

มหาวิทยาลัยสงขลานครินทร์  
คณะวิศวกรรมศาสตร์

สอบปลายภาค ประจำภาคการศึกษา 2

ปีการศึกษา 2554

วันที่ 6 ตุลาคม 2553

เวลา 9.00-12.00 น.

วิชา Timber and Steel Design (221-412)

ห้องสอบ S203

ผู้สอน ผศ.เอกรัฐ สมศรีรัฐกิจ

ชื่อ-สกุล.....

รหัส.....

คำชี้แจง

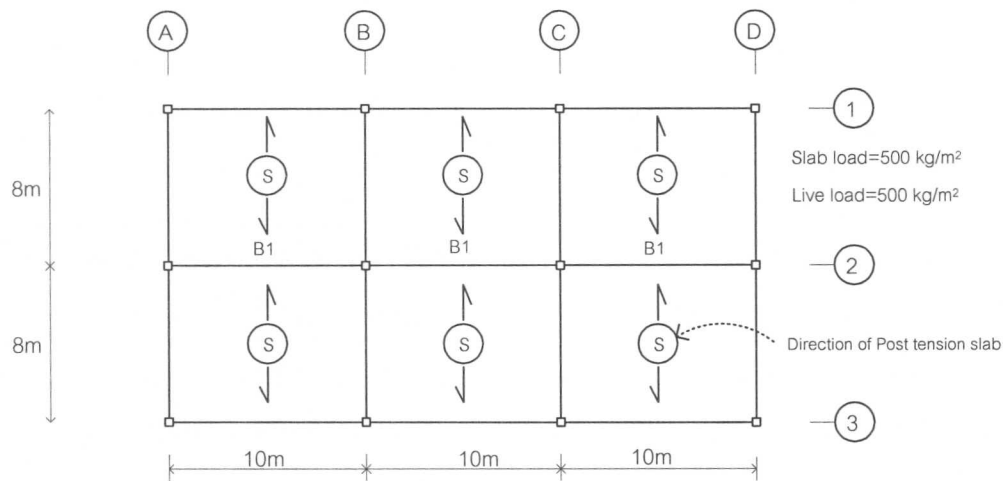
1. ข้อสอบทั้งหมดมี 5 ข้อ คะแนนรวม 50 คะแนน ดังแสดงในตารางข้างล่าง
2. ข้อสอบมีทั้งหมด 14 หน้า (ไม่รวมปก) ผู้สอบต้องตรวจสอบว่ามีครบทุกหน้าหรือไม่ (ก่อนลงมือทำ) และห้ามแกะหรือฉีกข้อสอบออกจากเล่ม
3. ให้ทำหมดทุกข้อลงในสมุดคำตอบที่แนบ
4. ห้ามนำเอกสารใดๆ เข้าห้องสอบ ทุกจริตจะได้ E
5. อนุญาตให้ใช้เครื่องคิดเลขได้ทุกชนิด
6. ให้เขียนรหัสในสมุดคำถามทุกหน้า
7. กระดาษทดที่แจกให้ไม่ต้องส่งคืน ถ้าไม่พอขอเพิ่มที่อาจารย์คุมสอบ
8. ห้ามหยิบ หรือยืมสิ่งของใดๆ ของผู้อื่นในห้องสอบ
9. นักศึกษาสามารถเพิ่มเติมข้อมูลได้ในกรณีที่คิดว่าข้อมูลที่ให้มาไม่เพียงพอ

ตารางคะแนน

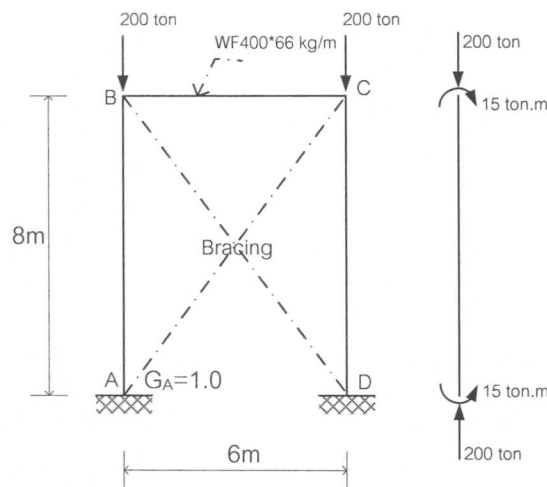
ข้อที่	คะแนนเต็ม	ได้
1	10	
2	10	
3	10	
4	10	
5	10	
รวม	50	

ทุจริตในการสอบ โทษขั้นต่ำ คือ พักการเรียน 1 ภาคการศึกษา และปรับตกในรายวิชาที่ทุจริต

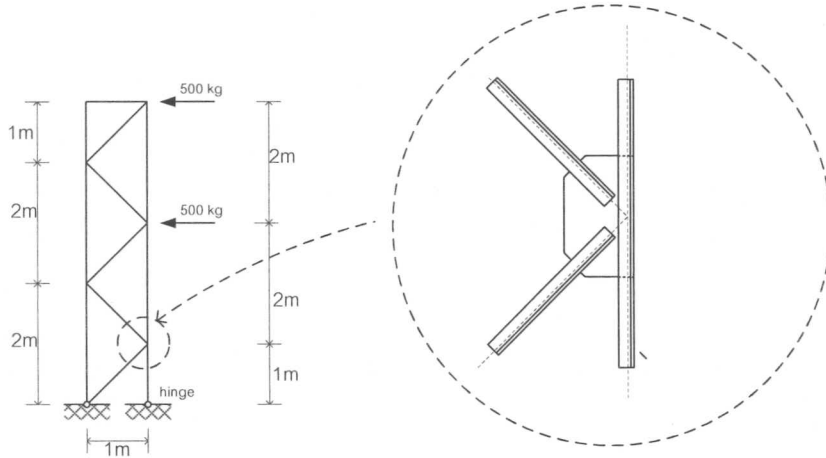
ข้อที่ 1 จงออกแบบคานเหล็ก WF (B1) แนวที่ 2 เป็นคานต่อเนื่อง 3 ช่วง และมีช่วงความยาว 10 เมตร โดยปราศจากการค้ำยันทางด้านข้างดังแสดงในรูปข้างล่าง รับพื้นสำเร็จรูป 450 kg/m<sup>2</sup> และน้ำหนักจร 500 kg/m<sup>2</sup> ในรูปแบบ All Span Loaded ดังแสดงในรูป กำหนดคุณสมบัติของเหล็กคือ  $F_y$  เท่ากับ 2500 ksc และ  $E$  เท่ากับ  $2.04 \cdot 10^6$  ksc (ไม่ต้องคติน้ำหนักคาน)



ข้อที่ 2 จงออกแบบเสา-คานเหล็ก WF ช่วงความยาว 8 เมตร ที่รับทั้งแรงแนวแกน และโมเมนต์ ดัดดังแสดงในรูป (พิจารณาในระนาบที่มีการดัดเท่านั้น) กำหนดคุณสมบัติของเหล็กคือ  $F_y$  เท่ากับ 2500 ksc และ  $E$  เท่ากับ  $2.04 \cdot 10^6$  ksc (10 คะแนน)



ข้อที่ 3 จงออกแบบรอยเชื่อมที่ใช้ลวดเชื่อมชนิด E70 กำหนดขนาดรอยเชื่อมเท่ากับ 6 mm ดังแสดงในรูป กำหนดคุณสมบัติหน่วยแรงเฉือนที่ยอมให้ของลวดเชื่อม E70 คือ  $F_v$  เท่ากับ 1470 ksc และกำหนดให้โครงข้อแข็งใช้เหล็กฉากขาเท่ากันขนาด 65\*65\*5 mm (5.0 kg/m) ทั้งหมด

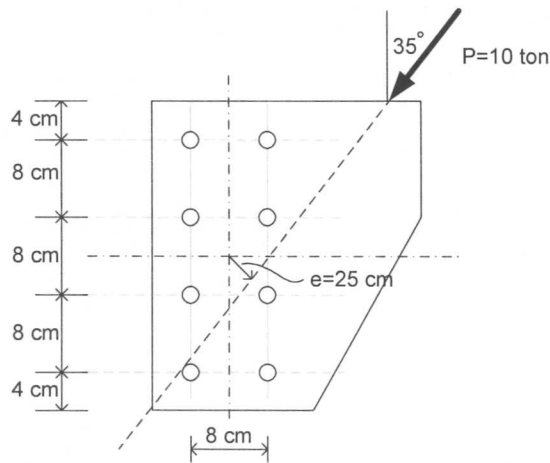


ข้อที่ 4 จุดต่อยึดสลักเกลียวชนิด A307 จำนวน 8 ตัวจัดเรียงดังแสดงในรูป รับแรงขนาด 10 ton ทำมุม 35 องศา กับแนวดิ่ง และมีระยะเยื้องศูนย์กลางเท่ากับ 25 ซม ดังแสดงในรูป จงคำนวณหาขนาดเส้นผ่านศูนย์กลางของสลักเกลียว

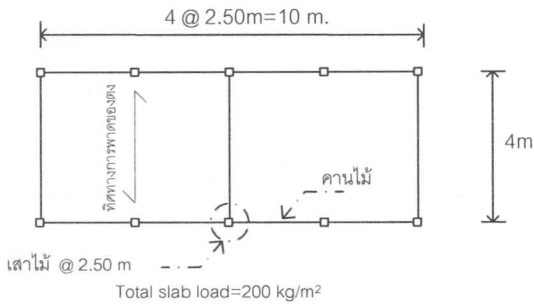
ค่าหน่วยแรงที่ยอมให้ของอุปกรณ์ต่อยึดแบบมีแรงแบกทาน

อุปกรณ์ต่อยึด	Tensile Stress, $F_t$ (ksc)	Shear stress, $F_v$ (ksc)	Tensile Stress (มีแรงเฉือนร่วม), $F'_t$ (ksc)
A307	1615	1230	$1960 - 1.6 f_v < 1615$

หมายเหตุ ขนาดของสลักเกลียวมาตรฐานมี 12mm 15mm 19mm 22mm 25mm 29mm 32mm 35mm และ 38mm



ข้อที่ 5 จงออกแบบตง คาน และเสาไม้ต้นความสูง 3 เมตรที่ตำแหน่ง B ดังแสดงในรูปโดยที่ระบบพื้นและตงรับน้ำหนัก 200 กก/ตร.ม. (LL+DL) กำหนดให้ใช้ไม้เนื้อแข็งแบบไสแล้ว หน่วยแรงแบกทานที่ยอมให้ (หน่วยแรงอัดตั้งฉาก) เท่ากับ 30 ksc และการโก่งตัวที่ยอมให้  $L/200$



การออกแบบเสาเดี่ยวนั้น (ข้อบัญญัติ กทม.)

$$L/d \leq 12 \quad f_c \leq F_c$$

$$L/d > 12$$

$$f_c \leq F_c \left( 1.33 - \frac{L/d}{35} \right)$$

โดยที่  $F_c$  คือ หน่วยแรงอัดที่ยอมให้ตามข้อบัญญัติ กทม

ตารางแสดงค่าหน่วยแรงที่ยอมให้ของไม้ ตามมาตรฐาน วสท. และข้อบัญญัติ กทม.

ประเภทไม้	หน่วยแรงดัด หรือหน่วยแรง ดิ่ง (ksc)	หน่วยแรงอัด (ksc)		หน่วยแรงเฉือน ขนานเสี้ยน (ksc)	โมดูลัสแห่ง ความยืดหยุ่น (ksc)
		ขนาน	ตั้งฉาก		
ไม้เนื้ออ่อนมาก	60	45	12	6	78900
ไม้เนื้ออ่อน	80	60	16	8	94100
ไม้เนื้อปานกลาง	100	75	22	10	112300
ไม้เนื้อแข็ง	120	90	30	12	136300
ไม้เนื้อแข็งมาก	150	110	40	15	189000

กรณี  $KL/r < C_c$

$$F_{cr} = F_y \left[ 1 - \frac{1}{2} \left( \frac{KL/r}{C_c} \right)^2 \right]$$

$$F.S = \frac{5}{3} + \frac{3}{8} \left( \frac{KL/r}{C_c} \right) - \frac{1}{8} \left( \frac{KL/r}{C_c} \right)^3$$

$$F_a = F_{cr} / FS$$

กรณี  $KL/r \geq C_c$

$$F_{cr} = \frac{\pi^2 E}{(KL/r)^2}$$

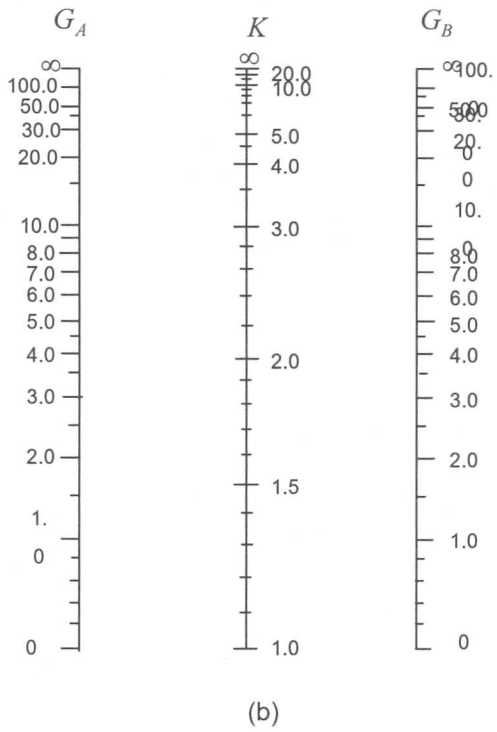
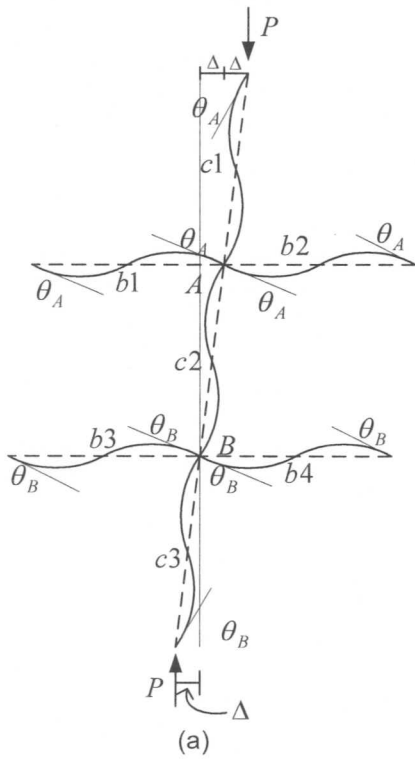
$$F.S = 1.92$$

$$F_a = F_{cr} / FS$$

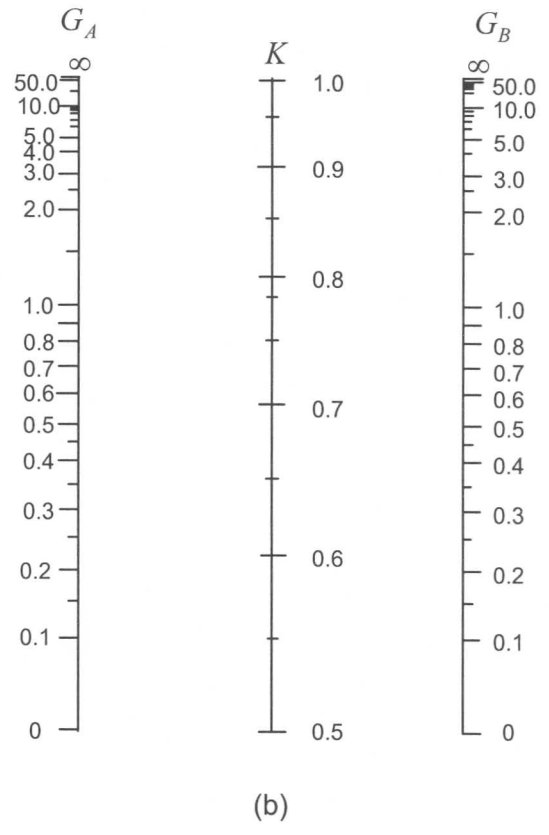
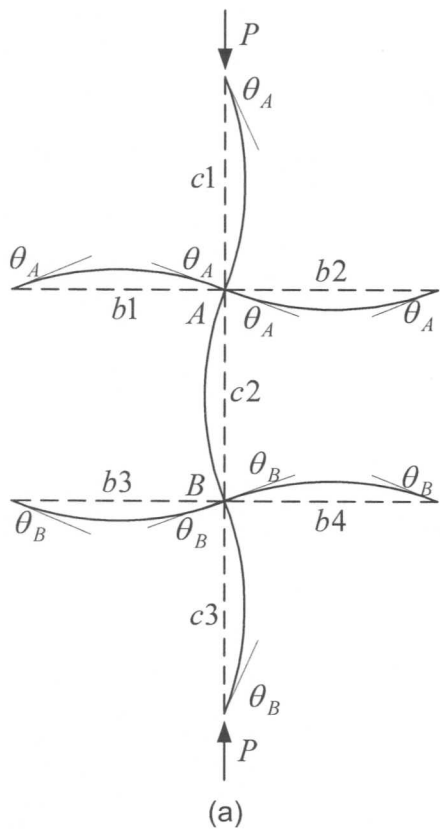
Allowable Compressive Strength for Design

Fy = 2500 ksc		Es = 2040000 ksc				Cc = 126.9	
KL/r	Fa	KL/r	Fa	KL/r	Fa	KL/r	Fa
1	1497.3	51	1270.2	101	898.1	151	459.9
2	1494.5	52	1264.1	102	889.4	152	453.9
3	1491.6	53	1257.9	103	880.5	153	448.0
4	1488.7	54	1251.6	104	871.6	154	442.2
5	1485.7	55	1245.3	105	862.7	155	436.5
6	1482.6	56	1239.0	106	853.7	156	430.9
7	1479.4	57	1232.5	107	844.6	157	425.4
8	1476.1	58	1226.1	108	835.5	158	420.1
9	1472.8	59	1219.5	109	826.4	159	414.8
10	1469.3	60	1213.0	110	817.1	160	409.6
11	1465.9	61	1206.3	111	807.9	161	404.6
12	1462.3	62	1199.6	112	798.5	162	399.6
13	1458.6	63	1192.9	113	789.1	163	394.7
14	1454.9	64	1186.1	114	779.7	164	389.9
15	1451.1	65	1179.3	115	770.2	165	385.2
16	1447.2	66	1172.4	116	760.6	166	380.6
17	1443.3	67	1165.4	117	751.0	167	376.0
18	1439.3	68	1158.4	118	741.3	168	371.5
19	1435.2	69	1151.3	119	731.5	169	367.2
20	1431.1	70	1144.2	120	721.7	170	362.9
21	1426.8	71	1137.1	121	711.8	171	358.6
22	1422.5	72	1129.9	122	701.9	172	354.5
23	1418.2	73	1122.6	123	691.9	173	350.4
24	1413.7	74	1115.3	124	681.8	174	346.4
25	1409.2	75	1107.9	125	671.7	175	342.4
26	1404.7	76	1100.5	126	661.5	176	338.5
27	1400.1	77	1093.0	127	650.2	177	334.7
28	1395.4	78	1085.5	128	640.0	178	331.0
29	1390.6	79	1077.9	129	630.2	179	327.3
30	1385.8	80	1070.3	130	620.5	180	323.7
31	1380.9	81	1062.6	131	611.1	181	320.1
32	1375.9	82	1054.9	132	601.8	182	316.6
33	1370.9	83	1047.1	133	592.8	183	313.1
34	1365.8	84	1039.3	134	584.0	184	309.7
35	1360.7	85	1031.4	135	575.4	185	306.4
36	1355.5	86	1023.5	136	567.0	186	303.1
37	1350.2	87	1015.5	137	558.7	187	299.9
38	1344.9	88	1007.4	138	550.6	188	296.7
39	1339.5	89	999.3	139	542.7	189	293.6
40	1334.0	90	991.2	140	535.0	190	290.5
41	1328.5	91	983.0	141	527.5	191	287.4
42	1323.0	92	974.8	142	520.1	192	284.5
43	1317.3	93	966.5	143	512.8	193	281.5
44	1311.6	94	958.1	144	505.7	194	278.6
45	1305.9	95	949.7	145	498.8	195	275.8
46	1300.1	96	941.2	146	492.0	196	273.0
47	1294.2	97	932.7	147	485.3	197	270.2
48	1288.3	98	924.2	148	478.7	198	267.5
49	1282.3	99	915.5	149	472.3	199	264.8
50	1276.3	100	906.9	150	466.1	200	262.2

แบบจำลองของเสาในโครงข้อแข็งไม่มีการยึดรั้งด้านข้าง และแผนภาพ Alignment



แบบจำลองของเสาในโครงข้อแข็งที่ยึดรั้งด้านข้าง และแผนภาพ Alignment

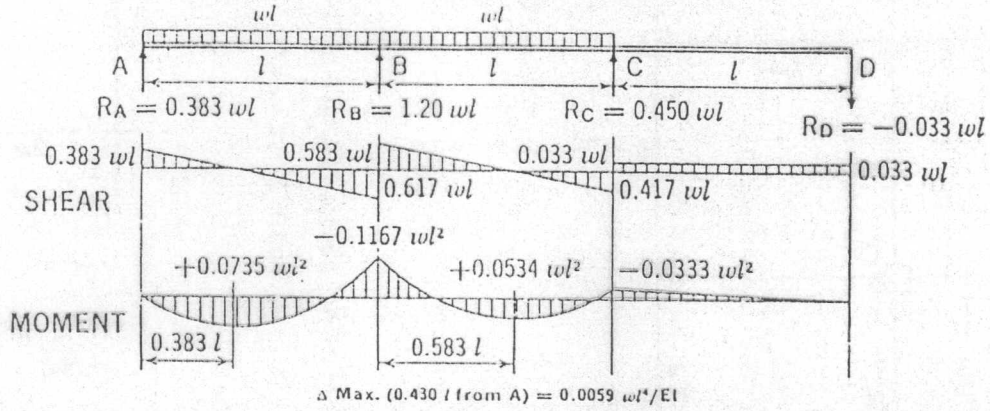


### BEAM DIAGRAMS AND DEFLECTIONS

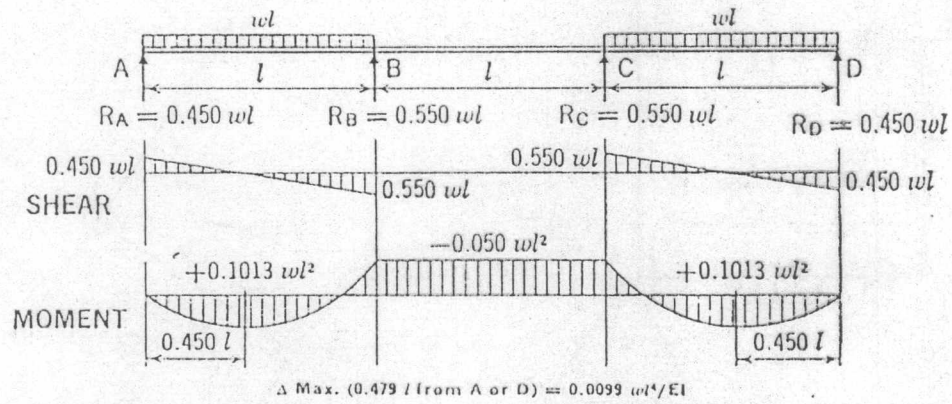
For various static loading conditions

For meaning of symbols, see page 2-111.

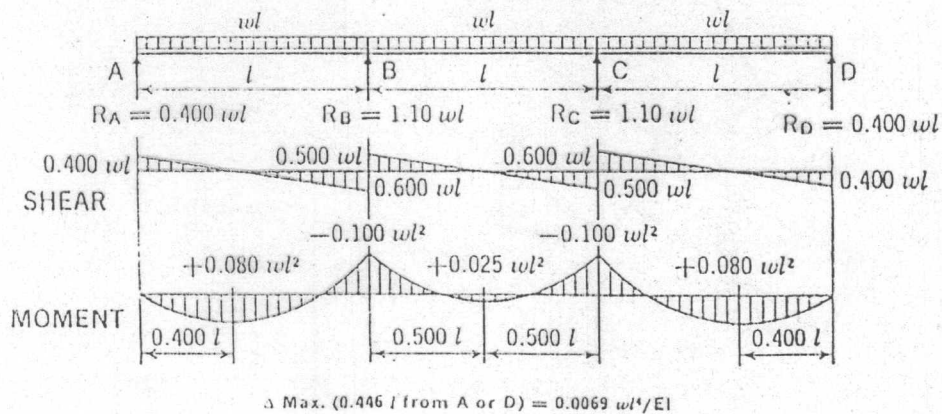
34. CONTINUOUS BEAM—THREE EQUAL SPANS—ONE END SPAN UNLOADED



35. CONTINUOUS BEAM—THREE EQUAL SPANS—END SPANS LOADED

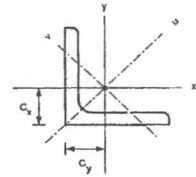
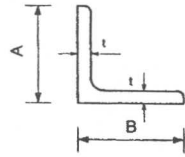


36. CONTINUOUS BEAM—THREE EQUAL SPANS—ALL SPANS LOADED



หน้าที 9

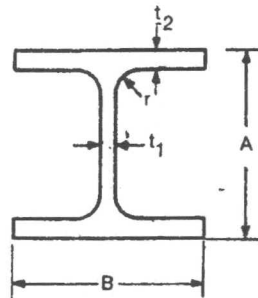
Equal Angle JIS G 3192



Size		Section	Unit	Center of Gravity , cm		Geometrical moment of inertia cm <sup>4</sup>				Radius of Gyration of Area cm				Modulus of Section , cm <sup>3</sup>	
A x B	t	Area	Weight	C <sub>x</sub>	C <sub>y</sub>	I <sub>x</sub>	I <sub>y</sub>	Max. I <sub>x</sub>	Min. I <sub>y</sub>	r <sub>x</sub>	r <sub>y</sub>	Max. r <sub>x</sub>	Min. r <sub>y</sub>	Z <sub>x</sub>	Z <sub>y</sub>
mm	mm	cm <sup>2</sup>	kg/m												
25 x 25	3	1.427	1.12	0.719	0.719	0.797	0.797	1.26	0.332	0.75	0.75	0.94	0.48	0.45	0.45
30 x 30	3	1.727	1.36	0.844	0.844	1.42	1.42	2.26	0.590	0.91	0.91	1.14	0.59	0.66	0.66
40 x 40	3	2.336	1.83	1.09	1.09	3.53	3.53	5.60	1.46	1.23	1.23	1.55	0.79	1.21	1.21
40 x 40	5	3.755	2.95	1.17	1.17	5.42	5.42	8.59	2.25	1.20	1.20	1.51	0.77	1.91	1.91
45 x 45	4	3.492	2.74	1.24	1.24	6.50	6.50	10.3	2.70	1.36	1.36	1.72	0.88	2.00	2.00
45 x 45	5	4.302	3.38	1.28	1.28	7.91	7.91	12.5	3.29	1.36	1.36	1.71	0.87	2.46	2.46
50 x 50	4	3.892	3.06	1.37	1.37	9.06	9.06	14.4	3.76	1.53	1.53	1.92	0.98	2.49	2.49
50 x 50	5	4.802	3.77	1.41	1.41	11.1	11.1	17.5	4.58	1.52	1.52	1.91	0.98	3.08	3.08
50 x 50	6	5.644	4.43	1.44	1.44	12.6	12.6	20.0	5.23	1.50	1.50	1.88	0.96	3.55	3.55
60 x 60	4	4.692	3.68	1.61	1.61	16	16	25.4	6.62	1.85	1.85	2.33	1.19	3.66	3.66
60 x 60	5	5.802	4.55	1.66	1.66	19.6	19.6	31.2	8.09	1.84	1.84	2.32	1.18	4.52	4.52
65 x 65	5	6.367	5.00	1.77	1.77	25.3	25.3	40.1	10.5	1.99	1.99	2.51	1.28	5.35	5.35
65 x 65	6	7.527	5.91	1.81	1.81	29.4	29.4	46.6	12.2	1.98	1.98	2.49	1.27	6.26	6.26
65 x 65	8	9.761	7.66	1.88	1.88	36.8	36.8	58.3	15.3	1.94	1.94	2.44	1.25	7.96	7.96
70 x 70	6	8.127	6.38	1.93	1.93	37.1	37.1	58.9	15.3	2.14	2.14	2.69	1.37	7.33	7.33
75 x 75	6	8.727	6.85	2.06	2.06	46.1	46.1	73.2	19.0	2.30	2.30	2.90	1.48	8.47	8.47
75 x 75	9	12.69	9.96	2.17	2.17	64.4	64.4	102	26.7	2.25	2.25	2.84	1.45	12.1	12.1
75 x 75	12	16.56	13.0	2.29	2.29	81.9	81.9	129	34.5	2.22	2.22	2.79	1.44	15.7	15.7
80 x 80	6	9.327	7.32	2.18	2.18	56.4	56.4	89.6	23.2	2.46	2.46	3.10	1.58	9.7	9.7
90 x 90	6	10.55	8.28	2.42	2.42	80.7	80.7	128	33.4	2.77	2.77	3.48	1.78	12.3	12.3
90 x 90	7	12.22	9.59	2.46	2.46	93	93.0	148	38.3	2.76	2.76	3.48	1.77	14.2	14.2
90 x 90	10	17.00	13.3	2.57	2.57	125	125	199	51.7	2.71	2.71	3.42	1.74	19.5	19.5
90 x 90	13	21.71	17.0	2.69	2.69	156	156	248	65.3	2.68	2.68	3.38	1.73	24.8	24.8
100 x 100	7	13.62	10.7	2.71	2.71	129	129	205	53.2	3.08	3.08	3.88	1.98	17.7	17.7
100 x 100	10	19.00	14.9	2.82	2.82	175	175	278	72.0	3.04	3.04	3.83	1.95	24.4	24.4
100 x 100	13	24.31	19.1	2.94	2.94	220	220	348	91.1	3.00	3.00	3.78	1.94	31.1	31.1
120 x 120	8	18.76	14.7	3.24	3.24	258	258	410	106	3.71	3.71	4.67	2.38	29.5	29.5
130 x 130	9	22.74	17.9	3.53	3.53	366	366	583	150	4.01	4.01	5.06	2.57	38.7	38.7
130 x 130	12	29.76	23.4	3.64	3.64	467	467	743	192	3.96	3.96	5.00	2.54	49.9	49.9
130 x 130	15	36.75	28.8	3.76	3.76	568	568	902	234	3.93	3.93	4.95	2.53	61.5	61.5
150 x 150	12	34.77	27.3	4.14	4.14	740	740	1,180	304	4.61	4.61	5.82	2.96	68.1	68.1
150 x 150	15	42.74	33.6	4.24	4.24	888	888	1,410	365	4.56	4.56	5.75	2.92	82.5	82.5
150 x 150	19	53.38	41.9	4.40	4.40	1,090	1,090	1,730	451	4.52	4.52	5.69	2.91	103	103
175 x 175	12	40.52	31.8	4.73	4.73	1,170	1,170	1,860	480	5.38	5.38	6.78	3.44	92	92
175 x 175	15	50.21	39.4	4.85	4.85	1,440	1,440	2,290	589	5.35	5.35	6.75	3.42	114	114
200 x 200	15	57.75	45.3	5.46	5.46	2,180	2,180	3,470	891	6.14	6.14	7.75	3.93	150	150
200 x 200	20	76.00	59.7	5.67	5.67	2,820	2,820	4,490	1,160	6.09	6.09	7.68	3.90	197	197
200 x 200	25	93.75	73.6	5.86	5.86	3,420	3,420	5,420	1,410	6.04	6.04	7.61	3.88	242	242
250 x 250	25	119.4	93.7	7.10	7.10	6,950	6,950	11,000	2,860	7.63	7.63	9.62	4.90	388	388
250 x 250	35	162.6	128.0	7.45	7.45	9,110	9,110	14,400	3,790	7.49	7.49	9.42	4.83	519	519

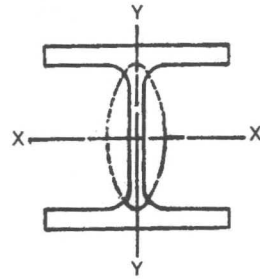


**ภาคผนวก ข**



ขนาด	น้ำหนัก กก/ม.	A มม.	B มม.	ความหนา		ระยะ r มม.	พื้นที่ ชม.2	Ix ชม.4	Iy ชม.4	rx ชม.	ry ชม.	Sx ชม.3	Sy ชม.3
				t1 มม.	t2 มม.								
900 x 300	286	912	302	18	34	28	364.0	498,000	15,700	37.0	6.56	10,900	1,040
	243	900	300	16	28	28	309.8	411,000	12,600	36.4	6.39	9,140	843
	213	890	299	15	23	28	270.9	345,000	10,300	35.7	6.16	7,760	688
800 x 300	241	808	302	16	30	28	307.6	339,000	13,800	33.2	6.70	8,400	915
	210	800	300	14	26	28	267.4	292,000	11,700	33.0	6.62	7,290	782
	191	792	300	14	22	28	243.4	254,000	9,930	32.3	6.39	6,410	662
700 x 300	215	708	302	15	28	28	273.6	237,000	12,900	29.4	6.86	6,700	853
	185	700	300	13	24	28	235.5	201,000	10,800	29.3	6.78	5,760	722
	166	692	300	13	20	28	211.5	172,000	9,020	28.6	6.53	4,980	602
600 x 300	175	594	302	14	23	28	222.4	137,000	10,600	24.9	6.90	4,620	701
	151	588	300	12	20	28	192.5	118,000	9,020	24.8	6.85	4,020	601
	137	582	300	12	17	28	174.5	103,000	7,670	24.3	6.63	3,530	511
600 x 200	134	612	202	13	23	22	107.7	103,000	3,180	24.6	4.31	3,380	314
	120	606	201	12	20	22	152.5	90,400	2,720	24.3	4.22	2,980	271
	106	600	200	11	17	22	134.4	77,600	2,280	24.0	4.12	2,590	228
	94.6	596	199	10	15	22	120.5	68,700	1,980	23.9	4.05	2,310	199
500 x 300	128	488	300	11	18	26	163.5	71,000	8,110	20.8	7.04	2,910	541
	114	482	300	11	15	26	145.5	60,400	6,760	20.4	6.82	2,500	451
500 x 200	103	506	201	11	19	20	131.3	56,500	2,580	20.7	4.43	2,230	257
	89.6	500	200	10	16	20	114.2	47,800	2,140	20.5	4.33	1,910	214
	79.5	496	199	9	14	20	101.3	41,900	1,840	20.3	4.27	1,690	185
450 x 300	124	440	300	11	18	24	157.4	56,100	8,110	18.9	7.18	2,550	541
	106	434	299	10	15	24	135.0	46,800	6,690	18.6	7.04	2,160	448
450 x 200	76.0	450	200	9	14	18	96.76	33,500	1,870	18.6	4.40	1,490	187
	66.2	446	199	8	12	18	84.30	28,700	1,580	18.5	4.33	1,290	159
400 x 400	605	498	432	45	70	22	770.1	298,000	94,400	19.7	11.1	12,000	4,370
	415	458	417	30	50	22	528.6	187,000	60,500	18.8	10.7	8,170	2,900
	283	428	407	20	35	22	360.7	119,000	39,400	18.2	10.4	5,570	1,930
	232	414	405	18	28	22	295.4	92,800	31,000	17.7	10.2	4,480	1,530

ภาคผนวก ข (ต่อ)



ขนาด	น้ำหนัก	A	B	ความหนา		ระยะ r	เนื้อที่	I <sub>x</sub>	I <sub>y</sub>	r <sub>x</sub>	r <sub>y</sub>	S <sub>x</sub>	S <sub>y</sub>
				t <sub>1</sub>	t <sub>2</sub>								
				กก/ม.	มม.								
400 × 400	200	406	403	16	24	22	254.9	78,000	26,200	17.5	10.1	3,840	1,300
	197	400	408	21	21	22	250.7	70,900	23,800	16.8	9.75	3,540	1,170
	172	400	400	13	21	22	218.7	66,600	22,400	17.5	10.1	3,330	1,120
	168	394	405	18	18	22	214.4	59,700	20,000	16.7	9.65	3,030	985
	147	394	398	11	18	22	186.8	56,100	18,900	17.3	10.1	2,850	951
	140	388	402	15	15	22	178.5	49,000	16,300	16.6	9.54	2,520	809
400 × 300	107	390	300	10	16	22	138.0	38,700	7,210	16.9	7.28	1,980	481
	94.3	386	299	9	14	22	120.1	33,700	6,240	16.7	7.21	1,740	418
400 × 200	66.0	400	200	8	13	16	84.12	23,700	1,740	16.8	4.54	1,190	174
	56.6	396	199	7	11	16	72.16	20,000	1,450	16.7	4.48	1,010	145
350 × 350	159	356	352	14	22	20	202.0	47,600	16,000	15.3	8.90	2,670	909
	156	350	357	19	19	20	198.4	42,800	14,400	14.7	8.53	2,450	809
	137	350	350	12	19	20	173.9	40,300	13,600	15.2	8.84	2,300	776
	131	344	354	16	16	20	166.6	35,300	11,800	14.6	8.43	2,050	669
	115	344	348	10	16	20	146.0	33,300	11,200	15.1	8.78	1,940	646
	106	338	351	13	13	20	135.3	28,200	9,380	14.4	8.33	1,670	534
350 × 250	79.7	340	250	9	14	20	101.5	21,700	3,650	14.6	6.00	1,280	292
	69.2	336	249	8	12	20	88.15	18,500	3,090	14.5	5.92	1,100	248
350 × 175	49.6	350	175	7	11	14	63.14	13,600	984	14.7	3.95	775	112
	41.4	346	174	6	9	14	52.68	11,100	792	14.5	3.86	641	91.0
300 × 300	106	304	301	11	17	18	134.8	23,400	7,730	13.2	7.57	1,540	514
	106	300	305	15	15	18	134.8	21,500	7,100	12.6	7.26	1,440	466
	94.0	300	300	10	15	18	119.8	20,400	6,750	13.1	7.51	1,360	450
	87.0	298	299	9	14	18	110.8	18,800	6,240	13.0	7.51	1,270	417
	84.5	294	302	12	12	18	107.7	16,900	5,520	12.5	7.16	1,150	365
300 × 200	65.4	298	201	9	14	18	83.36	13,300	1,900	12.5	4.77	893	189
	56.8	294	200	8	12	18	72.38	11,300	1,600	12.5	4.71	771	160
300 × 150	36.7	300	150	6.5	9	13	46.78	7,210	508	12.4	3.29	481	67.7
	32.0	298	149	5.5	9	13	40.80	6,320	442	12.4	3.29	424	59.3

ขั้นตอนในการออกแบบคาน

4. คำนวณหน่วยแรงดัดที่ยอมให้

4.1 ตรวจสอบการค้ำยัน ( $l$ ) เป็นการผลการโก่งเดาะทางด้านข้าง

$$l_1 = \frac{637.2 b_f}{\sqrt{F_y}} \quad l_2 = \frac{1.406 \times 10^6}{\left(\frac{d}{A_f}\right) F_y} \quad \text{และ} \quad l_3$$

$$= \sqrt{\frac{7.17 \times 10^6}{F_y}} r_T$$

โดยที่  $A_f = b_f t_f$      $A_w = (d - 2t_f) t_w$      $r_T = \sqrt{\frac{I_y/2}{\left(A_f + \frac{A_w}{6}\right)}}$

กำหนดให้ค่าต่ำสุด และสูงสุดดังนี้

ในกรณี  $l < l_c$      $F_b = 0.66 F_y$

ในกรณี  $l_c < l < l_u$      $F_b = 0.60 F_y$

ในกรณี  $l > l_u$  แยกพิจารณาได้ดังนี้

ก.  $\sqrt{\frac{7.17 \times 10^6 C_b}{F_y}} < \frac{l}{r_T} < \sqrt{\frac{35.85 \times 10^6 C_b}{F_y}}$

$$F_b = \left[ \frac{2}{3} - \frac{F_y (l/r_T)^2}{107.56 \times 10^6 C_b} \right] F_y$$

$$F_b = \frac{843.6 \times 10^3 C_b}{l d / A_f}$$

เลือกค่าสูงสุดแต่ต้องไม่เกิน  $0.60 F_y$

ข.  $\frac{l}{r_T} > \sqrt{\frac{35.85 \times 10^6 C_b}{F_y}}$

$$F_b = \frac{11.95 \times 10^6 C_b}{(l/r_T)^2}$$

$$F_b = \frac{843.6 \times 10^3 C_b}{l d / A_f}$$

เลือกค่าสูงสุดแต่ต้องไม่เกิน  $0.60 F_y$

$$C_b = 1.75 + 1.05 \left(\frac{M_1}{M_2}\right) + 0.3 \left(\frac{M_1}{M_2}\right)^2 < 2.3$$

โดยที่  $\left(\frac{M_1}{M_2}\right)$  มีค่าเป็นบวกเมื่อ  $M_1$  และ  $M_2$  มีเครื่องหมายเหมือนกัน

(Double curve)

4 2 ตรวจสอบการโก่งเดาะ (Local Buckling) เป็นการพิจารณาการโก่งเดาะเฉพาะที่ (ไม่ต้องพิจารณาการโก่งเดาะเฉพาะที่ในกรณีที่เลือกเหล็กจากตารางเหล็ก)

ก. ตรวจสอบเอว (Web)

$$\frac{d}{t_w} < \frac{5366}{\sqrt{F_y}} \text{ ตรวจสอบการโก่งเดาะของปีกต่อไป}$$

$$\frac{d}{t_w} > \frac{5366}{\sqrt{F_y}} \text{ ต้องปรับแต่งหน้าตัดใหม่ (ยังไม่ได้ศึกษาละเอียดในส่วน$$

นี้)

ข. ตรวจสอบปีก (Flange)

$$\begin{aligned} \text{Compact section} \quad \frac{b_f}{2t_f} &< \frac{545}{\sqrt{F_y}} \\ F_b &= 0.66 F_y \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{Noncompact section} \quad \frac{545}{\sqrt{F_y}} &< \frac{b_f}{2t_f} < \frac{796}{\sqrt{F_y}} \\ F_b &= F_y \left( 0.79 - 0.000238 \frac{b_f}{2t_f} \sqrt{F_y} \right) \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{Thin section} \quad \frac{796}{\sqrt{F_y}} &< \frac{b_f}{2t_f} \\ F_b &= 0.6 F_y Q_s \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{โดยที่} \quad \frac{796}{\sqrt{F_y}} &< \frac{b_f}{2t_f} < \frac{1476}{\sqrt{F_y}} \quad \text{จะได้} \quad Q_s = 1.415 - 0.000521 \frac{b_f}{2t_f} \sqrt{F_y} \\ \frac{1476}{\sqrt{F_y}} &< \frac{b_f}{2t_f} \quad \text{จะได้} \quad Q_s = \frac{1.406 \times 10^6}{F_y \left( \frac{b_f}{2t_f} \right)^2} \end{aligned}$$

## ขั้นตอนในการออกแบบคาน-เสาเหล็ก (WF)

1. กรณี  $\frac{f_a}{F_a} \leq 0.15$  ถือว่าแรงแนวแกนมีค่าน้อย แรงแนวแกนไม่มีผลต่อโมเมนต์ จะได้สมการหน่วยแรงที่ยอมให้คือ

$$\frac{f_a}{F_a} + \frac{f_b}{F_b} \leq 1.0$$

2. กรณี  $\frac{f_a}{F_a} \geq 0.15$  ถือว่าแรงแนวแกนมีผลต่อโมเมนต์ จะได้สมการหน่วยแรงที่ยอมให้แบ่งได้เป็น 2 กรณีตามลักษณะการเกิดโมเมนต์คือ  
กรณีที่ 1 โมเมนต์ดัดสูงสุดเกิดขึ้นที่ปลายชิ้นส่วน

$$\frac{f_a}{0.6F_y} + \frac{f_b}{F_b} \leq 1.0$$

กรณีที่ 2 โมเมนต์ดัดสูงสุดเกิดขึ้นภายในชิ้นส่วน

$$\frac{f_a}{F_a} + \frac{f_b}{F_b} \frac{C_m}{1 - \frac{f_a}{F_e'}} \leq 1.0$$

โดยที่  $F_a$  คือ Allowable axial stress  
 $F_b$  คือ Allowable bending stress  
 $F_e'$  คือ Allowable euler stress =  $\frac{\pi^2 E}{(KL/r)^2} \frac{12}{23}$   
 $C_m$  คือ Coefficient factor ที่ขึ้นอยู่กับการเคลื่อนที่ของ joint และลักษณะการเกิดโมเมนต์

สำหรับชิ้นส่วนที่อยู่เป็นส่วนหนึ่งของโครงข้อแข็ง ค่า  $C_m$  สรุปได้ดังนี้

Case 1 ไม่มีการเคลื่อนที่ใดๆ ปลายชิ้นส่วน (No-sway)

มีเฉพาะโมเมนต์กระทำที่ปลาย

$$C_m = 0.6 + 0.4 \frac{M_1}{M_2} \geq 0.4$$

$\frac{M_1}{M_2}$  เป็นบวก เมื่อทำชิ้นส่วนดัดเป็นโค้งเดียว

มีแรงทางขวางกระทำอยู่ภายในชิ้นส่วน



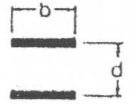
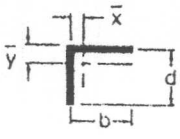
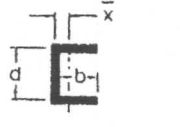

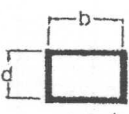
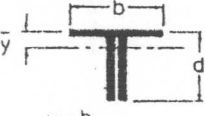
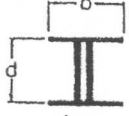
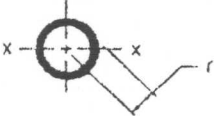
$$C_m = 0.85 \quad \text{กรณีปลายยึดแน่น}$$

$$C_m = 1.00 \quad \text{กรณีปลายแบบหมุน}$$

Case 2 มีการเคลื่อนที่ใดๆ ปลายชิ้นส่วน (Sway)

$$C_m = 0.85 \quad \text{กรณีปลายยึดแน่นและแบบหมุน}$$

ตารางที่ 7.10 คุณสมบัติของรอยเชื่อมโนลักษณะเป็นเส้น

หน้าตัด	โมดูลัสหน้าตัด $I_x/\bar{y}$	$I_p$ รอบจุดศูนย์กลางถ่วง
1. 	$S = \frac{d^2}{6}$	$I_p = \frac{d^3}{12}$
2. 	$S = \frac{d^2}{3}$	$I_p = \frac{d(3b^2 + d^2)}{6}$
3. 	$S = bd$	$I_p = \frac{b(3d^2 + b^2)}{6}$
4.  $\bar{y} = \frac{d^2}{2(b+d)}$ $\bar{x} = \frac{b^2}{2(b+d)}$	$S = \frac{4bd + d^2}{6}$	$I_p = \frac{(b+d)^4 - 6b^2d^2}{12(b+d)}$
5.  $\bar{x} = \frac{b^2}{2b+d}$	$S = bd + \frac{d^2}{6}$	$I_p = \frac{8b^3 + 6bd^2 + d^3}{12} - \frac{b^4}{2b+d}$
6.  $\bar{y} = \frac{d^2}{2b+d}$	$S = \frac{2bd + d^2}{3}$	$I_p = \frac{b^3 + 6b^2d + 8d^3}{12} - \frac{d^4}{2d+b}$
7. 	$S = bd + \frac{d^2}{3}$	$I_p = \frac{(b+d)^3}{6}$
8.  $\bar{y} = \frac{d^2}{b+2d}$	$S = \frac{2bd + d^2}{3}$	$I_p = \frac{b^3 + 8d^3}{12} - \frac{d^4}{b+2d}$
9. 	$S = bd + \frac{d^2}{3}$	$I_p = \frac{b^3 + 3b^2d + d^3}{6}$
10. 	$S = \pi r^2$	$I_p = 2\pi r^3$

ขนาดเส้น	ขนาดทาบรูป ซม.	ขนาดโศภ ซม.	พท.หน้าตัดโศภ (ซม <sup>2</sup> )	พท.หน้าตัดไม้โศภ (ซม <sup>2</sup> )	I ของไม้ทาบรูป ซม <sup>4</sup>	I ของไม้โศภ ซม <sup>4</sup>
5.4 9						
1 1/2"x3"	3.61x7.32	3.41x7.02	26.43	23.94	117.99	98.31
1 1/2"x4"	3.61x9.86	3.41x9.56	35.59	32.64	288.37	248.28
1 1/2"x5"	3.61x12.40	3.41x12.10	44.76	41.26	537.57	503.42
1 1/2"x6"	3.61x14.94	3.41x14.64	53.93	49.92	1003.18	891.65
2" X 4"	4.78x9.86	4.48x9.56	47.13	42.83	381.48	326.19
2" X 5"	4.78x12.40	4.48x12.10	59.27	54.21	759.47	661.38
2" X 6"	4.78x14.94	4.48x14.64	71.41	65.59	1328.31	1171.44
2" X 8"	4.78x19.92	4.48x19.52	95.22	87.45	3148.58	2776.75
4" X 4"	9.86x9.86	9.56x9.56	97.22	91.39	787.64	696.07
5" X 5"	12.40x12.40	12.10x12.10	153.76	146.41	1970.18	1786.32
6" X 6"	14.94x14.94	14.64x14.64	223.20	214.33	4151.85	3828.10
8" X 8"	19.92x19.92	19.52x19.52	396.80	381.03	13121.28	12098.68
10" X 10"						