

预 应 力 混 凝 土 空 心 板

预应力筋为冷轧带肋钢筋

DBJT04—6

晋 98G403

1998

山西省建筑标准设计办公室出版

本图集编制得到山西省建委推荐的冷轧带肋钢筋生产厂——太原新原冷轧钢厂和太钢线材厂的资助,并提供了试验用空心板中的冷轧带肋钢筋。

山西省第一建筑工程公司太原构件厂和山阴县市政工程公司预制构件厂,承担了本图集试验用空心板的生产。

晋 98G403 审查委员会

主任:刘旋金	山西省建设委员会	总工程师	高工(教授级)
委员:王福明	太原理工大学	原副校长	教授
罗 琨	山西省建筑设计研究院	原院长	高工(教授级)
傅昆岩	山西省建筑科学研究院	总工程师	高工(教授级)
李庆福	山西省建筑设计研究院	副总工程师	高工(教授级)
冯光太	太原市建筑设计研究院	副总工程师	高工(教授级)
王显秀	山西省建筑委员会	副总兼处长	高级建筑师
董发明	山西省建筑工程质量监督站	站 长	高级工程师

山西省建设委员会文件

晋建设字[1998]48号



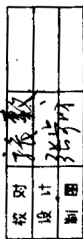
关于批准《预应力混凝土空心板》为山西省 建筑构件标准图集的通知

省直有关厅局,各地、市建委(建设局、规划局)、质监站、定额站,各设计、监理、施工单位,各混凝土构件厂:

我委以(97)晋建设函字4号文《关于编制省标准图预应力冷轧带肋钢筋混凝土空心板的函》,委托山西省建筑设计研究院主编,山西省建筑工程总公司、山西省建筑科学研究院参编的《预应力混凝土空心板(预应力筋为冷轧带肋钢筋)》(晋98G403),经审查委员会审查通过,现批准为我省建筑构件标准图集,自1998年4月1日起施行,原《预应力钢筋混凝土空心板》(晋92G401)和《预应力钢筋混凝土空心板》(晋G201)至1998年7月1日起一律停止使用。新批准的图集由山西省建筑标准设计办公室负责管理和出版发行,各单位有关施行中的意见,请及时告知省建委科设处或主编单位。

根据国家保护建筑标准设计版权的规定,本图集版权属山西省建筑标准设计办公室所有,不得翻印或复制。

一九九八年二月二十五日



预应力混凝土空心板(冷轧带肋钢筋)

批准单位 山西省建设委员会
主编单位 山西省建筑设计研究院
实行日期 一九九八年三月

批准文号 晋建设字[1998]48号
统一编号 DBJT04-6

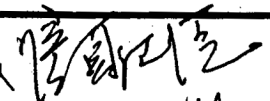
主编单位负责人 
主编单位技术负责人 王若
技术审定人 张敦
设计负责人 张步成

图 名

目录

总说明

0.5m宽板选用表一

0.5m宽板选用表二

0.6m宽板选用表一

0.6m宽板选用表二

0.9m宽板选用表一

0.9m宽板选用表二

1.2m宽板选用表一

1.2m宽板选用表二

板宽1.2m 0.5m配筋图

板宽0.9m 0.6m配筋图

空心板构造配筋

页

1

2-5

6

7

8

9

10

11

12

13

14

15

16

录

节

0.5m宽板

0.6m宽板材料表

0.9m宽板

1.2m宽板

0.5m宽板

0.5m宽板

0.5m宽板

0.5m宽板

0.5m宽板

0.5m宽板荷载检验表二

0.5m宽板荷载检验表一

0.5m宽板荷载检验表二

页 次

17

18

19

20

21

22

23

24

25

26

27

28

29

目 录

晋98G403

页 次

1

总 说 明

一.适用范围

- (一)本图集适用于非抗震设防地区及抗震设防烈度6~9度地区的一般工业与民用建筑的楼板和屋面板。
- (二)适用于先张法工艺生产的预应力混凝土空心板。
- (三)节点构造,可根据工程具体情况,参照本图集节点详图、《建筑物抗震构造详图》CG329(一)选用。
- (四)遇有下列情况选用者应按有关规范另行处理:
 - 1.处于侵蚀环境、板表面温度高于100℃或有生产热源且板表面温度经常高于60℃;
 - 2.需作振动计算的板。
- (五)当建筑防火要求较高时,选用者应根据具体情况采取措施。

二.设计依据

- (一)建筑结构制图标准GBJ105-87;
- (二)建筑结构荷载规范GBJ9-87;
- (三)混凝土结构设计规范GBJ10-89;
- (四)建筑抗震设计规范GBJ11-89;
- (五)冷轧带肋钢筋混凝土结构技术规程JGJ95-95;
- (六)预制混凝土构件质量检验评定标准GBJ321-90;
- (七)混凝土结构工程施工及验收规范GB50204-92;
- (八)预应力混凝土空心板GB14040-93;
- (九)冷轧带肋钢筋GB13788-92。

三.采用材料

- (一)混凝土强度等级:C25、C30。
- (二)预应力主筋采用LL650、LL800级 Φ 5冷轧带肋钢筋;板面构造筋采用LL550级 Φ 4冷轧带肋钢筋或冷拔低碳钢丝。

冷轧带肋钢筋机械性能表

级别代号	屈服强度 σ_{s2} MPa 不小于	抗拉强度 σ_b MPa 不小于	伸长率 δ_{100} 不小于%	冷弯 180° D弯心直径 d 钢筋公称直径
LL650	520	650	4	4d
LL800	640	800	4	5d

四.板的规格及编号

(一)板的规格:

板高:120mm;
板的标志宽度:0.5m,0.6m,0.9m,1.2m四种;
板的标志长度:2.1m~4.2m八种;
板长:板标志长-20mm和板标志长-80mm两种。

(二)板的编号 YKB-36-6-1

预应力空心板	荷载序号1~4
板的标志长度	板的标志宽度

总 说 明(一)

晋98G403

页 次 2

设计	38.7m
制图	

五.设计原则

(一)预应力损失计算

- 1.长线法生产时,其锚具变形损失取 $10\text{N}/\text{mm}^2$ (钢丝在夹具中的滑移取 5mm ,张拉台座长度按 100m 计);温差损失取 $40\text{N}/\text{mm}^2$ (混凝土加热养护时,温差控制在 $\Delta t=20^\circ\text{C}$ 以内);
- 2.短线钢模生产时,锚具变形损失不应超过 $5\text{N}/\text{mm}^2$;
- 3.长线法和短线钢模生产时,钢筋的应力松弛及混凝土的收缩和徐变损失取值相同,按《冷轧带肋钢筋混凝土结构技术规程》(JGJ95-95)计算。

(二)设计计算

- 1.板的结构安全等级为二级,结构构件的重要性系数 $\gamma_0=1$;
- 2.板的最大允许挠度为 $L_0/200$ ($L_0=L-120$),
式中 L_0 —板的计算长度(m); L —板的标志长度(m);
- 3.板的裂缝控制等级为二级;
- 4.板的计算及验算均按承受均布荷载的简支板考虑;
- 5.本图集允许荷载 $[Q_d]$ 、 $[Q_s]$ 、 $[Q_l]$ 均由配筋反算求得,均不包括板自重及灌缝重。
其中 $[Q_d]$ —正截面承载力允许荷载设计值;
 $[Q_s]$ —按荷载的短期效应组合计算的允许荷载值;
 $[Q_l]$ —按荷载的长期效应组合计算的允许荷载值。

六.选用方法

(一)当为均布荷载时,根据下列三项荷载效应组合的计算结果,同时小于各相应的允许荷载选用板号:

1. $\gamma_0 G_k + \gamma_0 Q_k < [Q_d]$;
2. $G_k + Q_k < [Q_s]$;
3. $G_k + \psi_0 Q_k < [Q_l]$;

式中 G_k —永久荷载标准值,不包括板自重及灌缝重;

Q_k —可变荷载标准值;

γ_0 —永久荷载的分项系数;

γ_0 —可变荷载的分项系数;

ψ_0 —可变荷载的准永久值系数;

(二)当有非均布荷载时,应分别计算板自重及灌缝重,分别计算上款三项荷载效应组合的弯矩和剪力使其同时小于或等于各允许值,以选定板号。

(三)选用示例

例1:某工程楼面板跨 4.2m ,楼面均布永久荷载标准值

$2.20\text{kN}/\text{m}^2$,楼面均布可变荷载标准值 $1.50\text{kN}/\text{m}^2$,准永久值系数 0.5 ,试选用 0.9m 宽的板。

计算各项荷载值:

$$1.2G_k + 1.4Q_k = 1.2 \times 2.20 + 1.4 \times 1.5 = 4.74\text{kN}/\text{m}^2$$

$$G_k + Q_k = 2.20 + 1.5 = 3.70\text{kN}/\text{m}^2$$

$$G_k + \psi_0 Q_k = 2.20 + 0.5 \times 1.5 = 2.95\text{kN}/\text{m}^2$$

从板宽 0.9m 选用表中选用YKB42-9-2。

对于均布荷载可不验算剪力。

例2:某工程板跨为 3.3m ,计算跨度 3.18m ,楼面均布永久荷载标准值 $1.25\text{kN}/\text{m}^2$,跨中有一集中永久荷载 6.5kN ,楼面均布可变荷载标准值 $1.50\text{kN}/\text{m}^2$,准永久值系数 $=0.5$,试选用 0.9m 宽的板 (0.9m 宽板自重及灌缝重 $1.88\text{kN}/\text{m}^2$)。

计算各项荷载值:

总说明(二)

晋98G403

页次

3

根据题意,很显然 板的最大弯矩发生在跨中。

$$M_{GK}=0.9 \times (1.88+1.25) \times 3.18^2 / 8 + 6.5 \times 3.18 / 4 \\ = 8.73 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

$$M_{QK}=0.9 \times 1.5 \times 3.18^2 / 8 = 1.71 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

$$V_{GK}=0.9 \times (1.88+1.25) \times 3.18 / 2 + 6.5 / 2 = 7.73 \text{ kN}$$

$$V_{QK}=0.9 \times 1.5 \times 3.18 / 2 = 2.15 \text{ kN}$$

$$1.2 M_{GK} + 1.4 M_{QK} = 1.2 \times 8.73 + 1.4 \times 1.71 = 12.87 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

$$M_{GK} + M_{QK} = 8.73 + 1.71 = 10.44 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

$$M_{GK} + \psi_k M_{QK} = 8.73 + 0.5 \times 1.71 = 9.59 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

$$1.2 V_{GK} + 1.4 V_{QK} = 12.29 \text{ kN}$$

从板宽 0.9m 的选用表中选 YKB33-9-4。

七. 施工制作要求

- (一) 混凝土中不得掺用对钢筋有锈蚀作用的添加剂。
- (二) 板中需设置预埋件时, 由设计和制作单位商定。
- (三) 采用挤压、推挤成型工艺的板, 当能保证板吊装质量时, 可不设板面架立钢筋。
- (四) 放松预应力钢筋时, 混凝土的立方体抗压强度不得低于设计的混凝土立方体抗压强度标准值的 75%。
- (五) 板堆放和运输时, 堆放场地应平整压实, 每垛堆放层数不超过 10 层; 垫木须放在距板端 200~300mm 处, 且须上下对齐, 垫平垫实, 不得有一角脱空现象。起吊、堆放、运输过程中, 严禁将板翻身或侧放。
- (六) 空心板应在端头处加设堵头并留有空腔, 待安装后用灌缝混凝土浇成销键。
- (七) 安装阶段, 板的混凝土强度等级应达到 100% 设计的混凝土强度等级。若施工荷载超过板面允许荷载时, 施工单位应采取措施。施工中应注意防止板受到冲击荷载。

(八) 板的侧边除屋面外应避免压入墙内。

(九) 板安装后应及时灌缝, 灌缝前应将缝隙清理干净, 用清水充分湿润并保证混凝土浇灌密实; 灌缝细石混凝土强度等级不应小于 C20, 板底应坐软浆, 不得干铺。

(十) 板上开洞应避开板肋主筋, 当必须伤及板肋及主筋时, 应核算开洞后板的弯矩和剪力。

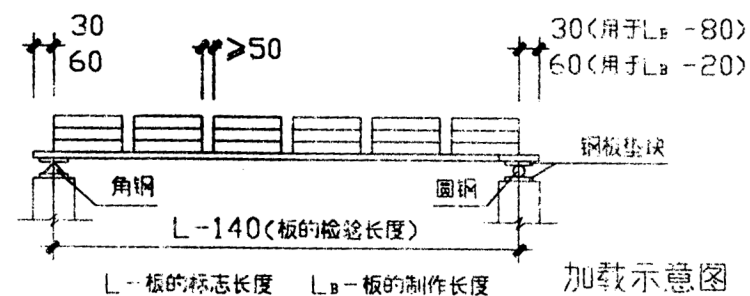
(十一) 其它事项应遵守现行有关规范和标准。

八. 质量检验要求

(一) 板的制作、安装质量及检验要求应遵守《冷轧带肋钢筋混凝土结构技术规程》JGJ95-95 和《预制混凝土构件质量检验评定标准》(GBJ321-90) 的有关规定。

(二) 本图册采用压重块均布加载, 如图所示。各种板的结构性能检验指标详见荷载检验表。压重块应按区格成垛堆放, 垛与垛之间应保持一定的间隙, 以免形成拱作用。

检验者亦可根据具体情况, 采用其它加载方法。



总 说 明(三)

晋98G403

页 次

4

(三) 结构性能检验要求

构件的承载力检验 $\gamma_e^0 \geq \gamma_e[\gamma_e]$;

构件的短期挠度检验 $\alpha_s^0 \leq [\alpha_s]$;

构件的抗裂检验 $\gamma_k^0 \geq [\gamma_k]$;

式中 γ_e^0 — 构件的承载力检验系数实测值, 即试件的承载力检验荷载实测值与承载力构造荷载设计值(均包括自重)的比值;

α_s^0 — 在正常使用短期荷载检验值下, 构件跨中短期挠度实测值;

γ_k^0 — 构件的抗裂检验系数实测值, 即试件的开裂荷载实测值与正常使用短期荷载检验值(均包括自重)的比值;

γ_e — 结构构件的重要性系数;

$[\gamma_e]$ — 构件的承载力检验系数允许值, 见下表;

$[\alpha_s]$ — 短期挠度允许值, 见荷载检验表;

$[\gamma_k]$ — 构件的抗裂检验系数允许值, 见荷载检验表。

(四) 板的名义结构性能检验系数按达到设计的混凝土强度等级时计算确定的。

九 本图册尺寸单位除注明者外均以毫米计。

构件的承载力检验系数允许值 $[\gamma_e]$

受力情况	达到承载力极限状态的检验标志	$[\gamma_e]$
受 弯	(1) 受拉主筋处的最大裂缝宽度达到1.5mm, 或挠度达到跨度的1/50	1.45
	(2) 受压区混凝土破坏, 此时受拉主筋处的最大裂缝宽度小于1.5mm, 且挠度小于跨度的1/50	1.40
	(3) 受拉主筋拉断	1.50
受弯构件 的受剪	(4) 腹部斜裂缝达到1.5mm, 或斜裂缝末端受压混凝土剪压破坏	1.35
	(5) 沿斜截面混凝土斜压破坏, 受拉主筋在端部滑脱或其它锚固破坏	1.50

总 说 明(四)

晋98G403

页 次 5

板 号	允 许 荷 载			允 许 弯 矩			允许剪力 [V] (kN)	混凝土 强 度 等 级	钢 筋 根 数	张拉控 制应力 系 数	总 张 拉 力 (kN)	钢 筋 级 别
	[Q _d] (kN/m ²)	[Q _s] (kN/m ²)	[Q _l] (kN/m ²)	[M _d] (kN·m)	[M _s] (kN·m)	[M _l] (kN·m)						
YKB21-5-1	14.65	10.90	6.94	4.18	3.16	2.19	12.86	c25	5	0.55	35	LL650
YKB24-5-1	10.46	7.73	4.74	4.18	3.16	2.19	12.86	c25	5	0.55	35	LL650
YKB27-5-1	7.65	5.60	3.27	4.18	3.16	2.19	12.86	c25	5	0.55	35	LL650
YKB27-5-2	8.81	6.29	3.94	4.66	3.45	2.47	12.86	c25	6	0.55	42	LL650
YKB27-5-3	11.47	8.83	6.47	5.77	4.50	3.52	12.86	c25	7	0.70	62	LL650
YKB30-5-1	5.66	4.10	2.23	4.18	3.16	2.19	12.86	c25	5	0.55	35	LL650
YKB30-5-2	6.52	4.65	2.77	4.62	3.45	2.47	12.86	c25	6	0.55	42	LL650
YKB30-5-3	8.73	6.69	4.80	5.77	4.50	3.52	12.86	c25	7	0.70	62	LL650
YKB30-5-4	10.23	7.42	5.51	6.54	4.88	3.89	12.86	c25	8	0.70	71	LL650
YKB33-5-1	4.84	3.46	1.91	4.57	3.45	2.47	12.86	c25	6	0.55	42	LL650
YKB33-5-2	6.73	5.13	3.58	5.77	4.50	3.52	12.86	c25	7	0.70	62	LL650
YKB33-5-3	8.07	6.18	4.41	6.61	5.17	4.05	15.43	c30	8	0.70	71	LL650
YKB33-5-4	10.36	7.70	5.93	8.06	6.13	5.01	15.43	c30	8	0.70	88	LL800

说明 [Q_d]—正截面承载力允许荷载设计值;

[Q_s]—短期效应组合允许荷载值;

[Q_l]—长期效应组合允许荷载值;

[M_d]—正截面承载力允许弯矩设计值;

[M_s]—短期效应组合允许弯矩值;

[M_l]—长期效应组合允许弯矩值;

[V]—允许剪力设计值;

[Q_d], [Q_s], [Q_l]均不包括板自重及灌缝重;

[M_d], [M_s], [M_l], [V]均包括板自重及灌缝重的效应。

板宽1.2m、0.9m、0.6m、0.5m的板自重及灌缝重分别为

1.85kN/m²、1.88kN/m²、1.95kN/m²、2.00kN/m²;

折算厚度分别为74mm、75mm、78mm、80mm。

当板面为均布荷载时,选用者应按同时满足 [Q_d], [Q_s], [Q_l]

三个值 选定板号。

当板面为非均布荷载时,选用者应核算弯矩与剪力值使其同时

满足 [M_d], [M_s], [M_l], [V]四个值 选定板号。

0.5m宽板选用表一

晋98G403

页 次

6

设计
校核
审核
制图

板 号	允 许 荷 载			允 许 弯 矩			允许剪力	混凝土 强 度 等 级	钢 筋 根 数	张拉控 制应力 系 数	总 张 拉 力 (kN)	钢 筋 级 别
	$[Q_d]$ (kN/m ²)	$[Q_s]$ (kN/m ²)	$[Q_L]$ (kN/m ²)	$[M_d]$ (kN·m)	$[M_s]$ (kN·m)	$[M_L]$ (kN·m)						
YKB36-5-1	4.23	3.80	2.33	5.01	4.39	3.28	15.43	C30	6	0.70	54	LL650
YKB36-5-2	6.34	4.84	3.35	6.61	5.17	4.05	15.43	C30	8	0.70	71	LL650
YKB36-5-3	8.17	5.83	4.33	7.99	5.93	4.79	15.43	C30	10	0.70	89	LL650
YKB36-5-4	10.34	7.39	5.89	9.64	7.10	5.97	15.43	C30	10	0.70	110	LL800
YKB39-5-1	4.12	3.36	2.11	5.82	4.78	3.66	15.43	C30	7	0.70	62	LL650
YKB39-5-2	5.89	4.22	2.96	7.40	5.55	4.42	15.43	C30	9	0.70	80	LL650
YKB39-5-3	7.58	5.42	4.15	8.91	6.62	5.49	15.43	C30	9	0.70	99	LL800
YKB39-5-4	8.34	5.96	4.69	9.59	7.10	5.97	15.43	C30	10	0.70	110	LL800
YKB42-5-1	4.68	3.34	2.25	7.36	5.55	4.42	15.43	C30	9	0.70	80	LL650
YKB42-5-2	6.11	4.37	3.28	8.85	6.62	5.49	15.43	C30	9	0.70	99	LL800
YKB42-5-3	6.76	4.83	3.74	9.53	7.10	5.97	15.43	C30	10	0.70	110	LL800

说明 $[Q_d]$ —正截面承载力允许荷载设计值; $[Q_d]$ 、 $[Q_s]$ 、 $[Q_L]$ 均不包括板自重及灌缝重;
 $[Q_s]$ —短期效应组合允许荷载值; $[M_d]$ 、 $[M_s]$ 、 $[M_L]$ 、 $[V]$ 均包括板自重及灌缝重的效应。
 $[Q_L]$ —长期效应组合允许荷载值; 板宽1.2m、0.9m、0.6m、0.5m的板自重及灌缝重分别为
 $[M_d]$ —正截面承载力允许弯矩设计值; 1.85kN/m²、1.38kN/m²、1.95kN/m²、2.00kN/m²;
 $[M_s]$ —短期效应组合允许弯矩值; 折算厚度分别为74mm、75mm、78mm、80mm。
 $[M_L]$ —长期效应组合允许弯矩值; 当板面为均布荷载时,选用者应按同时满足 $[Q_d]$ 、 $[Q_s]$ 、 $[Q_L]$
 $[V]$ —允许剪力设计值; 三个值选定板号。

0.5m宽板选用表二

晋98G403

页次

7

板 号	允 许 荷 载			允 许 弯 矩			允 许 剪 力	混凝土 强 度 等 级	钢 筋 根 数	张拉控 制应力 系 数	总 张 拉 力 (kN)	钢 筋 规 格
	$[Q_d]$ (kN/m ²)	$[Q_s]$ (kN/m ²)	$[Q_l]$ (kN/m ²)	$[M_d]$ (kN·m)	$[M_s]$ (kN·m)	$[M_l]$ (kN·m)	$[V]$ (kN)					
YKB21-6-1	14.71	10.98	7.01	5.01	3.80	2.64	14.70	c25	6	0.55	42	LL650
YKB24-6-1	10.52	7.80	4.81	5.01	3.80	2.64	14.70	c25	6	0.55	42	LL650
YKB27-6-1	7.70	5.67	3.33	5.01	3.80	2.64	14.70	c25	6	0.55	42	LL650
YKB27-6-2	8.74	6.24	3.90	5.53	4.09	2.92	14.70	c25	7	0.55	49	LL650
YKB27-6-3	10.90	8.60	6.25	6.61	5.27	4.09	14.70	c25	8	0.70	71	LL650
YKB30-6-1	5.72	4.16	2.29	5.01	3.80	2.64	14.70	c25	6	0.55	42	LL650
YKB30-6-2	6.47	4.62	2.74	5.49	4.09	2.92	14.70	c25	7	0.55	49	LL650
YKB30-6-3	8.28	6.52	4.63	6.61	5.27	4.09	14.70	c25	8	0.70	71	LL650
YKB30-6-4	10.79	7.73	5.82	8.17	6.02	4.84	14.70	c25	10	0.70	89	LL650
YKB33-6-1	4.82	3.44	1.90	5.43	4.09	2.92	14.70	c25	7	0.55	49	LL650
YKB33-6-2	6.37	5.00	3.45	6.61	5.27	4.09	14.70	c25	8	0.70	71	LL650
YKB33-6-3	8.54	6.46	4.68	8.25	6.38	5.03	17.64	c30	10	0.70	89	LL650
YKB33-6-4	10.93	8.04	6.26	10.06	7.58	6.23	17.64	c30	10	0.70	110	LL800

说明 $[Q_d]$ —正截面承载力允许荷载设计值;

$[Q_s]$ —短期效应组合允许荷载值;

$[Q_l]$ —长期效应组合允许荷载值;

$[M_d]$ —正截面承载力允许弯矩设计值;

$[M_s]$ —短期效应组合允许弯矩值;

$[M_l]$ —长期效应组合允许弯矩值;

$[V]$ —允许剪力设计值;

$[Q_d]$ 、 $[Q_s]$ 、 $[Q_l]$ 均不包括板自重及灌缝重;

$[M_d]$ 、 $[M_s]$ 、 $[M_l]$ 、 $[V]$ 均包括板自重及灌缝重的效应。

板宽1.2m、0.9m、0.6m、0.5m的板自重及灌缝重分别为
1.85kN/m²、1.88kN/m²、1.95kN/m²、2.00kN/m²;

折算厚度分别为74mm、75mm、78mm、80mm。

当板面为均布荷载时,选用者应按同时满足 $[Q_d]$ 、 $[Q_s]$ 、 $[Q_l]$
三个值选定板号。

当板面为非均布荷载时,选用者应核算弯矩与剪力值使其同时
满足 $[M_d]$ 、 $[M_s]$ 、 $[M_l]$ 、 $[V]$ 四个值选定板号。

0.6m宽板选用表一

晋98G403

页 次 8

板号	板宽	板长
板号	板宽	板长
板号	板宽	板长
板号	板宽	板长

板号	允许荷载			允许弯矩			允许剪力	混凝土 强度 等级	钢 筋 根 数	张拉控 制应力 系 数	总 张 拉 力 (kN)	钢 筋 级 别
	$[Q_d]$ (kN/m ²)	$[Q_s]$ (kN/m ²)	$[Q_l]$ (kN/m ²)	$[M_d]$ (kN·m)	$[M_s]$ (kN·m)	$[M_l]$ (kN·m)	$[V]$ (kN)					
YKB36-6-1	4.11	3.78	2.31	5.86	5.20	3.87	17.64	c30	7	0.70	62	LL650
YKB36-6-2	5.87	4.65	3.16	7.46	5.99	4.65	17.64	c30	9	0.70	80	LL650
YKB36-6-3	8.27	5.90	4.40	9.64	7.14	5.77	17.64	c30	12	0.70	107	LL650
YKB36-6-4	10.45	7.47	5.97	11.62	8.55	7.19	17.64	c30	12	0.70	132	LL800
YKB39-6-1	3.88	3.27	2.02	6.66	5.60	4.26	17.64	c30	8	0.70	71	LL650
YKB39-6-2	5.36	4.00	2.74	8.25	6.38	5.03	17.64	c30	10	0.70	89	LL650
YKB39-6-3	7.05	5.12	3.86	10.06	7.58	6.23	17.64	c30	10	0.70	110	LL800
YKB39-6-4	8.44	6.03	4.76	11.56	8.55	7.19	17.64	c30	12	0.70	132	LL800
YKB42-6-1	4.27	3.16	2.07	8.25	6.38	5.03	17.64	c30	10	0.70	89	LL650
YKB42-6-2	5.72	4.12	3.04	10.06	7.58	6.23	17.64	c30	10	0.70	110	LL800
YKB42-6-3	6.86	4.90	3.81	11.49	8.55	7.19	17.64	c30	12	0.70	132	LL800

说明 $[Q_d]$ —正截面承载力允许荷载设计值;
 $[Q_s]$ —短期效应组合允许荷载值;
 $[Q_l]$ —长期效应组合允许荷载值;
 $[M_d]$ —正截面承载力允许弯矩设计值;
 $[M_s]$ —短期效应组合允许弯矩值;
 $[M_l]$ —长期效应组合允许弯矩值;
 $[V]$ —允许剪力设计值;

$[Q_d]$ 、 $[Q_s]$ 、 $[Q_l]$ 均不包括板自重及灌缝重;

$[M_d]$ 、 $[M_s]$ 、 $[M_l]$ 、 $[V]$ 均包括板自重及灌缝重的效应。

板宽1.2m、0.9m、0.6m、0.5m的板自重及灌缝重分别为

1.85kN/m²、1.88kN/m²、1.95kN/m²、2.00kN/m²;

折算厚度分别为74mm、75mm、78mm、80mm。

当板面为均布荷载时,选用者应按同时满足 $[Q_d]$ 、 $[Q_s]$ 、 $[Q_l]$

三个值选定板号。

当板面为非均布荷载时,选用者应核算弯矩与剪力值使其同时
 满足 $[M_d]$ 、 $[M_s]$ 、 $[M_l]$ 、 $[V]$ 四个值选定板号。

0.6m宽板选用表二

晋98G403

页次 9

图号
386
446

板 号	允 许 荷 载			允 许 弯 矩			允许剪力	混凝土 强 度 等 级	钢 筋 根 数	张拉控 制应力 系 数	总 张 拉 力 (kN)	钢 筋 级 别
	[Q ₀] (kN/m ²)	[Q _s] (kN/m ²)	[Q _l] (kN/m ²)	[M ₀] (kN·m)	[M _s] (kN·m)	[M _l] (kN·m)						
YKB21-9-1	14.81	11.11	7.14	7.53	5.73	3.98	20.21	c25	9	0.55	63	LL650
YKB24-9-1	10.61	7.92	4.92	7.53	5.73	3.98	20.21	c25	9	0.55	63	LL650
YKB27-9-1	7.79	5.77	3.43	7.53	5.73	3.98	20.21	c25	9	0.55	63	LL650
YKB27-9-2	8.63	6.16	3.81	8.15	6.02	4.27	20.21	c25	10	0.55	70	LL650
YKB27-9-3	9.94	8.22	5.86	9.13	7.56	5.80	20.21	c25	11	0.70	98	LL650
YKB30-9-1	5.81	4.26	2.38	7.53	5.73	3.98	20.21	c25	9	0.55	63	LL650
YKB30-9-2	6.83	4.88	2.99	8.49	6.31	4.55	20.21	c25	11	0.55	77	LL650
YKB30-9-3	8.38	6.64	4.74	9.93	7.95	6.18	20.21	c25	12	0.70	107	LL650
YKB30-9-4	10.89	7.86	5.95	12.27	9.09	7.31	20.21	c25	15	0.70	134	LL650
YKB33-9-1	5.13	3.67	2.12	8.41	6.31	4.55	20.21	c25	11	0.55	77	LL650
YKB33-9-2	6.47	5.11	3.55	9.93	7.95	6.18	20.21	c25	12	0.70	107	LL650
YKB33-9-3	7.94	6.24	4.46	11.60	9.24	7.21	24.25	c30	14	0.70	125	LL650
YKB33-9-4	11.86	8.61	6.82	16.06	11.94	9.90	24.25	c30	16	0.70	176	LL800

说明 [Q₀]-正截面承载力允许荷载设计值; [Q_s],[Q_l],[Q_l]均不包括板自重及灌缝重;
 [Q₀]-短期效应组合允许荷载值; [M₀],[M_s],[M_l],[V]均包括板自重及灌缝重的效应。
 [Q_l]-长期效应组合允许荷载值; 板宽1.2m、0.9m、0.6m、0.5m的板自重及灌缝重分别为
 [M₀]-正截面承载力允许弯矩设计值; 1.85kN/m²、1.88kN/m²、1.95kN/m²、2.00kN/m²;
 [M_s]-短期效应组合允许弯矩值; 折算厚度分别为74mm、75mm、78mm、80mm。
 [M_l]-长期效应组合允许弯矩值; 当板面为均布荷载时,选用者应按同时满足 [Q₀],[Q_s],[Q_l]
 [V]-允许剪力设计值; 三个值 选定板号。
 当板面为非均布荷载时,选用者应核算弯矩与剪力值使其同时
 满足 [M₀],[M_s],[M_l],[V]四个值 选定板号。

0.9m宽板选用表一

晋98G403

页 次

10

设计	审核	日期
设计	审核	日期
设计	审核	日期

板 号	允 许 荷 载			允 许 弯 矩			允许剪力 [V] (kN)	混凝土 强 度 等 级	钢 筋 根 数	张拉控 制应力 系 数	总 张 拉 力 (kN)	钢 筋 级 别
	[Q _d] (kN/m ²)	[Q _s] (kN/m ²)	[Q _l] (kN/m ²)	[M _d] (kN·m)	[M _s] (kN·m)	[M _l] (kN·m)						
YKB36-9-1	4.49	4.02	2.55	9.20	8.05	6.04	24.25	c30	11	0.70	98	LL650
YKB36-9-2	5.60	4.62	3.13	10.71	8.85	6.83	24.25	c30	13	0.70	116	LL650
YKB36-9-3	7.99	5.74	4.25	13.96	10.39	8.35	24.25	c30	17	0.70	152	LL650
YKB36-9-4	10.64	7.60	6.10	17.57	12.92	10.87	24.25	c30	18	0.70	198	LL800
YKB39-9-1	3.97	3.37	2.12	10.01	8.45	6.43	24.25	c30	12	0.70	107	LL650
YKB39-9-2	5.94	4.34	3.08	13.18	10.01	7.97	24.25	c30	16	0.70	143	LL650
YKB39-9-3	7.73	5.54	4.28	16.06	11.94	9.90	24.25	c30	16	0.70	176	LL800
YKB39-9-4	8.61	6.15	4.88	17.48	12.92	10.87	24.25	c30	18	0.70	198	LL800
YKB42-9-1	4.36	3.26	2.17	12.39	9.63	7.60	24.25	c30	15	0.70	134	LL650
YKB42-9-2	5.81	4.23	3.14	15.12	11.44	9.41	24.25	c30	15	0.70	165	LL800
YKB42-9-3	7.02	5.01	3.92	17.38	12.92	10.87	24.25	c30	18	0.70	198	LL800

说明 [Q_d]-正截面承载力允许荷载设计值;
[Q_s]-短期效应组合允许荷载值;
[Q_l]-长期效应组合允许荷载值;
[M_d]-正截面承载力允许弯矩设计值;
[M_s]-短期效应组合允许弯矩值;
[M_l]-长期效应组合允许弯矩值;
[V]-允许剪力设计值;

[Q_d], [Q_s], [Q_l]均不包括板自重及灌缝重;
[M_d], [M_s], [M_l], [V]均包括板自重及灌缝重的效应。
板宽1.2m、0.9m、0.6m、0.5m的板自重及灌缝重分别为
1.85kN/m²、1.88kN/m²、1.95kN/m²、2.00kN/m²;
折算厚度分别为74mm、75mm、78mm、80mm。
当板面为均布荷载时,选用者应按同时满足 [Q_d], [Q_s], [Q_l]
三个值 选定板号。

当板面为非均布荷载时,选用者应核算弯矩与剪力值使其同时
满足 [M_d], [M_s], [M_l], [V]四个值 选定板号。

0.9m宽板选用表二

晋98G403

页 次 11

板 号	允 许 荷 载			允 许 弯 矩			允许剪力 [V] (kN)	混凝土 强 度 等 级	钢 筋 根 数	张拉控 制应力 系 数	总 张 拉 力 (kN)	钢 筋 级 别
	[Q _d] (kN/m ²)	[Q _s] (kN/m ²)	[Q _l] (kN/m ²)	[M _d] (kN·m)	[M _s] (kN·m)	[M _l] (kN·m)						
YKB21-12-1	14.86	11.18	7.20	10.04	7.66	5.32	25.72	c25	12	0.55	84	LL650
YKB24-12-2	10.66	7.98	4.98	10.04	7.66	5.32	25.72	c25	12	0.55	84	LL650
YKB27-12-1	7.84	5.82	3.48	10.04	7.66	5.32	25.72	c25	12	0.55	84	LL650
YKB27-12-2	8.97	6.41	4.06	11.17	8.24	5.90	25.72	c25	14	0.55	98	LL650
YKB27-12-3	10.25	8.41	6.05	12.45	10.24	7.89	25.72	c25	15	0.70	134	LL650
YKB30-12-1	5.85	4.31	2.43	10.04	7.66	5.32	25.72	c25	12	0.55	84	LL650
YKB30-12-2	7.01	5.01	3.12	11.49	8.53	6.18	25.72	c25	15	0.55	105	LL650
YKB30-12-3	8.43	6.70	4.80	13.24	10.63	8.27	25.72	c25	16	0.70	143	LL650
YKB30-12-4	10.94	7.92	6.01	16.37	12.16	9.78	25.72	c25	20	0.70	178	LL650
YKB33-12-1	5.29	3.78	2.23	11.39	8.53	6.18	25.72	c25	15	0.55	105	LL650
YKB33-12-2	6.51	5.16	3.61	13.24	10.63	8.27	25.72	c25	16	0.70	143	LL650
YKB33-12-3	8.16	6.38	4.60	15.74	12.48	9.78	30.87	c30	19	0.70	169	LL650
YKB33-12-4	10.45	7.91	6.13	19.21	14.81	12.10	30.87	c30	19	0.70	209	LL800

说明 [Q_d]—正截面承载力允许荷载设计值;

[Q_s]—短期效应组合允许荷载值;

[Q_l]—长期效应组合允许荷载值;

[M_d]—正截面承载力允许弯矩设计值;

[M_s]—短期效应组合允许弯矩值;

[M_l]—长期效应组合允许弯矩值;

[V]—允许剪力设计值;

[Q_d], [Q_s], [Q_l]均不包括板自重及灌缝重;

[M_d], [M_s], [M_l], [V]均包括板自重及灌缝重的效应。

板宽1.2m、0.9m、0.6m、0.5m的板自重及灌缝重分别为

1.85kN/m²、1.88kN/m²、1.95kN/m²、2.00kN/m²;

折算厚度分别为74mm、75mm、78mm、80mm。

当板面为均布荷载时,选用者应按同时满足 [Q_d], [Q_s], [Q_l]

三个值选定板号。

当板面为非均布荷载时,选用者应核算弯矩与剪力值使其同时

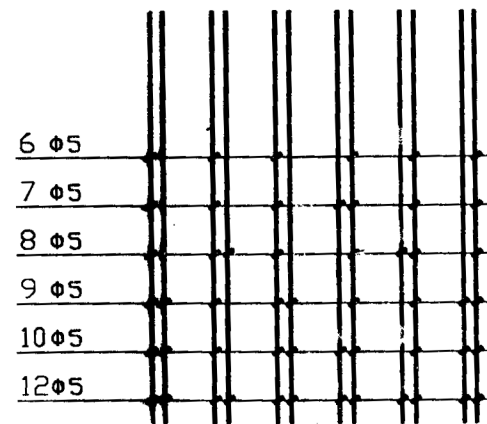
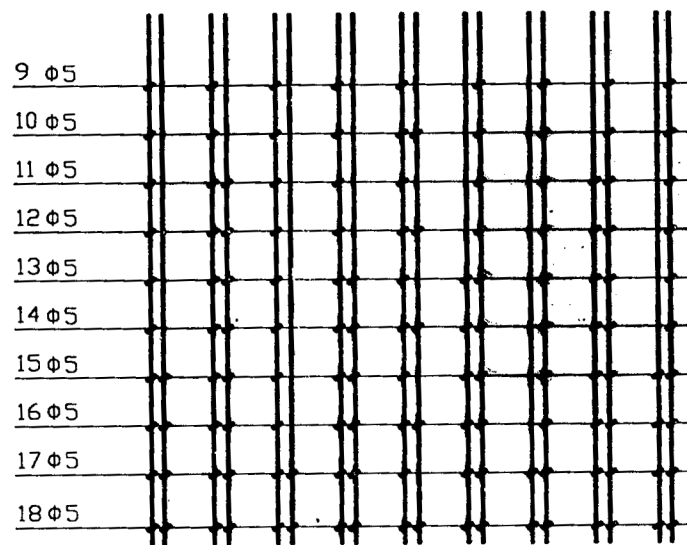
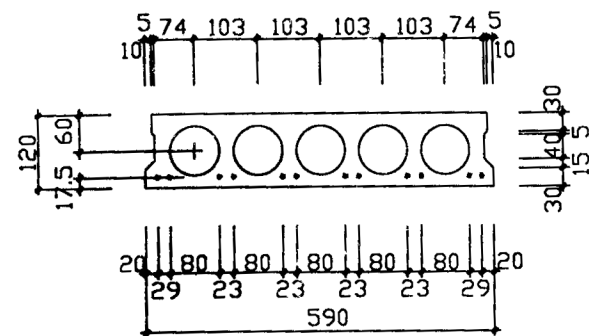
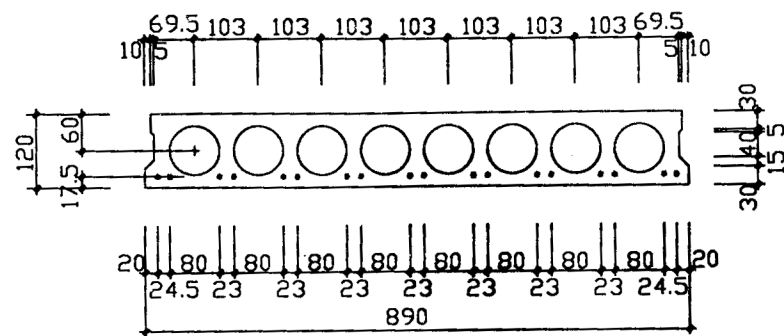
满足 [M_d], [M_s], [M_l], [V]四个值选定板号。

1.2m宽板选用表一

晋98G403

页次 12

图	号	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100	101	102	103	104	105	106	107	108	109	110	111	112	113	114	115	116	117	118	119	120	121	122	123	124	125	126	127	128	129	130	131	132	133	134	135	136	137	138	139	140	141	142	143	144	145	146	147	148	149	150	151	152	153	154	155	156	157	158	159	160	161	162	163	164	165	166	167	168	169	170	171	172	173	174	175	176	177	178	179	180	181	182	183	184	185	186	187	188	189	190	191	192	193	194	195	196	197	198	199	200	201	202	203	204	205	206	207	208	209	210	211	212	213	214	215	216	217	218	219	220	221	222	223	224	225	226	227	228	229	230	231	232	233	234	235	236	237	238	239	240	241	242	243	244	245	246	247	248	249	250	251	252	253	254	255	256	257	258	259	260	261	262	263	264	265	266	267	268	269	270	271	272	273	274	275	276	277	278	279	280	281	282	283	284	285	286	287	288	289	290	291	292	293	294	295	296	297	298	299	300	301	302	303	304	305	306	307	308	309	310	311	312	313	314	315	316	317	318	319	320	321	322	323	324	325	326	327	328	329	330	331	332	333	334	335	336	337	338	339	340	341	342	343	344	345	346	347	348	349	350	351	352	353	354	355	356	357	358	359	360	361	362	363	364	365	366	367	368	369	370	371	372	373	374	375	376	377	378	379	380	381	382	383	384	385	386	387	388	389	390	391	392	393	394	395	396	397	398	399	400	401	402	403	404	405	406	407	408	409	410	411	412	413	414	415	416	417	418	419	420	421	422	423	424	425	426	427	428	429	430	431	432	433	434	435	436	437	438	439	440	441	442	443	444	445	446	447	448	449	450	451	452	453	454	455	456	457	458	459	460	461	462	463	464	465	466	467	468	469	470	471	472	473	474	475	476	477	478	479	480	481	482	483	484	485	486	487	488	489	490	491	492	493	494	495	496	497	498	499	500	501	502	503	504	505	506	507	508	509	510	511	512	513	514	515	516	517	518	519	520	521	522	523	524	525	526	527	528	529	530	531	532	533	534	535	536	537	538	539	540	541	542	543	544	545	546	547	548	549	550	551	552	553	554	555	556	557	558	559	560	561	562	563	564	565	566	567	568	569	570	571	572	573	574	575	576	577	578	579	580	581	582	583	584	585	586	587	588	589	590	591	592	593	594	595	596	597	598	599	600	601	602	603	604	605	606	607	608	609	610	611	612	613	614	615	616	617	618	619	620	621	622	623	624	625	626	627	628	629	630	631	632	633	634	635	636	637	638	639	640	641	642	643	644	645	646	647	648	649	650	651	652	653	654	655	656	657	658	659	660	661	662	663	664	665	666	667	668	669	670	671	672	673	674	675	676	677	678	679	680	681	682	683	684	685	686	687	688	689	690	691	692	693	694	695	696	697	698	699	700	701	702	703	704	705	706	707	708	709	710	711	712	713	714	715	716	717	718	719	720	721	722	723	724	725	726	727	728	729	730	731	732	733	734	735	736	737	738	739	740	741	742	743	744	745	746	747	748	749	750	751	752	753	754	755	756	757	758	759	760	761	762	763	764	765	766	767	768	769	770	771	772	773	774	775	776	777	778	779	780	781	782	783	784	785	786	787	788	789	790	791	792	793	794	795	796	797	798	799	800	801	802	803	804	805	806	807	808	809	810	811	812	813	814	815	816	817	818	819	820	821	822	823	824	825	826	827	828	829	830	831	832	833	834	835	836	837	838	839	840	841	842	843	844	845	846	847	848	849	850	851	852	853	854	855	856	857	858	859	860	861	862	863	864	865	866	867	868	869	870	871	872	873	874	875	876	877	878	879	880	881	882	883	884	885	886	887	888	889	890	891	892	893	894	895	896	897	898	899	900	901	902	903	904	905	906	907	908	909	910	911	912	913	914	915	916	917	918	919	920	921	922	923	924	925	926	927	928	929	930	931	932	933	934	935	936	937	938	939	940	941	942	943	944	945	946	947	948	949	950	951	952	953	954	955	956	957	958	959	960	961	962	963	964	965	966	967	968	969	970	971	972	973	974	975	976	977	978	979	980	981	982	983	984	985	986	987	988	989	990	991	992	993	994	995	996	997	998	999	1000	1001	1002	1003	1004	1005	1006	1007	1008	1009	1010	1011	1012	1013	1014	1015	1016	1017	1018	1019	1020	1021	1022	1023	1024	1025	1026	1027	1028	1029	1030	1031	1032	1033	1034	1035	1036	1037	1038	1039	1040	1041	1042	1043	1044	1045	1046	1047	1048	1049	1050	1051	1052	1053	1054	1055	1056	1057	1058	1059	1060	1061	1062	1063	1064	1065	1066	1067	1068	1069	1070	1071	1072	1073	1074	1075	1076	1077	1078	1079	1080	1081	1082	1083	1084	1085	1086	1087	1088	1089	1090	1091	1092	1093	1094	1095	1096	1097	1098	1099	1100	1101	1102	1103	1104	1105	1106	1107	1108	1109	1110	1111	1112	1113	1114	1115	1116	1117	1118	1119	1120	1121	1122	1123	1124	1125	1126	1127	1128	1129	1130	1131	1132	1133	1134	1135	1136	1137	1138	1139	1140	1141	1142	1143	1144	1145	1146	1147	1148	1149	1150	1151	1152	1153	1154	1155	1156	1157	1158	1159	1160	1161	1162	1163	1164	1165	1166	1167	1168	1169	1170	1171	1172	1173	1174	1175	1176	1177	1178	1179	1180	1181	1182	1183	1184	1185	1186	1187	1188	1189	1190	1191	1192	1193	1194	1195	1196	1197	1198	1199	1200	1201	1202	1203	1204	1205	1206	1207	1208	1209	1210	1211	1212	1213	1214	1215	1216	1217	1218	1219	1220	1221	1222	1223	1224	1225	1226	1227	1228	1229	1230	1231	1232	1233	1234	1235	1236	1237	1238	1239	1240	1241	1242	1243	1244	1245	1246	1247	1248	1249	1250	1251	1252	1253	1254	1255	1256	1257	1258	1259	1260	1261	1262	1263	1264	1265	1266	1267	1268	1269	1270	1271	1272	1273	1274	1275	1276	1277	1278	1279	1280	1281	1282	1283	1284	1285	1286	1287	1288	1289	1290	1291	1292	1293	1294	1295	1296	1297	1298	1299	1300	1301	1302	1303	1304	1305	1306	1307	1308	1309	1310	1311	1312	1313	1314	1315	1316	1317	1318	1319	1320	1321	1322	1323	1324	1325	1326	1327	1328	1329	1330	1331	1332	1333	1334	1335	1336	1337	1338	1339	1340	1341	1342	1343	1344	1345	1346	1347	1348	1349	1350	1351	1352	1353	1354	1355	1356	1357	1358	1359	1360	1361	1362	1363	1364	1365	1366	1367	1368	1369	1370	1371	1372	1373	1374	1375	1376	1377	1378	1379	1380	1381	1382	1383	1384	1385	1386	1387	1388	1389	1390	1391	1392	1393	1394	1395	1396	1397	1398	1399	1400	1401	1402	1403	1404	1405	1406	1407	1408	1409	1410	1411	1412	1413	1414	1415	1416	1417	1418	1419	1420	1421	1422	1423	1424	1425	1426	1427	1428	1429	1430	1431	1432	1433	1434	1435	1436	1437	1438	1439	1440	1441	1442	1443	1444	1445	1446	1447	1448	1449	1450	1451	1452	1453	1454	1455	1456	1457	1458	1459	1460	1461	1462	1463	1464	1465	1466	1467	1468	1469	1470	1471	1472	1473	1474	1475	1476	1477	1478	1479	1480	1481	1482	1483	1484	1485	1486	1487	1488	1489	1490	1491	1492	1493	1494	1495	1496	1497	1498	1499	1500	1501	1502
---	---	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------

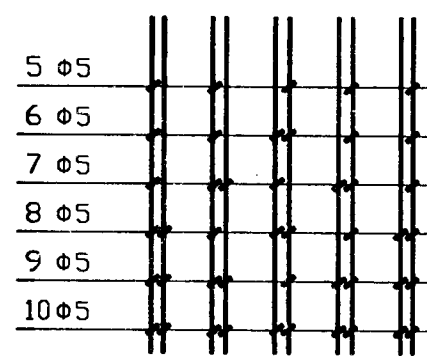
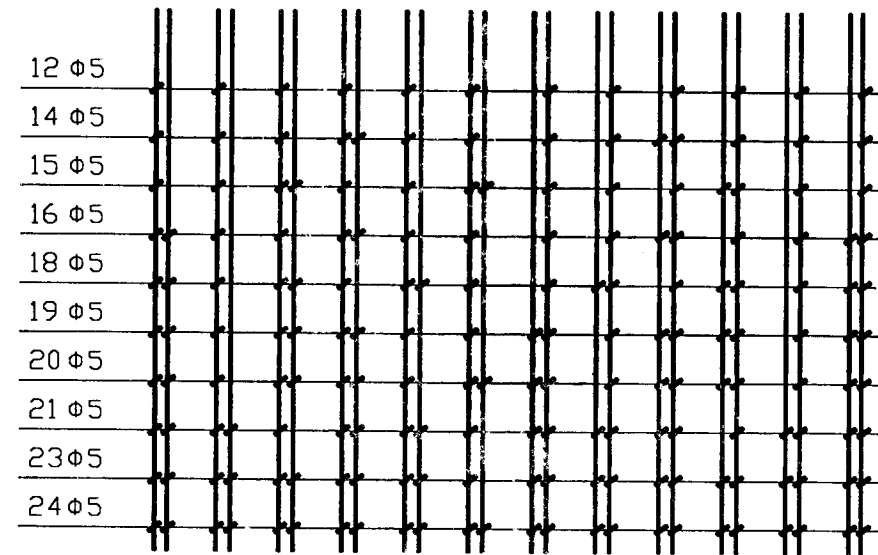
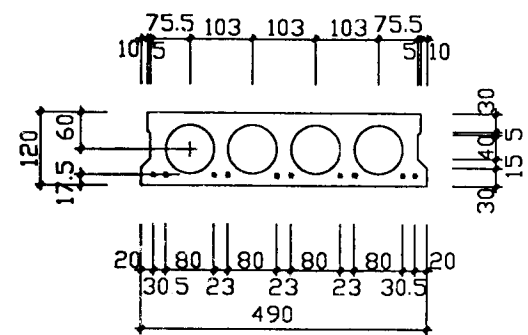
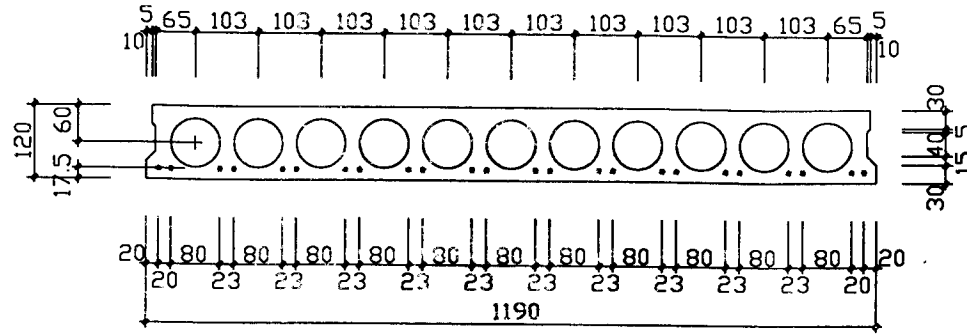


板宽 0.9、0.6m 配筋图

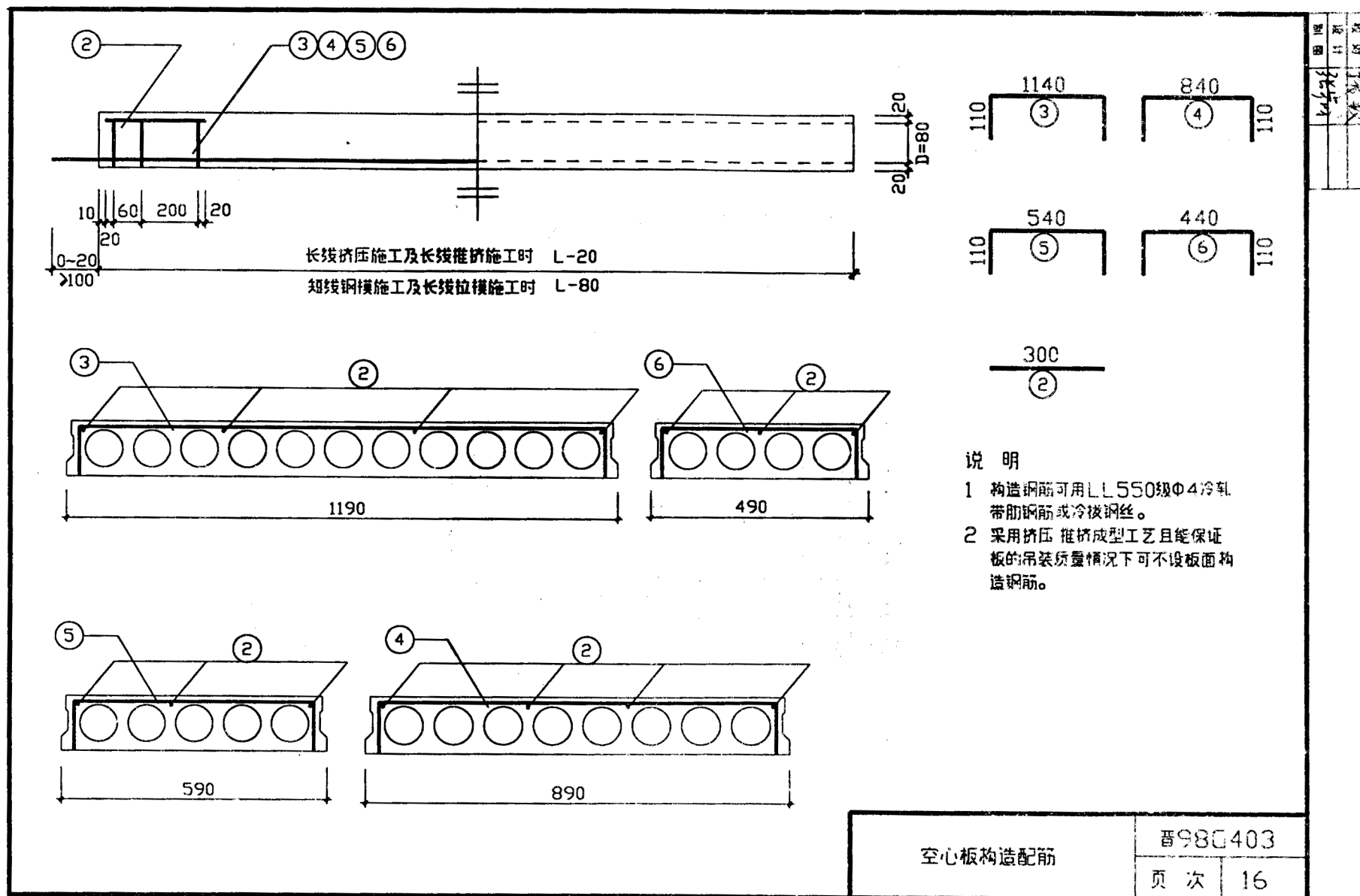
晋98G403

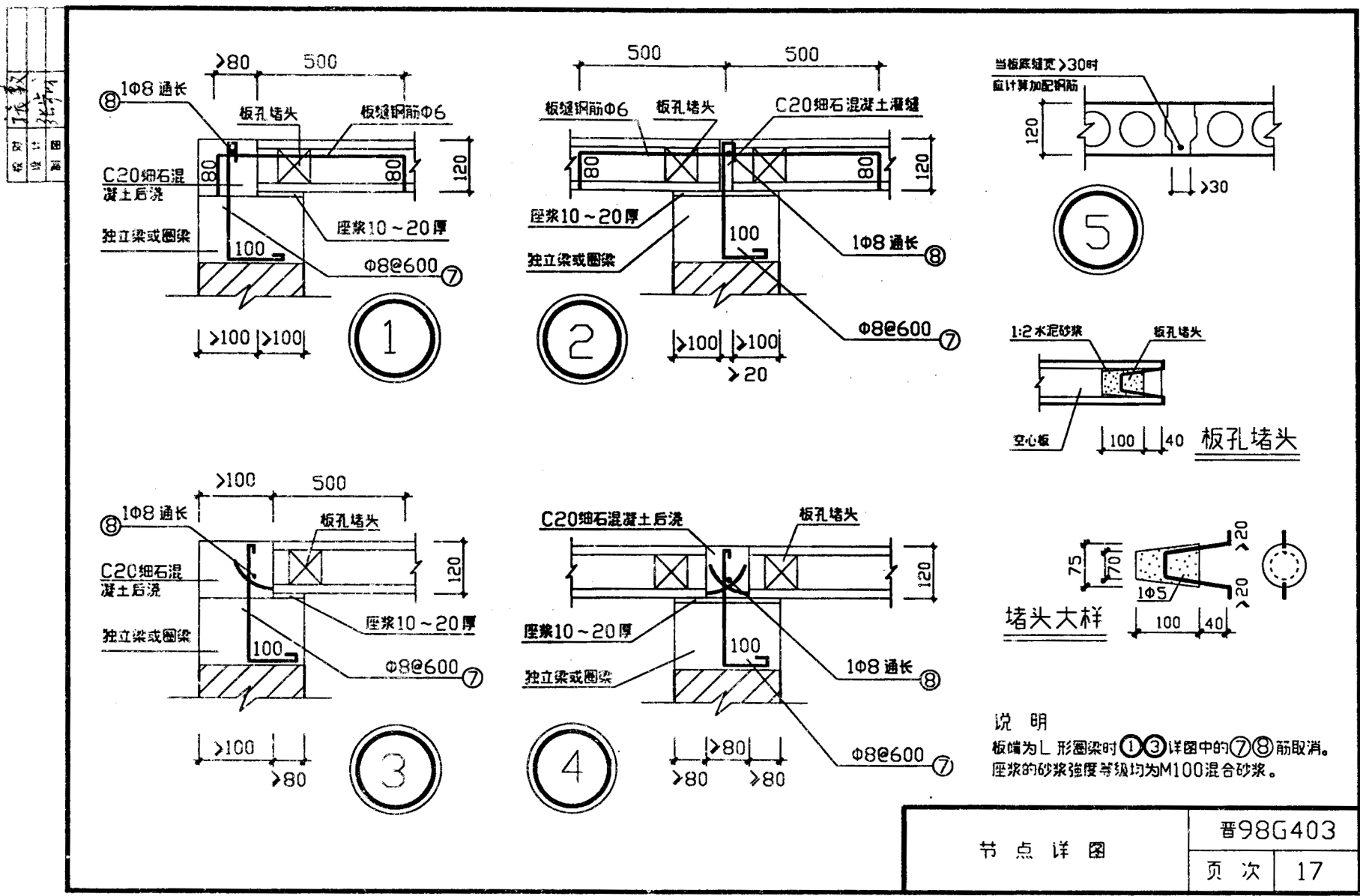
页 次 14

校 对	10.11.11
设 计	10.11.11
制 图	10.11.11



板宽1.2、0.5 m 配筋图	晋98G403	
	页 次	15





板 号	预应力主筋 ①			混凝土 体 积 (m³)	构 件 重 量 (kg)	板面加 筋重量 (kg)
	根数	钢 筋 级 别	重量(kg)			
YKB21-5-1	5	LL650	1.60/1.71	0.076/0.074	190.0/184.5	0.57
YKB24-5-1	5	LL650	1.83/1.94	0.087/0.085	217.4/212.0	0.57
YKB27-5-1	5	LL650	2.06/2.17	0.098/0.096	244.8/239.4	0.57
YKB27-5-2	6	LL650	2.48/2.61	0.098/0.096	244.8/239.4	0.57
YKB27-5-3	7	LL650	2.89/3.04	0.098/0.096	244.8/239.4	0.57
YKB30-5-1	5	LL650	2.29/2.40	0.109/0.107	272.3/266.8	0.57
YKB30-5-2	6	LL650	2.75/2.88	0.109/0.107	272.3/266.8	0.57
YKB30-5-3	7	LL650	3.21/3.36	0.109/0.107	272.3/266.8	0.57
YKB30-5-4	8	LL650	3.67/3.84	0.109/0.107	272.3/266.8	0.57
YKB33-5-1	6	LL650	3.03/3.16	0.120/0.118	299.7/294.2	0.57
YKB33-5-2	7	LL650	3.54/3.69	0.120/0.118	299.7/294.2	0.57
YKB33-5-3	8	LL650	4.04/4.21	0.120/0.118	299.7/294.2	0.57
YKB33-5-4	8	LL800	4.04/4.21	0.120/0.118	299.7/294.2	0.57

板 号	预应力主筋 ①			混凝土 体 积 (m³)	构 件 重 量 (kg)	板面加 筋重量 (kg)
	根数	钢 筋 级 别	重量(kg)			
YKB36-5-1	6	LL650	3.31/3.44	0.131/0.129	327.1/321.6	0.57
YKB36-5-2	8	LL650	4.41/4.58	0.131/0.129	327.1/321.6	0.57
YKB36-5-3	10	LL650	5.51/5.73	0.131/0.129	327.1/321.6	0.57
YKB36-5-4	10	LL800	5.51/5.73	0.131/0.129	327.1/321.6	0.57
YKB39-5-1	7	LL650	4.18/4.33	0.142/0.140	354.5/349.0	0.57
YKB39-5-2	9	LL650	5.38/5.57	0.142/0.140	354.5/349.0	0.57
YKB39-5-3	9	LL800	5.38/5.57	0.142/0.140	354.5/349.0	0.57
YKB39-5-4	10	LL800	5.98/6.19	0.142/0.140	354.5/349.0	0.57
YKB42-5-1	9	LL650	5.79/5.99	0.153/0.151	381.9/376.4	0.57
YKB42-5-2	9	LL800	5.79/5.99	0.153/0.151	381.9/376.4	0.57
YKB42-5-3	10	LL800	6.44/6.65	0.153/0.151	381.9/376.4	0.57

说 明 在钢筋重量、混凝土体积和构件重量三栏内,
斜线前为板长等于板标志长度减20mm者的数值;
斜线后为板长等于板标志长度减80mm者的数值。

0.5m宽板材料表

晋98G403

页 次 18

板号
设计
制图

板号	预应力主筋 ①			混凝土 体 积 (m³)	构 件 重 量 (kg)	板面加 筋重量 (kg)
	根数	钢 筋 级 别	重量(kg)			
YKB21-6-1	6	LL650	1.92/2.05	0.091/0.088	226.3/219.8	0.63
YKB24-6-1	6	LL650	2.20/2.33	0.104/0.101	258.9/252.4	0.63
YKB27-6-1	6	LL650	2.48/2.61	0.117/0.114	291.6/285.0	0.63
YKB27-6-2	7	LL650	2.89/3.04	0.117/0.114	291.6/285.0	0.63
YKB27-6-3	8	LL650	3.30/3.47	0.117/0.114	291.6/285.0	0.63
YKB30-6-1	6	LL650	2.75/2.88	0.130/0.127	324.2/317.7	0.63
YKB30-6-2	7	LL650	3.21/3.36	0.130/0.127	324.2/317.7	0.63
YKB30-6-3	8	LL650	3.67/3.84	0.130/0.127	324.2/317.7	0.63
YKB30-6-4	10	LL650	4.59/4.80	0.130/0.127	324.2/317.7	0.63
YKB33-6-1	7	LL650	3.54/3.69	0.143/0.140	356.8/350.3	0.63
YKB33-6-2	8	LL650	4.04/4.21	0.143/0.140	356.8/350.3	0.63
YKB33-6-3	10	LL650	5.05/5.27	0.143/0.140	356.8/350.3	0.63
YKB33-6-4	10	LL800	5.05/5.27	0.143/0.140	356.8/350.3	0.63

板号	预应力主筋 ①			混凝土 体 积 (m³)	构 件 重 量 (kg)	板面加 筋重量 (kg)
	根数	钢 筋 级 别	重量(kg)			
YKB36-6-1	7	LL650	3.86/4.01	0.156/0.153	389.5/383.0	0.63
YKB36-6-2	9	LL650	4.96/5.16	0.156/0.153	389.5/383.0	0.63
YKB36-6-3	12	LL650	6.62/6.87	0.156/0.153	389.5/383.0	0.63
YKB36-6-4	12	LL800	6.62/6.87	0.156/0.153	389.5/383.0	0.63
YKB39-6-1	8	LL650	4.78/4.95	0.169/0.166	422.1/415.6	0.63
YKB39-6-2	10	LL650	5.98/6.19	0.169/0.166	422.1/415.6	0.63
YKB39-6-3	10	LL800	5.98/6.19	0.169/0.166	422.1/415.6	0.63
YKB39-6-4	12	LL800	7.17/7.43	0.169/0.166	422.1/415.6	0.63
YKB42-6-1	10	LL650	6.44/6.65	0.182/0.179	454.8/448.2	0.63
YKB42-6-2	10	LL800	6.44/6.65	0.182/0.179	454.8/448.2	0.63
YKB42-6-3	12	LL800	7.72/7.98	0.182/0.179	454.8/448.2	0.63

说 明 在钢筋重量、混凝土体积和构件重量三栏内,
斜线前为板长等于板标志长度减20mm者的数值;
斜线后为板长等于板标志长度减80mm者的数值。

0.6m宽板材料表

晋98G403

页 次 19

板 号	预应力主筋 ①			混凝土 体 积 (m³)	构 件 重 量 (kg)	板面加 筋重量 (kg)
	根数	钢 筋 级 别	重量 (kg)			
YKB21-9-1	9	LL650	2.88/3.08	0.134/0.130	335.1/325.4	0.86
YKB24-9-1	9	LL650	3.30/3.49	0.153/0.149	383.4/373.7	0.86
YKB27-9-1	9	LL650	3.71/3.91	0.173/0.169	431.7/422.1	0.86
YKB27-9-2	10	LL650	4.13/4.34	0.173/0.169	431.7/422.1	0.86
YKB27-9-3	11	LL650	4.54/4.78	0.173/0.169	431.7/422.1	0.86
YKB30-9-1	9	LL650	4.13/4.32	0.192/0.188	480.1/470.4	0.86
YKB30-9-2	11	LL650	5.05/5.29	0.192/0.188	480.1/470.4	0.86
YKB30-9-3	12	LL650	5.51/5.77	0.192/0.188	480.1/470.4	0.86
YKB30-9-4	15	LL650	6.88/7.21	0.192/0.188	480.1/470.4	0.86
YKB33-9-1	11	LL650	5.56/5.79	0.211/0.207	528.4/518.7	0.86
YKB33-9-2	12	LL650	6.06/6.32	0.211/0.207	528.4/518.7	0.86
YKB33-9-3	14	LL650	7.07/7.37	0.211/0.207	528.4/518.7	0.86
YKB33-9-4	16	LL800	8.08/8.43	0.211/0.207	528.4/518.7	0.86

板 号	预应力主筋 ①			混凝土 体 积 (m³)	构 件 重 量 (kg)	板面加 筋重量 (kg)
	根数	钢 筋 级 别	重量 (kg)			
YKB36-9-1	11	LL650	6.06/6.3	0.231/0.227	576.7/567.1	0.86
YKB36-9-2	13	LL650	7.17/7.45	0.231/0.227	576.7/567.1	0.86
YKB36-9-3	17	LL650	9.37/9.74	0.231/0.227	576.7/567.1	0.86
YKB36-9-4	18	LL800	9.92/10.31	0.231/0.227	576.7/567.1	0.86
YKB39-9-1	12	LL650	7.17/7.43	0.250/0.246	625.0/615.4	0.86
YKB39-9-2	16	LL650	9.56/9.91	0.250/0.246	625.0/615.4	0.86
YKB39-9-3	16	LL800	9.56/9.91	0.250/0.246	625.0/615.4	0.86
YKB39-9-4	18	LL800	10.76/11.14	0.250/0.246	625.0/615.4	0.86
YKB42-9-1	15	LL650	9.66/9.98	0.269/0.265	673.4/663.7	0.86
YKB42-9-2	15	LL800	9.66/9.98	0.269/0.265	673.4/663.7	0.86
YKB42-9-3	18	LL800	11.59/11.98	0.269/0.265	673.4/663.7	0.86

说 明 在钢筋重量、混凝土体积和构件重量三栏内,
斜线前为板长等于板标志长度减20mm者的数值;
斜线后为板长等于板标志长度减80mm者的数值。

0.9m宽板材料表

晋98G403

页 次 20

板号	预应力主筋①			混凝土 体 积 (m³)	构 件 重 量 (kg)	板面加 筋重量 (kg)
	根数	钢 筋 级 别	重量(kg)			
YKB21-12-1	12	LL650	3.84/4.10	0.178/0.172	443.9/431.1	1.04
YKB24-12-2	12	LL650	4.40/4.66	0.203/0.198	507.9/495.1	1.04
YKB27-12-1	12	LL650	4.95/5.21	0.229/0.224	571.9/559.1	1.04
YKB27-12-2	14	LL650	5.78/6.08	0.229/0.224	571.9/559.1	1.04
YKB27-12-3	15	LL650	6.19/6.51	0.229/0.224	571.9/559.1	1.04
YKB30-12-1	12	LL650	5.51/5.77	0.254/0.249	635.9/623.1	1.04
YKB30-12-2	15	LL650	6.98/7.21	0.254/0.249	635.9/623.1	1.04
YKB30-12-3	16	LL650	7.34/7.69	0.254/0.249	635.9/623.1	1.04
YKB30-12-4	20	LL650	9.18/9.61	0.254/0.249	635.9/623.1	1.04
YKB33-12-1	15	LL650	7.58/7.90	0.280/0.275	699.9/687.1	1.04
YKB33-12-2	16	LL650	8.08/8.43	0.280/0.275	699.9/687.1	1.04
YKB33-12-3	19	LL650	9.60/10.01	0.280/0.275	699.9/687.1	1.04
YKB33-12-4	19	LL800	9.60/10.01	0.280/0.275	699.9/687.1	1.04

板号	预应力主筋①			混凝土 体 积 (m³)	构 件 重 量 (kg)	板面加 筋重量 (kg)
	根数	钢 筋 级 别	重量(kg)			
YKB36-12-1	14	LL650	7.72/8.02	0.306/0.300	764.0/751.2	1.04
YKB36-12-2	18	LL650	9.92/10.31	0.306/0.300	764.0/751.2	1.04
YKB36-12-3	23	LL650	12.68/13.18	0.306/0.300	764.0/751.2	1.04
YKB36-12-4	23	LL800	12.68/13.18	0.306/0.300	764.0/751.2	1.04
YKB39-12-1	16	LL650	9.56/9.91	0.331/0.326	828.0/815.2	1.04
YKB39-12-2	21	LL650	12.55/13.00	0.331/0.326	828.0/815.2	1.04
YKB39-12-3	21	LL800	12.55/13.00	0.331/0.326	828.0/815.2	1.04
YKB39-12-4	24	LL800	14.34/14.86	0.331/0.326	828.0/815.2	1.04
YKB42-12-1	20	LL650	12.87/13.31	0.357/0.352	892.0/879.2	1.04
YKB42-12-2	20	LL800	12.87/13.31	0.357/0.352	892.0/879.2	1.04
YKB42-12-3	24	LL800	15.45/15.97	0.357/0.352	892.0/879.2	1.04

说 明 在钢筋重量、混凝土体积和构件重量三栏内,
斜线前为板长等于板标志长度减20mm者的数值;
斜线后为板长等于板标志长度减80mm者的数值。

1.2m宽板材料表

晋98G403

页 次 21

板 号	正常使用极限状态检验					承载力极限状态检验				
	短期荷载 检验值 Q_s (kN/m ²)	短期挠度允许值 [a_s]/1.1[a_s] (mm)	值1.2 a_s (mm)	抗裂检 验系数 [γ_{cr}]	抗裂检验荷载允许值 [Q_{cr}]/0.95[Q_{cr}] (kN/m ²)	承载力检验 荷载设计值 Q_d (kN/m ²)	承载力荷载检验值 [Q_u]/0.95[Q_u] (kN/m ²)			
							检验标志 1	检验标志 2	检验标志 3.5	检验标志 4
YKB21-5-1	13.16	4.91/5.40	0.88	1.35	17.78/16.89	17.39	25.22/23.96	24.35/23.13	26.09/24.79	23.48/22.31
YKB24-5-1	9.90	5.33/5.86	1.10	1.35	13.38/12.71	13.08	18.97/18.02	18.32/17.40	19.62/18.64	17.66/16.78
YKB27-5-1	7.72	5.61/6.17	1.30	1.35	10.42/ 9.90	10.20	14.78/14.05	14.27/13.56	15.29/14.53	13.76/13.08
YKB27-5-2	8.41	5.69/6.26	1.46	1.32	11.14/10.58	12.15	17.62/16.74	17.01/16.16	18.23/17.32	16.40/15.58
YKB27-5-3	11.00	5.88/6.47	2.04	1.25	13.73/13.05	14.08	20.41/19.39	19.71/18.73	21.12/20.06	19.01/18.06
YKB30-5-1	6.18	5.72/6.29	1.49	1.35	8.35/ 7.93	8.17	11.85/11.25	11.44/10.87	12.25/11.64	11.03/10.48
YKB30-5-2	6.74	5.87/6.45	1.68	1.32	8.92/ 8.48	9.74	14.12/13.41	13.63/12.95	14.60/13.87	13.14/12.49
YKB30-5-3	8.81	6.21/6.83	2.41	1.25	11.00/10.45	11.28	16.36/15.54	15.79/15.00	16.92/16.07	15.23/14.47
YKB30-5-4	9.54	6.29/6.92	2.66	1.23	11.75/11.16	12.80	18.56/17.64	17.92/17.03	19.20/18.24	17.28/16.42
YKB33-5-1	5.52	5.88/6.47	1.86	1.32	7.31/ 6.94	7.98	11.56/10.99	11.17/10.61	11.96/11.36	10.77/10.23
YKB33-5-2	7.22	6.42/7.06	2.75	1.25	9.01/ 8.56	9.24	13.40/12.73	12.94/12.29	13.86/13.17	12.47/11.85
YKB33-5-3	8.28	6.73/7.40	3.09	1.25	10.34/9.82	10.59	15.36/14.59	14.83/14.09	15.89/15.10	14.30/13.59
YKB33-5-4	9.82	6.93/7.62	3.84	1.21	11.88/11.29	12.92	18.73/17.80	18.09/17.18	19.38/18.41	17.44/16.57

说明: Q_s 、[Q_{cr}]、 Q_d 、[Q_u]均包括板自重。
短期挠度允许值[a_s]、挠度计算值 a_s
已扣除板自重的影响。
板宽 0.5m、0.6m、0.9m、1.2m、
的板自重(不包括板灌缝重)分别为

1.83kN/m²、1.81kN/m²、
1.79kN/m²、1.78kN/m²。
板达到承载力极限状态的检验标志见
总说明(四),荷载检验采用压重块
加载法,加载简图见总说明(三)。

0.5m宽板荷载检验表一

晋98G403

页 次 22

板 号	正常使用极限状态检验					承载力极限状态检验				
	短期荷载 检验值 Q_s (kN/m^2)	短期挠度允许值 $[a_s]/1.1[a_s]$ (mm)	挠度计算 值 $1.2a_s$ (mm)	抗裂检 验系数 $[K_{cr}]$	抗裂检验荷载允许值 $[Q_{cr}]/0.95[Q_{cr}]$ (kN/m^2)	承载力检验 荷载设计值 Q_d (kN/m^2)	承载力荷载检验值 $[Q_u]/0.95[Q_u]$ (kN/m^2)			
							检验标志 1	检验标志 2	检验标志 3、5	检验标志 4
YKB36-5-1	5.87	6.54/7.19	2.75	1.29	7.57/ 7.19	6.70	9.72/ 9.23	9.38/ 8.91	10.05/ 9.55	9.05/ 8.60
YKB36-5-2	6.91	6.90/7.59	3.47	1.25	8.63/ 8.19	8.84	12.81/12.17	12.37/11.75	13.25/12.59	11.93/11.33
YKB36-5-3	7.92	7.16/7.87	4.16	1.22	9.65/ 9.17	10.92	15.83/15.04	15.29/14.52	16.38/15.56	14.74/14.01
YKB36-5-4	9.49	7.43/8.17	5.26	1.18	11.22/10.66	13.28	19.26/18.29	18.59/17.66	19.92/18.92	17.93/17.03
YKB39-5-1	5.41	6.72/7.39	3.37	1.27	6.86/ 6.52	6.58	9.55/ 9.07	9.22/ 8.76	9.88/ 9.38	8.89/ 8.44
YKB39-5-2	6.28	7.14/7.86	4.20	1.23	7.74/ 7.35	8.37	12.14/11.53	11.72/11.13	12.56/11.93	11.30/10.73
YKB39-5-3	7.49	7.54/8.29	5.39	1.19	8.95/ 8.50	10.19	14.78/14.04	14.27/13.56	15.29/14.53	13.76/13.07
YKB39-5-4	8.04	7.68/8.45	5.91	1.18	9.50/ 9.03	11.25	16.31/15.49	15.74/14.96	16.87/16.03	15.18/14.42
YKB42-5-1	5.39	7.12/7.83	4.52	1.23	6.64/ 6.31	7.18	10.41/ 9.89	10.05/ 9.55	10.77/10.23	9.69/ 9.21
YKB42-5-2	6.43	7.65/8.42	5.91	1.19	7.68/ 7.29	8.74	12.68/12.04	12.24/11.63	13.11/12.46	11.80/11.21
YKB42-5-3	6.89	7.84/8.62	6.51	1.18	8.15/ 7.74	9.65	13.99/13.29	13.50/12.83	14.47/13.74	13.02/12.37

说明: Q_s 、 $[Q_{cr}]$ 、 Q_d 、 $[Q_u]$ 均包括板自重。
短期挠度允许值 $[a_s]$ 、挠度计算值 a_s
已扣除板自重的影响。
板宽 0.5m、0.6m、0.9m、1.2m、
的板自重(不包括板灌缝重)分别为

1.83 kN/m^2 、1.81 kN/m^2 、
1.79 kN/m^2 、1.78 kN/m^2 。
板达到承载力极限状态的检验标志见
总说明(四),荷载检验采用压重块
加载法,加载简图见总说明(三)。

设计
 审核
 日期
 2015.11.11

板 号	正常使用极限状态检验					承载力极限状态检验				
	短期荷载 检验值 Q_s (kN/m^2)	短期挠度允许值 $[Q_s]/1.1[Q_s]$ (mm)	挠度计算 值 $1.2\alpha_s^s$ (mm)	抗裂检 验系数 $[V_{cr}]$	抗裂检验荷载允许值 $[Q_{cr}]/0.95[Q_{cr}]$ (kN/m^2)	承载力检验 荷载设计值 Q_d (kN/m^2)	承载力荷载检验值 $[Q_u]/0.95[Q_u]$ (kN/m^2)			
							检验标志 1	检验标志 2	检验标志 3、5	检验标志 4
YKB21-6-1	13.2	4.93/5.42	0.88	1.35	17.83/16.93	17.40	25.23/23.97	24.36/23.15	26.10/24.80	23.49/22.32
YKB24-6-1	9.93	5.36/5.90	1.10	1.35	13.41/12.74	13.09	18.98/18.03	18.32/17.41	19.63/18.65	17.67/16.79
YKB27-6-1	7.74	5.65/6.22	1.32	1.35	10.45/9.930	10.20	14.79/14.05	14.28/13.57	15.30/14.54	13.77/13.08
YKB27-6-2	8.32	5.72/6.29	1.45	1.33	11.05/10.50	11.83	17.16/16.30	16.57/15.74	17.75/16.86	15.98/15.18
YKB27-6-3	10.72	5.89/6.48	1.98	1.26	13.46/12.79	13.45	19.50/18.53	18.83/17.89	20.17/19.16	18.16/17.25
YKB30-6-1	6.20	5.78/6.36	1.50	1.35	8.37/ 7.95	8.17	11.85/11.26	11.44/10.87	12.26/11.65	11.03/10.48
YKB30-6-2	6.67	5.90/6.49	1.67	1.33	8.85/ 8.41	9.48	13.75/13.06	13.27/12.61	14.22/13.51	12.80/12.16
YKB30-6-3	8.59	6.22/6.84	2.34	1.26	10.78/10.24	10.78	15.62/14.84	15.09/14.33	16.16/15.35	14.55/13.82
YKB30-6-4	9.82	6.35/6.99	2.76	1.23	12.03/11.43	13.32	19.31/18.34	18.64/17.71	19.97/18.98	17.98/17.08
YKB33-6-1	5.46	5.92/6.52	1.85	1.33	7.25/ 6.89	7.77	11.26/10.70	10.87/10.33	11.65/11.07	10.49/ 9.96
YKB33-6-2	7.04	6.43/7.07	2.67	1.26	8.83/ 8.39	8.83	12.80/12.16	12.36/11.74	13.24/12.58	11.92/11.32
YKB33-6-3	8.52	6.81/7.49	3.21	1.24	10.58/10.05	11.02	15.98/15.18	15.43/14.66	16.53/15.71	14.88/14.14
YKB33-6-4	10.12	7.00/7.70	3.99	1.20	12.19/11.58	13.44	19.48/18.51	18.81/17.87	20.16/19.15	18.14/17.23

说明: Q_s 、 $[Q_{cr}]$ 、 Q_d 、 $[Q_u]$ 均包括板自重。
 短期挠度允许值 $[Q_s]$ 、挠度计算值 α_s^s
 已扣除板自重的影响。
 板宽 0.5m、0.6m、0.9m、1.2m、
 的板自重(不包括板灌缝重)分别为
 1.83 kN/m^2 、1.81 kN/m^2 、
 1.79 kN/m^2 、1.78 kN/m^2 。
 板达到承载力极限状态的检验标志见
 总说明(四),荷载检验采用压重块
 加载法,加载简图见总说明(三)。

工程名称
工程地点
工程编号

板号	正常使用极限状态检验					承载力极限状态检验				
	短期荷载 检验值 Q_s (kN/m ²)	短期挠度允许值 $[a_s]/1.1[a_s]$ (mm)	挠度计算 值 $1.2a_s$ (mm)	抗裂检 验系数 $[K_r]$	抗裂检验荷载允许值 $[Q_{cr}]/0.95[Q_{cr}]$ (kN/m ²)	承载力检验 荷载设计值 Q_d (kN/m ²)	承载力荷载检验值 $[Q_u]/0.95[Q_u]$ (kN/m ²)			
							检验标志 1	检验标志 2	检验标志 3、5	检验标志 4
YKB36-6-1	5.80	6.58/7.24	2.72	1.29	7.50/ 7.12	6.53	9.46/ 8.99	9.14/ 8.68	9.79/ 9.30	8.81/ 8.37
YKB36-6-2	6.67	6.89/7.58	3.32	1.26	8.39/ 7.97	8.31	12.05/11.45	11.64/11.06	12.47/11.85	11.22/10.66
YKB36-6-3	7.95	7.21/7.93	4.19	1.22	9.68/ 9.20	10.93	15.85/15.05	15.30/15.54	16.39/15.57	14.75/14.02
YKB36-6-4	9.53	7.47/8.22	5.30	1.18	11.26/10.70	13.29	19.28/18.31	18.61/17.68	19.94/18.94	17.95/17.05
YKB39-6-1	5.28	6.73/7.40	3.28	1.27	6.73/ 6.39	6.29	9.11/ 8.66	8.80/ 8.36	9.43/ 8.96	8.49/ 8.06
YKB39-6-2	6.02	7.10/7.81	3.98	1.24	7.47/ 7.10	7.78	11.29/10.72	10.90/10.35	11.68/11.09	10.51/ 9.98
YKB39-6-3	7.15	7.50/8.25	5.09	1.20	8.61/ 8.18	9.49	13.76/13.07	13.29/12.62	14.24/13.53	12.81/12.17
YKB39-6-4	8.07	7.74/8.52	5.96	1.18	9.54/ 9.06	11.26	16.32/15.51	15.76/14.97	16.89/16.04	15.20/14.44
YKB42-6-1	5.16	7.06/7.76	4.27	1.24	6.41/ 6.09	6.68	9.68/ 9.20	9.35/ 8.88	10.02/ 9.51	9.01/ 8.56
YKB42-6-2	6.13	7.59/8.35	5.57	1.20	7.38/ 7.01	8.14	11.80/11.21	11.40/10.83	12.21/11.60	10.99/10.44
YKB42-6-3	6.92	7.92/8.71	6.58	1.18	8.18/ 7.77	9.66	14.00/13.30	13.52/12.84	14.48/13.76	13.03/12.38

说明: Q_s 、 $[Q_{cr}]$ 、 Q_d 、 $[Q_u]$ 均包括板自重。
短期挠度允许值 $[a_s]$ 、挠度计算值 a_s
已扣除板自重影响。
板宽 0.5m、0.6m、0.9m、1.2m、
的板自重(不包括板灌缝重)分别为

1.83kN/m²、1.81kN/m²、
1.79kN/m²、1.78kN/m²。
板达到承载力极限状态的检验标志见
总说明(四),荷载检验采用压重块
加载法,加载简图见总说明(三)。

0.6m宽板荷载检验表二

晋98G403

页次

25

板 号	正常使用极限状态检验					承载力极限状态检验				
	短期荷载 检验值 Q_s (kN/m ²)	短期挠度允许值 $[a_s]/1.1[a_s]$ (mm)	挠度计算 值 $1.2a_s$ (mm)	抗裂检 验系数 $[V_{cr}]$	抗裂检验荷载允许值 $[Q_{cr}]/0.95[Q_{cr}]$ (kN/m ²)	承载力检验 荷载设计值 Q_d (kN/m ²)	承载力荷载检验值 $[Q_u]/0.95[Q_u]$ (kN/m ²)			
							检验标志 1	检验标志 2	检验标志 3、5	检验标志 4
YKB21-9-1	13.26	4.96/5.46	0.88	1.35	17.89/17.00	17.42	25.25/23.99	24.38/23.16	26.12/24.82	23.51/22.34
YKB24-9-1	9.98	5.41/5.95	1.11	1.35	13.46/12.79	13.10	18.99/18.04	18.34/17.42	19.65/18.67	17.68/16.80
YKB27-9-1	7.77	5.72/6.30	1.33	1.35	10.49/ 9.97	10.21	14.80/14.06	14.29/13.58	15.31/14.55	13.78/13.09
YKB27-9-2	8.17	5.77/6.34	1.42	1.33	10.89/10.35	11.30	16.39/15.57	15.82/15.03	16.95/16.11	15.26/14.49
YKB27-9-3	10.26	5.91/6.51	1.89	1.27	12.99/12.34	12.39	17.96/17.06	17.34/16.47	18.58/17.65	16.72/15.89
YKB30-9-1	6.23	5.89/6.48	1.53	1.35	8.40/ 7.98	8.18	11.86/11.27	11.45/10.88	12.27/11.66	11.04/10.49
YKB30-9-2	6.86	6.03/6.63	1.75	1.32	9.05/ 8.60	9.92	14.39/13.67	13.89/13.20	14.89/14.14	13.40/12.73
YKB30-9-3	8.64	6.29/6.92	2.37	1.25	10.84/10.29	10.79	15.64/14.86	15.10/14.35	16.18/15.37	14.56/13.83
YKB30-9-4	9.88	6.42/7.06	2.79	1.22	12.09/11.49	13.33	19.33/18.37	18.67/17.73	20.00/19.00	18.00/17.10
YKB33-9-1	5.62	6.10/6.71	1.96	1.32	7.41/ 7.04	8.13	11.79/11.20	11.38/10.81	12.19/11.58	10.97/10.43
YKB33-9-2	7.08	6.52/7.18	2.71	1.25	8.88/ 8.43	8.84	12.81/12.17	12.37/11.75	13.25/12.59	11.93/11.33
YKB33-9-3	8.22	6.84/7.52	3.09	1.25	10.28/ 9.77	10.33	14.98/14.23	14.46/13.74	15.49/14.72	13.94/13.25
YKB33-9-4	10.63	7.11/7.82	4.24	1.19	12.70/12.06	14.30	20.73/19.70	20.02/19.02	21.45/20.38	19.30/18.34

说明: Q_s 、 $[Q_{cr}]$ 、 Q_d 、 $[Q_u]$ 均包括板自重。
短期挠度允许值 $[a_s]$,挠度计算值 a_s
已扣除板自重的影响。
板宽 0.5m、0.6m、0.9m、1.2m、
的板自重(不包括板灌缝重)分别为

1.83kN/m²、1.81kN/m²、
1.79kN/m²、1.78kN/m²。
板达到承载力极限状态的检验标志见
总说明(四),荷载检验采用压重块
加载法,加载简图见总说明(三)。

0.9m宽板荷载检验表一	晋98G403	
	页 次	26

板 号	正常使用极限状态检验					承载力极限状态检验				
	短期荷载 检验值 Q_s (kN/m ²)	短期挠度允许值 $[a_s]/1.1[a_s]$ (mm)	挠度计算 值 $1.2a_s$ (mm)	抗裂检 验系数 $[V_{cr}]$	抗裂检验荷载允许值 $[Q_{cr}]/0.95[Q_{cr}]$ (kN/m ²)	承载力检验 荷载设计值 Q_d (kN/m ²)	承载力荷载检验值 $[Q_u]/0.95[Q_u]$ (kN/m ²)			
							检验标志 1	检验标志 2	检验标志 3、5	检验标志 4
YKB36-9-1	5.98	6.77/7.45	2.88	1.29	7.68/ 7.30	6.83	9.90/ 9.41	9.56/ 9.08	10.25/ 9.73	9.22/ 8.76
YKB36-9-2	6.57	6.97/7.67	3.52	1.26	8.29/ 7.88	7.95	11.53/10.96	11.14/10.58	11.93/11.34	10.74/10.20
YKB36-9-3	7.72	7.25/7.98	4.06	1.22	9.45/ 8.98	10.37	15.03/14.28	14.51/13.79	15.55/14.77	14.00/13.30
YKB36-9-4	9.59	7.55/8.30	5.36	1.18	11.33/10.76	13.32	19.31/18.34	18.64/17.71	19.97/18.98	17.98/17.08
YKB39-9-1	5.31	6.89/7.58	3.36	1.27	6.76/ 6.42	6.29	9.12/ 8.67	8.81/ 8.37	9.44/ 8.96	8.49/ 8.07
YKB39-9-2	6.29	7.33/8.07	4.29	1.23	7.76/ 7.37	8.29	12.02/11.42	11.60/11.02	12.43/11.81	11.19/10.63
YKB39-9-3	7.51	7.70/8.47	5.47	1.19	8.97/ 8.52	10.10	14.64/13.91	14.14/13.43	15.15/14.39	13.63/12.95
YKB39-9-4	8.12	7.84/8.63	6.05	1.18	9.59/ 9.11	11.28	16.35/15.53	15.79/15.00	16.91/16.07	15.22/14.46
YKB42-9-1	5.19	7.23/7.95	4.38	1.24	6.44/ 6.12	6.68	9.69/ 9.21	9.36/ 8.89	10.03/ 9.52	9.02/ 8.57
YKB42-9-2	6.17	7.74/8.51	5.68	1.20	7.42/ 7.05	8.15	11.82/11.23	11.41/10.84	12.23/11.62	11.00/10.45
YKB42-9-3	6.97	8.04/8.85	6.70	1.18	8.23/ 7.82	9.67	14.02/13.32	13.54/12.86	14.51/13.78	13.06/12.40

说明: Q_s 、 $[Q_{cr}]$ 、 Q_d 、 $[Q_u]$ 均包括板自重。
短期挠度允许值 $[a_s]$ 、挠度计算值 a_s
已扣除板自重的影响。
板宽 0.5m、0.6m、0.9m、1.2m、
的板自重(不包括板灌缝重)分别为

1.83kN/m²、1.81kN/m²、
1.79kN/m²、1.78kN/m²。
板达到承载力极限状态的检验标志见
总说明(四),荷载检验采用压重块
加载法,加载简图见总说明(三)。

设计
36774

板号	正常使用极限状态检验					承载力极限状态检验				
	短期荷载 检验值 Q_s (kN/m^2)	短期挠度允许值 $[\alpha_s]/1.1[\alpha_s]$ (mm)	挠度计算 值 $1.2\alpha_s$ (mm)	抗裂检 验系数 $[Y_{cr}]$	抗裂检验荷载允许值 $[Q_{cr}]/0.95[Q_{cr}]$ (kN/m^2)	承载力检验 荷载设计值 Q_d (kN/m^2)	承载力荷载检验值 $[Q_u]/0.95[Q_u]$ (kN/m^2)			
							检验标志 1	检验标志 2	检验标志 3、5	检验标志 4
YKB21-12-1	13.29	4.98/5.48	0.89	1.35	17.93/17.03	17.42	25.26/24.00	24.39/23.17	26.13/24.83	23.52/22.35
YKB24-12-2	10.00	5.43/5.98	1.12	1.35	13.48/12.81	13.10	19.00/18.05	18.35/17.43	19.66/18.67	17.69/16.81
YKB27-12-1	7.79	5.76/6.34	1.34	1.35	10.51/ 9.98	10.21	14.81/14.07	14.3 /13.58	15.32/14.55	13.79/13.10
YKB27-12-2	8.39	5.82/6.40	1.47	1.33	11.12/10.56	11.85	17.18/16.32	16.59/15.76	17.78/16.89	16.00/15.20
YKB27-12-3	10.42	5.95/6.54	1.93	1.26	13.15/12.50	12.66	18.36/17.44	17.73/16.84	18.99/18.04	17.09/16.24
YKB30-12-1	6.24	5.94/6.53	1.54	1.35	8.42/ 8.00	8.18	11.87/11.27	11.46/10.88	12.27/11.66	11.05/10.49
YKB30-12-2	6.95	6.09/6.70	1.79	1.32	9.15/ 8.69	10.15	14.71/13.98	14.2 /13.49	15.22/14.46	13.70/13.01
YKB30-12-3	8.67	6.33/6.96	2.38	1.25	10.86/10.32	10.79	15.65/14.87	15.11/14.35	16.19/15.38	14.57/13.84
YKB30-12-4	9.91	6.45/7.09	2.80	1.22	12.13/11.52	13.34	19.35/18.38	18.68/17.75	20.01/19.01	18.01/17.11
YKB33-12-1	5.70	6.19/6.81	2.01	1.32	7.49/ 7.12	8.31	12.05/11.45	11.63/11.05	12.47/11.84	11.22/10.66
YKB33-12-2	7.10	6.57/7.23	2.74	1.25	8.90/ 8.45	8.84	12.82/12.18	12.38/11.76	13.26/12.60	11.93/11.34
YKB33-12-3	8.33	6.89/7.58	3.15	1.25	10.40/ 9.88	10.51	15.24/14.48	14.72/13.98	15.77/14.98	14.19/13.48
YKB33-12-4	9.88	7.07/7.78	3.90	1.21	11.95/11.35	12.83	18.60/17.67	17.96/17.06	19.24/18.28	17.32/16.45

说明: Q_s 、 $[Q_{cr}]$ 、 Q_d 、 $[Q_u]$ 均包括板自重。
短期挠度允许值 $[\alpha_s]$,挠度计算值 α_s
已扣除板自重的影响。
板宽 0.5m、0.6m、0.9m、1.2m、
的板自重(不包括板灌缝重)分别为

1.83 kN/m^2 、1.81 kN/m^2 、
1.79 kN/m^2 、1.78 kN/m^2 。
板达到承载力极限状态的检验标志见
总说明(四),荷载检验采用压重块
加载法,加载简图见总说明(三)。

1.2m宽板荷载检验表一	晋98G403	
	页次	28

1.2m宽板荷载检验表二

板号	正常使用极限状态检验					承载力极限状态检验				
	短期荷载 检验值 Q_s (kN/m ²)	短期挠度允许值 $[a_s]/1.1[a_s]$ (mm)	挠度计算 值 $1.2a_s$ (mm)	抗裂检 验系数 $[Y_{cr}]$	抗裂检验荷载允许值 $[Q_{cr}]/0.95[Q_{cr}]$ (kN/m ²)	承载力检验 荷载设计值 Q_d (kN/m ²)	承载力荷载检验值 $[Q_u]/0.95[Q_u]$ (kN/m ²)			
							检验标志 1	检验标志 2	检验标志 3、5	检验标志 4
YKB36-12-1	5.84	6.78/7.46	2.80	1.29	7.55/ 7.17	6.53	9.47/ 9.00	9.15/ 8.69	9.80/ 9.31	8.82/ 8.38
YKB36-12-2	6.73	7.06/7.77	3.41	1.26	8.45/ 8.03	8.32	12.07/11.47	11.65/11.07	12.49/11.86	11.24/10.68
YKB36-12-3	7.81	7.31/8.05	4.14	1.22	9.54/ 9.07	10.52	15.25/14.49	14.73/13.99	15.78/14.99	14.20/13.49
YKB36-12-4	9.35	7.55/8.31	5.21	1.19	11.08/10.53	12.81	18.57/17.64	17.93/17.03	19.21/18.25	17.29/16.43
YKB39-12-1	5.33	6.97/7.66	3.40	1.27	6.78/ 6.44	6.29	9.13/ 8.67	8.81/ 8.37	9.44/ 8.97	8.50/ 8.07
YKB39-12-2	6.25	7.38/8.11	4.28	1.23	7.72/ 7.33	8.17	11.84/11.25	11.44/10.86	12.25/11.64	11.03/10.48
YKB39-12-3	7.45	7.73/8.51	5.44	1.20	8.92/ 8.47	9.96	14.44/13.72	13.94/13.24	14.94/14.19	13.44/12.77
YKB39-12-4	8.15	7.89/8.68	6.09	1.18	9.62/ 9.14	11.28	16.36/15.54	15.8 /15.01	16.93/16.08	15.23/14.47
YKB42-12-1	5.21	7.32/8.05	4.44	1.24	6.46/ 6.14	6.69	9.70/ 9.21	9.36/ 8.89	10.03/ 9.53	9.03/ 8.58
YKB42-12-2	6.19	7.81/8.59	5.74	1.20	7.44/ 7.07	8.16	11.83/11.24	11.42/10.85	12.24/11.62	11.01/10.46
YKB42-12-3	6.99	8.11/8.92	6.76	1.18	8.25/ 7.84	9.68	14.03/13.33	13.55/12.87	14.52/13.79	13.07/12.41

说明: Q_s 、 $[Q_{cr}]$ 、 Q_d 、 $[Q_u]$ 均包括板自重。
短期挠度允许值 $[a_s]$,挠度计算值 a_s
已扣除板自重影响。
板宽0.5m、0.6m、0.9m、1.2m、
的板自重(不包括板灌缝重)分别为

1.83kN/m²、1.81kN/m²、
1.79kN/m²、1.78kN/m²。
板达到承载力极限状态的检验标志见
总说明(四),荷载检验采用压重块
加载法,加载简图见总说明(三)。

1.2m宽板荷载检验表二

晋98G403

页次 29

责任编辑 雷其孝
版面设计 雷其孝

根据建设部(88)城设字第 35 号文颁发《关于保护建筑标准设计版权的规定》,本图集版权所有,不得翻印或复制,违者必究。