

无 锡 市

1986年建筑构配件产品目录

无锡市建筑设计院编制

1986

1986 年建筑构配件产品目录

批准部门 无锡市建筑工程局

批准文号

主编单位 无锡市建筑设计院

实行日期 1986 年 1 月

主编单位负责人

陸肇明

主编单位技术负责人

許克勤

审核人

王仲良

校核人

殷燕山 何重芳

设计负责人

何重芳 殷燕山

目 录

1.	封面	-----	頁
2.	目录	-----	1
3.	苏 G8007	120 预应力钢筋混凝土多孔板	3
4.	苏 G8007	180 预应力钢筋混凝土多孔板	6
5.	CG430	240 预应力多孔板	8
6.	苏 G8005	360 预应力钢筋混凝土槽形板	10
7.	苏 G8006	预应力钢筋混凝土平板	12
8.	苏 G8003	预应力混凝土桁条	14
9.	苏 G8004	预应力混凝土挂瓦板	17
10.	苏 G725 (一)	200 预应力钢筋混凝土屋面板 (修订本)	21
11.	苏 G725 (二)	200 预应力钢筋混凝土嵌板、檐口 (嵌) 板	23
12.	G410 (一)	240 预应力钢筋混凝土屋面板	26
13.	G410 (二)	240 钢筋混凝土嵌板、檐口 (嵌) 板	28

14.	G 410 (三)	钢筋混凝土天沟板	30
15.	苏 G7321	予应力钢筋混凝土等高度薄腹吊车梁	32
16.	G323 (二)	6米钢筋混凝土吊车梁 (中坡工作制)	34
17.	CG426 (二)	6米后张锚具予应力钢筋混凝土等截面吊车梁	36
18.	苏 G83001	钢筋混凝土三角形屋架 (9、12、15米)	38
19.	苏 G83001	钢筋混凝土天沟板	43
20.	G353	钢筋混凝土屋面梁 (6、9、12米单坡; 9、12、15米双坡)	44
21.	苏 G8013	予应力钢筋混凝土两铰拱屋架 (12、15米)	53
22.	CG423	予应力折线形屋架 (13、21、24米)	56
23.	锡 G712	钢筋混凝土踏步板	62
24.	锡 G7601	钢筋混凝土悬臂踏板	63
25.	锡 G7601	钢筋混凝土挤实桩	65
26.	10G-83-832	予制钢筋混凝土方桩	67
27.	苏 G83010	钢筋混凝土雨蓬、挑檐	71
28.	苏 J73-2	木门窗图集	83
29.	GM _w , GMM _w	民用住宅钢门钢木门图集	98
30.	苏 J8404	钢门窗图集	102
31.	沪 GM661	工业建筑钢板门图集	133
32.	J623	侧挂式折叠门	141
33.	锡 J85-1	塑面装饰门	143
34.	锡 J85-2	铝合金门窗	144

1. 本图集为先张法予应力钢筋混凝土多孔板厚度原图集为115, 孔为75。现厚度改为120, 孔为76。板长另增加4500一种。

2. 跨度选用3000 3400 3600 4000 4500。

宽度选用900(9孔)、600(5孔)、500(4孔), 但以600(5孔)为主。

3. 地震烈度6度用A板, 7度设防板长及节点做法详见节点构造详图。

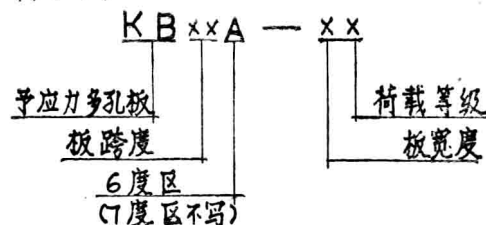
4. 荷载已考虑找平 84kg/m^2 , 粉面 30kg/m^2 , 粉底 20.4kg/m^2 等总重 134kg/m^2 。未考虑灌缝重。

5. 予应力主筋 采用甲级II组冷拔低碳钢丝 $\phi 4$ 或 $\phi 5$ 。

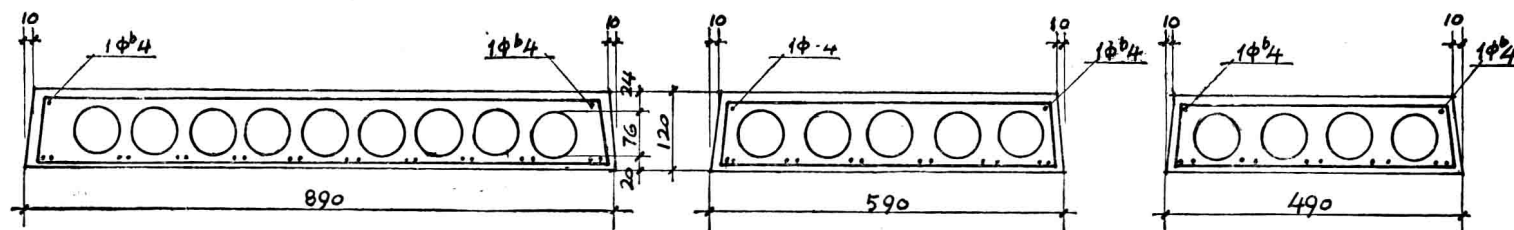
钢筋应按图集施工, 不得省去不用。

6. 板缝控制在 $10\sim 20\text{mm}$ 。不得小于 10mm 。

7. 构件代号:



编 号	板 长 (mm)	板 宽 (mm)	活 载 (kg/m^2)	主 筋	混凝土标号	混凝土用量		用 钢 量		自 重 kg
						$\text{m}^3/\text{块}$	折标厚度CM	$\text{kg}/\text{块}$	kg/m^2	
KB30-92	2940	890	200	12 $\phi 4$	#300	0.190	7.28	6.09	2.36	475
" - 94	"	"	400	18 $\phi 4$	"	"	"	8.01	3.07	"
" - 62	"	590	200	10 $\phi 4$	"	0.137	7.95	4.84	2.80	343
" - 64	"	"	400	12 $\phi 4$	"	"	"	5.48	3.23	"
" - 52	"	490	200	7 $\phi 4$	"	0.116	8.06	3.68	2.62	290
" - 54	"	"	400	10 $\phi 4$	"	"	"	4.64	3.30	"
KB30A-92	2980	890	200	12 $\phi 4$	"	0.193	7.28	5.80	2.21	483
" - 94	"	"	400	18 $\phi 4$	"	"	"	7.57	2.83	"
" - 62	"	590	200	10 $\phi 4$	"	0.140	7.95	4.60	2.61	350
" - 64	"	"	400	12 $\phi 4$	"	"	"	5.19	3.00	"
" - 52	"	490	200	7 $\phi 4$	"	0.118	8.06	3.51	2.46	295
" - 54	"	"	400	10 $\phi 4$	"	"	"	4.39	3.07	"

KB_{xxx}-9xKB_{xxx}-0xKB_{xxx}-5x

编 号	板 长 (mm)	板 宽 (mm)	活 载 (kg/m ²)	主 筋	混凝土标号	混凝土用量		用 钢 量		自 重 kg
						M ³ /块	折减厚度CM	kg/块	kg/m ²	
KB34-92	3340	890	200	16φb4	#300	0.216	7.28	8.09	2.76	540
" - 94	"	"	400	22φb4	"	"	"	11.22	3.83	"
" - 62	"	590	200	12φb4	"	0.156	7.95	5.79	2.94	390
" - 64	"	"	400	12φb5	"	"	"	7.85	4.07	"
" - 52	"	490	200	9φb4	"	0.132	8.06	4.73	2.96	330
" - 54	"	"	400	13φb4	"	"	"	6.17	3.86	"
KB34A-92	3380	890	200	16φb4	"	0.219	7.28	7.70	2.59	548
" - 94	"	"	400	22φb4	"	"	"	10.67	3.58	"
" - 62	"	590	200	12φb4	"	0.159	7.95	5.49	2.75	398
" - 64	"	"	400	12φb5	"	"	"	7.43	3.80	"
" - 52	"	490	200	9φb4	"	0.134	8.06	4.51	2.78	335
" - 54	"	"	400	13φb4	"	"	"	5.85	3.53	"

南京市勘测设计院编制		120予应力钢筋混凝土多孔板						江苏省通用图集		
1983								苏G8007		
编 号	板 长 (mm)	板 宽 (mm)	活 载 (kg/m ²)	主 筋	混凝土标号	混凝土用量		用 钢 量		自 重 kg
						m ³ /块	折合厚度CM	kg/块	kg/m ²	
KB 36—92	3540	890	200	12 φ5	*300	0.229	7.28	9.25	2.94	573
" — 94	"	"	400	18 φ5	"	"	"	13.04	4.20	"
" — 62	"	590	200	10 φ5	"	0.166	7.95	6.31	3.08	415
" — 64	"	"	400	12 φ5	"	"	"	8.83	4.31	"
" — 52	"	490	200	7 φ5	"	0.139	8.06	5.33	3.14	348
" — 54	"	"	400	10 φ5	"	"	"	7.43	4.39	"
KB36A—92	3580	890	200	12 φ5	"	0.232	7.28	8.81	2.76	580
" — 94	"	"	400	18 φ5	"	"	"	12.35	3.93	"
" — 62	"	590	200	10 φ5	"	0.168	7.95	6.01	2.90	420
" — 64	"	"	400	12 φ5	"	"	"	8.37	4.02	"
" — 52	"	490	200	7 φ5	"	0.141	8.06	5.80	2.96	353
" — 54	"	"	400	10 φ5	"	"	"	7.04	4.11	"
KB 40—92	3540	890	200	16 φ5	"	0.255	7.28	12.94	3.70	638
" — 93	"	"	300	20 φ5	"	"	"	15.54	4.44	"
" — 62	"	590 ✓	200	12 φ5	"	0.184	7.95	8.75	3.77	460
" — 63	"	"	300	14 φ5	"	"	"	10.94	4.72	"
" — 52	"	490 ✓	200	9 φ5	"	0.155	8.06	6.73	3.57	388
" — 53	"	"	300	11 φ5	"	"	"	8.75	4.64	"
KB 40A—92	3980	90	200	16 φ5	"	0.258	7.28	12.33	3.48	646
" — 93	"	"	300	20 φ5	"	"	"	14.78	4.17	"
" — 62	"	590	200	12 φ5	"	0.187	7.95	8.35	3.55	468
" — 63	"	"	300	14 φ5	"	"	"	10.41	4.43	"
" — 52	"	490	200	9 φ5	"	0.157	8.06	6.41	3.36	393
" — 53	"	"	300	11 φ5	"	"	"	8.33	4.37	"
KB 45—92	4440	890	200	20 φ5	"	0.287	7.28	18.28	4.63	718
" — 62	"	590	200	14 φ5	"	0.208	7.95	12.98	4.97	520
" — 63	"	590	300	18 φ5	"	"	"	15.12	5.78	"
" — 52	"	490	200	12 φ5	"	0.175	8.06	10.36	4.92	438
" — 53	"	"	300	15 φ5	"	"	"	13.45	6.38	"
KB45A—92	4480	890	200	20 φ5	"	0.290	7.28	17.67	4.43	725
" — 62	"	590	200	14 φ5	"	0.210	7.95	12.56	4.75	525
" — 63	"	"	300	18 φ5	"	"	"	15.35	5.81	"
" — 52	"	490	200	12 φ5	"	0.177	8.06	10.90	4.97	443
" — 53	"	"	300	15 φ5	"	"	"	13.02	5.93	"

1. 本图集为180厚先张法预应力混凝土多孔板施工图, 适用于一般工业及民用建筑。

2. 地震烈度为6度。如要考虑7度设防, 板长及节点做法详见节点构造详图。

3. 荷载已考虑找平 84 kg/m^2 , 粉面 30 kg/m^2 , 粉底 20.4 kg/m^2 等总重 134 kg/m^2 。未考虑灌缝重。

4. 跨度选用: 600 一种。

宽度选用: 550(3孔)、700(4孔)二种。嵌板现浇介决。

5. 板缝控制在 $10 \sim 20 \text{ mm}$ 不得小于 10 mm 。

6. 采用材料:

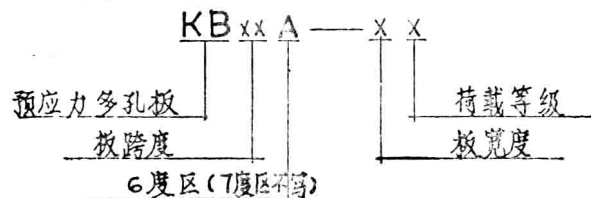
混凝土标号: 300 号

预应力主筋: 4500 跨度采用冷拔低炭钢丝 $\phi^b 5$ (甲级II组), 设计强度 $R_y = 4800 \text{ kg/cm}^2$ 。

6000 跨度采用冷拉II级钢(ϕ^b), 设计强度 $R_y = 4500 \text{ kg/cm}^2$ 。

分布筋吊钩采用I级钢(ϕ)。箍筋应按图施工, 不得省略。

7. 构件代号:



8. 设计计标:

(1) 构件强度基本安全系数: $K \geq 1.5$ 。

(2) 抗裂安全系数: 冷拔低碳钢丝 $K_f \geq 1.5$, 冷拉II级钢 $K_f \geq 0.7$ 。

(3) 允许挠度 $f_l \leq \frac{1}{200}$ 。

9. 施工制作:

(1) 冷拔低炭钢丝: 张拉控制应力 $\sigma_K = 0.7 R_y^b$ (标准强度)。

(2) 冷拉II级钢: 采用应力冷拉率双控制。

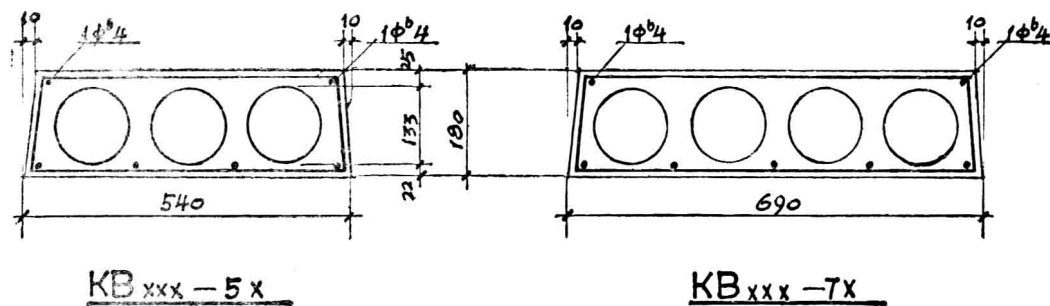
张拉控制应力 $\sigma_K = 0.9 \times 4500 = 4050 \text{ kg/cm}^2$ 。

冷拉率不大于55%。

(3) 钢筋保护层: 冷拔低炭钢丝 13 mm 。

冷拉II级钢 15 mm 。

(4) 放松预应力钢筋时的混凝土强度 $\geq 70\%$ 设计强度。



编 号	板 长 (mm)	板 宽 (mm)	活 载 (kg/m ²)	主 筋	混凝土标号	混凝土用量		用 钢 量		自 重 kg
						m ³ /块	折减厚度 cm	kg/块	kg/m ²	
KB ₆₀ -72	5940	690	200	19 Φ ^b 5	#300	0.396	9.68	22.89	5.93	989
" -74	"	"	400	5 Φ ^b 12	"	"	"	34.31	8.38	"
" -52	"	540	200	4 Φ ^b 10	"	0.318	9.93	18.57	5.80	796
" -54	"	"	400	4 Φ ^b 12	"	"	"	26.26	8.20	"
KB _{60A} -72	5980	690	200	19 Φ ^b 5	"	0.399	9.68	22.16	5.87	998
" -74	"	"	400	5 Φ ^b 12	"	"	"	31.21	7.56	"
" -52	"	540	200	4 Φ ^b 10	"	0.321	9.93	17.95	5.67	803
" -54	"	"	400	4 Φ ^b 12	"	"	"	25.38	8.00	"

1 本图集为先张法予应力混凝土多孔板。

跨度为 6.0 米, 6.6 米和 7.5 米。

2 地震设计烈度 ≤ 9 度的地区。

3 表中允许荷载已扣除板自重及灌缝重。

4 板的长度考虑分为无分隔构件及有分隔构件(如花篮梁)。

无分隔构件板的标志长度即跨度构件的构造长度为跨度减去 5 毫米如 6 米的板的实际长度为 5950。有分隔构件的板, 分隔构件宽度考虑为 ≥ 350 毫米板的标志长度为跨度减去 350 毫米, 构造长度再减去 50 毫米, 如 6 米的跨度板的实际长度为 5600。

5 予应力主筋采用冷拉 II 级钢筋。

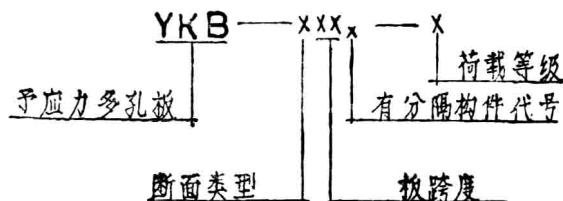
6 混凝土 YKB— $\frac{B}{C} \times x_x$ — 1, 2, 3, 5, 6, 7 用 300 号

YKB— $\frac{B}{C} \times x_x$ — 4, 8 用 400 号

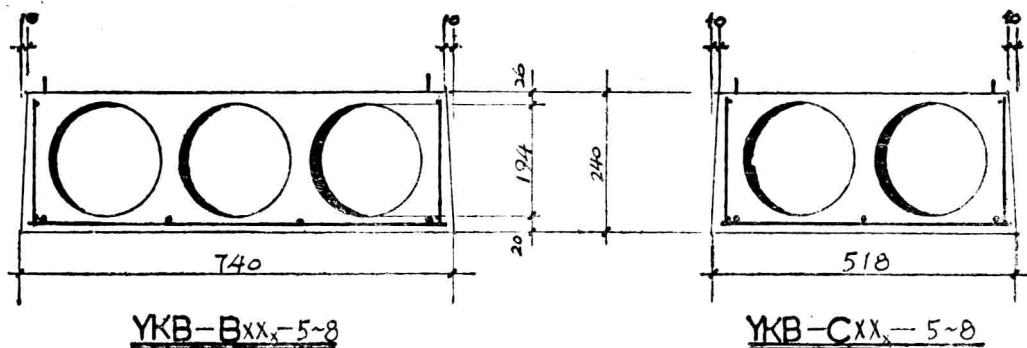
7 图集中提供了不计入后浇层作用及有 50 毫米后浇层(后浇层混凝土标号 ≥ 200 号, 其中计算时将 50 毫米计入有效高度)两档允许荷载, 供设计人员选择。

8 板的宽度采用 750 毫米(三孔)和 530 毫米(二孔)二种, 分别以 B 和 C 表示断面类型, 选用时应以三孔为主。

9 构件代号:



构 件 (包括灌缝在内)				每平方米新指标			
编 号	面 积 (m^2)	体 积 (m^3)	自 重 (kg)	含 钢 量 (kg)	钢 筋 (kg)	混 凝 土 (m^3)	自 重 (kg)
YKB—B ∞ —5	4.50	0.548	1370	32.79	7.28	12.20	305
—B ∞ —6				41.59	9.25		
—B ∞ —7				51.59	11.46		
—B ∞ —8				62.72	13.94		
YKB—C ∞ —5	3.18	0.407	1017	25.29	7.95	12.80	320
—C ∞ —6				31.89	10.00		
—C ∞ —7				39.89	12.54		
—C ∞ —8				47.74	15.01		



构件编号	予应力 主筋	允许荷载 kg/m ²		构件编号	予应力 主筋	允许荷载 kg/m ²		构件编号	予应力 主筋	允许荷载 kg/m ²		构件编号	予应力 主筋	允许荷载 kg/m ²		板长 L (mm)	吊钩	自重 kg
		无后浇层	有后浇层			无后浇层	有后浇层			无后浇层	有后浇层			无后浇层	有后浇层			
YKB-B60-5	4#14	880	1025	YKB-B60-6	4#16	1175	1215	YKB-B60-7	4#18	1307	1307	YKB-B60-8	4#20	1690	1690	5950	Φ8	1330
"-B60a-5	"	1035	1200	"-B60a-6	"	1310	1310	"-B60a-7	"	1410	1410	"-B60a-8	"	1815	1815	5600	"	1250
"-B66-5	"	670	795	"-B66-6	"	920	1070	"-B66-7	"	1070	1400	"-B66-8	"	1405	1505	6550	Φ10	1460
"-B66a-5	"	785	925	"-B66a-6	"	1060	1155	"-B66a-7	"	1225	1243	"-B66a-8	"	1610	1610	6200	"	1381
"-B75-5	"	450	542	"-B75-6	"	640	755	"-B75-7	"	755	980	"-B75-8	"	1015	1285	7450	"	1660
"-B75a-5	"	525	627	"-B75a-6	"	735	865	"-B75a-7	"	960	1045	"-B75a-8	"	1215	1365	7100	"	1580
YKB-C60-5	3#14	930	1085	YKB-C60-6	3#16	1250	1380	YKB-C60-7	3#18	1315	1490	YKB-C60-8	3#20	1830	1920	5950	Φ8	970
"-C60a-5	"	1095	1265	"-C60a-6	"	1450	1490	"-C60a-7	"	1540	1605	"-C60a-8	"	2060	2060	5600	"	915
"-C66-5	"	710	840	"-C66-6	"	970	1135	"-C66-7	"	1030	1322	"-C66-8	"	1450	1710	6550	"	1066
"-C66a-5	"	830	915	"-C66a-6	"	1125	1305	"-C66a-7	"	1185	1415	"-C66a-8	"	1660	1825	6200	"	1010
"-C75-5	"	475	575	"-C75-6	"	680	800	"-C75-7	"	720	1068	"-C75-8	"	1050	1380	7450	"	1215
"-C75a-5	"	555	665	"-C75a-6	"	780	915	"-C75a-7	"	835	1194	"-C75a-8	"	1185	1550	7100	"	1160

1. 本图集为先张法预应力混凝土槽形板。

2. 跨度选用：6000(不用花篮梁)，5600(花篮梁宽400)

5800(一面搁花篮梁一面搁墙)三种。

3. 宽度选用：700。

4. 在计算中已考虑了下列荷载：

板自重及灌缝重。

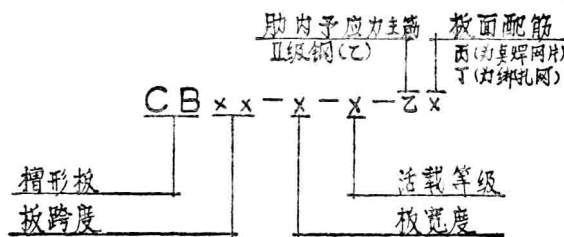
板面整浇层30厚细石混凝土72 kg/m^2 。

板底抹灰20厚砂浆石灰32 kg/m^2 。

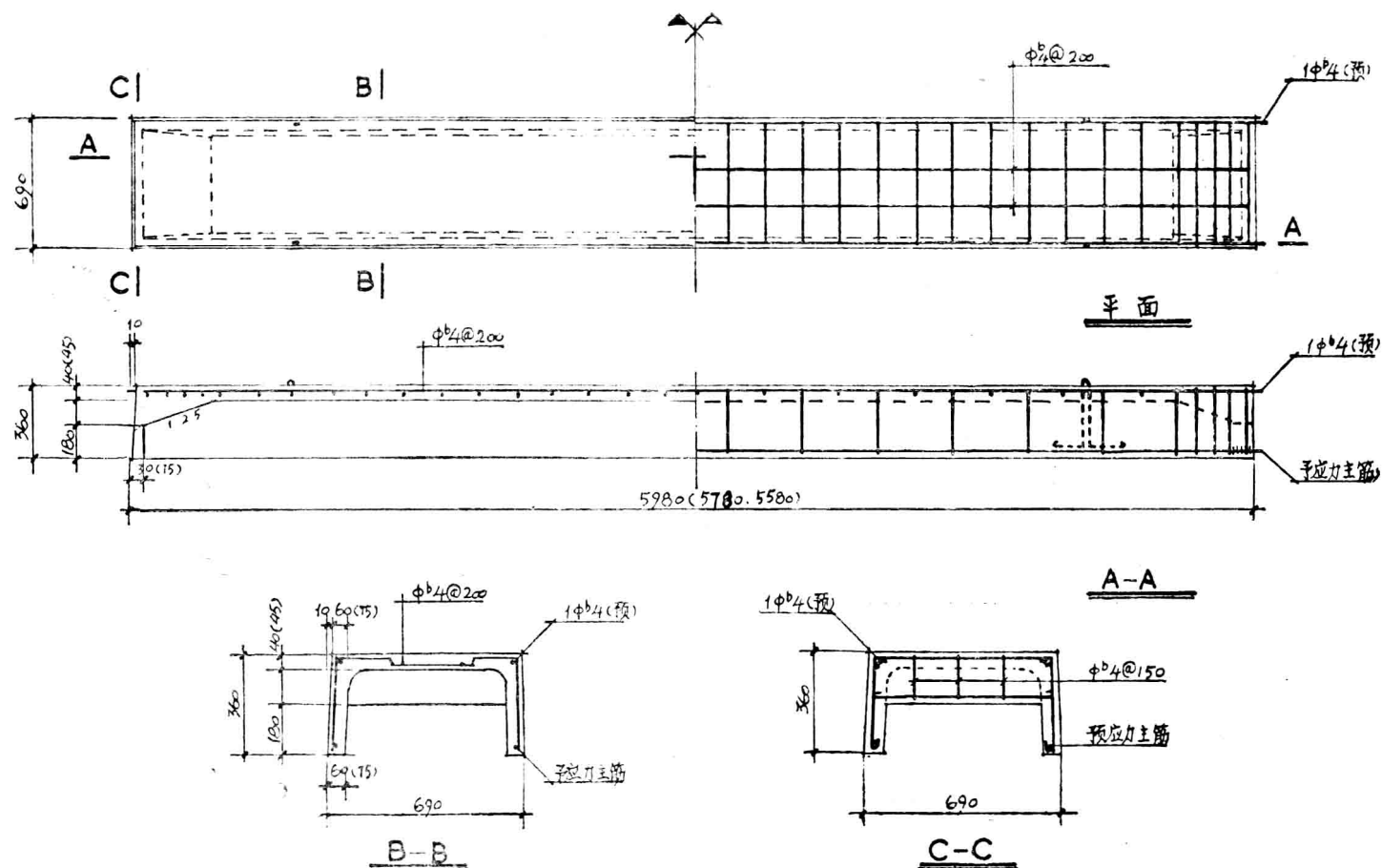
5. 混凝土：采用400号。

6. 预应力筋采用冷拔Ⅱ级钢，板面钢筋可采用绑扎网(丁)，及低碳冷拔倒丝焊(双向)两种。

7. 构件编号：



编 号	外 型 尺 寸 (mm)				设计活载 kg/m^2	配 筋				混凝土用量		自 重 kg
	板 长	板 宽	板 厚	肋 高		予应力主筋	板面绑扎网	钢筋用量 kg	每平米用量 kg	$\text{m}^3/\text{块}$	折标厚度 cm	
CB 60-7-4	5980	690	40	360	800	1 Φ^{16}	$\Phi 6@200$	31.62	7.53	0.4346	10.35	1087
" 60-7-5	"	"	40	"	1200	1 Φ^{18}	$\Phi 6@130$	37.63	8.96	0.4346	10.35	1087
" 60-7-6	"	"	45	"	1700	1 Φ^{16} +1 Φ^{18}	$\Phi 6@150$	78.61	19.05	0.4826	11.69	1207
CB 58-7-4	5780	690	40	360	800	1 Φ^{16}	$\Phi 6@200$					
" 58-7-5	"	"	40	"	1200	1 Φ^{18}	$\Phi 6@130$					
" 58-7-6	"	"	45	"	1700	1 Φ^{16} +1 Φ^{18}	$\Phi 6@150$					
CB 56-7-4	5580	690	40	360	800	1 Φ^{16}	$\Phi 6@200$					
" 56-7-5	"	"	40	"	1200	1 Φ^{18}	$\Phi 6@130$					
" 56-7-6	"	"	45	"	1700	1 Φ^{16} +1 Φ^{18}	$\Phi 6@150$					



括号中数字仅用于CB60-7-6

1. 本图集为予应力混凝土平板及钢筋混凝土平板(非预应力)

两种。

2. 跨度: 预应力平板(YB) 1500、1800、2000、2400。

非预应力平板(B) 1200、1500、1800、2200。

宽度: 全为500。

3. 荷载: (1) 静荷载除板自重外还考虑 找平 84 kg/m^2 、

粉面 30 kg/m^2 粉底 20 kg/m^2 、总重 134 kg/m^2 。

(2) 活荷载为 200、250、350 kg/m^2 。(已考虑与150 kg/m^2 施工集中荷载两者取最大值)

(3) 允许线荷载中已扣除板自重和灌缝重。

4. 采用材料: 混凝土 YB 用300号 B 用200号。

钢材 YB 用冷拔低碳钢丝(Φ^b) 甲级Ⅲ组。

B 用Ⅰ级钢中。

5. 构件编号:

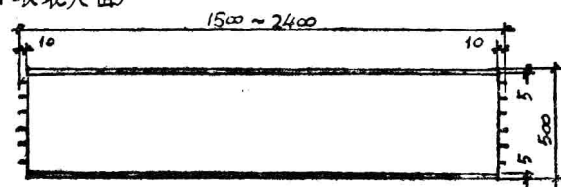
YB 15-51

B 12-52

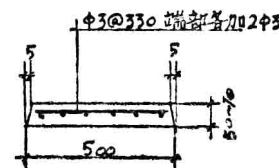
预应力混凝土平板
板跨度

荷载等级 钢筋混凝土平板
板宽度 板跨度

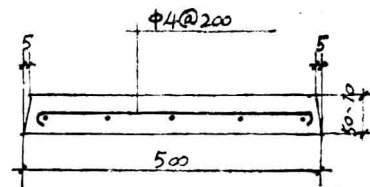
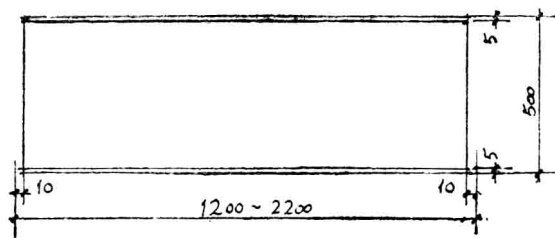
荷载等级
板跨度



YBxx—xx



编号	跨度 mm	板长 mm	板厚 mm	板宽 mm	活载 kg/m^2	线载 kg/m	配筋	混凝土		用钢量		自重 kg
								$\text{m}^3/\text{块}$	折减厚度 CM	$\text{kg}/\text{块}$	kg/m^2	
YB15-51	1500	1480	50	500	200	224	6 Φ^b_4	0.037	4.84	1.06	1.413	93.75
• 15-53	1500	1480	50	500	350	260	7 Φ^b_4	0.037	4.84	1.207	1.609	93.75
• 18-51	1800	1780	60	500	200	183	6 $\Phi^b_4(4\Phi^b_5)$	0.0534	5.82	1.264	1.404	135
• 18-53	1800	1780	60	500	350	265	8 $\Phi^b_4(6\Phi^b_5)$	0.0534	5.82	1.617	1.797	135
• 20-51	2000	1980	60	500	200	167	7 $\Phi^b_4(5\Phi^b_5)$	0.0594	5.82	1.605	1.605	150
• 20-53	2000	1980	60	500	350	266	10 $\Phi^b_4(7\Phi^b_5)$	0.0594	5.82	2.193	2.193	150
• 24-51	2400	2380	70	500	200	206	7 Φ^b_5	0.0833	6.81	2.824	2.353	210
• 24-53	2400	2380	70	500	350	244	8 Φ^b_5	0.0833	6.81	3.191	2.659	210



B_{xx-xx}

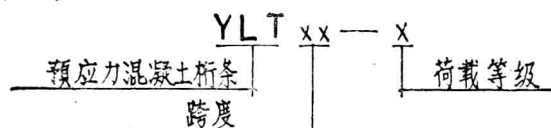
编 号	跨 度 mm	板 长 mm	板 厚 mm	板 宽 mm	活 载 kg/m ²	线 载 kg/m	配 筋	混 凝 土		用 钢 量		自 重 kg
								m ³ /块	折减厚度 CM	kg/块	kg/m ²	
B ₁₂₋₅₂	1200	1180	50	500	350	292	4φ6	0.0289	4.84	1.327	2.212	75
" 15-51	1500	1480	60	500	250	216	4φ6	0.0435	5.82	1.640	2.187	113
" 15-52	1500	1480	60	500	350	288	5φ6	0.0435	5.82	1.969	2.625	113
" 18-51	1800	1780	60	500	250	223	6φ6	0.0523	5.82	2.743	3.044	135
" 18-52	1800	1780	60	500	350	273	4φ8	0.0523	5.82	3.184	3.533	135
" 22-51	2200	2180	70	500	250	198	4φ8	0.0748	6.80	3.909	3.555	193
" 22-52	2200	2180	70	500	350	266	5φ8	0.0748	6.80	4.771	4.345	193

(一) 本图集为先张法预应力桁条。

(二) 桁条跨度：2400、3000、3400、3600、4000、6000。

(三) 桁条间距最大不得超过1000，具体允许标准线载按实确定。

(四) 桁条编号：



(五) 出应桁条：出应不得大于350，凡出应桁条在出应端上放2Φ10架立筋 $L=100$ ，出应桁条仅在编号后加丁，如开间3400

出应桁条为 YLT34—X。

(六) 材料：混凝土 300号。

钢材 冷拔低碳钢丝^Φ甲级Ⅱ组。或冷拉Ⅱ级钢丝。

(七) 选用方法：

1. 根据屋面构造的坡度及桁条间距、有无吊顶等标出桁条所承受的延向荷载，从表中选出所需跨度的最适宜之型号。

允许标准线载已扣除自重。

2 为便于确定雪载和施工集中荷载两者中较大者，下表列出各种开间的桁条承受一个80K_g的检修荷载的等量均布荷载。

检修集中荷载计算简图	开间 L m	集中荷载的等 量均布荷载 q	开间 L m	集中荷载的等 量均布荷载 q
	2.4	67	3.6	44
	3.0	53	4.0	40
	3.4	47	6.0	27

3. 选用举例：

桁条跨度：3.4m。水平间距：0.85m。屋面坡度：1:2

雪载：48 K_g/M²。机平瓦：55 K_g/M²。芦苇、油毡、椽子：13 K_g/M²。

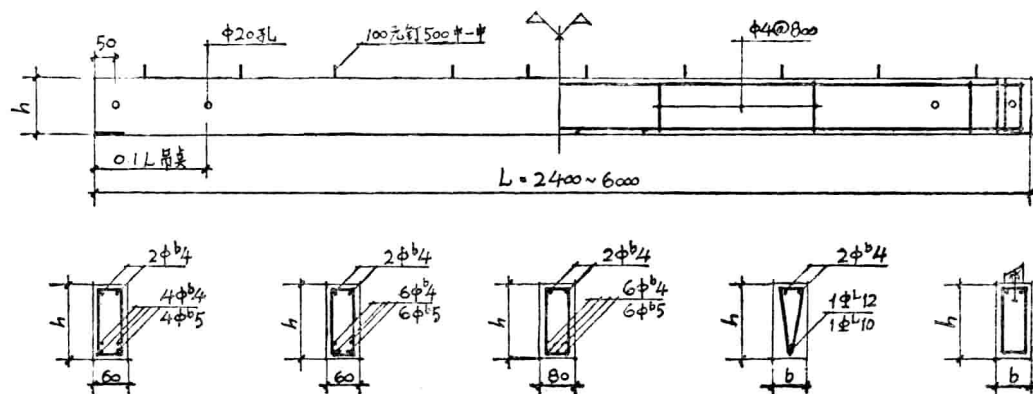
小计 $68/0.894 = 76$ K_g/M²。

顶棚：45 K_g/M²。活载：49 K_g/M²。

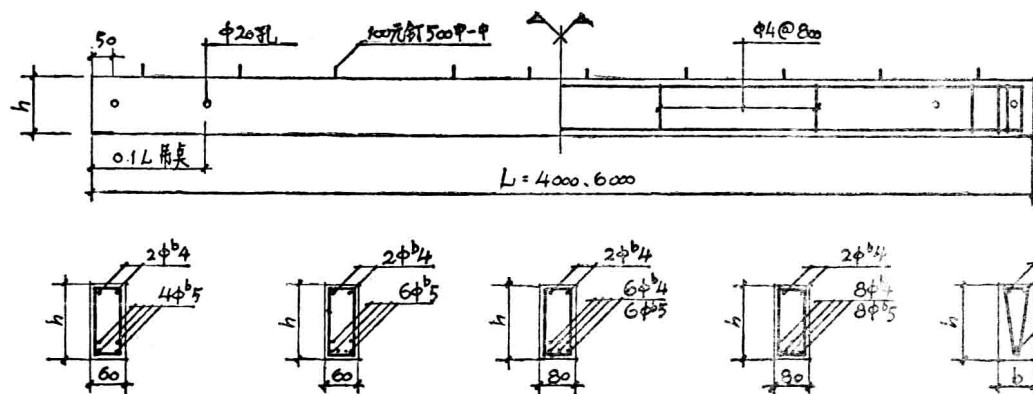
$q = (76 + 45) \times 0.85 + 49 = 152$ K_g/M²。

故选用 YLT34—4。

桁条编号	断面 $b \times h$ (mm)	长度 (mm)	配筋	允许标准线载 K _g /M	用钢量			混凝土 M ₃	自重 K _g
					钢材 K _g	铁件 K _g	合计 K _g		
YLT 24—1	60 × 130	2380	4Φ4	155	1.746	0.58	2.344	0.0186	47
" 24—2	"	"	4Φ5	188	2.297	"	2.877	"	"
YLT 30—1	60 × 130	2980	4Φ5	119	2.818	0.58	3.398	0.0232	59
" 30—2	"	"	6Φ4	137	2.751	"	3.331	"	"
" 30—3	"	"	6Φ5	166	3.748	"	4.328	"	"
" 30—4	60 × 150	"	4Φ5	114	2.893	"	3.463	0.0286	72
" 30—5	"	"	1Φ10	223	2.826	"	3.466	"	"
" 30—6	"	"	6Φ5	238	3.813	"	4.393	"	"



桁条编号	断面 b×h (mm)	长度 (mm)	配筋	允许标准荷载 kg/m	用 钢 量			混 凝 土 m³	自 重 kg
					钢材 kg	铁件 kg	合计 kg		
YLT 34--1	60×130	3380	6φ4	100	3.068	0.58	3.648	0.0264	66
" 34--2	"	"	6φ5	125	4.197	"	4.777	"	"
" 34--3	60×160	"	4φ5	130	3.209	"	3.789	0.0325	82
" 34--4	"	"	1φ10	168	3.212	"	3.792	"	"
" 34--5	"	"	6φ5	180	4.262	"	4.842	"	"
" 34--6	"	"	1φ12	243	4.139	"	4.719	"	"
YLT 36--1	60×160	3580	4φ5	113	3.410	0.58	3.990	0.0344	86
" 36--2	"	"	1φ10	147	3.414	"	3.994	"	"
" 36--3	"	"	6φ5	158	4.525	"	5.105	"	"
" 36--4	"	"	1φ12	214	4.395	"	4.975	"	"
" 36--5	80×200	"	6φ4	196	3.473	0.678	4.151	0.0573	136
" 36--6	"	"	6φ5	202	4.390	"	5.068	"	"



桁条编号	断面 b×h (mm)	长度 (mm)	配筋	允许标准线载 kg/m	钢材 kg	铁件 kg	合计 kg	混凝土 m³	自重 kg
YLT 40—1	60×160	3980	4φ ^b 5	87	3.740	0.58	4.320	0.0382	96
" 40—2	"	"	1φ ^b 10	114	3.740	"	4.320	"	"
" 40—3	"	"	6φ ^b 5	123	4.974	"	5.554	"	"
" 40—4	"	"	1φ ^b 12	168	4.829	"	5.409	"	"
" 40—5	"	"	2φ ^b 10	223	6.220	"	6.000	"	"
" 40—6	80×200	"	6φ ^b 4	151	3.790	0.618	4.468	0.0637	160
" 40—7	"	"	8φ ^b 4	139	4.586	"	5.264	"	"
YLT 60—1	80×200	5980	8φ ^b 5	86	9.416	0.613	10.094	0.0957	240
" 60—2	"	"	2φ ^b 10	116	9.428	"	10.106	"	"
" 60—3	"	"	2φ ^b 12	176	12.691	"	13.760	"	"