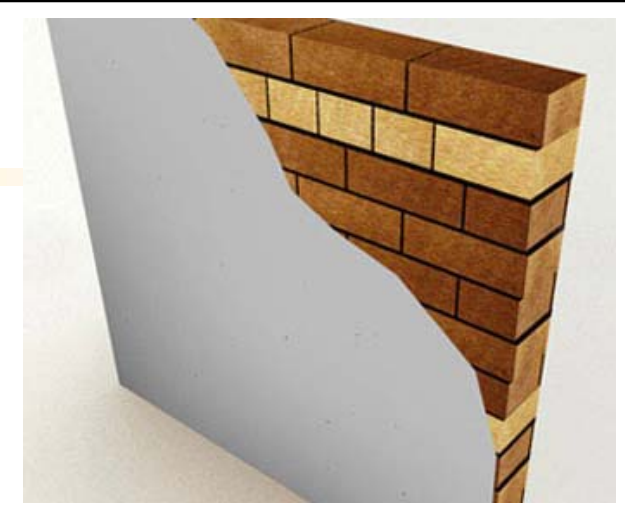
(ก) ระบบพื้นทางเดียว



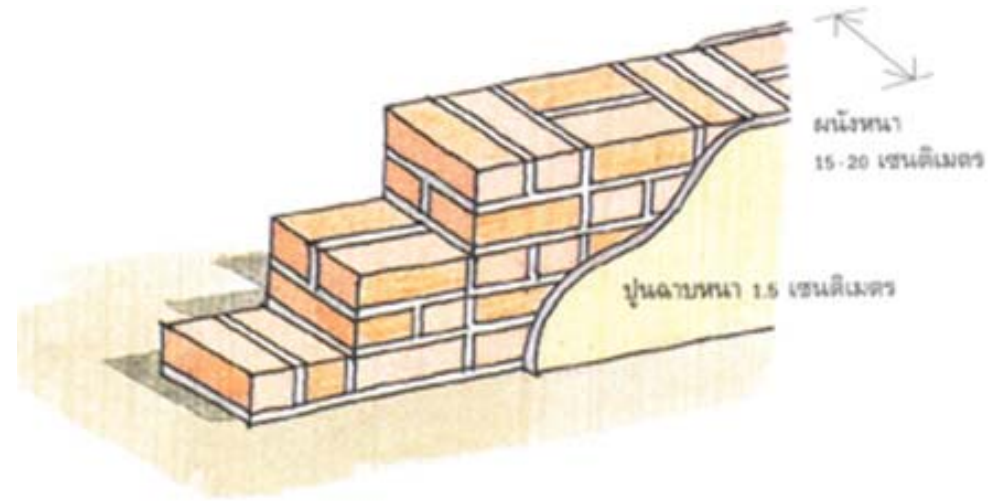
(ข) ระบบพื้นสองทาง

ผนังก่ออิฐเต็มแผ่น-ครึ่งแผ่น

ผนังก่ออิฐครึ่งแผ่น คือ ผนังที่มีการก่ออิฐที่วางแผ่นอิฐมอญตามความยาวของผนัง ทำให้ผนังนั้นจะมีความหนาเป็นปกติที่เราเห็นกันโดยทั่วไป คือ เมื่อฉาบปูนเสร็จแล้วจะหนาประมาณ 10 เซนติเมตร



การก่ออิฐแบบครึ่งแผ่น

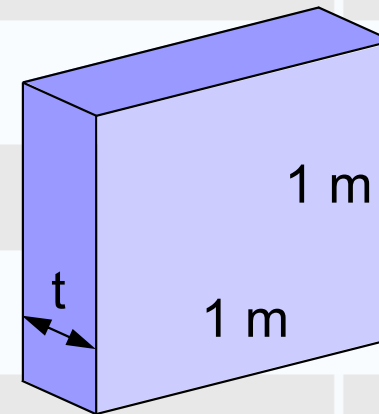


การก่ออิฐแบบเต็มแผ่น

การก่ออิฐเต็มแผ่น คือ ผนังที่มีการก่ออิฐที่วางแผ่นอิฐมอญตามขวางของผนัง ทำให้ผนังนั้นจะมีความหนามากกว่าปกติ เมื่อฉาบปูนแล้วผนังนั้นอาจจะหนาประมาณ 15-20 เซนติเมตร

น้ำหนักผนังต่อพื้นที่

ลำดับ	ชนิดผนังหรือกำแพง	น้ำหนัก (กก./ม ²)
1	ผนังอิฐมวลเบาก่อครึ่งแผ่นอิฐ + ฉาบปูน	180
2	ผนังอิฐมวลเบาก่อเต็มแผ่นอิฐ + ฉาบปูน	360
3	ผนังก่ออิฐคอนกรีตบล็อกหนา 7 ซม.	120
4	ผนังก่ออิฐคอนกรีตบล็อกหนา 9 ซม.	160
5	ฝาไม้อัด 6 มม. 2 ด้าน + คร่าวไม้	22
6	ฝาเซลโลกรีต + คร่าวไม้	30
7	ผนังก่ออิฐ บ.ป.ก. เต็มแผ่น	240
8	ผนังก่ออิฐ บ.ป.ก. ครึ่งแผ่น	220
9	ผนังก่ออิฐบล็อกแก้ว ขนาด 7 1/4" * 7 1/4" * 3 "	90



น้ำหนักผนังเทียบเท่า (Equivalent Partition Weight)

Weight of all walls (weight of 1m span of wall x total spans of all walls) carried by the slab **divided by the floor area.**



น้ำหนักผนังสูง 3 m :

ผนังอิฐมวลเบาครึ่งแผ่น

$$= 180 \text{ kg/m}^2 \times 3 \text{ m}$$

$$= 540 \text{ kg/m}$$

ความยาวผนังทั้งชั้น

$$= 134 \text{ m}$$

พื้นที่ทั้งชั้น

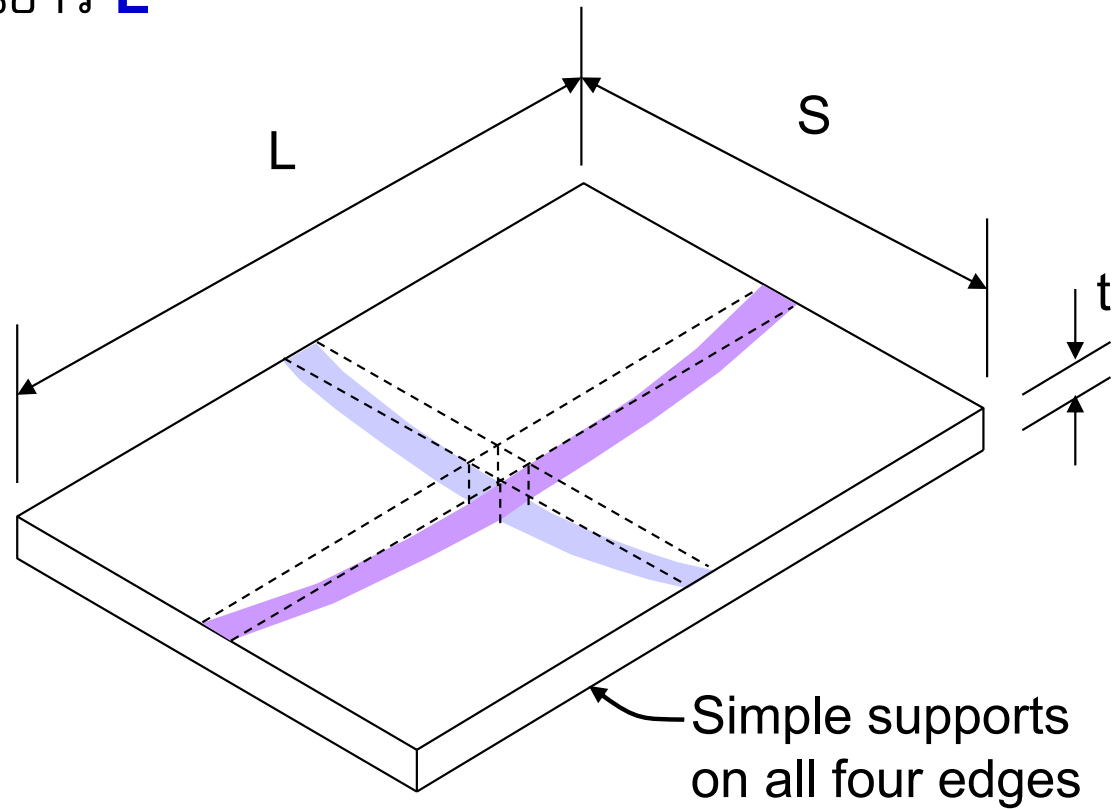
$$= 17.5 \times 12$$

$$= 210 \text{ m}^2$$

$$\text{น้ำหนักผนังเทียบเท่าต่อพื้นที่} = 540 \times 134 / 210 = 345 \text{ kg/m}^2$$

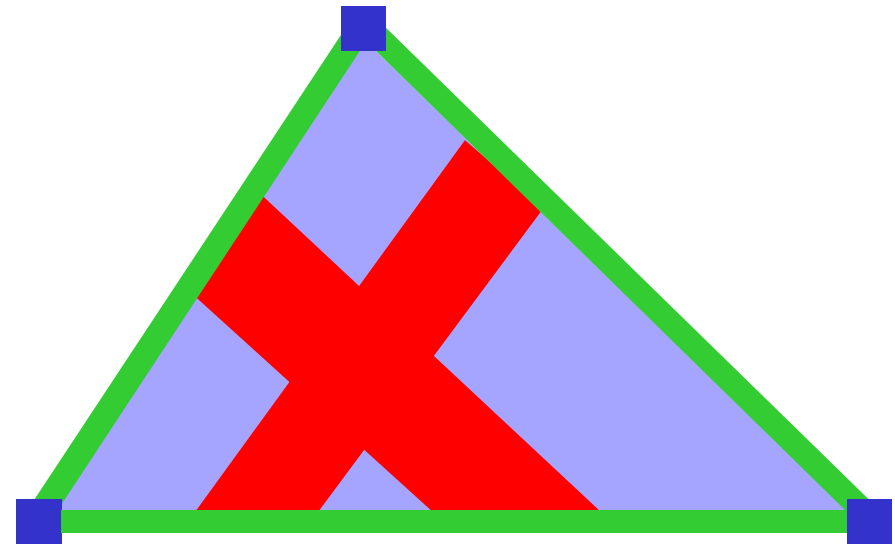
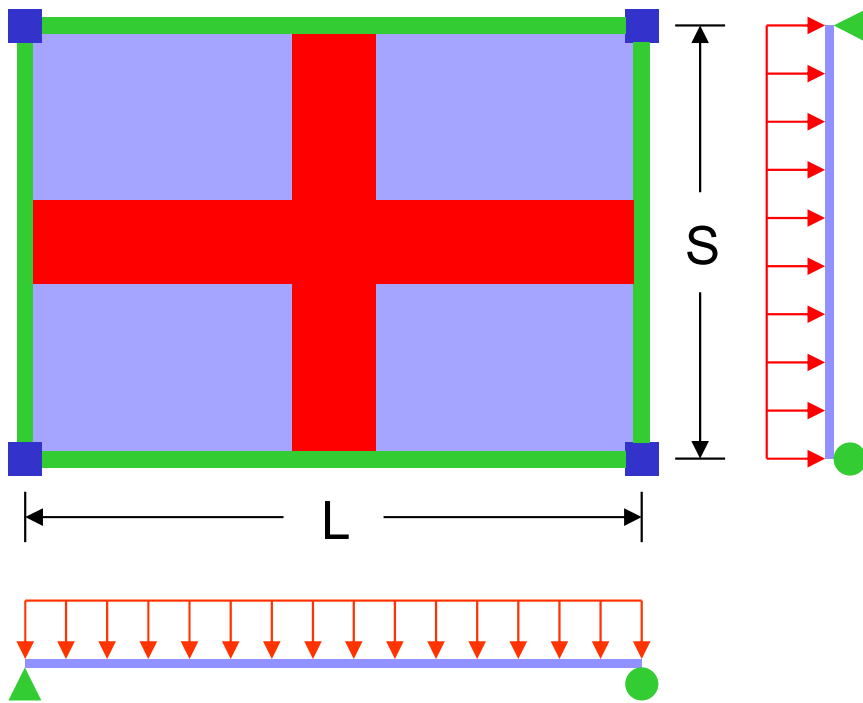
การแอ่นตัวของพื้นสองทาง

การแอ่นตัวเกิดขึ้นทั้งสองทิศทาง มีการแบ่งถ่ายน้ำหนักทั้งสองทิศทางคือ
ด้านสั้น **S** และด้านยาว **L**

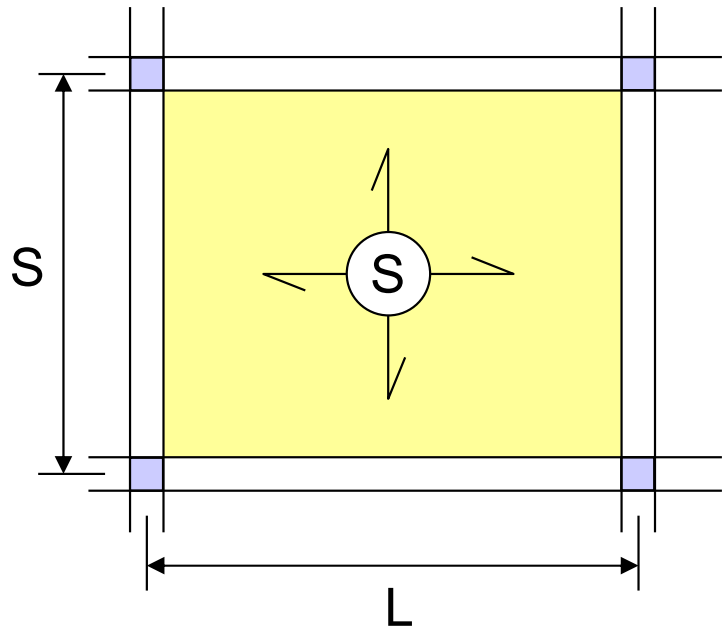


การวิเคราะห์พื้นสองทาง

จะพิจารณาแผ่นพื้นเป็นแถบกว้าง $b = 1$ เมตร ทั้งสองทิศทางคือด้านสั้น S และด้านยาว L แล้วแยกวิเคราะห์และออกแบบในแต่ละทิศทาง

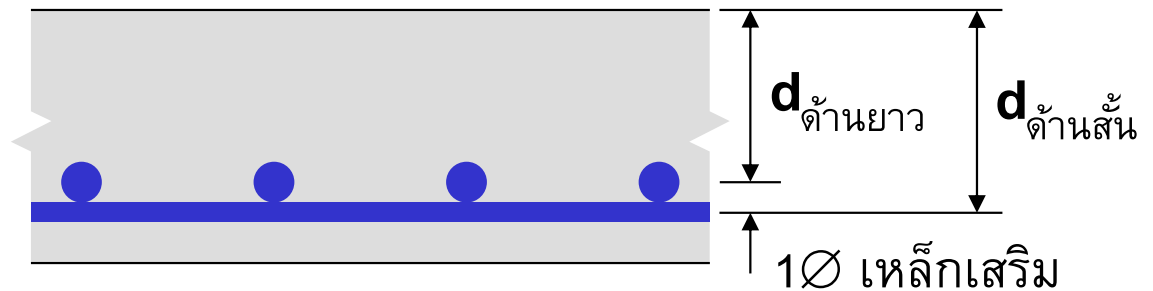


การออกแบบพื้นสองทาง ($L < 2S$)



ความหนาพื้นน้อยที่สุด t_{min} :

$$\frac{\text{Perimeter}}{180} = \frac{2(L + S)}{180} \leq 10 \text{ cm}$$



เหล็กเสริมในพื้นที่สองทาง

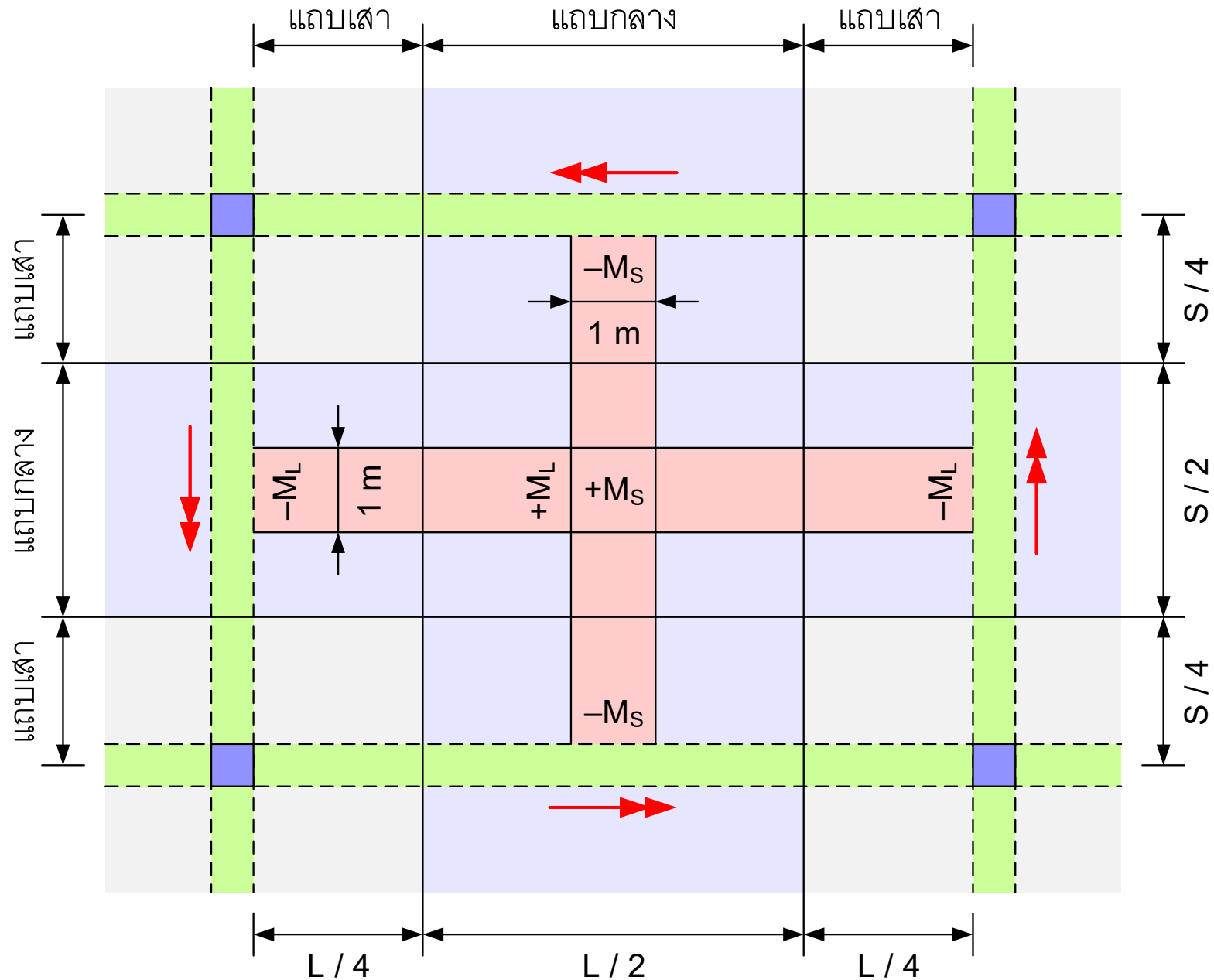
$$A_s \geq RB 9 \geq \text{Temp. steel}$$

$$\text{Min. Spacing} \geq \varnothing \text{ main steel} \geq 4/3 \text{ max agg.} \geq 2.5 \text{ cm}$$

$$\text{Max. Spacing} \leq 3 t \leq 45 \text{ cm}$$

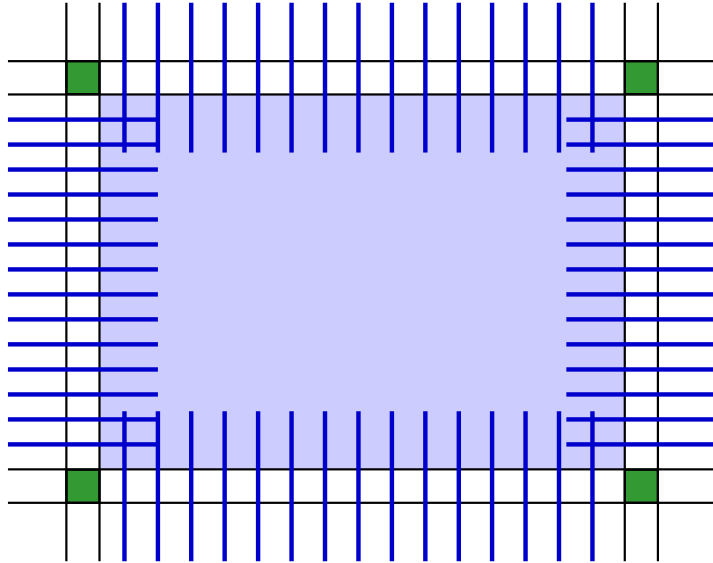
วิธีสัมประสิทธิ์ของโมเมนต์

Middle strip moment: $M_M = CwS^2$
Column strip moment: $M_C = 2M_M/3$

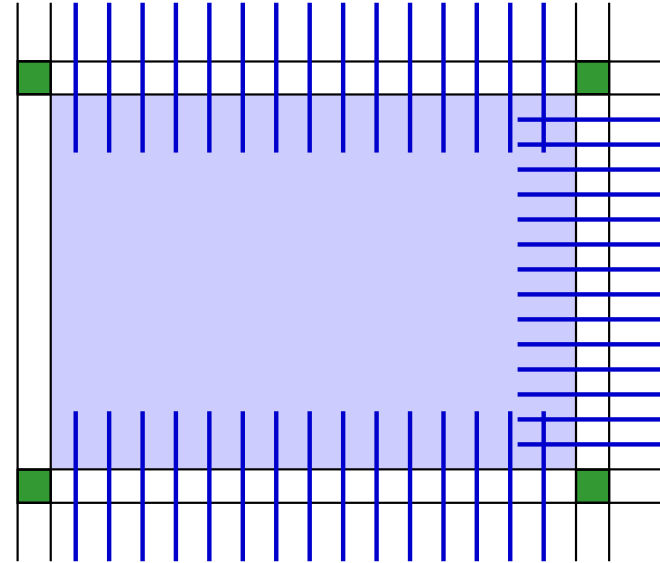


พื้นที่สองทางลักษณะต่างๆ

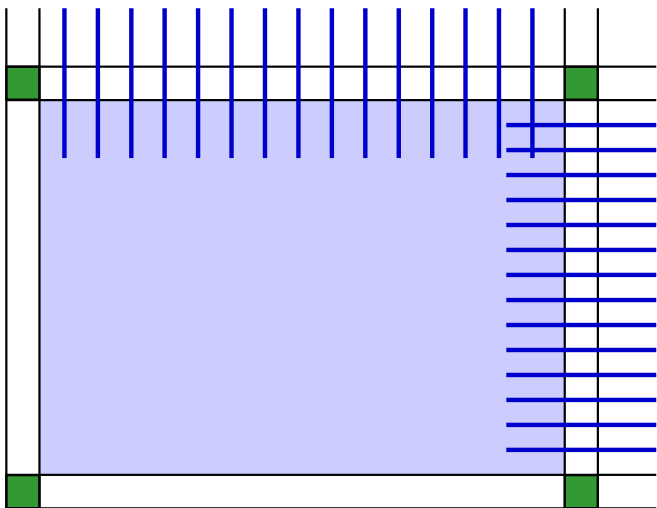
พื้นที่ภายใน (ต่อเนื่องสี่ด้าน)



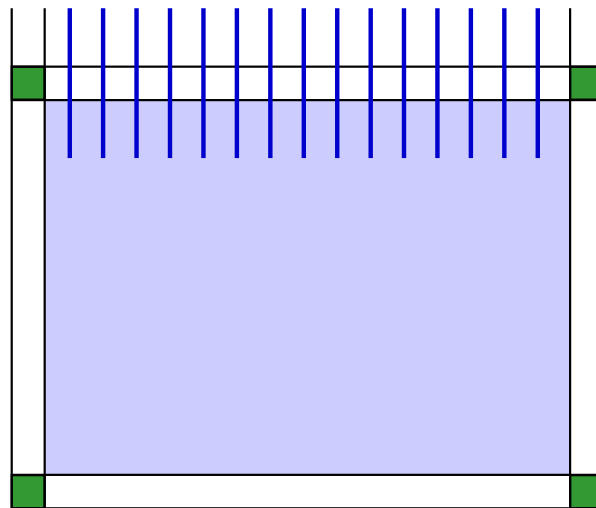
พื้นที่ไม่ต่อเนื่องด้านเดียว



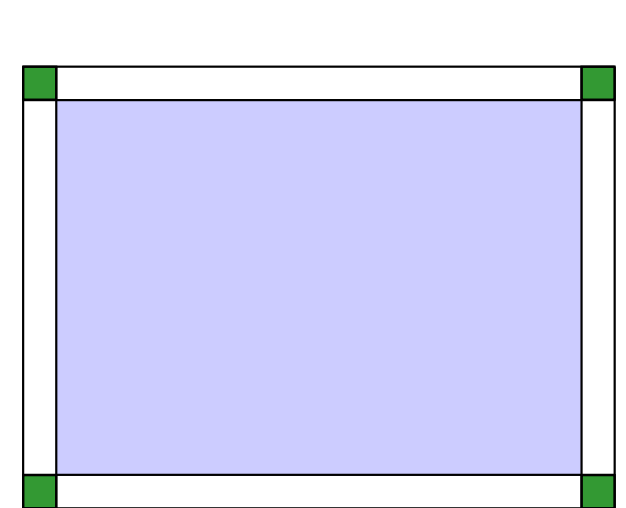
พื้นที่ไม่ต่อเนื่องสองด้าน



พื้นที่ไม่ต่อเนื่องสามด้าน



พื้นที่ไม่ต่อเนื่องสี่ด้าน



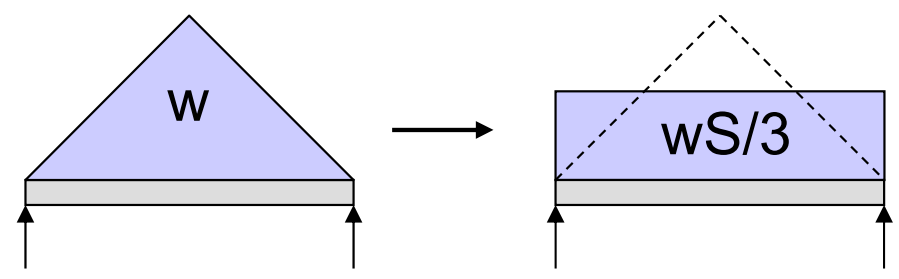
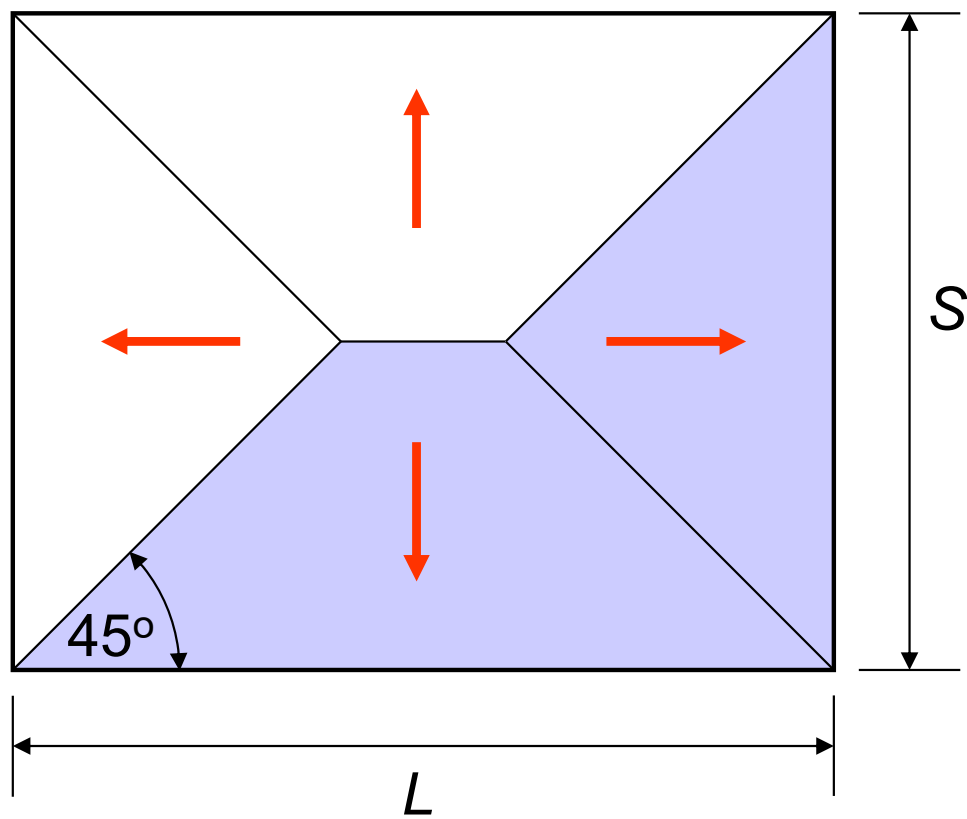
ตารางสัมประสิทธิ์ของโมเมนต์ (C)

ลักษณะพื้น	ช่วงสั้น						ช่วงยาว
	ค่าต่างๆของ m						
	1.0	0.9	0.8	0.7	0.6	0.5	
พื้นภายใน							
โมเมนต์ลบ -ด้านต่อเนื่อง	0.033	0.040	0.048	0.055	0.063	0.083	0.033
-ด้านไม่ต่อเนื่อง	-	-	-	-	-	-	-
โมเมนต์บวก ที่กลางช่วง	0.025	0.030	0.036	0.041	0.047	0.062	0.025
พื้นไม่ต่อเนื่องด้านเดียว							
โมเมนต์ลบ -ด้านต่อเนื่อง	0.041	0.048	0.055	0.062	0.069	0.085	0.041
-ด้านไม่ต่อเนื่อง	0.021	0.024	0.027	0.031	0.035	0.042	0.021
โมเมนต์บวก ที่กลางช่วง	0.031	0.036	0.041	0.047	0.052	0.064	0.031
พื้นไม่ต่อเนื่องสองด้าน							
โมเมนต์ลบ -ด้านต่อเนื่อง	0.049	0.057	0.064	0.071	0.078	0.090	0.049
-ด้านไม่ต่อเนื่อง	0.025	0.028	0.032	0.036	0.039	0.045	0.025
โมเมนต์บวก ที่กลางช่วง	0.037	0.043	0.048	0.054	0.059	0.068	0.037

ตารางสัมประสิทธิ์ของโมเมนต์ (C)

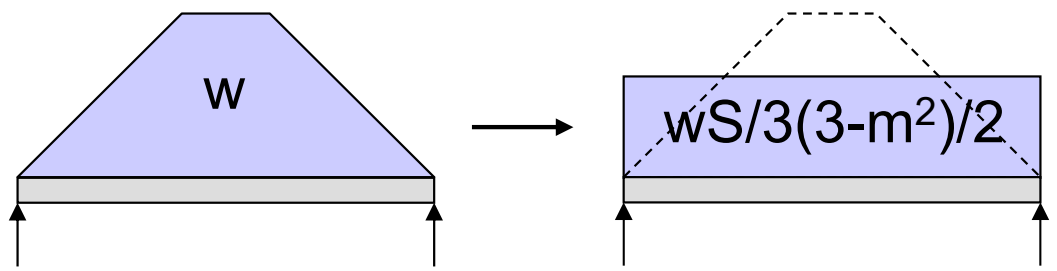
ลักษณะพื้น	ช่วงสั้น						ช่วงยาว
	ค่าต่างๆของ m						
	1.0	0.9	0.8	0.7	0.6	0.5	
พื้นไม่ต่อเนื่องสามด้าน โมเมนต์ลบ -ด้านต่อเนื่อง -ด้านไม่ต่อเนื่อง โมเมนต์บวก ที่กลางช่วง							
	0.058	0.066	0.074	0.082	0.090	0.098	0.058
	0.029	0.033	0.037	0.041	0.045	0.049	0.029
	0.044	0.050	0.056	0.062	0.068	0.074	0.044
พื้นไม่ต่อเนื่องสี่ด้าน โมเมนต์ลบ -ด้านต่อเนื่อง -ด้านไม่ต่อเนื่อง โมเมนต์บวก ที่กลางช่วง							
	-	-	-	-	-	-	-
	0.033	0.038	0.043	0.047	0.053	0.055	0.033
	0.050	0.057	0.064	0.072	0.080	0.083	0.050

การถ่ายน้ำหนักจากพื้นสองทางลงคาน

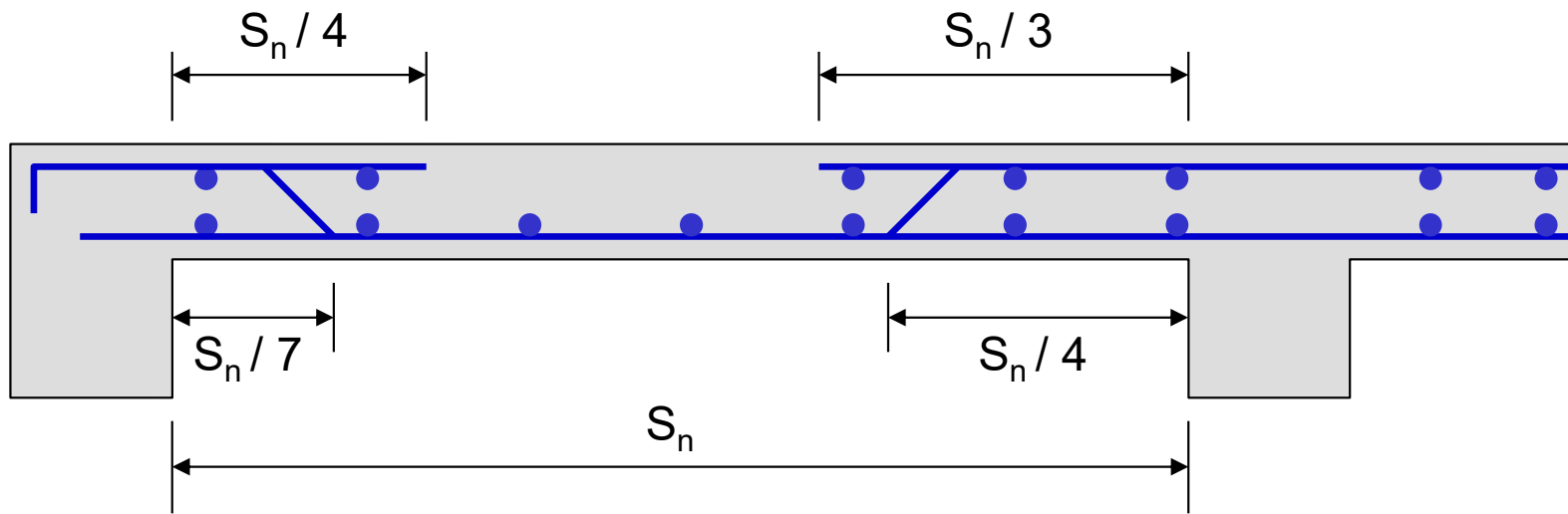


น้ำหนักลงคานด้านสั้น = $\frac{wS}{3}$

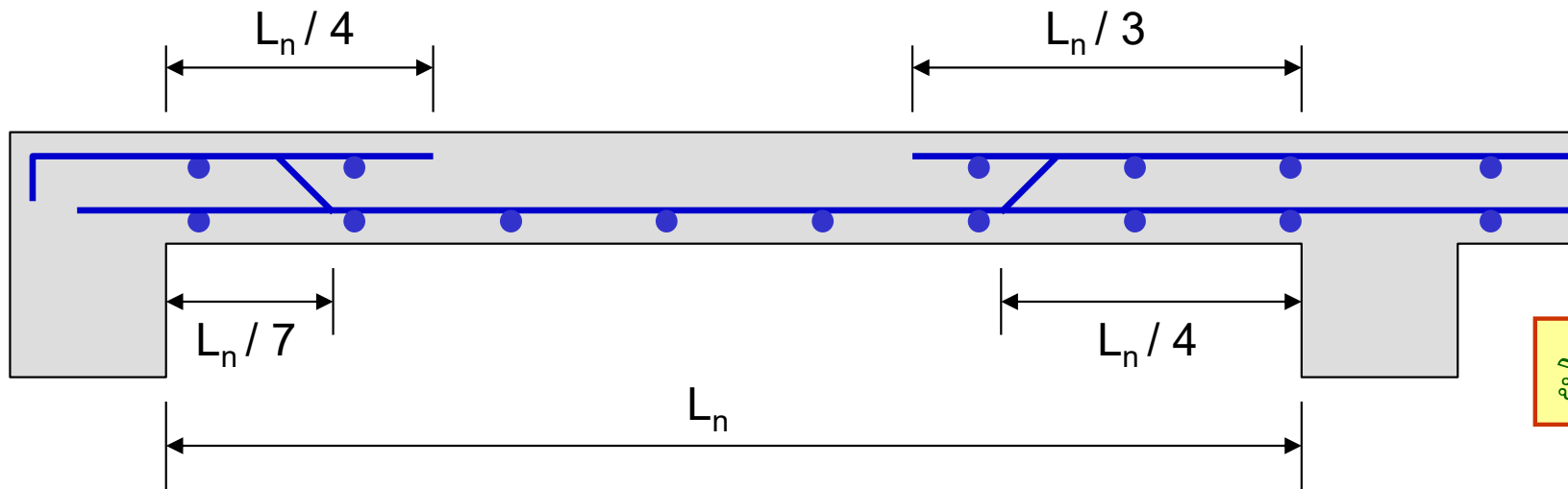
น้ำหนักลงคานด้านยาว = $\frac{wS}{3} \left(\frac{3-m^2}{2} \right)$



การเสริมเหล็กในพื้นที่สองทาง

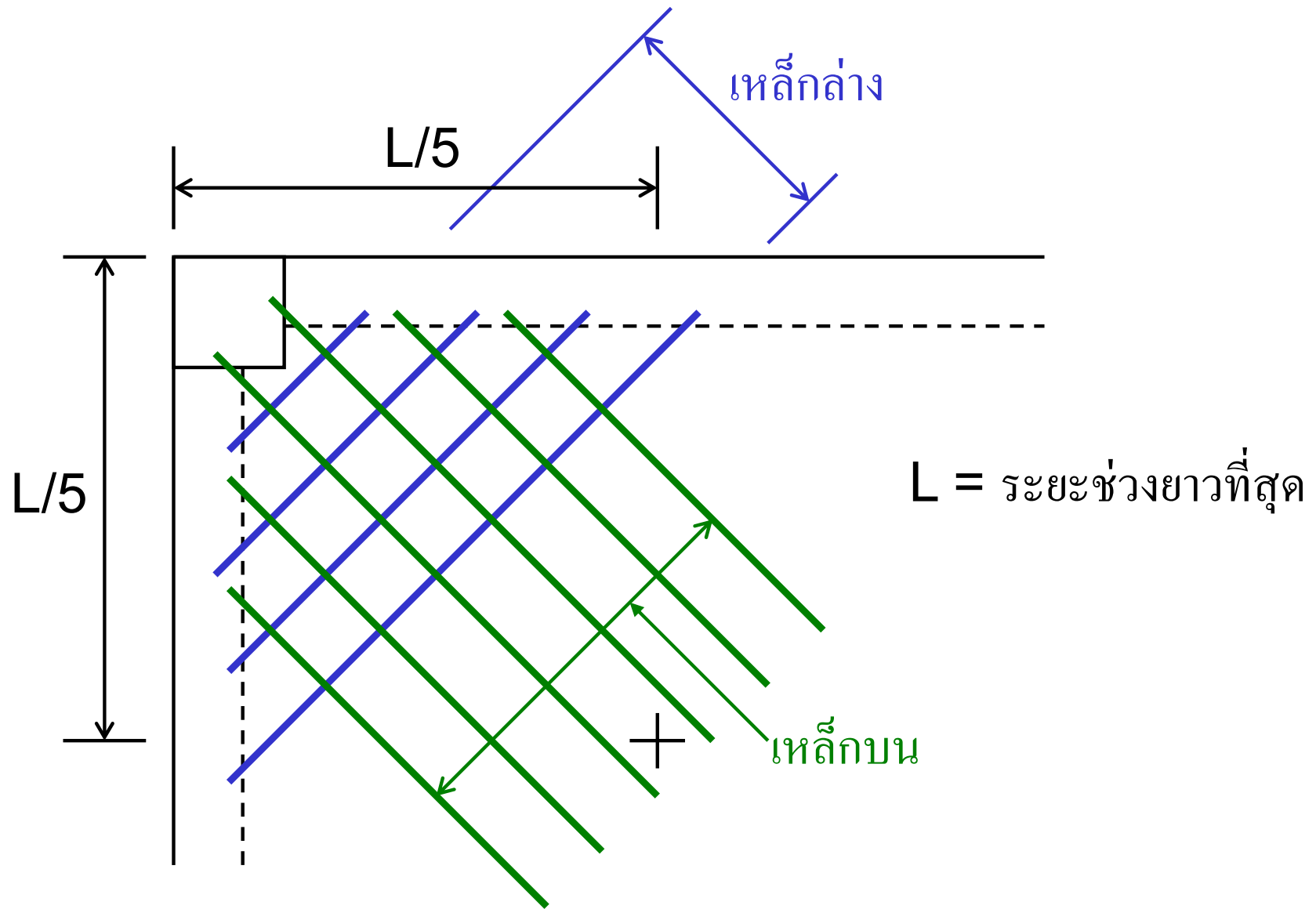


รูปตัดด้านสั้น



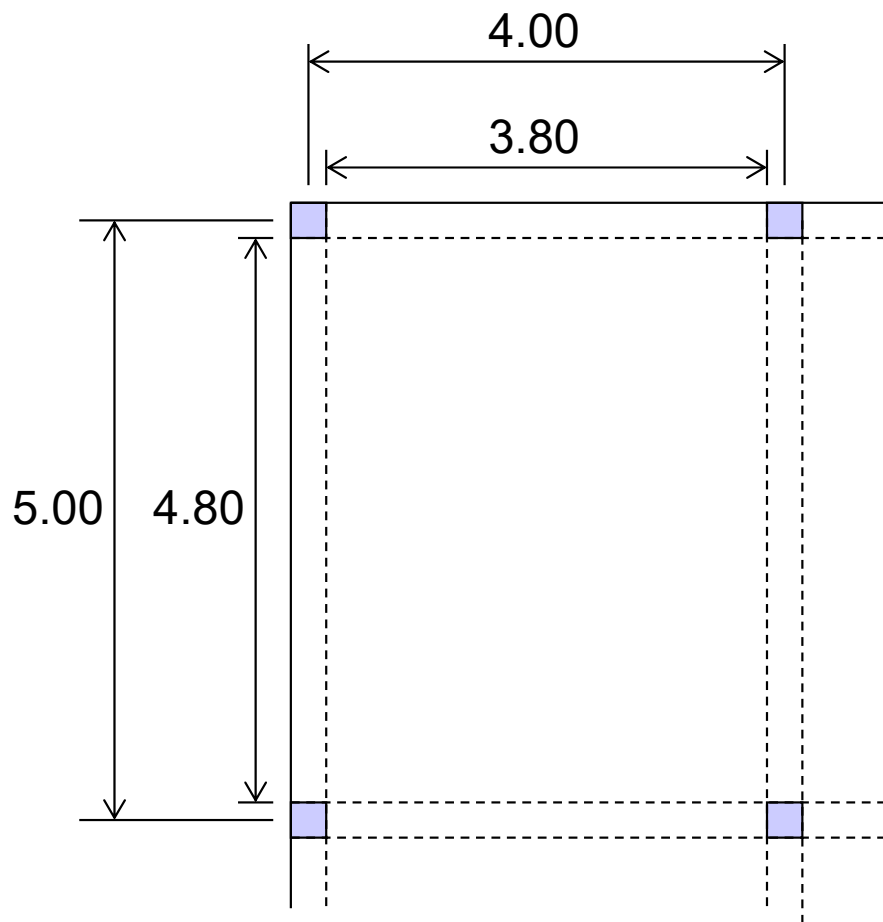
รูปตัดด้านยาว

การเสริมเหล็กพิเศษที่มุมอาคาร

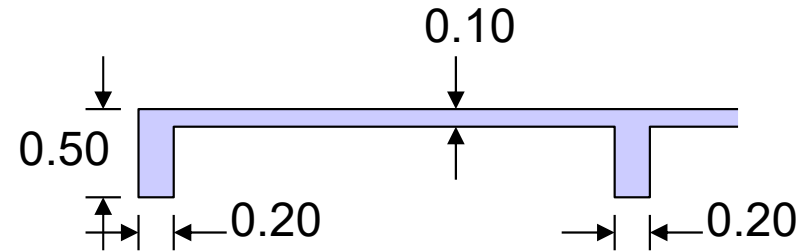


Example: Design two-way slab as shown below to carry the live load 300-kg/m^2

$$f'_c = 240 \text{ kg/cm}^2, f_y = 2,400 \text{ kg/cm}^2$$



Floor plan



Cross section

$$\text{Min } h = 2(400+500)/180 = 10 \text{ cm}$$

$$\text{DL} = 0.10(2,400) = 240 \text{ kg/m}^2$$

$$w_u = 1.4(240) + 1.7(300) = 846 \text{ kg/m}^2$$

$$m = 4.00/5.00 = 0.8$$

$$\begin{aligned} \rho_{\max} &= 0.75 \frac{0.85(240)(0.85)}{4,000} \left(\frac{6,120}{6,120 + 4,000} \right) \\ &= 0.0197 \end{aligned}$$

พื้นไม้ต่อเนื่องสองด้าน ($m = 0.8$)

Short span	$-M$ (ไม่ต่อเนื่อง)	$+M$	$-M$ (ต่อเนื่อง)
Moment coeff. C	0.032	0.048	0.064

$$\text{Max. } \mathbf{M} = C w S^2 = 0.064 \times 846 \times 4.0^2 = 866 \text{ kg-m/1 m width}$$

$$d = 10 - 2(\text{covering}) - 0.5(\text{half of DB10}) = 7.5 \text{ cm}$$

$$R_n = \frac{M_u}{\phi b d^2} = \frac{86,600}{0.9 \times 100 \times 7.5^2} = 17.11 \text{ kg/cm}^2$$

$$\rho = \frac{0.85f'_c}{f_y} \left(1 - \sqrt{1 - \frac{2R_n}{0.85f'_c}} \right) = 0.0045 \leq \rho_{\max} = 0.0197 \quad \mathbf{OK}$$

$$A_s = 0.0045(100)(7.5) = 3.36 \text{ cm}^2$$

Select short span reinforcement **DB10 @ 0.20 m** ($A_s = 3.90 \text{ cm}^2$)

$$A_{s,\min} = 0.0018(100)(10) = 1.8 \text{ cm}^2 < A_s \quad \mathbf{OK}$$

พื้นไม้ต่อเนื่องสองด้าน ($m = 0.8$)

Long span	-M(ไม้ต่อเนื่อง)	+M	-M(ต่อเนื่อง)
Moment coeff. C	0.025	0.037	0.049

$$\text{Max. } \mathbf{M} = C w S^2 = 0.049 \times 846 \times 4.0^2 = 663 \text{ kg-m/1 m width}$$

$$d = 10 - 2(\text{covering}) - 1.5(\text{half of DB10}) = 6.5 \text{ cm}$$

$$R_n = \frac{M_u}{\phi b d^2} = \frac{66,300}{0.9 \times 100 \times 6.5^2} = 17.44 \text{ ksc}$$

$$\rho = \frac{0.85 f'_c}{f_y} \left(1 - \sqrt{1 - \frac{2R_n}{0.85 f'_c}} \right) = 0.0046 \leq \rho_{\max} = 0.0197 \quad \mathbf{OK}$$

$$A_s = 0.0045(100)(6.5) = 2.97 \text{ cm}^2$$

Select short span reinforcement **DB10 @ 0.20 m** ($A_s = 3.90 \text{ cm}^2$)

$$A_{s,\min} = 0.0018(100)(10) = 1.8 \text{ cm}^2 < A_s \quad \mathbf{OK}$$

ตรวจสอบกำลังรับแรงเฉือนของคอนกรีต

แรงเฉือนเฉลี่ย

$$V_u = w_u S/4 = (846)(4.0)/4$$
$$= 846 \text{ ก.ก./ม.}$$

กำลังรับแรงเฉือนคอนกรีต

$$\phi V_c = 0.85(0.53)\sqrt{240}(100)(7.5)$$
$$= 5,234 \text{ ก.ก./ม.}$$

OK

เหล็กเสริมกันร้าว

$$A_{s,\min} = 0.0018(100)(10) = 1.8 \text{ cm}^2$$

Select temp. steel reinforcement **DB10 @ 0.30 m** ($A_s = 2.60 \text{ cm}^2$)

