

การออกแบบโครงสร้างคอนกรีตเสริมเหล็กด้วยโปรแกรมไมโครซอฟท์เอ็กเซล
DESIGN OF REINFORCED CONCRETE STRUCTURE BY USING MICROSOFT EXCEL

นายวิชัย สัจวรปทานสกุล
ผู้ช่วยศาสตราจารย์
ภาควิชาวิศวกรรมโยธา
คณะวิศวกรรมศาสตร์
สถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าธนบุรี

WICHAI SUNGWORNPATANSAKUL

Assistant Professor

Department of Civil Engineering

Faculty of Engineering

KMITT

บทคัดย่อ

ในบทความนี้ จะนำเสนอวิธีการใช้โปรแกรมไมโครซอฟท์เอ็กเซล ซึ่งเป็นโปรแกรมตาราง
คำนวณอิเล็กทรอนิกส์ที่นิยมใช้กันมากโปรแกรมหนึ่ง ในการสร้างตารางคำนวณมาตรฐานสำหรับใช้ใน
งานออกแบบโครงสร้างคอนกรีตเสริมเหล็ก โดยนำเสนอวิธีการออกแบบตามระเบียบวิธีหน่วยงานใช้งาน
และอ้างอิงตามมาตรฐานการออกแบบของวิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทย พร้อมทั้งแสดงตัวอย่างของ
รายการคำนวณพร้อมรูปรายละเอียดของการเสริมเหล็กประกอบกัน เพื่อเผยแพร่แก่ผู้ที่สนใจทั่วไป

SUMMARY

This paper presents the procedure of using Microsoft Excel, which is one of the most well known electronic spreadsheet software, in developing of the calculation tablets for reinforced concrete design. The design is based on Working Stress Design method and design standard of Engineering Institute of Thailand. Some examples of worksheet in combination of text and reinforcement detail are also shown and distributed to any interested person as a public domain software.

บทนำ

โปรแกรมไมโครซอฟท์เอ็กเซล (Microsoft Excel) เป็นโปรแกรมตารางคำนวณอิเล็กทรอนิกส์ที่มีสมรรถนะสูงสุดโปรแกรมหนึ่ง ซึ่งทำงานภายใต้ภาวะแวดล้อมของระบบปฏิบัติการของไมโครซอฟท์ (Microsoft Windows) มีลักษณะเด่นที่สำคัญ คือ ทำงานในระบอบกราฟิกส์ ซึ่งใช้งานง่าย สามารถใช้สร้างตารางคำนวณและรูปภาพประกอบได้ มีความเหมาะสมกับการคำนวณแบบลองผิดลองถูกได้ดีด้วยคุณลักษณะดังกล่าว ผู้เขียนจึงได้ทดลองสร้างตารางคำนวณเพื่อใช้งานออกแบบโครงสร้างคอนกรีตเสริมเหล็ก โดยวิธีหน่วยแรงใช้งาน ตามมาตรฐานการออกแบบของวิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทย [1] ซึ่งสามารถใช้งานได้ดีตามเป้าหมายที่วางไว้

รายละเอียดของระบบฮาร์ดแวร์

ระบบฮาร์ดแวร์ของไมโครคอมพิวเตอร์ที่ใช้ ควรมีลักษณะดังนี้ คือ

1. เป็นไมโครคอมพิวเตอร์ของไอบีเอ็มหรือเทียบเท่า มีหน่วยประมวลผลกลางหมายเลข 80386 หรือเทียบเท่า และควรมีจอภาพสีซึ่งจะทำให้ใช้ตารางคำนวณได้ดีเต็มที่
2. มีระบบฮาร์ดดิสก์สำหรับเก็บข้อมูล ซึ่งจะทำให้ใช้งานได้เร็วขึ้น
3. มีเมาส์เพื่อใช้ในการเรียกโปรแกรมและคำสั่ง หรืออุปกรณ์ที่ทำงานได้เทียบเท่า
4. สามารถใช้ระบบปฏิบัติการของไมโครซอฟท์ เวอร์ชัน 3.1 ได้
5. เครื่องพิมพ์ระบบเข็มกระดาษ (Dot Matrix) หรือระบบอื่น ๆ ที่สามารถใช้กับซอฟต์แวร์ได้

รายละเอียดของระบบซอฟต์แวร์

ระบบซอฟต์แวร์ที่ใช้ในการพัฒนาตารางคำนวณ ได้แก่

1. โปรแกรมไมโครซอฟท์ดอส (MS DOS) เวอร์ชัน 5.0
2. โปรแกรมระบบปฏิบัติการของไมโครซอฟท์ (Microsoft Windows) เวอร์ชัน 3.1
3. โปรแกรมไมโครซอฟท์เอ็กเซล (Microsoft Excel) เวอร์ชัน 4.0

รายละเอียดของตารางคำนวณ

ตารางคำนวณที่สร้างขึ้นนี้ สามารถใช้ในการคำนวณโครงสร้างคอนกรีตเสริมเหล็กได้ 5 ประเภท คือ

1. แผ่นพื้นทางเดียว (One Way Slab) แบ่งออกเป็นแผ่นพื้นแบบช่วงเดียว (Simply Supported) และแบบพื้นยื่น (Cantilever Supported) โดยสามารถแสดงรูปลักษณะของแผ่นพื้น ตารางของการออกแบบและรายละเอียดของการเสริมเหล็กได้ในหน้ากระดาษเดียว โดยผู้ใช้จะต้องกำหนดชื่อของโครงการ ชื่อของแผ่นพื้น ชื่อของวิศวกร คุณสมบัติของวัสดุที่ใช้ ค่าและตำแหน่งของน้ำหนักบรรทุกทุกที่มากกระทำ ความกว้างและความหนาของแผ่นพื้นและเหล็กเสริมที่เลือกใช้ ตารางคำนวณจะแสดงค่าของโมเมนต์คัตและแรงเฉือนสูงสุดที่เกิดขึ้น ตรวจสอบความสามารถในการรับโมเมนต์คัตและแรงเฉือนของหน้าตัดที่เลือก ปริมาณเหล็กเสริมที่ต้องการ ระยะห่างของการเสริมเหล็ก ตรวจสอบความสามารถในการรับแรงดอนของเหล็กเสริมที่ใช้ โดยจะแสดงค่าที่ผู้ใช้ต้องป้อนเป็นตัวอักษรและตัวเลขสี่เซียว และเงื่อนไขของการตรวจสอบเป็นตัวอักษรสีแดง เพื่อให้เห็นได้ชัดเจนและทำงานได้โดยสะดวก

2. แผ่นพื้น 2 ทาง (Two Way Slab) จะมีตารางคำนวณสำหรับออกแบบแผ่นพื้น 2 ทาง จำนวน 5 ตาราง ตามลักษณะของแผ่นพื้นที่ระบุระเบียบวิธีที่ 2 ของการออกแบบ ทุกตารางคำนวณจะมีรูปแบบที่เหมือนกัน ซึ่งสามารถแสดงตารางของการออกแบบและรายละเอียดของการเสริมเหล็กในหน้าตัดพื้นที่ทั้ง 2 ทิศทาง ได้ในหน้ากระดาษเดียว โดยผู้ใช้จะต้องกำหนด ชื่อของโครงการ ชื่อของแผ่นพื้น ชื่อของวิศวกร คุณสมบัติของวัสดุที่ใช้ ค่าของน้ำหนักบรรทุกจรและวัสดุตกแต่งผิว ความหนาของแผ่นพื้น และขนาดของ เหล็กเสริมที่เลือกใช้ ตารางคำนวณจะแสดงค่าของโมเมนต์คัตที่เกิดขึ้นที่จุดต่างๆ ปริมาณเหล็กเสริมที่ต้องการ ระยะการเสริมเหล็ก การถ่ายน้ำหนักลงคานที่ยึดแผ่นพื้น โดยจะแสดงสีเช่นเดียวกันกับที่ได้กล่าวแล้ว

3. คานหน้าตัดสี่เหลี่ยมผืนผ้า (Rectanglar Beam) จะเป็นตารางคำนวณออกแบบคานโดยอาศัยผลจากการวิเคราะห์โครงสร้างซึ่งทำไว้แล้วเป็นข้อมูล ซึ่งสามารถแสดงตารางและรายละเอียดของการเสริมเหล็กได้ในหน้ากระดาษเดียวกัน ผู้ออกแบบจะต้องกำหนด ชื่อของโครงการ ชื่อของแผ่นพื้น ชื่อของวิศวกร คุณสมบัติของวัสดุที่ใช้ ขนาดของคานที่เลือกใช้ ค่าโมเมนต์คัตและแรงเฉือนที่เกิดขึ้นในคาน จำนวนและขนาดของเหล็กเสริม โปรแกรมจะตรวจสอบความสามารถในการรับโมเมนต์คัต แรงเฉือนแรงยึดเกาะ โดยจะแสดงสีในลักษณะเดียวกันกับตารางคำนวณออกแบบแผ่นพื้น

4. เสาหน้าตัดสี่เหลี่ยมผืนผ้า (Tied Column) จะเป็นตารางคำนวณสำหรับออกแบบเสารับน้ำหนักตามแนวแกนอย่างเดียว สามารถแสดงรายการคำนวณและรายละเอียดการเสริมเหล็กได้เช่นเดียวกัน ผู้ออกแบบจะต้องกำหนด ชื่อของโครงการ ชื่อของเสา ชื่อของวิศวกร ค่าของน้ำหนักบรรทุกทุก คุณสมบัติของวัสดุที่ใช้ ขนาดของเสาที่เลือกใช้จำนวนและขนาดของเหล็กเสริมและเหล็กปลอก โปรแกรมจะ

กำหนดความสามารถในการรับน้ำหนักของหน้าตัดและปริมาณการเสริมเหล็ก โดยจะแสดงสีในลักษณะเดียวกันกับตารางคำนวณออกแบบแผ่นพื้น

5. ฐานรากเสาเข็ม (Pile Footing) จะเป็นตารางคำนวณออกแบบฐานรากบนเสาเข็ม โดยผู้ใช้จะต้องกำหนดชื่อของโครงการ ชื่อของฐานราก ชื่อของวิศวกร น้ำหนักบรรทุกทั้งหมด ความสามารถในการรับน้ำหนักของเสาเข็มแต่ละต้น รายละเอียดของฐานราก ขนาดของเสาตอม่อ คุณสมบัติของวัสดุชนิดของเหล็กเสริมที่ใช้ ตารางคำนวณจะแสดงค่าของแรงเฉือนที่เกิดขึ้นในฐานรากพร้อมทั้งตรวจสอบค่าที่ยอมให้เกิดขึ้น ตรวจสอบการรับโมเมนต์ดัดที่เกิดขึ้น กำหนดหาจำนวนของเหล็กเสริมและระยะห่างของการเสริมเหล็ก พร้อมแสดงภาพกราฟฟิกส์ของฐานรากและการเสริมเหล็ก โดยแสดงสีในลักษณะเดียวกันกับที่กล่าวแล้วข้างต้น

ตัวอย่างของการคำนวณ

ตารางคำนวณที่แสดงในตอนท้ายของบทความนี้ เป็นตัวอย่างเพื่อแสดงให้เห็นลักษณะของตารางคำนวณผ่านเครื่องพิมพ์ ในบางกรณีที่ใช้ต้องการให้แสดงภาพกราฟฟิกส์ที่ตรงกับความเป็นจริง จะทำการแก้ไขรายละเอียดในภาพกราฟฟิกส์โดยใช้คำสั่งที่มีในโปรแกรมไมโครซอฟท์เอ็กเซล อย่างไรก็ตาม ภาพกราฟฟิกส์ที่แสดงอยู่ในตารางคำนวณนั้น ยังใช้เป็นตัวอย่างของการเสริมเหล็กโดยให้ยึดตัวเลข ที่แสดงเป็นค่าที่ถูกต้องได้

ขีดจำกัดของตารางคำนวณ

การใช้โปรแกรมไมโครซอฟท์เอ็กเซลในการออกแบบโครงสร้างคอนกรีตเสริมเหล็ก จะมีขีดจำกัดเนื่องจากสมรรถนะทางด้านกราฟฟิกส์ของตัวซอฟต์แวร์อยู่บ้าง คือ ฟังก์ชันกราฟฟิกส์ที่มีอยู่ในโปรแกรม จะเป็นคำสั่งง่าย ๆ และยังมีประสิทธิภาพต่ำมากเมื่อเทียบกับโปรแกรมสำหรับสร้างภาพกราฟฟิกส์ลายเส้นและโปรแกรมสำหรับงานเขียนแบบ การแสดงรายละเอียดของการเสริมเหล็กในรายการคำนวณจึงไม่สามารถทำให้เหมือนจริงได้อย่างสมบูรณ์แบบ ยังต้องทำการแก้ไขในขณะออกแบบอยู่บ้าง เช่น ในการออกแบบคาน เสา เป็นต้น ในส่วนของการออกแบบแผ่นพื้น และฐานราก การแก้ไขรายละเอียดการเสริมเหล็กค่อนข้างจะยุ่งยากมาก สำหรับผู้ที่ยังไม่ชำนาญในการใช้โปรแกรมเพียงพอ ให้ใช้ภาพกราฟฟิกส์ของรายละเอียดการเสริมเหล็กที่แสดงในตารางคำนวณ จะอยู่ในลักษณะของรูปแบบตัวอย่าง (Typical Detail) เท่านั้น โดยใช้ค่าตัวเลขที่แสดงในรายละเอียดการเสริมเหล็ก เป็นค่าที่ถูกต้องซึ่งผู้ออกแบบและผู้เขียนแบบจะต้องถือเป็นหลัก

เอกสารอ้างอิง

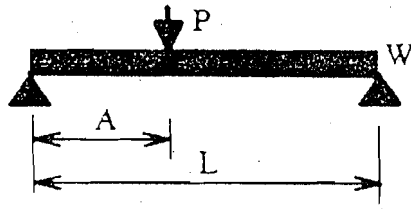
1. คณะกรรมการสาขาวิศวกรรมโยธา พ.ศ. 2533-2534 "มาตรฐานสำหรับอาคารคอนกรีตเสริมเหล็กโดยวิธีหน่วยแรงใช้งาน" ฉบับแก้ไขปรับปรุงครั้งที่ 2 วิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทย กรุงเทพฯ 2534

ONE WAY SLAB DESIGN

SIMPLY SUPPORTED SPAN

Project : Design Example
Slab No. S2

Date : 15-Apr-93
Engineer : Wichai S.



MATERIAL PROPERTIES

f_c'	=	175	ksc.	n	=	10.14	
f_c	=	65	ksc.	k	=	0.354	
f_s	=	1,200	ksc.	j	=	0.882	
E_c	=	201,209	ksc.	R	=	10.160	ksc.
E_s	=	2,040,000	ksc.	vc	=	7.01	ksc.

LOAD

P	=	0	kg.	A	=	0.00	m.
W	=	270	kg/m.	L	=	2.00	m.

DESIGNED SECTION

Width, b	=	100	cm.	M_{max}	=	135	kg.-m.
Depth, t	=	10	cm.	V_{max}	=	270	kg.
d'	=	2.5	cm.	M_r	=	571	kg.-m.
d	=	7.5	cm.	A_s	=	1.70	sq.cm.

REINFORCEMENT

Use RB 6 mm. @ 0.166 m.

CHECK FOR SHEAR

$$V_{conc.} = V_c * b * d = 5,258 \text{ kg.}$$

$$\rightarrow V_{max} = 270 \text{ Kg.}$$

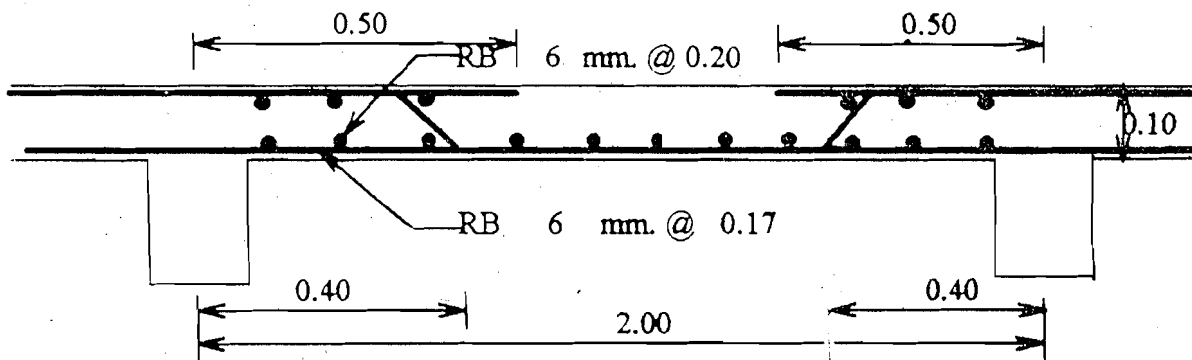
CHECK FOR BOND

$$U = \frac{V}{(\text{perimeter} * j * d)} = 3.60 \text{ ksc.}$$

$$U_{allow.} = 1.145 * f_c'^{0.5} / D = 11.00 \text{ ksc. for plain bars}$$

$$U_{allow.} = 2.29 * f_c'^{0.5} / D = 25.00 \text{ ksc. for deformed bars}$$

DETAIL

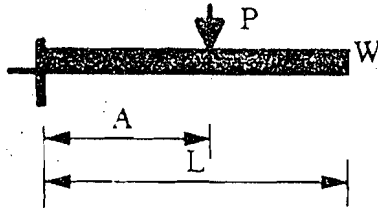


รูปที่ 1 ตัวอย่างตารางคำนวณออกแบบพื้นทางเดี่ยวแบบทางเดี่ยว

ONE WAY SLAB DESIGN CANTILEVER SPAN

Project : Design Example
Slab No. S1

Date : 15-Apr-93
Engineer : Wichai S.



MATERIAL PROPERTIES

f_c'	=	175	ksc.	n	=	10.14	
f_c	=	65	ksc.	k	=	0.354	
f_s	=	1,200	ksc.	j	=	0.882	
E_c	=	201,209	ksc.	R	=	10.160	ksc.
E_s	=	2,040,000	ksc.	vc	=	7.01	ksc.

LOAD

P	=	200	kg.	A	=	1.20	m.
W	=	270	kg/m.	L	=	1.20	m.

DESIGNED SECTION

Width, b	=	100	cm.	M_{max}	=	434	kg.-m.
Depth, t	=	10	cm.	V_{max}	=	524	kg.
d'	=	2.5	cm.	M_r	=	571	kg.-m.
d	=	7.5	cm.	A_s	=	5.47	sq.cm.

REINFORCEMENT

Use RB 6 mm. @ 0.052 m.

CHECK FOR SHEAR

$$V_{conc.} = V_c * b * d = 5,258 \text{ kg.}$$

$$\rightarrow V_{max.} = 524 \text{ kg.}$$

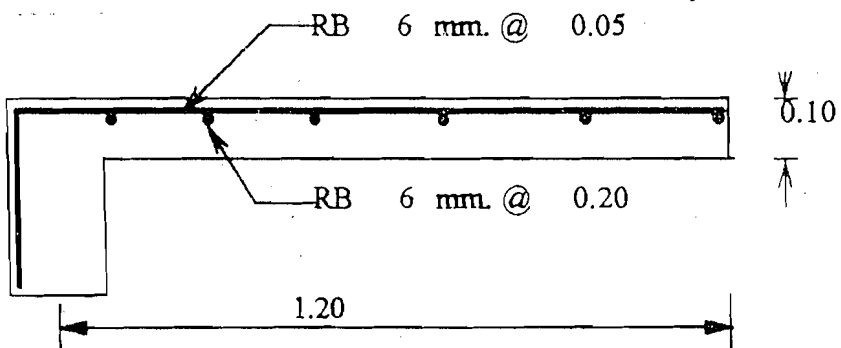
CHECK FOR BOND

$$U = \frac{V}{(\text{perimeter} * j * d)} = 2.17 \text{ ksc.}$$

$$U_{allow.} = 1.145 * f_c'^{0.5} / D = 11.00 \text{ ksc. for plain bars}$$

$$U_{allow.} = 2.29 * f_c'^{0.5} / D = 25.00 \text{ ksc. for deformed bars}$$

DETAIL



รูปที่ 2 ตัวอย่างตารางคำนวณออกแบบพื้นทางเคียวแบบพื้นยื่น

TWO WAY SLAB DESIGN

CASE 1 : INTERIOR SPAN

Project Design Example
Slab No: S3

Date 15-Apr-93
Engineer Wichai S.

GEOMETRY

Short Span; S	3.00	m.	$m = S/L$	0.75
Long Span; L	4.00	m.	Coef. (1 or 5/6)	1

MATERIAL PROPERTIES

f_c'	175	ksc.	n	10.139
f_c	65	ksc.	k	0.400
f_s	1,200	ksc.	j	0.867
E_c	201,209	ksc.	R	13.64
E_s	2,040,000	ksc.		

LOAD

Live Load	150	kg/sq.m.	Floor Finished	50	kg/sq.m.
-----------	-----	----------	----------------	----	----------

DESIGNED SECTION

Thickness	0.10	m.	Covering at Short Span	0.050	
Total Load	440	kg/sq.m.	Covering at Long Span	0.060	
Maximum Moment	204	kg.-m.	Required Eff. Depth	0.039	
Resisting Moment	341	kg.-m.	Required Thickness	0.089	m.

SHORT SPAN REINFORCEMENT

				Use	RB 6
Location	Coeff.	Moment	Reinf. Area		@
-M Cont.	0.052	204	3.92		0.072
-M Disc.	-	-	-		-
+M	0.039	152	2.93		0.096

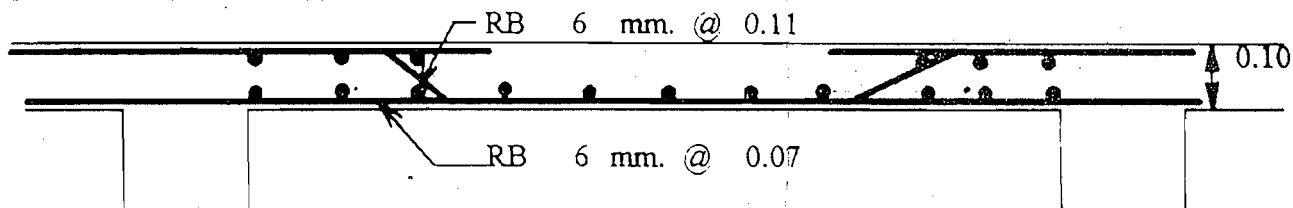
LONG SPAN REINFORCEMENT

				Use	RB 6
Location	Coeff.	Moment	Reinf. Area		@
-M Cont.	0.033	131	2.51		0.113
-M Disc.	-	-	-		-
+M	0.025	99	2.38		0.119

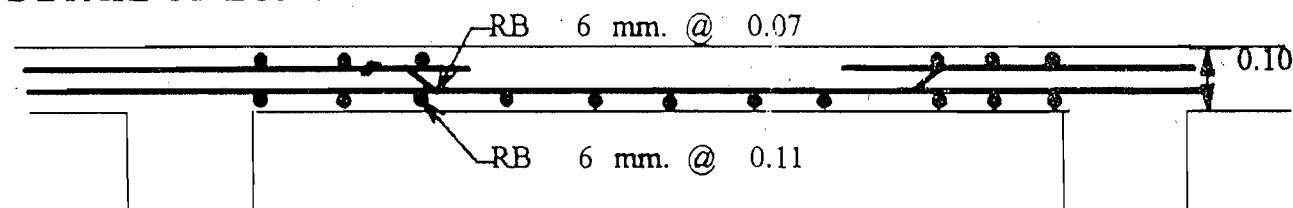
LOAD TRANSFERRED TO SUPPORTED BEAMS

Short Span	440	kg/m.	Long span	536	kg/m.
------------	-----	-------	-----------	-----	-------

DETAIL OF SHORT SPAN



DETAIL OF LONG SPAN



รูปที่ 3 ตัวอย่างตารางคำนวณออกแบบแผ่นพื้น 2 ทาง

R/C BEAM DESIGN

Project : Design Example
Beam No. B1

Date : 15-Apr-93
Engineer : Wichai S.

MATERIAL PROPERTIES

f_c'	175	ksc.	n	10.14	
f_c	65	ksc.	k	0.354	
f_s	1,200	ksc.	j	0.882	
E_c	201,209	ksc.	R	10.160	ksc.
E_s	2,040,000	ksc.	vc	4.21	ksc.

DESIGNED SECTION

b	20	cm.	M_r	2,782	kg.-m.
t	40	cm.	M_2	0	kg.-m.
d'	3.0	cm.	A_{s1}	6.90	sq.cm.
d	37.0	cm.	A_{s2}	0.00	sq.cm.
M_{max}	2,700	kg.-m.	A_s	6.90	sq.cm.
V_{max}	1,050	kg.	$A_{s'}$	0.00	sq.cm.

REINFORCEMENT

For A_s :-

Use	4	No. of bar diameter	15	mm. : Area	7.07	sq.cm.	
Use	0	No. of bar diameter	15	mm. : Area	0.00	sq.cm.	
				Total area	7.07	sq.cm.	O.K.
				====> A_s	6.90	sq.cm.	

For $A_{s'}$:-

Use	2	No. of bar diameter	15	mm. : Area	3.53	sq.cm.	
Use	0	No. of bar diameter	15	mm. : Area	0.00	sq.cm.	
				Total area	3.53	sq.cm.	O.K.
				====> $A_{s'}$	0.00	sq.cm.	

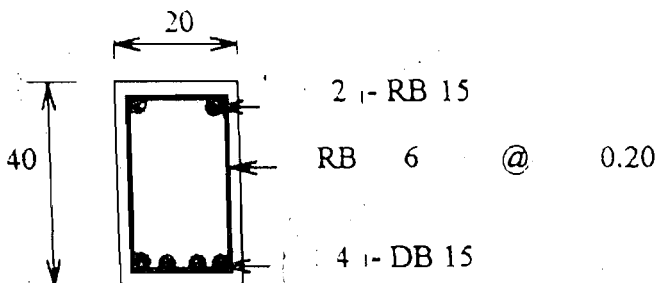
CHECK FOR SHEAR

$V_{conc.} = V_c * b * d$		3,113	kg., $V_{stir.}$	0	sq.cm.
Use stirrup diameter =	6	mm. @	20	cm.	sq.cm.
$V_{stirrup} = A_v * f_v * d / s$		1,255	kg., V_{bent}	0	sq.cm.
Use	0	No. of bent up bar diameter	0	mm.	sq.cm.
$V_{bent bar} = A_v * f_v * \sin(45)$		0	kg. O.K.		sq.cm.

CHECK FOR BOND

$U = V / (\text{perimeter} * j * d)$		1.71	ksc.	
$U_{allow.} = 1.145 * f_c' ^{0.5} / D$		10.10	ksc.	for plain bars
$U'_{allow.} = 2.29 * f_c' ^{0.5} / D$		20.20	ksc.	for deformed bars

DETAIL



รูปที่ 4 ตัวอย่างตารางคำนวณออกแบบคานหน้าตัดสี่เหลี่ยมผืนผ้า

TIED COLUMN DESIGN AXIAL LOADING

Project Design Example
Column No. CI

Date : 15-Apr-93
Engineer : Wichai S.

LOAD

Design column load 17,500 kgs.

MATERIAL PROPERTIES

Concrete strength (f_c') 175 ksc.
Specified yield strength (f_y) 1,200 ksc.
Allowable stress ($f_s = .4 f_y$) 480 ksc.

GEOMETRY

Dimension: Side $\langle a \rangle$ 20 cm.
Side $\langle b \rangle$ 20 cm.
X area: (A_g) 400 sq.cm

REINFORCEMENT

Use 4 - RB 15 Area 7.07 sq.cm
 $P_g = A_s/A_g$ 0.0177

COLUMN CAPACITY

Formula: $P = 0.85 A_g (0.25 f_c' + f_s P_g)$

Load resist by concrete ($0.85 A_g .25 f_c'$) 14,875 kgs.

Load resist by reinf. ($0.85 A_g f_s P_g$) 2,884 kgs.

Total resisting load $\langle P \rangle$ 17,759 kgs. O.K.

Design column load 17,500 kgs.

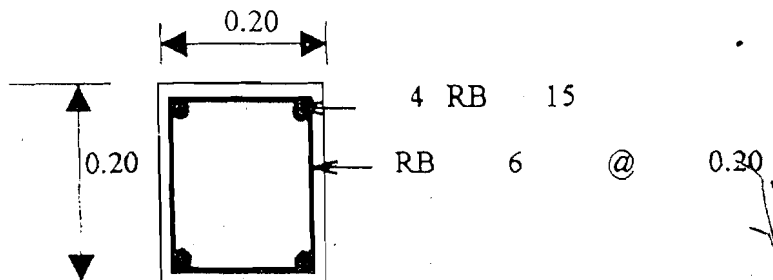
TIED BAR DESIGN

Use RB 6 @ 0.20 O.K.

MINIMUM SPACING OF TIED BAR

Least Dimension 0.20
16 * Main Bar Diameter 0.24
48 * Tied Bar Diameter 0.29

DETAIL

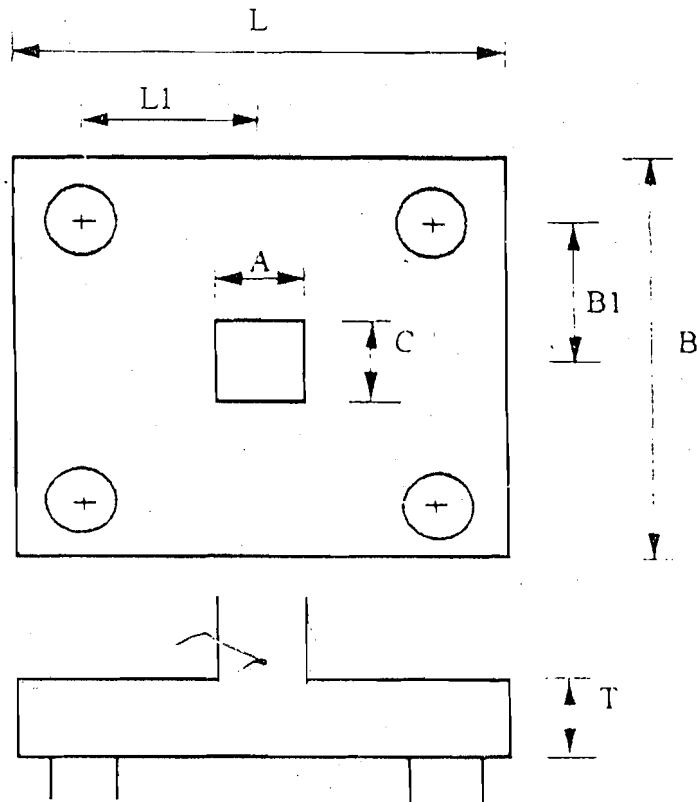


รูปที่ 5 ตัวอย่างตารางคำนวณออกแบบเสาหน้าตัดสี่เหลี่ยมผืนผ้า

192 PILE FOOTING DESIGN

Project Design Example
Footing No. F1

Date: 15-Apr-93
Engineer : Wichai S.



LOAD

Design column load	200,000	kg.	Pile Capacity	60,000	kg.
--------------------	---------	-----	---------------	--------	-----

GEOMETRY OF FOOTING

Length L'	3.00	m.	Total number of piles	4	each
Width B	3.00	m.	No. of pile for M-L	2	
Thickness T	1.10	m.	No. of pile for M-B	2	
Covering d'	0.125	m.	No. of pile for v(L)	2	
L1	0.90	m.	No. of pile for v(B)	2	
B1	0.90	m.	No. of pile for v(P)	4	

GEOMETRY OF COLUMN

A	0.50	m.	C	0.50	m.
---	------	----	---	------	----

MATERIAL PROPERTIES

fc'	175	ksc.	n	10.14
fs	1400	ksc.	k	0.363
vc (beam)	3.84	ksc.	j	0.879
vc (punching)	7.01	ksc.	R	12.57

ACTUAL LOAD

Weight of footing	23,760	kgs.	Actual load per pile	55,940	kgs.
Total loads on piles	223,760	kgs.			

CHECK FOR SHEAR ON BEAM

Shear V(B)	111,880	kgs.	$v(B) = V/b d$	3.82	ksc.
Shear V(L)	111,880	kgs.	$v(B)$ allowable	3.84	ksc.
B	3.00	m.			
L	3.00	m.	$v(L) = V/b d$	3.82	ksc.
Depth d (T-d')	0.975	m.	$v(L)$ allowable	3.84	ksc.

CHECK FOR PUNCHING SHEAR

Number of piles	4	each	Shear (V)	223,760	kgs.
A	0.50	m.	$v = V/b d$	3.89	ksc.
C	0.50	m.	v (punching) allowable	7.01	ksc.
Length; $b = 2[(A+D)]$	5.90	m.			

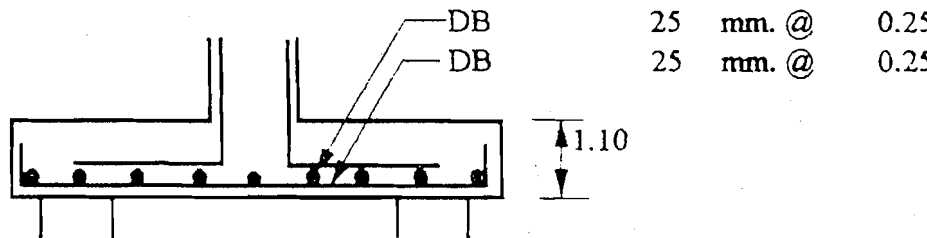
MOMENT IN LONG (L) DIRECTION

Number of piles	2	each	Moment arm (L1-A/2)	0.65	m.
Load per pile	55,940	kgs.	Moment (M-L)	72,722	kg.-m.
Distance to C.G. colt	0.9	m.	Resisting moment (MR)	358,453	kg.-m.
			Reinforcement (As)	60.61	cm ² .
Used	DB 25	No. of bar	12.3	spacing	0.251

MOMENT IN SHORT (B) DIRECTION

Number of piles	2	each	Moment arm (B1-C/2)	0.65	m.
Load per pile	55,940	kgs.	Moment (M-B)	72,722	kg.-m.
Distance to C.G. colt	0.9	m.	Resisting moment (MR)	358,453	kg.-m.
			Reinforcement (As)	60.61	cm ² .
Used	DB 25	No. of bar	12.3	spacing	0.251

DETAIL IN LONG DIRECTION



DETAIL IN SHORT DIRECTION

