

吴琨	吴琨
核	审
陈顺远	陈顺远
对	校
贾俊明	贾俊明
设计	设计
贾俊明	贾俊明
图	制

预 应 力 混 凝 土 空 心 板

批准部门： 陕西省住房和城乡建设厅

批准文号： 陕建函【2010】6号

主编单位： 陕西省建筑标准设计办公室

图 集 号： 陕09G09

中国建筑西北设计研究院有限公司

实施日期： 2010年5月1日

主编单位负责人 付涛

主编单位技术负责人 金英

技 术 审 定 人 孙大海

设 计 负 责 人 吴琨

目 录

目录	1
编制说明	2
500x120板选用表	9
600x120板选用表	11
900x120板选用表	13
1200x120板选用表	15
600x180板选用表	17
900x180板选用表	19
1200x180板选用表	21
120厚板配筋立面图	23
500x120 板配筋图	24
600x120 板配筋图	25
900x120 板配筋图	26
1200x120 板配筋图	27
180厚板配筋立面图	28
600x180 板配筋图	29
900x180 板配筋图	30

1200x180 板配筋图	31
500x120板材料表	32
600x120板材料表	34
900x120板材料表	36
1200x120板材料表	38
600x180板材料表	40
900x180板材料表	42
1200x180板材料表	44
500x120板结构检验表	46
600x120板结构检验表	48
900x120板结构检验表	50
1200x120板结构检验表	52
600x180板结构检验表	54
900x180板结构检验表	56
1200x180板结构检验表	58
板端连接构造详图	60
板边连接及板缝构造详图	63

图 名

目 录

图集号

陕09G09

页 次

1

吴琨	吴琨
审核	
陈顺远	陈顺远
校对	
贾俊明	贾俊明
设计	
贾俊明	贾俊明
制图	

编制说明

1 编制依据

- 《建筑结构荷载规范》 GB 50009-2001(2006年版)
《混凝土结构设计规范》 GB 50010-2002
《建筑抗震设计规范》 GB 50011-2010
《砌体结构设计规范》 GB 50003-2001 (2002年局部修订)
《建筑设计防火规范》 GB 50016-2006
《混凝土结构工程施工质量验收规范》 GB50204-2002
《建筑结构制图标准》 GB/T 50105-2001
《预应力混凝土空心板》 GB/T 14040-2007
《预应力混凝土用钢丝》 GB/T 5223-2002
《钢筋焊接及验收规程》 GJ 18-2003

2 适用范围

- 2.0.1 适用于抗震设防烈度不大于8度的地区。
2.0.2 适用于环境类别为一类及二a类的一般工业与民用建筑楼、屋面板。
2.0.3 适用于先张法工艺(包括长线台座和短线钢模外张拉)生产的预应力混凝土空心板。
2.0.4 处于腐蚀环境、板表面温度高于100℃或有生产热源且表面温度经常高于60℃的板,不得采用本图集。
2.0.5 处于二b~五类环境类别及受振动影响需作振动计算的板,在应用本图集时应由选用者按有关规定和标准另行处理。
2.0.6 板面构造钢筋保护层厚度为10mm。板底预应力钢筋保护层厚度为20mm,其耐火极限为0.7h,如板底抹灰厚度10mm,耐火极

限则为0.85h,若设计要求提高耐火极限,应由设计人员依据有关规范及规定进行专门防火设计。

3 采用材料

- 3.0.1 混凝土强度等级:板标志长度 $\leq 3.6\text{m}$ 时采用C30,标志长度 $\geq 3.9\text{m}$ 时采用C40。
3.0.2 120mm厚预应力混凝土空心板主筋采用消除应力低松弛螺旋肋钢丝5.00-1570-WLR-H-GB/T 5223-2002;180mm厚板则采用7.00-1570-WLR-H-GB/T 5223-2002;其力学性能和工艺性能应逐盘检验并符合表1要求。

表1 力学性能和工艺性能

钢丝直径 (mm)	抗拉强度标准值 f_{pk} (N/mm ²)	抗拉强度设计值 f_{py} (N/mm ²)	最大力下总伸长率 ($L_0=200\text{mm}$) 不小于 (%)	反复弯曲180°次数 不小于
5	1570	1110	3.5	4(弯曲半径15mm)
7	1570	1110	3.5	4(弯曲半径20mm)
1000h后 应力松弛率 不大于 (%)	初始应力相当于公称抗拉强度的60%			1.0
	初始应力相当于公称抗拉强度的70%			2.0
	初始应力相当于公称抗拉强度的80%			4.5

- 3.0.3 本图集板构造钢筋采用乙级 $\Phi 4$ 冷拔低碳钢丝点焊网片,也可采用 $\Phi 6$ (HPB235)或 $\Phi 6$ (HRB335)级热轧钢筋焊接或绑扎网片替换;吊钩采用未经冷加工的HPB235级热轧钢筋制作;钢板采用Q235钢。

图名

编制说明

图集号

陕09G09

页次

2

吴	吴
核	审
陈	陈
对	校
贾	贾
计	设
贾	贾
图	制

4. 板的几何尺寸及标记方法

4.0.1 本图集中标注尺寸单位除注明外均为 mm。

4.0.2 板厚 $h=120\text{mm}$ 时, 孔径为 76mm; 标志宽度 $b=500、600、900、1200\text{mm}$, 板底实际宽度为 $(b-10)\text{mm}$; 标志长度 $l=2400、2700、3000、3300、3600、3900、4200\text{mm}$ 。

4.0.3 板厚 $h=180\text{mm}$ 时, 孔径为 133mm; 标志宽度 $b=600、900、1200\text{mm}$, 板底实际宽度为 $(b-10)\text{mm}$; 标志长度 $l=4500、4800、5100、5400、5700、6000\text{mm}$ 。

4.0.4 板实际长度 l_s : 本图集按板底圈梁及板缝加筋拉结方案考虑, 板实际长度为: 边跨板 $l_s=l-20\text{mm}$, 中间跨板 $l_s=l-40\text{mm}$ 。
当采用板平圈梁方案时, 板实际长度 $l_s=l-140\text{mm}$, 板端预留胡子筋长度 130mm, 须由设计者注明板加工要求。

4.0.5 板的标记

YKBxxxx-xxa	
预应力混凝土空心板代号	预应力主筋根数
板标志长度 (以 100mm 计)	板标志宽度 (以 100mm 计)

示例 1: YKB3606-8 表示板的标志长度 $l=3600\text{mm}$ 、标志宽度 $b=600\text{mm}$ 、板厚 $h=120\text{mm}$ 、预应力主筋为 8 根、用于中间跨板。

示例 2: YKB6012-10a 表示板的标志长度 $l=6000\text{mm}$ 、标志宽度 $b=1200\text{mm}$ 、板厚 $h=180\text{mm}$ 、预应力主筋 10 根、

用于边跨板。

5 设计与计算

5.1 计算准则

5.1.1 板的安全等级为二级, 设计使用年限为 50 年, 取结构构件的重要性系数 $\gamma_0=1.0$, 板的裂缝控制等级为二级, 板的挠度按荷载效应标准组合作用下并考虑荷载长期作用影响的刚度进行计算, 挠度限值取 $l_0/200$, l_0 为板的计算跨度, 单位为 mm。

5.1.2 板按承受均布荷载的简支板计算, 计算跨度 $l_0=(l-240+h)\text{mm}$, 其中 l —— 板的标志长度;
 h —— 板厚。

5.2 板重量: 板净重按检验宽度 $b_f=(b-20)\text{mm}$ 计算, 板含灌缝重按 120mm 厚板下缝宽 40mm、180mm 厚板下缝宽 50mm 计算, 详见表 2。

表 2 板净重、板含灌缝重

板厚 (mm)	板宽 (mm)	板净重 G_n (kN/m ²)	板含灌缝重 G_k (kN/m ²)
120	500	1.99	2.14
	600	1.97	2.10
	900	1.93	2.02
	1200	1.92	1.99
180	600	2.62	2.87
	900	2.47	2.65
	1200	2.40	2.54

图 名	编 制 说 明	图集号	陕 09G09
		页 次	3

5.3 预应力钢丝的张拉

预应力钢丝的张拉控制应力及单根钢丝张拉控制力见表3。

表 3 张拉控制应力及单根钢丝张拉控制力

预应力钢丝规格	直径 5 mm		直径 7 mm
板轴跨	≤2.7m	3.0~4.2m	4.5~6.0mm
张拉控制应力系数	0.55	0.70	0.70
张拉控制应力 (N/mm ²)	863.5	1099	1099
单根钢丝张拉控制力 (kN)	16.95	21.57	42.27

5.4 预应力损失值

5.4.1 长线法台座生产, 张拉台座长度取80m, 张拉端锚具变形和钢丝内缩值取8mm, 其预应力损失值按20N/mm²计算, 不考虑加热养护。

5.4.2 短线法钢模生产, 张拉端锚具变形和钢丝内缩引起的预应力损失值不应超过70N/mm²。

5.4.3 长线法和短线法生产时, 由钢丝应力松弛及混凝土收缩和徐变引起的预应力损失值按《混凝土结构设计规范》GB50010-2002有关规定计算。

5.5 板的计算方法:

根据板的配筋率及实际配筋量, 计算出板在基本组合、标准组合、准永久组合下的允许荷载设计值 $[Q_d]$ 、 $[Q_k]$ 、 $[Q_q]$ 及允许弯矩设计值 $[M_d]$ 、 $[M_k]$ 、 $[M_q]$ 和允许剪力值 $[V]$, 其中 $[Q_d]$ 、 $[Q_k]$ 、 $[Q_q]$ 是推导楼层板在既定永久荷载标准值下允许可变荷载标准值及屋面板在既定可变荷载标准值下允许永久荷载标准值的基本依据。

各符号含义如下:

- $[Q_d]$ ——基本组合下允许荷载设计值(包括板自重及灌缝重);
- $[Q_k]$ ——标准组合下允许荷载设计值(包括板自重及灌缝重);
- $[Q_q]$ ——准永久组合下允许荷载设计值(包括板自重及灌缝重);
- $[M_d]$ ——按荷载效应基本组合计算的允许弯矩设计值;
- $[M_k]$ ——按荷载效应标准组合计算的允许弯矩设计值;
- $[M_q]$ ——按荷载效应准永久组合计算的允许弯矩设计值;
- $[V]$ ——按荷载效应基本组合计算的允许剪力值。

5.6 在放张、堆放、吊装等阶段, 空心板按预拉区不允许出现裂缝的构件或预压时全截面受压的构件考虑, 其截面边缘的混凝土法向应力应满足《混凝土结构设计规范》GB50010-2002第6.1.11条的规定。

5.7 板的最小配筋率按《混凝土结构设计规范》GB50010-2002第9.5.1、9.5.3条规定, 对于不满足这两条要求的板, 其允许承载力参照《冷轧带肋钢筋混凝土结构技术规程》除以1.4取值。

图 名

编 制 说 明

图集号

陕09G09

页 次

4

吴琨	吴琨
审核	
陈顺远	陈顺远
校对	
贾俊明	贾俊明
设计	
贾俊明	贾俊明
制图	

6 选用方法

6.0.1 当板长非标时, 应按与其相邻的较大跨度板型选用, 并按此板型生产和检验。

6.0.2 边跨板及中间跨板均按照选用表选用, 当为抗震设计的边跨板时, 选用的YKBxxxx-xx加脚码“a”, 记作YKBxxxx-xxa。

6.0.3 为便于设计人快捷选用, 本图集按四种情况, 对一般民用建筑无集中荷载作用时无垫层和有垫层楼层板的允许可变荷载标准值、不上人和上人屋面板的允许永久荷载标准值进行了计算:

- 1 无垫层楼层板: 板面面层厚度按50mm, 板底粉刷层厚度按10mm, 其永久荷载标准值为 1.2kN/m^2 , 取可变荷载准永久值系数 $\psi_f=0.5$, 组合值系数 $\psi_c=0.7$, 则允许可变荷载标准值见选用表。
- 2 有垫层楼层板: 板面垫层厚度50mm, 面层做法30mm, 板底粉刷10mm, 其永久荷载标准值为 2.1kN/m^2 , 取可变荷载准永久值系数 $\psi_f=0.5$, 组合值系数 $\psi_c=0.7$, 则允许可变荷载标准值见选用表。
- 3 不上人屋面板: 可变荷载标准值取 0.5kN/m^2 , 取可变荷载准永久值系数 $\psi_f=0$, 组合值系数 $\psi_c=0.7$, 则允许永久荷载标准值见选用表。
- 4 上人屋面板: 可变荷载标准值取 2.0kN/m^2 , 取可变荷载准永久值系数 $\psi_f=0.4$, 组合值系数 $\psi_c=0.7$, 则允许永久荷载标准值见选用表。

6.0.4 不属于6.0.3条所述四种情况的楼、屋面板, 当板受均布荷载时, 须同时满足下列三式方可选定板型号。

$$\begin{aligned} (1) \quad & \left. \begin{aligned} \gamma_c G_k + \gamma_q Q_k \\ \gamma_c G_k + \gamma_q \psi_c Q_k \end{aligned} \right\} \text{Max} \leq [Q_d] \\ (2) \quad & G_k + Q_k \leq [Q_k] \quad (3) \quad G_k + \psi_q Q_k \leq [Q_q] \end{aligned}$$

式中:

G_k ——永久荷载标准值(包括板自重及灌缝重);

Q_k ——可变荷载标准值;

γ_c ——永久荷载的分项系数。当其效应对结构不利时, 对由可变荷载效应控制的组合应取1.2, 对由永久荷载效应控制的组合应取1.35; 当其效应对结构有利时, 按《建筑结构荷载规范》的规定取值。

γ_q ——可变荷载 Q_k 的分项系数, 一般情况下 γ_q 取1.4, 对可变荷载标准值大于 4kN/m^2 工业房屋楼面结构, γ_q 取1.3。

ψ_c ——可变荷载 Q_k 的组合值系数, 按《建筑结构荷载规范》取值。

ψ_q ——可变荷载 Q_k 的准永久值系数, 按《建筑结构荷载规范》取值。

6.0.5 当板承受非均布荷载或多种荷载共同作用时, 须同时满足以下四式方可选定板型号(以下各值均包括板自重及灌缝重的作用)。

$$\begin{aligned} (1) \quad & M_u \leq [M_u] \quad (2) \quad M_k \leq [M_k] \\ (3) \quad & M_q \leq [M_q] \quad (4) \quad V \leq [V] \end{aligned}$$

式中: M_u ——按荷载效应基本组合计算的弯矩设计值;

M_k ——按荷载效应标准组合计算的弯矩值;

M_q ——按荷载效应准永久组合计算的弯矩值;

V ——按荷载效应基本组合计算的剪力设计值;

图名	编制说明	图集号	陕09G09
		页次	5

吴琨	吴琨
审核	
陈顺远	陈顺远
校对	
贾俊明	贾俊明
设计	
贾俊明	贾俊明
制图	

6.0.6 选用示例

例1：某住宅中间跨楼板标志长度4.2m，垫层及底粉2.1kN/m²，使用荷载2.0kN/m²， $\psi_q=0.4$ ， $\psi_c=0.7$ ，试选用600mm宽板。

符合第6.0.3条情况2，由12页直接选用YKB4206-6，允许可变荷载标准值=2.5kN/m²>2.0kN/m²，满足要求。

例2：某房屋边跨屋面板标志长度6.0m，上人屋面均布可变荷载标准值为2.0kN/m²，屋面均布永久荷载标准值为4.2kN/m²，（不含板自重、灌缝重及板底粉刷）， $\psi_q=0.4$ ， $\psi_c=0.7$ ，试选用1200mm宽板。

选用如下：符合第6.0.3条情况4，由22页选用YKB6012-12a，允许永久荷载标准值=4.26kN/m²>4.2kN/m²。

例3：某工业房屋楼板标志长度3.9m，50mm厚整浇层1.25kN/m²，楼面面层与板底粉刷层1.20kN/m²，楼面均布可变荷载标准值5.0kN/m²，准永久值系数 $\psi_q=0.5$ ，组合值系数 $\psi_c=0.7$ ，试选用900mm宽板。

选用如下：不符合第6.0.3条情况，符合第6.0.4条情况，先计算各项荷载值，查表2，板自重及灌缝重为2.02kN/m²，

$$\begin{aligned} \text{Max} \begin{cases} \gamma_G G_k + \gamma_Q Q_k &= 1.2 \times (2.02 + 1.25 + 1.20) + 1.3 \times 5.0 = 11.86 \\ \gamma_G G_k + \gamma_Q \psi_c Q_k &= 1.35 \times (2.02 + 1.25 + 1.20) + 1.3 \times 0.7 \times 5.0 = 10.58 \end{cases} \\ &= 11.86 \text{ kN/m}^2 \end{aligned}$$

$$G_k + Q_k = (2.02 + 1.25 + 1.2) + 5.0 = 9.47 \text{ kN/m}^2$$

$$G_k + \psi_q Q_k = (2.02 + 1.25 + 1.2) + 0.5 \times 5.0 = 6.97 \text{ kN/m}^2$$

查第14页900×120板选用表，选用YKB3909-10：

$$[Q_k] = 11.93 \text{ kN/m}^2 > 11.86 \text{ kN/m}^2$$

$$[Q_k] = 10.01 \text{ kN/m}^2 > 9.47 \text{ kN/m}^2$$

$$[Q_q] = 7.21 \text{ kN/m}^2 > 6.97 \text{ kN/m}^2$$

例4：某宿舍楼，边跨板标志长度5.1m，楼面面层与板底粉刷层共1.2kN/m²，均布可变荷载标准值2.0kN/m²，准永久值系数 $\psi_q=0.4$ ，组合系数 $\psi_c=0.7$ ，跨中有一集中永久荷载8.0kN，试选用600mm宽板。

选用如下：不符合第6.0.3、6.0.4条情况，符合第6.0.5条情况，查表2，板自重及灌缝重标准值2.87kN/m²，计算各项弯矩、剪力值：

$$\begin{aligned} M_u &= \text{Max} \begin{cases} = \frac{[1.2 \times (1.2 + 2.87) + 1.4 \times 2.0] \times 0.6 \times 5.04^2}{8} + \frac{1.2 \times 8.0 \times 5.04}{4} \\ = \frac{[1.35 \times (1.2 + 2.87) + 1.4 \times 0.7 \times 2.0] \times 0.6 \times 5.04^2}{8} + \frac{1.35 \times 8.0 \times 5.04}{4} \end{cases} \end{aligned}$$

$$= \text{Max} \begin{cases} 26.73 \\ 27.81 \end{cases} = 27.81 \text{ kN-m}$$

$$M_k = \frac{(1.2 + 2.87 + 2.0) \times 0.6 \times 5.04^2}{8} + \frac{8.0 \times 5.04}{4} = 21.64 \text{ kN-m}$$

$$M_q = \frac{(1.2 + 2.87 + 0.4 \times 2.0) \times 0.6 \times 5.04^2}{8} + \frac{8.0 \times 5.04}{4} = 19.36 \text{ kN-m}$$

$$V = \frac{[1.2 \times (1.2 + 2.87) + 1.4 \times 2.0] \times 0.6 \times 5.04 + 1.2 \times 8.0}{2} = 17.90 \text{ kN}$$

查第17页600×180板选用表，选用YKB5106-5：

$$[M_u] = 31.33 \text{ kN-m} > M_u = 27.81 \text{ kN-m}$$

$$[M_k] = 25.91 \text{ kN-m} > M_k = 21.64 \text{ kN-m}$$

$$[M_q] = 19.43 \text{ kN-m} > M_q = 19.36 \text{ kN-m}$$

$$[V] = 28.29 \text{ kN} > V = 17.90 \text{ kN}$$

该板为边跨板，故记作YKB5106-5a。

图名

编制说明

图集号

陕09G09

页次

6

吴昊	吴昊
核	审
陈顺远	陈顺远
对	校
贾俊明	贾俊明
设计	设计
贾俊明	贾俊明
制	图

7 生产及安装注意事项

7.0.1 应按《混凝土结构工程施工质量验收规范》GB 50204-2002

第6.1.2条的规定对张拉设备进行标定,张拉设备要定期进行检测。

7.0.2 放张预应力钢筋时,板的混凝土立方体抗压强度不应低于设计混凝土强度等级值的75%,标注*号的板达到100%设计强度时方可放张,放张时应采取缓慢放张的措施,且由两边同时向中间对称放张。

7.0.3 混凝土中最大氯离子含量不大于0.06%(指其占水泥含量的百分比)。

7.0.4 板端吊钩设置大样见第28页,当板需与支座焊接锚固时,应在板底四角板肋内预埋铁件,预埋铁件详见图1:

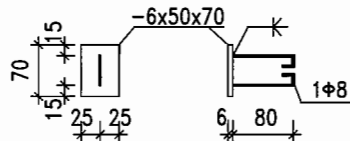


图 1 板底预埋铁件

7.0.5 板在运输和堆放时,不得倒置,每垛不得超过10层及2.5m高,并在距板端200~300mm处放置垫块,垫块应上下对齐,垫平整实。

7.0.6 板安装前,应按本图集有关规定安装板孔洞两端堵头。

7.0.7 板吊装及安装时,混凝土强度等级应达到设计强度等级的100%。

7.0.8 板端与砖墙、圈梁或独立梁的连接构造由设计者按相关图集选用。

7.0.9 板间拼缝下部宽度不宜小于40mm(120mm厚板)或50mm(180mm厚板),拼缝构造由设计者按本图集附图选用或设计。灌缝前应将拼缝内杂物清理干净,用清水充分湿润,采用强度等级不低于C20的微膨胀细石混凝土浇筑密实,并注意洒水养护。当板面反拱不一时,可按图2在跨中采用螺栓、夹板、套管装置调平定位,并在灌缝混凝土达到设计强度后将该装置予以拆除。

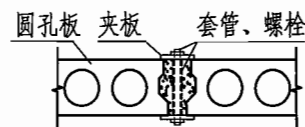


图 2 板调平定位装置

7.0.10 板面允许施工均布荷载不应大于 2.0kN/m^2 ,超过此荷载时,施工方应采取相应安全措施;施工中应防止板受到冲击荷载作用。

7.0.11 板上开小孔的位置应选在空心部位,对于120mm和180mm厚板,空心部位中心开孔宽度分别不应大于50mm和100mm,且严禁伤及预应力主筋。若开孔大于以上尺寸,则由设计人在板间设计现浇板带。

7.0.12 板制作与施工的其他事项应按有关规范规程及图集的相关规定进行。

8 质量检验

8.1 板结构性能检验内容及方法按《混凝土结构工程施工质量验收规范》GB50204-2002规定进行,当受检验板结构性能均满足时评定该批板为合格。

8.2 根据板结构性能检验表,采用荷重块均布加载形式进行检验,加荷简图如图3所示, YKBxxxx-xxa结构性能检验表同YKBxxxx-xx。

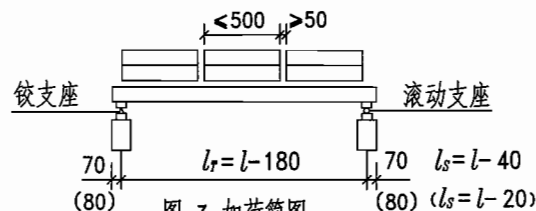


图 3 加荷简图

l ——板标志长度; l_r ——板检验跨度; l_s ——板实际长度。

图 名	编 制 说 明	图集号	陕09G09
		页 次	7

8.3 构件结构性能检验应在混凝土强度达到设计强度等级时
(28天)进行。

8.4 构件结构性能检验要求

8.4.1 构件挠度检验(均扣除板自重的影响)

$\alpha_s^o \leq [\alpha_s]$, 其中 $[\alpha_s]=1.2\alpha_s^o$
式中: α_s^o ——在标准荷载检验值下的构件挠度实测值。
 $[\alpha_s]$ —— 构件短期挠度允许值, 见结构性能检验表。
 α_s^o —— 在标准荷载检验值下按实配钢筋确定的构件挠度计算值。

8.4.2 构件抗裂检验(均包括板自重)

$\gamma_{cr}^o \geq [\gamma_{cr}]$
即 $Q_{cr}^o \geq [Q_{cr}]$,其中 $[Q_{cr}]=[\gamma_{cr}]Q_k$
式中: γ_{cr}^o ——构件的抗裂检验系数实测值, 即试件的开裂荷载
实测值与标准荷载检验值的比值;
 $[\gamma_{cr}]$ ——构件的抗裂检验系数允许值, 见结构性能检验表;
 Q_{cr}^o —— 抗裂检验荷载实测值;
 $[Q_{cr}]$ —— 抗裂检验荷载允许值;
 Q_k —— 检验荷载标准组合值。

8.4.3 构件承载力检验 (均包括板自重)

$\gamma_u^o \geq \gamma [\gamma_u]$ ($\gamma=1.0$)
即 $Q_u^o \geq [Q_u]$,其中 $[Q_u]=[\gamma_u]Q_d$
式中: γ_u^o ——构件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检验荷载设计值的比值;
 $[\gamma_u]$ ——构件承载力检验系数允许值, 见表 4。
 Q_u^o ——承载力检验荷载实测值;
 $[Q_u]$ ——承载力检验荷载允许值;
 Q_d ——承载力检验荷载设计值。

表 4 承载力检验系数允许值 $[\gamma_u]$

受力情况	达到承载能力极限状态的检验标志	$[\gamma_u]$
受 弯	① 受拉主筋处最大裂缝宽度达到1.5mm 或挠度达到跨度 1/50	1.35
	② 受压区混凝土破坏	1.45
	③ 受拉主筋拉断	1.55
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	1.40
	⑤ 沿斜截面混凝土斜压破坏, 受拉主筋在 端部滑脱或其他锚固破坏	1.55

制	图	设计	校	审	核	现
贾俊明	贾俊明	贾俊明	陈顺远	陈顺远	吴昊	吴昊

500×120 板选用表

板型号	混凝土 强度 等级	允许荷载设计值 (kN/m ²)			允许弯矩设计值 (kN·m)			允许剪力 (kN)	无垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=1.2$	有垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=2.1$	不上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=0.5$	上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=2.0$
		$[Q_x]$	$[Q_y]$	$[Q_z]$	$[M_x]$	$[M_y]$	$[M_z]$	$[V]$	允许可变荷载标准值		允许永久荷载标准值	
YKB2405-4	C30	23.04	17.07	10.84	7.93	5.88	3.73	14.25	13.5	12.5	8.70	7.90
YKB2705-4	C30	17.99	13.33	8.46	7.93	5.88	3.73	14.25	10.0	8.0	6.32	5.52
YKB2705-5	C30	20.84	15.30	10.42	9.74	6.75	4.59	14.25	12.0	11.0	8.28	7.48
YKB3005-5	C30	17.73	14.53	10.60	9.74	7.98	5.83	14.25	9.5	9.0	8.46	7.66
YKB3305-5	C30	14.54	11.92	8.70	9.74	7.98	5.83	14.25	7.5	6.5	6.56	5.76
YKB3305-6	C30	16.91	13.51	10.28	11.48	9.05	6.88	14.25	9.0	8.0	8.14	7.34
YKB3305-7	C30	16.91	15.05	11.80	13.14	10.08	7.91	14.25	9.0	8.0	9.66	8.86
YKB3605-5	C30	12.14	9.95	7.26	9.74	7.98	5.83	14.25	5.5	5.0	5.12	4.32
YKB3605-6	C30	14.31	11.28	8.58	11.48	9.05	6.88	14.25	7.0	6.5	6.44	5.64
YKB3605-7	C30	15.45	12.57	9.86	13.14	10.08	7.91	14.25	8.0	7.0	7.72	6.92

- 注：1. 符号说明及选用方法见总说明。
2. $[Q_x]$ 、 $[Q_y]$ 、 $[Q_z]$ 、 $[M_x]$ 、 $[M_y]$ 、 $[M_z]$ 、 $[V]$ 均包括板自重及灌缝重，不上人及上人屋面的允许永久荷载标准值不包含板自重及灌缝重；
3. 板自重及灌缝重为2.14kN/m²（板缝按下宽40mm考虑）。

图 名	500×120 板选用表	图集号	陕09G09
		页 次	9

吴瑶	吴瑶
审核	
陈顺远	陈顺远
校对	
贾俊明	贾俊明
设计	
贾俊明	贾俊明
制图	

500×120 板选用表

板型号	混凝土 强度 等级	允许荷载设计值 (kN/m ²)			允许弯矩设计值 (kN·m)			允许剪力 (kN)	无垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=1.2$	有垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=2.1$	不上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=0.5$	上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=2.0$
		$[Q_d]$	$[Q_x]$	$[Q_y]$	$[M_u]$	$[M_x]$	$[M_y]$	$[V]$	允许可变荷载标准值		允许永久荷载标准值	
YKB3605-8	C30	15.45	13.81	11.09	14.74	11.08	8.90	14.25	8.0	7.0	8.94	7.85
YKB3905-5	C40	10.53	8.98	6.28	9.96	8.50	5.95	17.04	4.5	3.5	4.14	3.34
YKB3905-6	C40	12.46	10.16	7.45	11.80	9.62	7.05	17.04	6.0	5.0	5.31	4.51
YKB3905-7	C40	14.35	11.31	8.59	13.58	10.71	8.13	17.04	7.0	6.5	6.45	5.65
YKB3905-8	C40	16.17	12.44	9.71	15.31	11.78	9.19	17.04	8.5	7.5	7.57	6.77
YKB4205-5	C40	9.04	7.71	5.39	9.96	8.50	5.95	17.04	3.5	2.0	3.25	2.45
YKB4205-6	C40	10.70	8.72	6.39	11.80	9.62	7.05	17.04	4.5	4.0	4.25	3.45
YKB4205-7	C40	12.31	9.71	7.37	13.58	10.71	8.13	17.04	5.5	5.0	5.23	4.43
YKB4205-8	C40	13.88	10.68	8.33	15.31	11.78	9.19	17.04	7.0	6.0	6.19	5.39

注：1. 符号说明及选用方法见总说明。

- $[Q_d]$ 、 $[Q_x]$ 、 $[Q_y]$ 、 $[M_u]$ 、 $[M_x]$ 、 $[M_y]$ 、 $[V]$ 均包括板自重及灌缝重，不上人及上人屋面的允许永久荷载标准值不包含板自重及灌缝重；
- 板自重及灌缝重为2.14kN/m²（板缝按下宽40mm考虑）。

图 名	500×120 板选用表	图集号	陕09G09
		页 次	10

制	图	贾俊明	贾俊明	设计	贾俊明	校	陈顺远	审核	吴琨
---	---	-----	-----	----	-----	---	-----	----	----

600×120 板选用表

板型号	混凝土 强度 等级	允许荷载设计值 (kN/m ²)			允许弯矩设计值 (kN·m)			允许剪力 (kN)	无垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=1.2$	有垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=2.1$	不上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=0.5$	上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=2.0$
		$[Q_u]$	$[Q_K]$	$[Q_T]$	$[M_u]$	$[M_K]$	$[M_T]$		允许可变荷载标准值		允许永久荷载标准值	
YK2406-4	C30	14.73	11.71	7.21	5.74	4.55	2.71	11.85	7.5	6.0	5.11	4.31
YK2406-5	C30	23.10	17.74	11.43	9.90	7.26	4.68	16.59	13.5	12.0	9.33	8.53
YK2706-4	C30	11.67	9.28	5.76	5.74	4.55	2.71	11.85	4.5	3.0	3.66	2.86
YK2706-5	C30	18.88	13.85	8.92	9.90	7.26	4.68	16.59	10.5	9.0	6.82	6.02
YK2706-6	C30	20.42	15.51	10.57	11.70	8.13	5.54	16.59	11.5	11.0	8.47	7.67
YK3006-6	C30	17.91	14.73	10.76	11.70	9.62	7.03	16.59	10.0	9.0	8.66	7.86
YK3306-6	C30	14.69	12.08	8.82	11.70	9.62	7.03	16.59	7.5	6.5	6.72	5.92
YK3306-7	C30	16.56	13.43	10.16	13.45	10.69	8.09	16.59	9.0	8.0	8.06	7.26
YK3306-8	C30	16.56	14.74	11.46	15.14	11.74	9.13	16.59	9.0	8.0	9.36	8.56
YK3606-6	C30	12.27	10.09	7.37	11.70	9.62	7.03	16.59	5.5	5.0	5.27	4.47
YK3606-7	C30	14.10	11.21	8.49	13.45	10.69	8.09	16.59	7.0	6.5	6.39	5.59

注：1. 符号说明及选用方法见总说明。

2. $[Q_u]$ 、 $[Q_K]$ 、 $[Q_T]$ 、 $[M_u]$ 、 $[M_K]$ 、 $[M_T]$ 、 $[V]$ 均包括板自重及灌缝重，不上人及上人屋面的允许永久荷载标准值不包含板自重及灌缝重；

3. 板自重及灌缝重为2.10kN/m²（板缝按下宽40mm考虑）。

图 名	600×120 板选用表	图集号	陕09G09
		页 次	11

制	图
贾俊明	贾俊明
设计	贾俊明
校	贾俊明
陈顺远	陈顺远
审核	陈顺远
吴瑞	吴瑞

600×120 板选用表

板型号	混凝土 强度 等级	允许荷载设计值 (kN/m ²)			允许弯矩设计值 (kN·m)			允许剪力 (kN)	无垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=1.2$	有垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=2.1$	不上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=0.5$	上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=2.0$
		$[Q_d]$	$[Q_x]$	$[Q_y]$	$[M_u]$	$[M_x]$	$[M_y]$	$[V]$	允许可变荷载标准值		允许永久荷载标准值	
YK3606-8	C30	15.14	12.31	9.57	15.14	11.74	9.13	16.59	8.0	7.0	7.47	6.67
YK3606-10	C30	15.14	14.42	11.66	18.34	13.75	11.12	16.59	8.0	7.0	8.75	7.66
YK3906-6	C40	10.63	9.11	6.37	11.96	10.25	7.17	19.84	4.5	4.0	4.27	3.47
YK3906-7	C40	12.27	10.11	7.36	13.81	11.37	8.28	19.84	5.5	5.0	5.26	4.46
YK3906-8	C40	13.87	11.09	8.33	15.60	12.47	9.38	19.84	7.0	6.0	6.23	5.43
YK3906-10	C40	16.66	12.99	10.22	19.07	14.62	11.50	19.84	9.0	8.0	8.12	7.32
YK4206-6	C40	9.13	7.82	5.47	11.96	10.25	7.17	19.84	3.5	2.5	3.37	2.57
YK4206-7	C40	10.53	8.67	6.32	13.81	11.37	8.28	19.84	4.5	3.5	4.22	3.42
YK4206-8	C40	11.90	9.52	7.15	15.60	12.47	9.38	19.84	5.5	4.5	5.05	4.25
YK4206-10	C40	14.55	11.15	8.77	19.07	14.62	11.50	19.84	7.5	6.5	6.67	5.87

注：1. 符号说明及选用方法见总说明。

2. $[Q_d]$ 、 $[Q_x]$ 、 $[Q_y]$ 、 $[M_u]$ 、 $[M_x]$ 、 $[M_y]$ 、 $[V]$ 均包括板自重及灌缝重，
不上人及上人屋面的允许永久荷载标准值不包含板自重及灌缝重；

3. 板自重及灌缝重为2.10kN/m²（板缝按下宽40mm考虑）。

图 名	600×120 板选用表	图集号	陕09G09
		页 次	12

吴琨	吴琨
审核	
陈顺远	陈顺远
校对	
贾俊明	贾俊明
设计	
贾俊明	贾俊明
制图	

900×120 板选用表

板型号	混凝土 强度 等级	允许荷载设计值 (kN/m ²)			允许弯矩设计值 (kN·m)			允许剪力 (kN)	无垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=1.2$	有垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=2.1$	不上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=0.5$	上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=2.0$
		$[Q_a]$	$[Q_k]$	$[Q_q]$	$[M_u]$	$[M_k]$	$[M_q]$	$[V]$	允许可变荷载标准值		允许永久荷载标准值	
YKB2409-6	C30	14.95	11.94	7.36	8.61	6.86	4.10	16.87	7.5	6.5	5.34	4.54
-7	C30	22.27	17.41	10.98	13.94	10.52	6.63	23.62	13.0	12.0	8.96	8.16
-8	C30	22.27	18.88	12.43	15.78	11.41	7.51	23.62	13.0	12.0	10.41	9.61
YKB2709-6	C30	11.82	9.45	5.87	8.61	6.86	4.10	16.87	5.0	3.5	3.85	3.05
-7	C30	18.01	13.59	8.57	13.94	10.52	6.63	23.62	10.0	8.5	6.55	5.75
-8	C30	19.68	14.75	9.71	15.78	11.41	7.51	23.62	11.0	10.5	7.69	6.89
YKB3009-9	C30	17.63	15.08	11.03	17.58	14.54	10.63	23.62	9.5	9.0	9.01	8.21
YKB3309-9	C30	14.95	12.37	9.04	17.58	14.54	10.63	23.62	7.5	7.0	7.02	6.22
-10	C30	15.97	13.29	9.96	19.34	15.62	11.71	23.62	8.5	7.5	7.94	7.14
YKB3609-9	C30	12.48	10.33	7.55	17.58	14.54	10.63	23.62	6.0	5.0	5.53	4.73
-10	C30	13.73	11.10	8.32	19.34	15.62	11.71	23.62	7.0	6.0	6.30	5.50

注：1. 符号说明及选用方法见总说明。

2. $[Q_a]$ 、 $[Q_k]$ 、 $[Q_q]$ 、 $[M_u]$ 、 $[M_k]$ 、 $[M_q]$ 、 $[V]$ 均包括板自重及灌缝重，
不上人及上人屋面的允许永久荷载标准值不包含板自重及灌缝重；

3. 板自重及灌缝重为2.02kN/m²（板缝按下宽40mm考虑）。

图 名	900×120 板选用表	图集号	陕09G09
		页 次	13

吴琨	吴琨
核	审
陈顺远	陈顺远
校	对
贾俊明	贾俊明
设计	设计
贾俊明	贾俊明
制图	制图

900×120 板选用表

板型号	混凝土 强度 等级	允许荷载设计值 (kN/m^2)			允许弯矩设计值 ($\text{kN}\cdot\text{m}$)			允许剪力 (kN)	无垫层楼面 (kN/m^2) $q_{\text{静}}=1.2$	有垫层楼面 (kN/m^2) $q_{\text{静}}=2.1$	不上人屋面 (kN/m^2) $q_{\text{活}}=0.5$	上人屋面 (kN/m^2) $q_{\text{活}}=2.0$
		$[Q_d]$	$[Q_x]$	$[Q_y]$	$[M_u]$	$[M_x]$	$[M_y]$	$[V]$	允许可变荷载标准值		允许永久荷载标准值	
YKB3609-12	C30	14.59	12.60	9.81	22.75	17.74	13.81	23.62	7.5	6.5	7.79	6.99
YKB3909-9	C40	10.81	9.32	6.53	17.97	15.48	10.85	28.24	5.0	4.0	4.51	3.71
YKB3909-10	C40	11.93	10.01	7.21	19.82	16.62	11.98	28.24	5.5	5.0	5.19	4.39
YKB3909-12	C40	14.11	11.35	8.54	23.44	18.85	14.19	28.24	7.0	6.5	6.52	5.72
YKB3909-14	C40	16.06	12.66	9.84	26.95	21.02	16.34	28.24	8.5	7.5	7.82	7.02
YKB4209-9	C40	9.28	8.00	5.61	17.97	15.48	10.85	28.24	3.5	3.0	3.59	2.79
YKB4209-10	C40	10.24	8.59	6.19	19.82	16.62	11.98	28.24	4.5	3.5	4.17	3.37
YKB4209-12	C40	12.11	9.74	7.33	23.44	18.85	14.19	28.24	5.5	5.0	5.31	4.51
YKB4209-14	C40	13.92	10.86	8.44	26.95	21.02	16.34	28.24	7.0	6.0	6.42	5.62
YKB4209-16	C40	14.88	11.96	9.53	30.34	23.14	18.44	28.24	7.5	7.0	7.51	6.71

注：1. 符号说明及选用方法见总说明。

2. $[Q_d]$ 、 $[Q_x]$ 、 $[Q_y]$ 、 $[M_u]$ 、 $[M_x]$ 、 $[M_y]$ 、 $[V]$ 均包括板自重及灌缝重，

不上人及上人屋面的允许永久荷载标准值不包含板自重及灌缝重；

3. 板自重及灌缝重为 2.02kN/m^2 （板缝按下宽40mm考虑）。

图 名	900×120 板选用表	图集号	陕09G09
		页 次	14

吴琨	吴琨
核	审
陈顺远	陈顺远
校	对
贾俊明	贾俊明
设计	设计
贾俊明	贾俊明
制	图

1200×120 板选用表

板型号	混凝土 强度 等级	允许荷载设计值 (kN/m ²)			允许弯矩设计值 (kN·m)			允许剪力 (kN)	无垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=1.2$	有垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=2.1$	不上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=0.5$	上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=2.0$
		$[Q_k]$	$[Q_k]$	$[Q_k]$	$[M_k]$	$[M_k]$	$[M_k]$	$[V]$	允许可变荷载标准值		允许永久荷载标准值	
YKB2412-8	C30	15.07	12.06	7.43	11.49	9.19	5.49	21.89	8.0	6.5	5.44	4.64
YKB2412-10	C30	21.86	18.36	11.86	19.83	14.67	9.48	30.65	12.5	12.0	9.87	9.07
YKB2712-8	C30	11.92	9.55	5.93	11.49	9.19	5.49	21.89	5.5	3.5	3.94	3.14
YKB2712-10	C30	19.32	14.34	9.26	19.83	14.67	9.48	30.65	11.0	10.0	7.27	6.47
YKB3012-12	C30	17.30	15.25	11.16	23.46	19.45	14.24	30.65	9.5	8.5	9.17	8.37
YKB3312-12	C30	15.09	12.51	9.16	23.46	19.45	14.24	30.65	8.0	7.0	7.17	6.37
YKB3312-14	C30	15.67	13.91	10.54	26.97	21.63	16.39	30.65	8.5	7.0	8.55	7.75
YKB3612-12	C30	12.60	10.45	7.65	23.46	19.45	14.24	30.65	6.0	5.5	5.66	4.86
YKB3612-14	C30	14.32	11.61	8.80	26.97	21.63	16.39	30.65	7.5	6.5	6.81	6.01
YKB3612-16	C30	14.32	12.75	9.93	30.37	23.74	18.49	30.65	7.5	6.5	7.94	7.14
YKB3612-18	C30	14.32	13.86	11.03	33.65	25.80	20.53	30.65	7.5	6.5	8.25	7.16

注：1. 符号说明及选用方法见总说明。

- $[Q_k]$ 、 $[Q_k]$ 、 $[Q_k]$ 、 $[M_k]$ 、 $[M_k]$ 、 $[M_k]$ 、 $[V]$ 均包括板自重及灌缝重，不上人及上人屋面的允许永久荷载标准值不包含板自重及灌缝重；
- 板自重及灌缝重为1.99kN/m²（板缝按下宽40mm考虑）。

图 名	1200×120 板选用表	图集号	陕09G09
		页 次	15

吴琨	吴琨
核	
陈顺远	陈顺远
校	
贾俊明	贾俊明
计	
贾俊明	贾俊明
制	

1200×120 板选用表

板型号	混凝土 强度 等级	允许荷载设计值 (kN/m ²)			允许弯矩设计值 (kN·m)			允许剪力 (kN)	无垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=1.2$	有垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=2.1$	不上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=0.5$	上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=2.0$
		$[Q_d]$	$[Q_r]$	$[Q_g]$	$[M_u]$	$[M_r]$	$[M_q]$	$[V]$	允许可变荷载标准值		允许永久荷载标准值	
YKB3912-12	C40	10.91	9.43	6.61	23.97	20.72	14.53	36.65	5.0	4.0	4.62	3.82
YKB3912-14	C40	12.60	10.47	7.64	27.67	22.99	16.78	36.65	6.3	5.5	5.65	4.85
YKB3912-16	C40	14.24	11.48	8.65	31.28	25.23	19.00	36.65	7.0	6.5	6.66	5.86
YKB3912-18	C40	15.77	12.48	9.63	34.81	27.42	21.17	36.65	8.5	7.5	7.64	6.84
YKB3912-20	C40	15.77	13.46	10.60	38.25	29.56	23.29	36.65	8.5	7.5	8.61	7.81
YKB4212-12	C40	9.37	8.09	5.68	23.97	20.72	14.53	36.65	4.0	3.0	3.69	2.89
YKB4212-14	C40	10.81	8.98	6.56	27.67	22.99	16.78	36.65	5.0	4.0	4.57	3.77
YKB4212-16	C40	12.22	9.86	7.42	31.28	25.23	19.00	36.65	6.0	5.0	5.43	4.63
YKB4212-18	C40	13.60	10.71	8.27	34.81	27.42	21.17	36.65	7.0	6.0	6.28	5.48
YKB4212-20	C40	14.61	11.55	9.10	38.25	29.56	23.29	36.65	7.5	6.5	7.11	6.31
YKB4212-22	C40	14.61	12.38	9.92	41.61	31.67	25.38	36.65	7.5	6.5	7.93	7.13

注：1. 符号说明及选用方法见总说明。

2. $[Q_d]$ 、 $[Q_r]$ 、 $[Q_g]$ 、 $[M_u]$ 、 $[M_r]$ 、 $[M_q]$ 、 $[V]$ 均包括板自重及灌缝重，
不上人及上人屋面的允许永久荷载标准值不包含板自重及灌缝重；

3. 板自重及灌缝重为1.99kN/m²（板缝按下宽40mm考虑）。

图 名	1200×120 板选用表	图集号	陕09G09
		页次	16

制	图	贾俊明	贾俊明	设计	贾俊明	校	陈顺远	审核	吴琨
		贾俊明	贾俊明				陈顺远		吴琨

600×180 板选用表

板型号	混凝土 强度 等级	允许荷载设计值 (kN/m²)			允许弯矩设计值 (kN·m)			允许剪力 (kN)	无垫层楼面 (kN/m²) $q_{静}=1.2$	有垫层楼面 (kN/m²) $q_{静}=2.1$	不上人屋面 (kN/m²) $q_{活}=0.5$	上人屋面 (kN/m²) $q_{活}=2.0$
		$[Q_x]$	$[Q_y]$	$[Q_z]$	$[M_x]$	$[M_y]$	$[M_z]$	$[V]$	允许可变荷载标准值		允许永久荷载标准值	
YKB4506-4	C40	16.10	14.09	10.01	25.40	22.22	15.78	28.29	8.0	7.0	7.14	6.34
YKB4506-5	C40	19.86	16.43	12.32	31.33	25.91	19.43	28.29	10.5	9.5	9.45	8.65
YKB4806-4	C40	14.13	12.36	8.78	25.40	22.22	15.78	28.29	6.5	5.5	5.91	5.11
YKB4806-5	C40	17.43	14.41	10.81	31.33	25.91	19.43	28.29	9.0	8.0	7.94	7.14
YKB5106-4	C40	12.50	10.93	7.77	25.40	22.22	15.78	28.29	5.0	4.5	4.90	4.10
YKB5106-5	C40	15.41	12.75	9.56	31.33	25.91	19.43	28.29	7.5	6.5	6.69	5.89
YKB5106-6	C40	17.54	14.51	11.31	37.09	29.49	22.98	28.29	9.0	8.0	8.44	7.64
YKB5406-4	C40	11.13	9.74	6.92	25.40	22.22	15.78	28.29	4.5	3.5	4.05	3.25

- 注：1. 符号说明及选用方法见总说明。
2. $[Q_x]$ 、 $[Q_y]$ 、 $[Q_z]$ 、 $[M_x]$ 、 $[M_y]$ 、 $[M_z]$ 、 $[V]$ 均包括板自重及灌缝重，不上人及上人屋面的允许永久荷载标准值不包含板自重及灌缝重；
3. 板自重及灌缝重为2.87kN/m²（板缝按下宽50mm考虑）。

图 名	600×180 板选用表	图集号	陕09G09
		页 次	17

吴琨	吴琨
核	
陈顺远	陈顺远
校	
贾俊明	贾俊明
设计	
贾俊明	贾俊明
制	

600×180 板选用表

板型号	混凝土 强度 等级	允许荷载设计值 (kN/m ²)			允许弯矩设计值 (kN·m)			允许剪力 (kN)	无垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=1.2$	有垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=2.1$	不上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=0.5$	上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=2.0$
		$[Q_d]$	$[Q_r]$	$[Q_g]$	$[M_u]$	$[M_k]$	$[M_g]$	$[V]$	允许可变荷载标准值		允许永久荷载标准值	
YKB5406-5	C40	13.73	11.36	8.52	31.33	25.91	19.43	28.29	6.0	5.5	5.65	4.85
YKB5406-6	C40	16.26	12.93	10.07	37.09	29.49	22.98	28.29	8.0	7.0	7.20	6.40
YKB5706-4	C40	9.98	8.73	6.20	25.40	22.22	15.78	28.29	3.5	2.5	3.33	2.53
YKB5706-5	C40	12.31	10.18	7.64	31.33	25.91	19.43	28.29	5.0	4.5	4.77	3.97
YKB5706-6	C40	14.57	11.59	9.03	37.09	29.49	22.98	28.29	6.5	6.0	6.16	5.36
YKB6006-4	C40	8.99	7.87	5.59	25.40	22.22	15.78	28.29	2.5	1.0	2.72	1.92
YKB6006-5	C40	11.10	9.18	6.88	31.33	25.91	19.43	28.29	4.0	3.5	4.01	3.21
YKB6006-6	C40	13.14	10.45	8.14	37.09	29.49	22.98	28.29	5.5	5.0	5.27	4.47

注：1. 符号说明及选用方法见总说明。

- $[Q_d]$ 、 $[Q_k]$ 、 $[Q_g]$ 、 $[M_u]$ 、 $[M_k]$ 、 $[M_g]$ 、 $[V]$ 均包括板自重及灌缝重，不上人及上人屋面的允许永久荷载标准值不包含板自重及灌缝重；
- 板自重及灌缝重为2.87kN/m²（板缝按下宽50mm考虑）。

图 名	600×180 板选用表	图集号	陕09G09
		页次	18

吴琨	吴琨
核	核
审	审
陈顺远	陈顺远
对	对
贾俊明	贾俊明
计	计
贾俊明	贾俊明
图	图

900×180 板选用表

板型号	混凝土 强度 等级	允许荷载设计值 (kN/m ²)			允许弯矩设计值 (kN·m)			允许剪力 (kN)	无垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=1.2$	有垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=2.1$	不上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=0.5$	上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=2.0$
		$[Q_d]$	$[Q_x]$	$[Q_q]$	$[M_d]$	$[M_x]$	$[M_q]$	$[V]$	允许可变荷载标准值		允许永久荷载标准值	
YKB4509-6	C40	16.46	14.53	10.40	38.14	33.66	24.08	34.66	8.5	7.5	7.75	6.95
YKB4509-7	C40	16.61	16.16	12.01	44.11	37.43	27.81	34.66	8.5	7.5	9.29	8.20
YKB4809-6	C40	14.45	12.75	9.12	38.14	33.66	24.08	34.66	7.0	6.0	6.47	5.67
YKB4809-7	C40	15.56	14.18	10.53	44.11	37.43	27.81	34.66	7.5	7.0	7.88	7.08
YKB5109-6	C40	12.78	11.28	8.07	38.14	33.66	24.08	34.66	5.5	5.0	5.42	4.62
YKB5109-7	C40	14.63	12.54	9.32	44.11	37.43	27.81	34.66	7.0	6.0	6.67	5.87
YKB5109-8	C40	14.63	13.78	10.54	49.97	41.12	31.46	34.66	7.0	6.0	7.82	6.74
YKB5409-6	C40	11.38	10.05	7.19	38.14	33.66	24.08	34.66	4.5	4.0	4.54	3.74
YKB5409-7	C40	13.16	11.17	8.30	44.11	37.43	27.81	34.66	6.0	5.0	5.65	4.85
YKB5409-8	C40	13.81	12.27	9.39	49.97	41.12	31.46	34.66	6.5	5.5	6.74	5.94

注：1. 符号说明及选用方法见总说明。

- $[Q_d]$ 、 $[Q_x]$ 、 $[Q_q]$ 、 $[M_d]$ 、 $[M_x]$ 、 $[M_q]$ 、 $[V]$ 均包括板自重及灌缝重，不上人及上人屋面的允许永久荷载标准值不包含板自重及灌缝重；
- 板自重及灌缝重为2.65kN/m²（板缝按下宽50mm考虑）。

图 名	900×180 板选用表	图集号	陕09G09
		页 次	19

吴瑞	吴瑞
核	核
陈顺远	陈顺远
对	对
贾俊明	贾俊明
设计	设计
贾俊明	贾俊明
制图	制图

900×180 板选用表

板型号	混凝土 强度 等级	允许荷载设计值 (kN/m ²)			允许弯矩设计值 (kN·m)			允许剪力 (kN)	无垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=1.2$	有垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=2.1$	不上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=0.5$	上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=2.0$
		$[Q_x]$	$[Q_y]$	$[Q_z]$	$[M_x]$	$[M_y]$	$[M_z]$	$[V]$	允许可变荷载标准值		允许永久荷载标准值	
YKB5409-10	C40	13.81	14.41	11.51	61.36	48.29	38.55	34.66	6.5	5.5	7.22	6.13
YKB5709-6	C40	10.20	9.01	6.44	38.14	33.66	24.08	34.66	4.0	3.0	3.79	2.99
YKB5709-7	C40	11.80	10.01	7.44	44.11	37.43	27.81	34.66	5.0	4.0	4.79	3.99
YKB5709-8	C40	13.07	11.00	8.42	49.97	41.12	31.46	34.66	6.0	5.0	5.77	4.97
YKB5709-10	C40	13.07	12.92	10.31	61.36	48.29	38.55	34.66	6.0	5.0	6.67	5.58
YKB6009-6	C40	9.20	8.12	5.81	38.14	33.66	24.08	34.66	3.0	2.0	3.16	2.36
YKB6009-7	C40	10.64	9.03	6.71	44.11	37.43	27.81	34.66	4.0	3.5	4.06	3.26
YKB6009-8	C40	12.05	9.92	7.59	49.97	41.12	31.46	34.66	5.0	4.5	4.94	4.14
YKB6009-10	C40	12.41	11.65	9.30	61.36	48.29	38.55	34.66	5.5	4.5	6.18	5.09

- 注：1. 符号说明及选用方法见总说明。
 2. $[Q_x]$ 、 $[Q_y]$ 、 $[Q_z]$ 、 $[M_x]$ 、 $[M_y]$ 、 $[M_z]$ 、 $[V]$ 均包括板自重及灌缝重，
 不上人及上人屋面的允许永久荷载标准值不包含板自重及灌缝重；
 3. 板自重及灌缝重为2.65kN/m²（板缝按下宽50mm考虑）。

图 名	900×180 板选用表	图集号	陕09G09
		页 次	20

吴琨	吴琨
核	
审	
陈顺远	陈顺远
对	
贾俊明	贾俊明
计	
贾俊明	贾俊明
图	
制	

1200×180 板选用表

板型号	混凝土 强度 等级	允许荷载设计值 (kN/m ²)			允许弯矩设计值 (kN·m)			允许剪力 (kN)	无垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=1.2$	有垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=2.1$	不上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=0.5$	上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=2.0$
		$[Q_k]$	$[Q_k]$	$[Q_k]$	$[M_k]$	$[M_k]$	$[M_k]$	$[V]$	允许可变荷载标准值		允许永久荷载标准值	
YKB4512-8	C40	14.91	14.77	10.60	50.87	45.12	32.40	41.03	7.0	6.5	8.06	7.05
-10	C40	14.91	17.24	13.05	62.77	52.68	39.88	41.03	7.0	6.5	8.14	7.05
YKB4812-8	C40	13.96	12.96	9.30	50.87	45.12	32.40	41.03	6.5	6.0	6.76	5.96
-10	C40	13.96	15.13	11.45	62.77	52.68	39.88	41.03	6.5	6.0	7.44	6.35
YKB5112-8	C40	12.92	11.46	8.23	50.87	45.12	32.40	41.03	6.0	5.0	5.69	4.89
-10	C40	13.13	13.38	10.13	62.77	52.68	39.88	41.03	6.0	5.0	6.82	5.73
YKB5412-8	C40	11.51	10.21	7.33	50.87	45.12	32.40	41.03	5.0	4.0	4.79	3.99
-10	C40	12.39	11.92	9.02	62.77	52.68	39.88	41.03	5.5	4.5	6.27	5.18

注：1. 符号说明及选用方法见总说明。

2. $[Q_k]$ 、 $[Q_k]$ 、 $[Q_k]$ 、 $[M_k]$ 、 $[M_k]$ 、 $[M_k]$ 、 $[V]$ 均包括板自重及灌缝重，
不上人及上人屋面的允许永久荷载标准值不包含板自重及灌缝重；

3. 板自重及灌缝重为2.54kN/m²（板缝按下宽50mm考虑）。

图 名	1200×180 板选用表	图集号	陕09G09
		页次	21

制	图	贾俊明	贾俊明	设计	贾俊明	贾俊明	校	对	陈顺远	陈顺远	审核	吴琨
---	---	-----	-----	----	-----	-----	---	---	-----	-----	----	----

1200×180 板选用表

板型号	混凝土 强度 等级	允许荷载设计值 (kN/m ²)			允许弯矩设计值 (kN·m)			允许剪力 (kN)	无垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=1.2$	有垫层楼面 (kN/m ²) $q_{静}=2.1$	不上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=0.5$	上人屋面 (kN/m ²) $q_{活}=2.0$
		$[Q_k]$	$[Q_x]$	$[Q_y]$	$[M_k]$	$[M_x]$	$[M_y]$	$[V]$	允许可变荷载标准值		允许永久荷载标准值	
YKB5412-12	C40	12.39	13.58	10.66	74.34	60.01	47.13	41.03	5.5	4.5	6.27	5.18
YKB5712-8	C40	10.32	9.15	6.57	50.87	45.12	32.40	41.03	4.0	3.0	4.03	3.23
-10	C40	11.73	10.68	8.09	62.77	52.68	39.88	41.03	5.0	4.0	5.55	4.70
-12	C40	11.73	12.17	9.56	74.34	60.01	47.13	41.03	5.0	4.0	5.78	4.70
YKB6012-8	C40	9.30	8.25	5.93	50.87	45.12	32.40	41.03	3.0	2.5	3.39	2.59
-10	C40	11.14	9.63	7.29	62.77	52.68	39.88	41.03	4.5	4.0	4.75	3.95
-12	C40	11.14	10.97	8.62	74.34	60.01	47.13	41.03	4.5	4.0	5.35	4.26
-14	C40	11.14	12.27	9.91	85.59	67.13	54.17	41.03	4.5	4.0	5.35	4.26

注：1. 符号说明及选用方法见总说明。

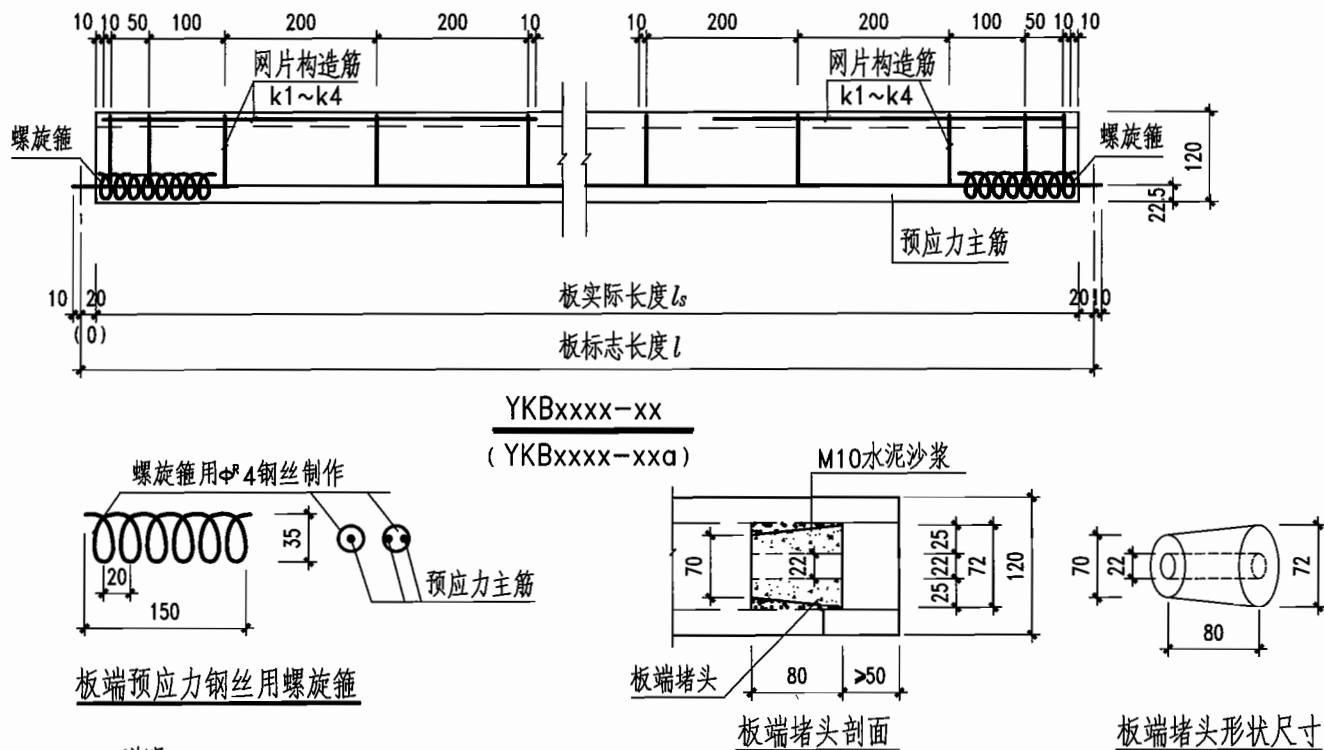
2. $[Q_k]$ 、 $[Q_x]$ 、 $[Q_y]$ 、 $[M_k]$ 、 $[M_x]$ 、 $[M_y]$ 、 $[V]$ 均包括板自重及灌缝重，

不上人及上人屋面的允许永久荷载标准值不包含板自重及灌缝重；

3. 板自重及灌缝重为2.54kN/m²（板缝按下宽50mm考虑）。

图 名	1200×180 板选用表	图集号	陕09G09
		页 次	22

制	贾俊明	设计	贾俊明	校	陈顺远	核	吴琨
图	贾俊明	设计	贾俊明	校	陈顺远	核	吴琨

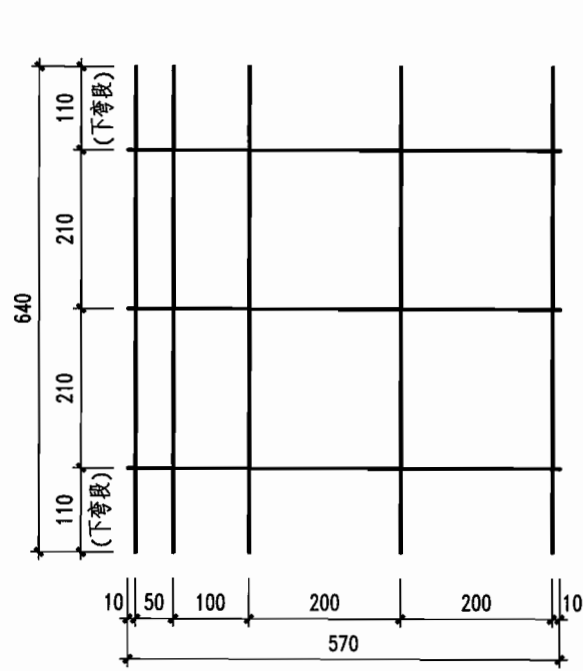


说明:

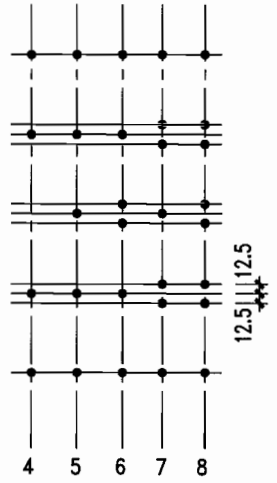
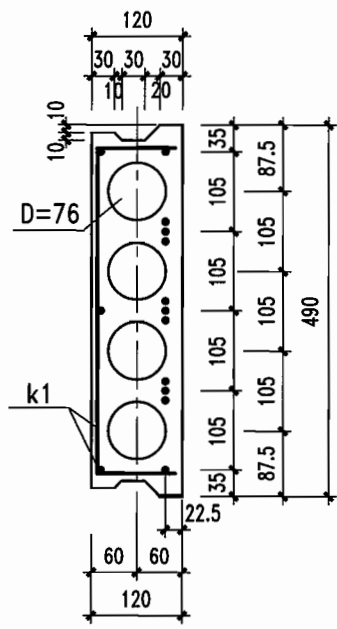
1. 混凝土堵头采用C20细石混凝土制作，在板安装前，将堵头用水湿润并抹上水泥砂浆塞入板孔中。每100个堵头混凝土用量为0.032m³。
2. 当设计要求板中部1/2跨度范围内有集中荷载作用时，板面网片构造筋应沿板全长配置，除板端按图施工外，垂直于板长的钢筋间距≤200。
3. 板端预应力钢丝用螺旋箍每箍Φ4用材长度0.75m，重0.075kg，未含在材料表内。

图 名	120厚板配筋立面图		图集号	陕09G09
			页 次	23

制 图	贾俊明	设 计	贾俊明	校 对	陈顺远	审 核	吴琨
	贾俊明						吴琨



k1 (Φ^4 网片构造筋)



预应力主筋根数

图 名	500 × 120板配筋图	图集号	陕09G09
		页 次	24

制 图	贾俊明	设计	贾俊明 贾俊明	校 对	陈顺远 陈顺远	审 核	吴 琨
	贾俊明						吴 琨

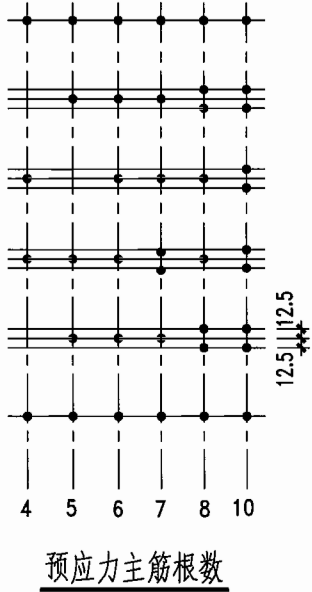
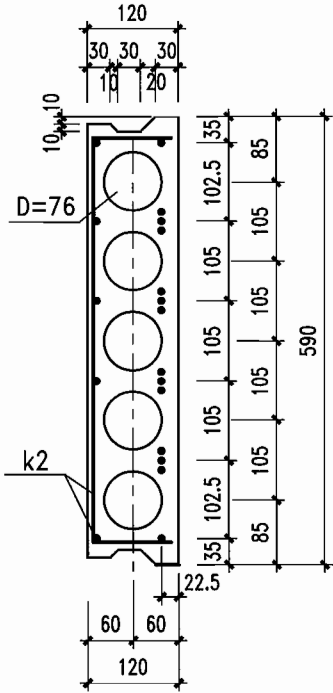
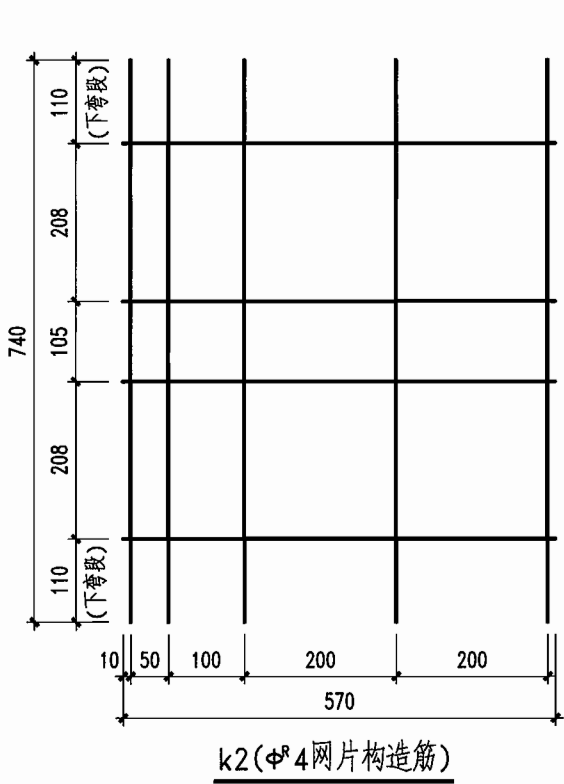
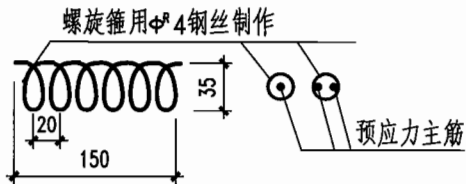
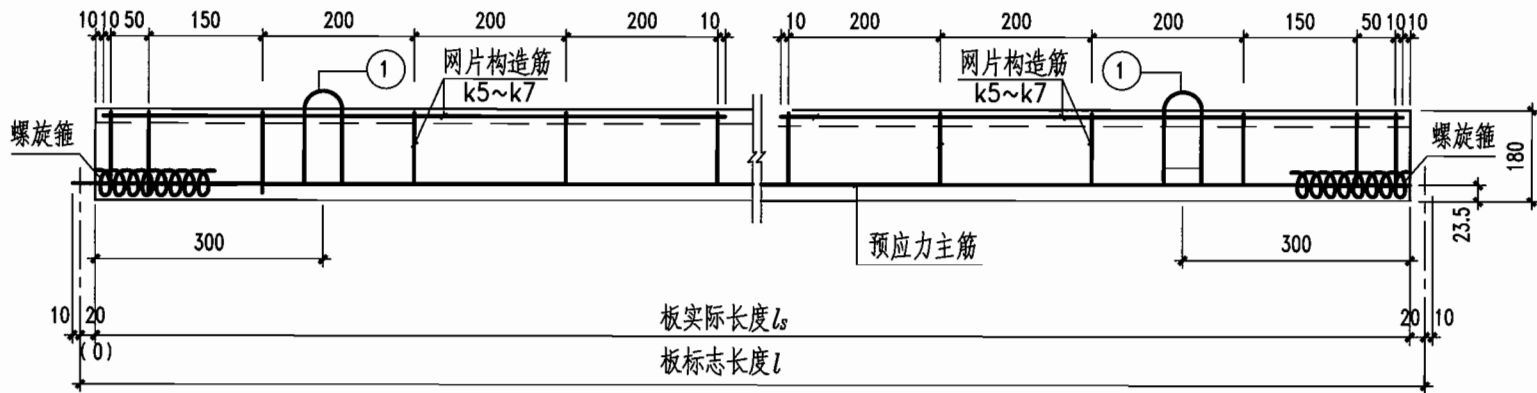
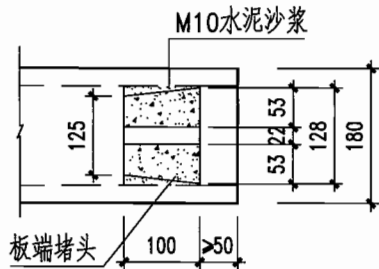


图 名	600×120板配筋图		图集号	陕09G09
			页 次	25

吴琨	吴琨
审核	陈顺远
陈顺远	贾俊明
贾俊明	贾俊明
设计	贾俊明
贾俊明	贾俊明
制图	贾俊明

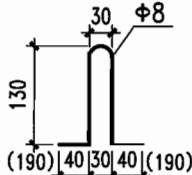


板端预应力钢丝用螺旋箍



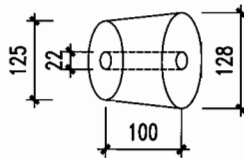
板端堵头

YKBxxxx-xx
(YKBxxxx-xxa)



①吊钩简图

(括号内数字用于板宽1.2m)



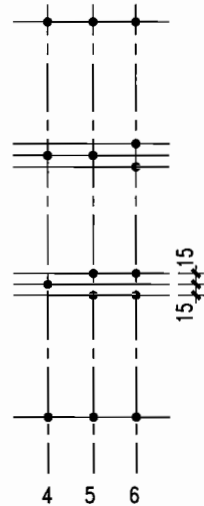
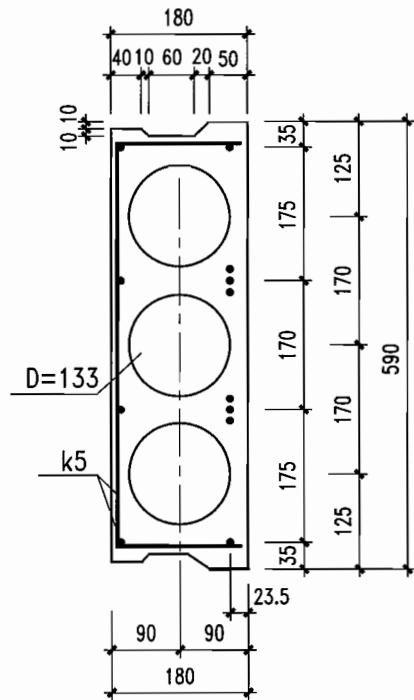
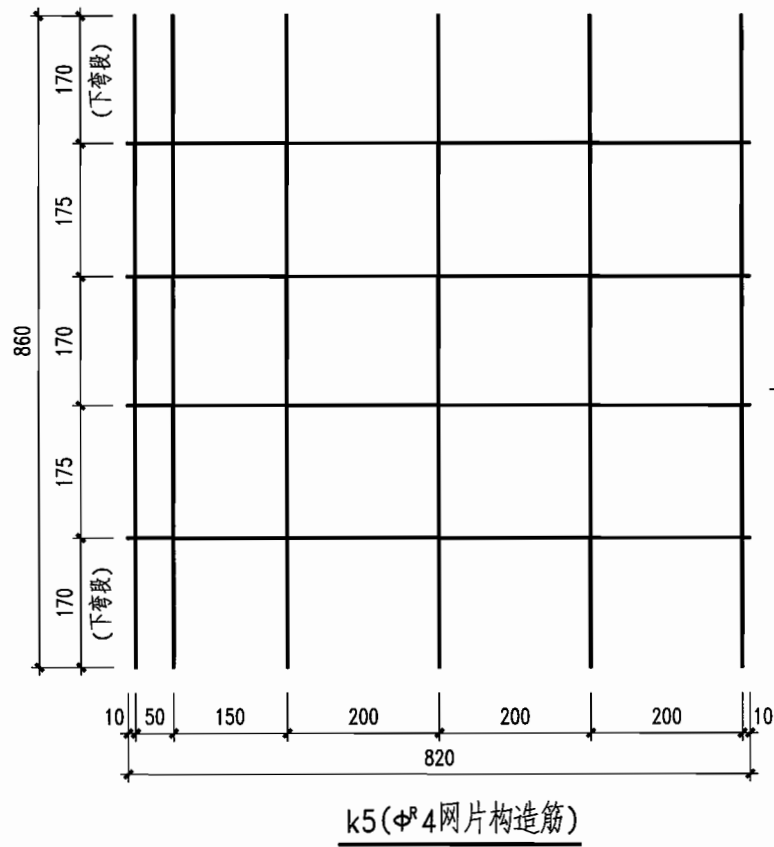
板端堵头形状尺寸

说明:

1. 混凝土堵头采用 C20细石混凝土制作, 在板安装前, 将堵头用水湿润并抹上水泥砂浆塞入板孔中。每100个堵头混凝土用量为 0.126m³。
2. 当设计要求板中部1/2跨度范围内有集中荷载作用时, 板面网片构造筋应沿板全长度配置, 除板端按图施工外, 垂直于板长的钢筋间距≤200。
3. 板端预应力钢丝用螺旋箍每箍Φ4用材长度0.75m, 重0.075kg, 未含在材料表内。
4. 当吊装或安装需要吊钩时, 可按本图所示设置①号吊钩, 每块板4个, 1200mm板宽4个吊钩需用Φ8钢筋长度为4000mm, 重量为2.47kg; 其余板宽4个吊钩需用Φ8钢筋长度为3260mm, 重量1.29kg。

图名	180厚板配筋立面图	图集号	陕09G09
		页次	28

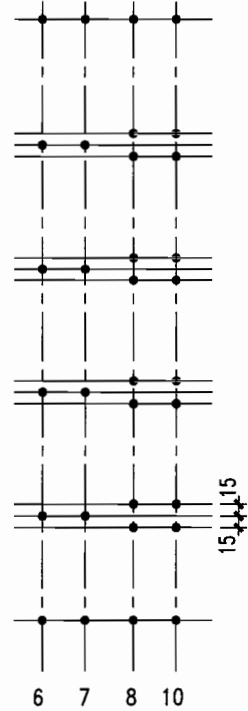
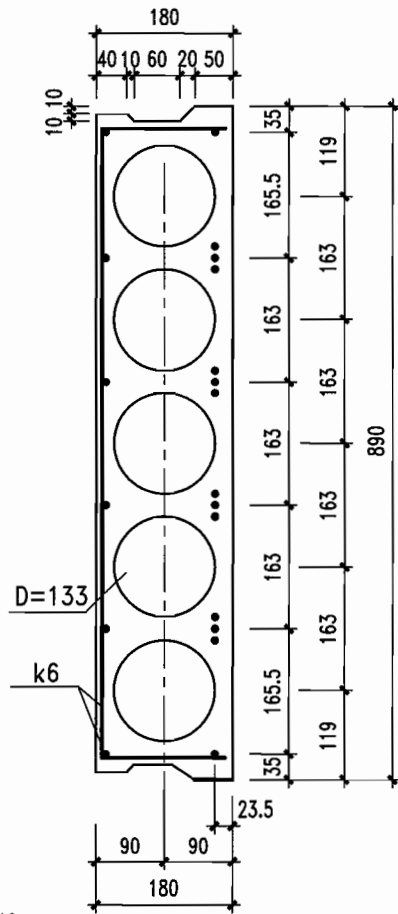
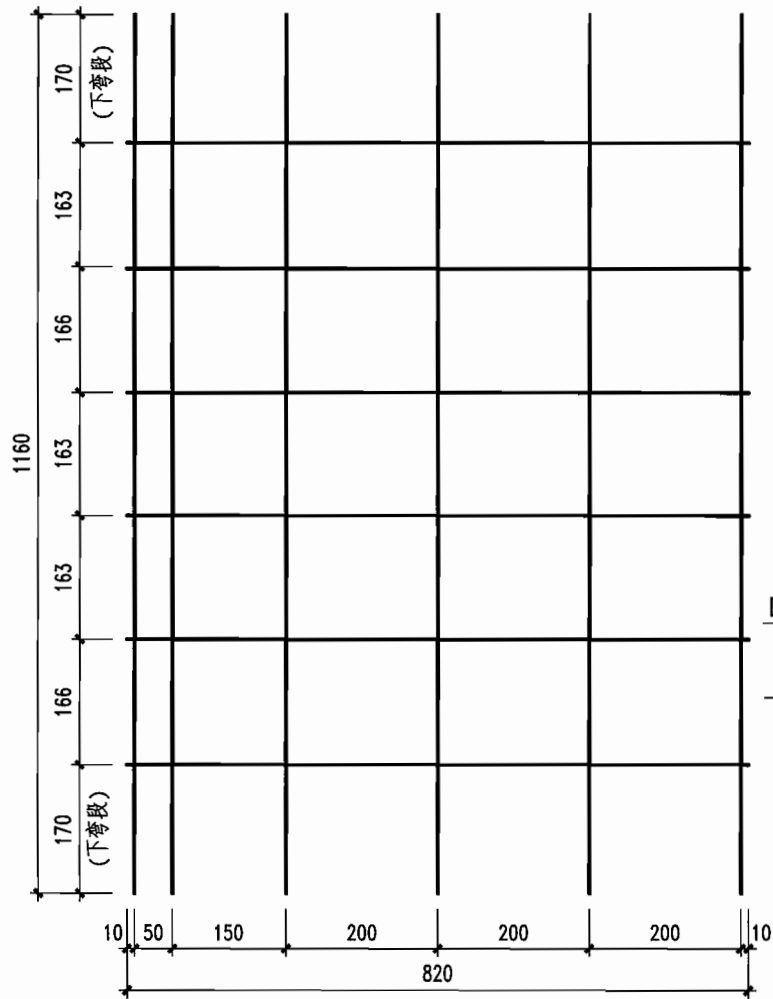
制 图	贾俊明	设计	贾俊明 贾俊明	校 对	陈顺远 陈顺远	申 核	吴 琨
	贾俊明						吴 琨



预应力主筋根数

图 名	600×180板配筋图	图集号	陕09G09
		页 次	29

制 图	贾俊明 贾俊明	设 计	校 对	陈顺远 陈顺远	审 核	吴 琨
						吴 琨



预应力主筋根数

图 名	900 × 180板配筋图	图集号	陕09G09
		页 次	30

制 图	贾俊明	设计	贾俊明	校 对	陈顺远	审 核	吴 琨
	贾俊明	设计	贾俊明	校 对	陈顺远	审 核	吴 琨

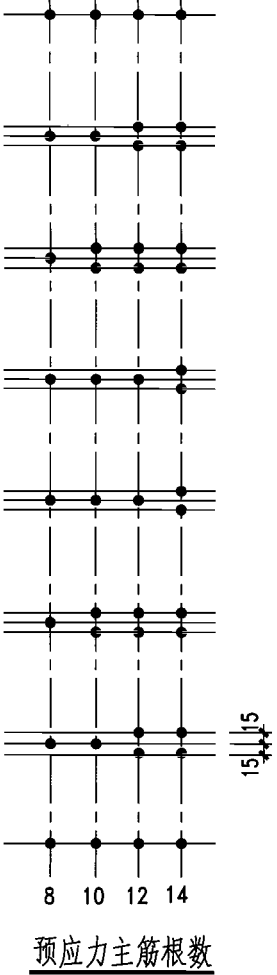
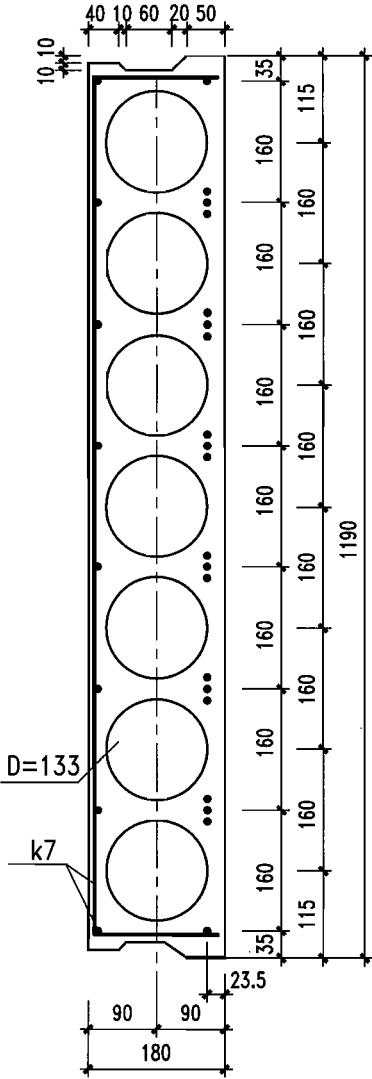
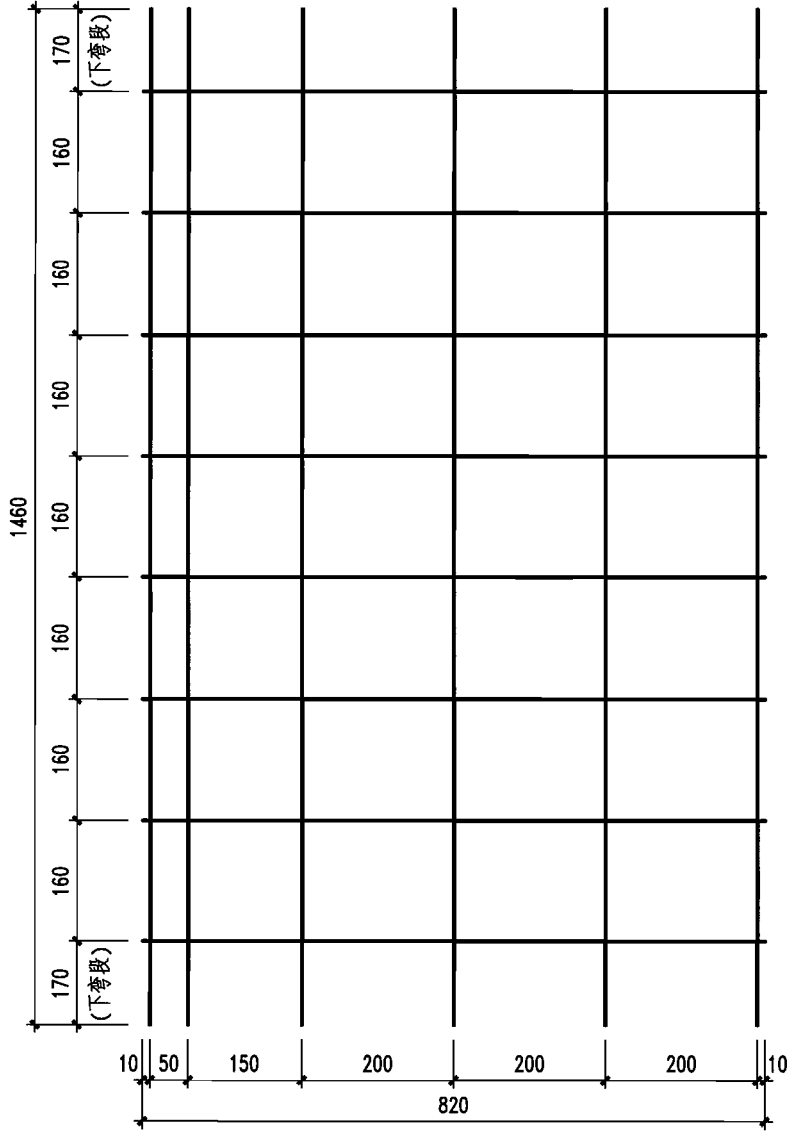


图 名	1200×180板配筋图	图集号	陕09G09
		页 次	31

吴瑞	吴瑞
核	核
陈顺远	陈顺远
校	校
贾俊明	贾俊明
设计	设计
贾俊明	贾俊明
制	制

500×120 板材料表

板型号	预应力钢丝						网片构造筋 k1			混凝土		构件重量 (kN³)
	张拉控制 应力系数	总张拉控制力(kN)	根数	直径 (mm)	长度 (mm)	重量 (kg)	数量 (片)	总长 (m)	总重 (kg)	强度 等级	用量 (m³)	
YKB2405-4	0.55	67	4	5	2420	1.48	2	9.82	0.96	C30	0.091	2.289
YKB2705-4	0.55	67	4	5	2720	1.67	2	9.82	0.96	C30	0.103	2.580
YKB2705-5	0.55	84	5	5	2742	2.08	2	9.82	0.96	C30	0.103	2.580
YKB3005-5	0.7	108	5	5	3020	2.31	2	9.82	0.96	C30	0.115	2.871
YKB3305-5	0.7	108	5	5	3320	2.54	2	9.82	0.96	C30	0.126	3.162
YKB3305-6	0.7	130	6	5	3320	3.05	2	9.82	0.96	C30	0.126	3.162
YKB3305-7	0.7	151	7	5	3320	3.56	2	9.82	0.96	C30	0.126	3.162
YKB3605-5	0.7	108	5	5	3620	2.77	2	9.82	0.96	C30	0.138	3.453
YKB3605-6	0.7	130	6	5	3620	3.32	2	9.82	0.96	C30	0.138	3.453
YKB3605-7	0.7	151	7	5	3620	3.88	2	9.82	0.96	C30	0.138	3.453

注：1. 当设计要求中部1/2跨度范围内有集中荷载作用时，则网片构造筋应沿板全长配置。

2. YKBxxxx-xxa实际板长比表中对应的YKBxxxx-x板长 l_s 增加20mm，混凝土用量为表中用量的 $\frac{l_s+20}{l_s}$ 倍，其余参数均同对应的YKBxxxx-xx。

图 名	500×120 板材料表	图集号	陕09G09
		页 次	32

500×120 板材料表

板型号	预应力钢丝						网片构造筋 k1			混凝土		构件重量 (kN³)
	张拉控制 应力系数	总张拉控 制力(kN)	根数	直径 (mm)	长度 (mm)	重量 (kg)	数量	总长	总重	强度 等级	用量 (m³)	
							(片)	(m)	(kg)			
YKB3605-8	0.7	172	8	5	3620	4.43	2	9.82	0.96	C30	0.138	3.453
YKB3905-5	0.7	108	5	5	3920	3.00	2	9.82	0.96	C30	0.150	3.744
YKB3905-6	0.7	130	6	5	3920	3.60	2	9.82	0.96	C40	0.150	3.744
YKB3905-7	0.7	151	7	5	3920	4.20	2	9.82	0.96	C40	0.150	3.744
YKB3905-8	0.7	172	8	5	3920	4.80	2	9.82	0.96	C40	0.150	3.744
YKB4205-5	0.7	108	5	5	4220	3.23	2	9.82	0.96	C40	0.161	4.035
YKB4205-6	0.7	130	6	5	4220	3.88	2	9.82	0.96	C40	0.161	4.035
YKB4205-7	0.7	151	7	5	4220	4.52	2	9.82	0.96	C40	0.161	4.035
YKB4205-8	0.7	172	8	5	4220	5.17	2	9.82	0.96	C40	0.161	4.035

注: 1. 当设计要求中部1/2跨度范围内有集中荷载作用时, 则网片构造筋应沿板全长配置。

2. YKBxxxx-xxa实际板长比表中对应的YKBxxxx-x板长 l_s 增加20mm, 混凝土用量为表中用量的 $\frac{l_s+20}{l_s}$ 倍, 其余参数均同对应的YKBxxxx-xx。

图 名

500×120 板材料表

图集号

陕09G09

页 次

33

吴琨	吴琨
核	
陈顺远	陈顺远
校	
贾俊明	贾俊明
设计	
贾俊明	贾俊明
制图	

600×120 板材料表

板型号	预应力钢丝						网片构造筋 k2			混凝土		构件重量 (kN³)
	张拉控制 应力系数	总张拉控制力 (kN)	根数	直径 (mm)	长度 (mm)	重量 (kg)	数量 (片)	总长 (m)	总重 (kg)	强度 等级	用量 (m³)	
YKB2406-4	0.55	67	4	5	2420	1.48	2	11.96	1.18	C30	0.109	2.729
YKB2406-5	0.55	84	5	5	2420	1.85	2	11.96	1.18	C30	0.109	2.729
YKB2706-4	0.55	67	4	5	2720	1.67	2	11.96	1.18	C30	0.123	3.076
YKB2706-5	0.55	84	5	5	2720	2.08	2	11.96	1.18	C30	0.123	3.076
YKB2706-6	0.55	101	6	5	2720	2.50	2	11.96	1.18	C30	0.123	3.076
YKB3006-6	0.7	130	6	5	3020	2.77	2	11.96	1.18	C30	0.137	3.423
YKB3306-6	0.7	130	6	5	3020	3.05	2	11.96	1.18	C30	0.151	3.770
YKB3306-7	0.7	151	7	5	3020	3.56	2	11.96	1.18	C30	0.151	3.770
YKB3306-8	0.7	172	8	5	3020	4.43	2	11.96	1.18	C30	0.151	3.770
YKB3606-6	0.7	130	6	5	3620	3.32	2	11.96	1.18	C30	0.165	4.117
YKB3606-7	0.7	151	7	5	3620	3.88	2	11.96	1.18	C30	0.165	4.117

注：1. 当设计要求中部1/2跨度范围内有集中荷载作用时，则网片构造筋应沿板全长配置。

2. YKBxxxx-xxa实际板长比表中对应的YKBxxxx-x板长 l_s 增加20mm，混凝土用量为表中用量的 $\frac{l_s+20}{l_s}$ 倍，其余参数均同对应的YKBxxxx-xx。

图 名	600×120 板材料表	图集号	陕09G09
		页 次	34

制	图
贾俊明	贾俊明
设计	设计
贾俊明	贾俊明
校对	校对
陈顺远	陈顺远
审核	审核
吴琨	吴琨

600×120 板材料表

板型号	预应力钢丝						网片构造筋 k2			混凝土		构件重量 (kN³)
	张拉控制 应力系数	总张拉控制力(kN)	根数	直径 (mm)	长度 (mm)	重量 (kg)	数量	总长	总重	强度 等级	用量 (m³)	
							(片)	(m)	(kg)			
YKB3606-8	0.7	172	8	5	3620	4.43	2	11.96	1.18	C30	0.165	4.117
YKB3606-10*	0.7	215	10	5	3620	5.54	2	11.96	1.18	C30	0.165	4.117
YKB3906-6	0.7	130	6	5	3920	3.60	2	11.96	1.18	C40	0.178	4.464
YKB3906-7	0.7	151	7	5	3920	4.20	2	11.96	1.18	C40	0.178	4.464
YKB3906-8	0.7	172	8	5	3920	4.80	2	11.96	1.18	C40	0.178	4.464
YKB3906-10	0.7	215	10	5	3920	6.00	2	11.96	1.18	C40	0.178	4.464
YKB4206-6	0.7	130	6	5	4220	3.88	2	11.96	1.18	C40	0.192	4.811
YKB4206-7	0.7	151	7	5	4220	4.52	2	11.96	1.18	C40	0.192	4.811
YKB4206-8	0.7	172	8	5	4220	5.17	2	11.96	1.18	C40	0.192	4.811
YKB4206-10	0.7	215	10	5	4220	6.46	2	11.96	1.18	C40	0.192	4.811

- 注：1. 当设计要求中部1/2跨度范围内有集中荷载作用时，则网片构造筋应沿板全长配置。
2. YKBxxxx-xxa实际板长比表中对应的YKBxxxx-x板长 l_0 增加20mm，混凝土用量为表中用量的 $\frac{l_0+20}{l_0}$ 倍，其余参数均同对应的YKBxxxx-xx。
3. 带*的板在放张预应力钢丝时，混凝土强度等级应达到设计强度的100%。

图 名	600×120 板材料表	图集号	陕09G09
		页 次	35

吴瑶	吴瑶
核	核
陈顺远	陈顺远
校	校
贾俊明	贾俊明
设计	设计
贾俊明	贾俊明
制	制

900×120 板材料表

板型号	预应力钢丝						网片构造筋 k3			混凝土		构件重量 (kN³)
	张拉控制 应力系数	总张拉控制力(kN)	根数	直径 (mm)	长度 (mm)	重量 (kg)	数量 (片)	总长 (m)	总重 (kg)	强度 等级	用量 (m³)	
YKB2409-6	0.55	101	6	5	2420	2.22	2	16.10	1.58	C30	0.162	4.051
YKB2409-7	0.55	118	7	5	2420	2.59	2	16.10	1.58	C30	0.162	4.051
YKB2409-8	0.55	135	8	5	2420	2.96	2	16.10	1.58	C30	0.162	4.051
YKB2709-6	0.55	101	6	5	2420	2.50	2	16.10	1.58	C30	0.184	4.565
YKB2709-7	0.55	118	7	5	2420	2.91	2	16.10	1.58	C30	0.184	4.565
YKB2709-8	0.55	135	8	5	2420	3.33	2	16.10	1.58	C30	0.184	4.565
YKB3009-9	0.7	194	9	5	3020	4.16	2	16.10	1.58	C30	0.204	5.080
YKB3309-9	0.7	194	9	5	3320	4.57	2	16.10	1.58	C30	0.224	5.595
YKB3309-10	0.7	215	10	5	3320	5.08	2	16.10	1.58	C30	0.224	5.595
YKB3609-9	0.7	194	9	5	3620	4.99	2	16.10	1.58	C30	0.245	6.110
YKB3609-10	0.7	215	10	5	3620	5.54	2	16.10	1.58	C30	0.245	6.110

注：1. 当设计要求中部1/2跨度范围内有集中荷载作用时，则网片构造筋应沿板全长配置。

2. YKBxxxx-xxa实际板长比表中对应的YKBxxxx-x板长 l_s 增加20mm，混凝土用量为表中用量的 $\frac{l_{st}+20}{l_s}$ 倍，其余参数均同对应的YKBxxxx-xx。

图 名	900×120 板材料表	图集号	陕09G09
		页 次	36

吴琨	吴琨
核	
陈顺远	陈顺远
对	
贾俊明	贾俊明
设计	
贾俊明	贾俊明
制	

900×120 板材料表

板型号	预应力钢丝						网片构造筋 k3			混凝土		构件重量 (kN ³)
	张拉控制 应力系数	总张拉控制力(kN)	根数	直径 (mm)	长度 (mm)	重量 (kg)	数量 (片)	总长 (m)	总重 (kg)	强度 等级	用量 (m ³)	
YKB3609-12	0.7	258	12	5	3620	6.65	2	16.10	1.58	C30	0.245	6.110
YKB3909-9	0.7	194	9	5	3920	5.40	2	16.10	1.58	C40	0.265	6.625
YKB3909-10	0.7	215	10	5	3920	6.00	2	16.10	1.58	C40	0.265	6.625
YKB3909-12	0.7	258	12	5	3920	7.20	2	16.10	1.58	C40	0.265	6.625
YKB3909-14	0.7	302	14	5	3920	8.40	2	16.10	1.58	C40	0.265	6.625
YKB4209-9	0.7	194	9	5	4220	5.81	2	16.10	1.58	C40	0.286	7.140
YKB4209-10	0.7	215	10	5	4220	6.46	2	16.10	1.58	C40	0.286	7.140
YKB4209-12	0.7	258	12	5	4220	7.75	2	16.10	1.58	C40	0.286	7.140
YKB4209-14	0.7	302	14	5	4220	9.04	2	16.10	1.58	C40	0.286	7.140
YKB4209-16	0.7	345	16	5	4220	10.34	2	16.10	1.58	C40	0.286	7.140

注：1. 当设计要求中部1/2跨度范围内有集中荷载作用时，则网片构造筋应沿板全长配置。
 2. YKBxxxx-xxa实际板长比表中对应的YKBxxxx-x板长 l_s 增加20mm，混凝土用量为表中用量的 $\frac{l_s+20}{l_s}$ 倍，其余参数均同对应的YKBxxxx-xx。

图 名	900×120 板材料表	图集号	陕09G09
		页次	37

1200×120 板材料表

板型号	预应力钢丝						网片构造筋 k4			混凝土		构件重量 (kN³)
	张拉控制 应力系数	总张拉控 制力(kN)	根数	直径 (mm)	长度 (mm)	重量 (kg)	数量 (片)	总长 (m)	总重 (kg)	强度 等级	用量 (m³)	
YKB2412-8	0.55	135	8	5	2420	2.96	2	20.24	1.98	C30	0.217	5.417
YKB2412-10	0.55	169	10	5	2420	3.70	2	20.24	1.98	C30	0.217	5.417
YKB2712-8	0.55	135	8	5	2720	3.33	2	20.24	1.98	C30	0.244	6.099
YKB2712-10	0.55	169	10	5	2720	4.16	2	20.24	1.98	C30	0.244	6.099
YKB3012-12	0.70	258	12	5	3020	5.55	2	20.24	1.98	C30	0.271	6.782
YKB3312-12	0.70	258	12	5	3320	6.10	2	20.24	1.98	C30	0.299	7.465
YKB3312-14	0.70	302	14	5	3320	7.11	2	20.24	1.98	C30	0.299	7.465
YKB3612-12	0.70	258	12	5	3620	6.65	2	20.24	1.98	C30	0.326	8.148
YKB3612-14	0.70	302	14	5	3620	7.76	2	20.24	1.98	C30	0.326	8.148
YKB3612-16	0.70	345	16	5	3620	8.87	2	20.24	1.98	C30	0.326	8.148
YKB3612-18	0.70	388	18	5	3620	9.97	2	20.24	1.98	C30	0.326	8.148

注：1. 当设计要求中部1/2跨度范围内有集中荷载作用时，则网片构造筋应沿板全长配置。

2. YKBxxxx-xxa实际板长比表中对应的YKBxxxx-x板长 l_s 增加20mm，混凝土用量为表中用量的 $\frac{l_s+20}{l_s}$ 倍，其余参数均同对应的YKBxxxx-xx。

图 名

1200×120 板材料表

图集号

陕09G09

页 次

38

吴琨	吴琨
审核	
陈顺远	陈顺远
校对	
贾俊明	贾俊明
设计	
贾俊明	贾俊明
制图	

1200×120 板材料表

板型号	预应力钢丝						网片构造筋 k4			混凝土		构件重量 (kN³)
	张拉控制 应力系数	总张拉控制力(kN)	根数	直径 (mm)	长度 (mm)	重量 (kg)	数量 (片)	总长 (m)	总重 (kg)	强度 等级	用量 (m³)	
YKB3912-12	0.70	258	12	5	3920	7.20	2	20.24	1.98	C40	0.353	8.831
YKB3912-14	0.70	302	14	5	3920	8.40	2	20.24	1.98	C40	0.353	8.831
YKB3912-16	0.70	345	16	5	3920	9.60	2	20.24	1.98	C40	0.353	8.831
YKB3912-18	0.70	388	18	5	3920	10.80	2	20.24	1.98	C40	0.353	8.831
YKB3912-20	0.70	431	20	5	3920	12.00	2	20.24	1.98	C40	0.353	8.831
YKB4212-12	0.70	258	12	5	4220	7.75	2	20.24	1.98	C40	0.381	9.513
YKB4212-14	0.70	302	14	5	4220	9.04	2	20.24	1.98	C40	0.381	9.513
YKB4212-16	0.70	258	16	5	4220	10.34	2	20.24	1.98	C40	0.381	9.513
YKB4212-18	0.70	258	18	5	4220	11.63	2	20.24	1.98	C40	0.381	9.513
YKB4212-20	0.70	258	20	5	4220	12.92	2	20.24	1.98	C40	0.381	9.513
YKB4212-22	0.70	258	22	5	4220	14.21	2	20.24	1.98	C40	0.381	9.513

注：1. 当设计要求中部1/2跨度范围内有集中荷载作用时，则网片构造筋应沿板全长配置。

2. YKBxxxx-xxa实际板长比表中对应的YKBxxxx-x板长 l_s 增加20mm，混凝土用量为表中用量的 $\frac{l_s+20}{l_s}$ 倍，其余参数均同对应的YKBxxxx-xx。

图 名	1200×120 板材料表	图集号	陕09G09
		页 次	39

制	图
贾俊明	贾俊明
设计	
贾俊明	贾俊明
校	对
陈顺远	陈顺远
审	核
吴琨	吴琨

600×180 板材料表

板型号	预应力钢丝						网片构造筋 k5			混凝土		构件重量 (kN³)
	张拉控制 应力系数	总张拉控 制力(kN)	根数	直径 (mm)	长度 (mm)	重量 (kg)	数量 (片)	总长 (m)	总重 (kg)	强度 等级	用量 (m³)	
YKB4506-4	0.7	169	4	7	4520	5.42	2	16.88	1.66	C40	0.275	6.864
YKB4506-5*	0.7	221	5	7	4520	6.78	2	16.88	1.66	C40	0.275	6.864
YKB4806-4	0.7	169	4	7	4820	5.78	2	16.88	1.66	C40	0.293	7.326
YKB4806-5*	0.7	221	5	7	4820	7.23	2	16.88	1.66	C40	0.293	7.326
YKB5106-4	0.7	169	4	7	5120	6.14	2	16.88	1.66	C40	0.312	7.788
YKB5106-5*	0.7	221	5	7	5120	7.68	2	16.88	1.66	C40	0.312	7.788
YKB5106-6*	0.7	253	6	7	5120	9.22	2	16.88	1.66	C40	0.312	7.788
YKB5406-4	0.7	169	4	7	5420	6.50	2	16.88	1.66	C40	0.330	8.250

注：1. 当设计要求中部1/2跨度范围内有集中荷载作用时，则网片构造筋应沿板全长配置。

2. YKBxxxx-xxa实际板长比表中对应的YKBxxxx-x板长 l_s 增加20mm，混凝土用量为表中用量的 $\frac{l_s+20}{l_s}$ 倍，其余参数均同对应的YKBxxxx-xx。

3. 带*的板在放张预应力钢丝时，混凝土强度等级应达到设计强度的100%。

图 名	600×180 板材料表	图集号	陕09G09
		页 次	40

吴琨	吴琨
审核	
陈顺远	陈顺远
校对	
贾俊明	贾俊明
设计	
贾俊明	贾俊明
制图	

600×180 板材料表

板型号	预应力钢丝						网片构造筋 k5			混凝土		构件重量 (kN³)
	张拉控制 应力系数	总张拉控 制力(kN)	根数	直径 (mm)	长度 (mm)	重量 (kg)	数量	总长	总重	强度 等级	用量 (m³)	
							(片)	(m)	(kg)			
YKB5406-5*	0.7	221	5	7	5420	8.13	2	16.88	1.66	C40	0.330	8.250
YKB5406-6*	0.7	253	6	7	5420	9.76	2	16.88	1.66	C40	0.330	8.250
YKB5706-4	0.7	169	4	7	5720	6.86	2	16.88	1.66	C40	0.349	8.711
YKB5706-5*	0.7	221	5	7	5720	8.58	2	16.88	1.66	C40	0.349	8.711
YKB5706-6*	0.7	253	6	7	5720	10.30	2	16.88	1.66	C40	0.349	8.711
YKB6006-4	0.7	169	4	7	6020	7.22	2	16.88	1.66	C40	0.367	9.173
YKB6006-5*	0.7	221	5	7	6020	9.03	2	16.88	1.66	C40	0.367	9.173
YKB6006-6*	0.7	253	6	7	6020	10.84	2	16.88	1.66	C40	0.367	9.173

- 注：1. 当设计要求中部1/2跨度范围内有集中荷载作用时，则网片构造筋应沿板全长配置。
2. YKBxxxx-xxd实际板长比表中对应的YKBxxxx-x板长 l_s 增加20mm，混凝土用量为表中用量的 $\frac{l_s+20}{l_s}$ 倍，其余参数均同对应的YKBxxxx-xx。
3. 带*的板在放张预应力钢丝时，混凝土强度等级应达到设计强度的100%。

图 名	600×180 板材料表	图集号	陕09G09
		页 次	41

吴琨	吴琨
核	
审	
陈顺远	陈顺远
校	
贾俊明	贾俊明
设计	
贾俊明	贾俊明
制	
图	

900×180 板材料表

板型号	预应力钢丝						网片构造筋 k6			混凝土		构件重量 (kN³)
	张拉控制 应力系数	总张拉控制力(kN)	根数	直径 (mm)	长度 (mm)	重量 (kg)	数量 (片)	总长 (m)	总重 (kg)	强度 等级	用量 (m³)	
YKB4509-6	0.7	253	6	7	4520	8.14	2	23.76	2.32	C40	0.391	9.787
YKB4509-7	0.7	296	7	7	4520	9.49	2	23.76	2.32	C40	0.391	9.787
YKB4809-6	0.7	253	6	7	4820	8.68	2	23.76	2.32	C40	0.418	10.445
YKB4809-7	0.7	296	7	7	4820	10.12	2	23.76	2.32	C40	0.418	10.445
YKB5109-6	0.7	253	6	7	5120	9.22	2	23.76	2.32	C40	0.444	11.104
YKB5109-7	0.7	296	7	7	5120	10.75	2	23.76	2.32	C40	0.444	11.104
YKB5109-8	0.7	338	8	7	5120	12.29	2	23.76	2.32	C40	0.444	11.104
YKB5409-6	0.7	253	6	7	5420	9.76	2	23.76	2.32	C40	0.470	11.762
YKB5409-7	0.7	296	7	7	5420	11.38	2	23.76	2.32	C40	0.470	11.762
YKB5409-8	0.7	338	8	7	5420	13.01	2	23.76	2.32	C40	0.470	11.762

注：1. 当设计要求中部1/2跨度范围内有集中荷载作用时，则网片构造筋应沿板全长配置。

2. YKBxxxx-xxa实际板长比表中对应的YKBxxxx-x板长 l_s 增加20mm，混凝土用量为表中用量的 $\frac{l_s+20}{l_s}$ 倍，其余参数均同对应的YKBxxxx-xx。

图 名	900×180 板材料表	图集号	陕09G09
		页 次	42

吴琨	吴琨
核	
审	
陈顺远	陈顺远
对	
贾俊明	贾俊明
计	
贾俊明	贾俊明
图	

900×180 板材料表

板型号	预应力钢丝						网片构造筋 k6			混凝土		构件重量 (kN³)
	张拉控制 应力系数	总张拉控 制力(kN)	根数	直径 (mm)	长度 (mm)	重量 (kg)	数量 (片)	总长 (m)	总重 (kg)	强度 等级	用量 (m³)	
YKB5409-10*	0.7	422	10	7	5420	16.26	2	23.76	2.32	C40	0.470	11.762
YKB5709-6	0.7	253	6	7	5720	10.30	2	23.76	2.32	C40	0.496	12.420
YKB5709-7	0.7	296	7	7	5720	12.01	2	23.76	2.32	C40	0.496	12.420
YKB5709-8	0.7	338	8	7	5720	13.73	2	23.76	2.32	C40	0.496	12.420
YKB5709-10*	0.7	422	10	7	5720	17.16	2	23.76	2.32	C40	0.496	12.420
YKB6009-6	0.7	253	6	7	6020	10.84	2	23.76	2.32	C40	0.523	13.080
YKB6009-7	0.7	296	7	7	6020	12.64	2	23.76	2.32	C40	0.523	13.080
YKB6009-8	0.7	338	8	7	6020	14.45	2	23.76	2.32	C40	0.523	13.080
YKB6009-10*	0.7	422	10	7	6020	18.06	2	23.76	2.32	C40	0.523	13.080

- 注：1. 当设计要求中部1/2跨度范围内有集中荷载作用时，则网片构造筋应沿板全长配置。
 2. YKBxxxx-xxa实际板长比表中对应的YKBxxxx-x板长 l_s 增加20mm，混凝土用量为表中用量的 $\frac{l_s+20}{l_s}$ 倍，其余参数均同对应的YKBxxxx-xx。
 3. 带*的板在放张预应力钢丝时，混凝土强度等级应达到设计强度的100%。

图 名	900×180 板材料表	图集号	陕09G09
		页 次	43

制	图	贾俊明 贾俊明	设计	贾俊明 贾俊明	校	对	陈顺远 陈顺远	审核	吴琨 吴琨
---	---	------------	----	------------	---	---	------------	----	----------

1200×180 板材料表

板型号	预应力钢丝						网片构造筋 k7			混凝土		构件重量 (kN³)
	张拉控制 应力系数	总张拉控 制力(kN)	根数	直径 (mm)	长度 (mm)	重量 (kg)	数量 (片)	总长 (m)	总重 (kg)	强度 等级	用量 (m³)	
YKB4512-8	0.7	338	8	7	4520	10.85	2	30.64	3.00	C40	0.511	12.767
YKB4512-10	0.7	422	10	7	4520	13.56	2	30.64	3.00	C40	0.511	12.767
YKB4812-8	0.7	338	8	7	4820	11.57	2	30.64	3.00	C40	0.545	13.622
YKB4812-10	0.7	422	10	7	4820	14.46	2	30.64	3.00	C40	0.545	13.622
YKB5112-8	0.7	338	8	7	5120	12.29	2	30.64	3.00	C40	0.579	14.477
YKB5112-10	0.7	422	10	7	5120	15.36	2	30.64	3.00	C40	0.579	14.477
YKB5412-8	0.7	338	8	7	5420	13.01	2	30.64	3.00	C40	0.613	15.332
YKB5412-10	0.7	422	10	7	5420	16.26	2	30.64	3.00	C40	0.613	15.332

注：1. 当设计要求中部1/2跨度范围内有集中荷载作用时，则网片构造筋应沿板全长配置。

2. YKBxxxx-xxa实际板长比表中对应的YKBxxxx-x板长 l_s 增加20mm，混凝土用量为表中用量的 $\frac{l_s+20}{l_s}$ 倍，其余参数均同对应的YKBxxxx-xx。

图 名	1200×180 板材料表	图集号	陕09G09
		页 次	44

1200×180 板材料表

板型号	预应力钢丝						网片构造筋 k7			混凝土		构件重量 (kN³)
	张拉控制 应力系数	总张拉控 制力(kN)	根数	直径 (mm)	长度 (mm)	重量 (kg)	数量 (片)	总长 (m)	总重 (kg)	强度 等级	用量 (m³)	
YKB5412-12*	0.7	507	12	7	5420	19.51	2	30.64	3.00	C40	0.613	15.332
YKB5712-8	0.7	338	8	7	5720	13.73	2	30.64	3.00	C40	0.647	16.187
YKB5712-10	0.7	422	10	7	5720	17.16	2	30.64	3.00	C40	0.647	16.187
YKB5712-12*	0.7	507	12	7	5720	20.59	2	30.64	3.00	C40	0.647	16.187
YKB6012-8	0.7	338	8	7	6020	14.45	2	30.64	3.00	C40	0.682	17.041
YKB6012-10	0.7	422	10	7	6020	18.06	2	30.64	3.00	C40	0.682	17.041
YKB6012-12*	0.7	507	12	7	6020	21.67	2	30.64	3.00	C40	0.682	17.041
YKB6012-14*	0.7	592	14	7	6020	25.29	2	30.64	3.00	C40	0.682	17.041

- 注：1. 当设计要求中部1/2跨度范围内有集中荷载作用时，则网片构造筋应沿板全长配置。
2. YKBxxxx-xxa实际板长比表中对应的YKBxxxx-x板长 l_s 增加20mm，混凝土用量为表中用量的 $\frac{l_s+20}{l_s}$ 倍，其余参数均同对应的YKBxxxx-xx。
3. 带*的板在放张预应力钢丝时，混凝土强度等级应达到设计强度的100%。

500×120 板结构检验表

板型号	正常使用极限状态检验				承载力检验荷载设计值 $[Q_u]$						
	检验荷载标准组合值 Q_k (kN/m ²)	$\frac{[a_s]}{1.1[a_s]}$ (mm)	$[\gamma_{cr}]$	$\frac{[Q_{cr}]}{0.95[Q_{cr}]}$ (kN/m ²)	Q_d (kN/m ²)	$1.30Q_d$ (kN/m ²)	$1.35Q_d$ (kN/m ²)	$1.40Q_d$ (kN/m ²)	$1.45Q_d$ (kN/m ²)	$1.50Q_d$ (kN/m ²)	$1.55Q_d$ (kN/m ²)
YKB2405-4	19.88	1.69/1.86	1.07	21.3/20.24	26.83	34.88	36.22	37.57	38.91	40.25	41.59
YKB2705-4	15.43	2.11/2.32	1.07	16.53/15.71	20.82	27.07	28.11	29.15	30.20	31.24	32.28
YKB2705-5	17.71	2.46/2.71	1.06	18.71/17.77	25.57	33.24	34.52	35.79	37.07	38.35	39.63
YKB3005-5	16.73	3.62/3.98	1.04	17.40/16.53	20.42	26.54	27.56	28.58	29.60	30.62	31.65
YKB3305-5	13.67	4.30/4.73	1.04	14.21/13.50	16.68	21.68	22.52	23.35	24.18	25.02	25.85
YKB3305-6	15.49	4.96/5.46	1.03	15.95/15.15	19.65	25.55	26.53	27.51	28.49	29.48	30.46
YKB3305-7	17.26	5.60/6.16	1.02	17.64/16.75	22.50	29.25	30.38	31.50	32.63	33.76	34.88
YKB3605-5	11.37	4.99/5.49	1.04	11.83/11.24	13.88	18.05	18.74	19.43	20.13	20.82	21.52
YKB3605-6	12.89	5.78/6.36	1.03	13.27/12.61	16.36	21.26	22.08	22.90	23.71	24.53	25.35
YKB3605-7	14.37	6.55/7.21	1.0	14.68/13.94	18.73	24.35	25.28	26.22	27.16	28.09	29.03

注：1. 表中符号含义及检验方法见总说明。

2. 荷载检验值 Q 可代表 Q_k 、 $[Q_{cr}]$ 、 $0.95[Q_{cr}]$ 、 $[Q_u]$ ，均包括板净重 G_N ，故加载值 W 应扣除板净重，按公式 $W=(Q-G_N) \times l_f \times b_f \times 10^{-6}$ 计算。

3. 短期挠度允许值 $[a_s]$ 、 $1.1[a_s]$ 为扣除板净重影响的挠度。

4. 板净重 $G_N=1.99\text{kN/m}^2$ ，(按等效检验宽度 b_f 计算)，板的等效检验宽度 $b_f=480\text{mm}$ ， l_f 单位为mm。

图 名	500×120 板结构检验表	图集号	陕09G09
		页次	46

板型号	正常使用极限状态检验				承载力检验荷载设计值 $[Q_u]$							
	检验荷载标准组合值 Q_k (kN/m ²)	$\frac{[a_s]}{1.1[a_s]}$ (mm)	$[\gamma_{cr}]$	$\frac{[Q_{cr}]}{0.95[Q_{cr}]}$ (kN/m ²)	Q_d (kN/m ²)	$1.30Q_d$ (kN/m ²)	$1.35Q_d$ (kN/m ²)	$1.40Q_d$ (kN/m ²)	$1.45Q_d$ (kN/m ²)	$1.50Q_d$ (kN/m ²)	$1.55Q_d$ (kN/m ²)	
YKB3605-8	15.79	7.28/8.01	1.02	16.04/15.23	21.00	27.30	28.35	29.40	30.45	31.50	32.55	
YKB3905-5	10.24	5.67/6.24	1.05	10.75/10.22	12.00	15.60	16.20	16.80	17.40	18.00	18.60	
YKB3905-6	11.59	6.58/7.24	1.04	12.03/11.43	14.21	18.47	19.18	19.89	20.60	21.31	22.02	
YKB3905-7	12.90	7.47/ 8.22	1.03	13.29/12.62	16.35	21.26	22.08	22.90	23.71	24.53	25.35	
YKB3905-8	14.18	8.33/9.16	1.02	14.51/13.79	18.44	23.97	24.89	25.81	26.73	27.65	28.57	
YKB4205-5	8.77	6.36/7.00	1.05	9.21/8.75	10.28	13.36	13.87	14.39	14.90	15.41	15.93	
YKB4205-6	9.92	7.42/8.16	1.04	10.31/9.79	12.17	15.82	16.43	17.03	17.64	18.25	18.86	
YKB4205-7	11.05	8.45 /9.30	1.03	11.38/10.81	14.00	18.21	18.91	19.61	20.31	21.01	21.71	
YKB4205-8	12.15	9.46 /10.41	1.02	12.43/11.80	15.79	20.52	21.31	22.10	22.89	23.68	24.47	

4. 板净重 $G_K = 1.99 \text{ kN/m}^2$, (按等效检验宽度 b_j 计算), 板的等效检验宽度 $b_j = 480 \text{ mm}$, l_r 单位为 mm 。

3. 短期挠度允许值 $[a_s]$ 、 $1.1[a_s]$ 为扣除板净重影响的挠度。

图 名	500×120 板结构检验表	图集号	陕09G09
		页 次	47

600×120 板结构检验表

板型号	正常使用极限状态检验				承载力检验荷载设计值 $[Q_u]$							
	检验荷载标准组合值 Q_k (kN/m ²)	$\frac{[a_s]}{1.1[a_s]}$ (mm)	$[\gamma_{cr}]$	$\frac{[Q_{cr}]}{0.95[Q_{cr}]}$ (kN/m ²)	Q_d (kN/m ²)	$1.30Q_d$ (kN/m ²)	$1.35Q_d$ (kN/m ²)	$1.40Q_d$ (kN/m ²)	$1.45Q_d$ (kN/m ²)	$1.50Q_d$ (kN/m ²)	$1.55Q_d$ (kN/m ²)	
YKB2406-4★	12.73	1.02/1.12	1.08	13.80/13.11	16.06	20.88	21.68	22.48	23.29	24.09	24.89	
YKB2406-5	20.32	1.74/1.91	1.07	21.71/20.62	27.70	36.01	37.39	38.78	40.16	41.55	42.93	
YKB2706-4★	9.88	1.25/1.38	1.08	10.71/10.18	12.46	16.20	16.83	17.45	18.07	18.70	19.32	
YKB2706-5	15.77	2.17/2.39	1.07	16.85/16.01	21.50	27.94	29.02	30.09	31.17	32.24	33.32	
YKB2706-6	17.66	2.47/2.72	1.06	18.65/17.72	25.41	33.04	34.31	35.58	36.85	38.12	39.39	
YKB3006-6	16.69	3.63/3.99	1.04	17.35/16.48	20.29	26.38	27.40	28.41	29.43	30.44	31.46	
YKB3306-6	13.63	4.31/4.74	1.04	14.17/13.46	16.58	21.55	22.38	23.21	24.04	24.87	25.70	
YKB3306-7	15.15	4.86/5.35	1.03	15.62/14.84	19.05	24.77	25.72	26.68	27.63	28.58	29.53	
YKB3306-8	16.64	5.39/5.93	1.02	17.03/16.18	21.45	27.88	28.95	30.02	31.10	32.17	33.24	
YKB3606-6	11.35	5.00/5.50	1.04	11.79/11.21	13.80	17.94	18.63	19.32	20.01	20.70	21.39	
YKB3606-7	12.61	5.66/6.23	1.03	13.00/12.35	15.86	20.62	21.41	22.20	22.99	23.79	24.58	

注：1. 表中符号含义及检验方法见总说明。

2. 荷载检验值 Q 可代表 Q_k 、 $[Q_{cr}]$ 、 $0.95[Q_{cr}]$ 、 $[Q_u]$ ，均包括板净重 G_N ，故加载值 W 应扣除板净重，按公式 $W = (Q - G_N) \times l_T \times b_j \times 10^{-6}$ 计算。

3. 短期挠度允许值 $[a_s]$ 、 $1.1[a_s]$ 为扣除板净重影响的挠度。

4. 板净重 $G_N = 1.97 \text{ kN/m}^2$ ，(按等效检验宽度 b_j 计算)，板的等效检验宽度 $b_j = 580 \text{ mm}$ ， l_T 单位为 mm 。

5. 加*的板检验合格即可结束实验，不必加载到出现检验标志。

吴琨	吴琨
核	
审	
陈顺远	陈顺远
对	
贾俊明	贾俊明
设计	
贾俊明	贾俊明
制图	

900×120 板结构检验表

板型号	正常使用极限状态检验				承载力检验荷载设计值 $[Q_d]$						
	检验荷载标准组合值 Q_k (kN/m ²)	$\frac{[a_s]}{1.1[a_s]}$ (mm)	$[\gamma_{cr}]$	$\frac{[Q_{cr}]}{0.95[Q_{cr}]}$ (kN/m ²)	Q_d (kN/m ²)	$1.30Q_d$ (kN/m ²)	$1.35Q_d$ (kN/m ²)	$1.40Q_d$ (kN/m ²)	$1.45Q_d$ (kN/m ²)	$1.50Q_d$ (kN/m ²)	$1.55Q_d$ (kN/m ²)
YKB3609-12	13.79	6.33/6.96	1.02	14.12/13.41	17.68	22.99	23.87	24.76	25.64	26.52	27.41
YKB3909-9	10.17	5.71/6.28	1.05	10.67/10.14	11.80	15.34	15.93	16.52	17.11	17.70	18.30
YKB3909-10	10.92	6.22/6.84	1.04	11.39/10.82	13.02	16.93	17.58	18.23	18.88	19.53	20.18
YKB3909-12	12.38	7.22/7.94	1.03	12.78/12.14	15.40	20.02	20.79	21.56	22.33	23.10	23.87
YKB3909-14	13.81	8.18/9.00	1.02	14.14/13.44	17.70	23.01	23.90	24.78	25.67	26.56	27.44
YKB4209-9	8.71	6.41/7.05	1.05	9.14/8.68	10.11	13.14	13.64	14.15	14.66	15.16	15.67
YKB4209-10	9.35	7.00/7.70	1.04	9.75/9.26	11.15	14.49	15.05	15.61	16.17	16.72	17.28
YKB4209-12	10.60	8.17/8.99	1.03	10.95/10.40	13.19	17.14	17.80	18.46	19.12	19.78	20.44
YKB4209-14	11.83	9.29/10.22	1.02	12.11/11.51	15.16	19.71	20.47	21.22	21.98	22.74	23.50
YKB4209-16	13.02	10.39/11.43	1.02	13.25/12.59	17.07	22.19	23.04	23.90	24.75	25.60	26.46

注：1. 表中符号含义及检验方法见总说明。

2. 荷载检验值 Q 可代表 Q_k 、 $[Q_{cr}]$ 、 $0.95[Q_{cr}]$ 、 $[Q_u]$ ，均包括板净重 G_N ，故加载值 W 应扣除板净重，按公式 $W=(Q-G_N) \times l_r \times b_j \times 10^{-6}$ 计算。

3. 短期挠度允许值 $[a_s]$ 、 $1.1[a_s]$ 为扣除板净重影响的挠度。

4. 板净重 $G_N=1.93\text{kN/m}^2$ ，(按等效检验宽度 b_j 计算)，板的等效检验宽度 $b_j=880\text{mm}$ ， l_r 单位为mm。

图 名	900×120 板结构检验表	图集号	陕09G09
		页 次	51

吴琨	吴琨
核	
审	
陈顺远	陈顺远
校	
贾俊明	贾俊明
设计	
贾俊明	贾俊明
制图	

1200×120 板结构检验表

板型号	正常使用极限状态检验				承载力检验荷载设计值 $[Q_u]$						
	检验荷载标准组合值 Q_k (kN/m ²)	$\frac{[a_s]}{1.1[a_s]}$ (mm)	$[\gamma_{cr}]$	$\frac{[Q_{cr}]}{0.95[Q_{cr}]}$ (kN/m ²)	Q_d (kN/m ²)	$1.30Q_d$ (kN/m ²)	$1.35Q_d$ (kN/m ²)	$1.40Q_d$ (kN/m ²)	$1.45Q_d$ (kN/m ²)	$1.50Q_d$ (kN/m ²)	$1.55Q_d$ (kN/m ²)
YKB2412-8*	12.64	1.03/1.13	1.08	13.70 /13.01	15.81	20.55	21.35	22.14	22.93	23.72	24.51
YKB2412-10	20.18	1.74/1.91	1.07	21.55/20.47	27.28	35.46	36.83	38.19	39.55	40.92	42.28
YKB2712-8*	9.81	1.25/1.38	1.08	10.63/10.10	12.27	15.95	16.57	17.18	17.79	18.41	19.02
YKB2712-10	15.66	2.18/2.40	1.07	16.73/15.89	21.17	27.52	28.58	29.64	30.70	31.76	32.81
YKB3012-12	16.58	3.64/4.00	1.04	17.23/16.37	20.00	26.00	27.00	28.00	29.00	30.00	30.99
YKB3312-12	13.55	4.32/4.75	1.04	14.08/13.37	16.34	21.24	22.05	22.87	23.69	24.50	25.32
YKB3312-14	15.06	4.88/5.37	1.03	15.52/14.74	18.78	24.42	25.36	26.29	27.23	28.17	29.11
YKB3612-12	11.27	5.02/5.52	1.04	11.72/11.13	13.60	17.67	18.35	19.03	19.71	20.39	21.07
YKB3612-14	12.53	5.69/6.26	1.03	12.92/12.27	15.63	20.32	21.10	21.88	22.67	23.45	24.23
YKB3612-16	13.76	6.33/6.96	1.02	14.09/13.38	17.60	22.88	23.76	24.64	25.52	26.40	27.28
YKB3612-18	14.96	6.96/7.66	1.02	15.23/14.46	19.51	25.36	26.33	27.31	28.28	29.26	30.23

注：1. 表中符号含义及检验方法见总说明。

2. 荷载检验值 Q 可代表 Q_k 、 $[Q_{cr}]$ 、 $0.95[Q_{cr}]$ 、 $[Q_u]$ ，均包括板净重 G_N ，故加载值 W 应扣除板净重，按公式 $W = (Q - G_N) \times l_T \times b_T \times 10^{-6}$ 计算。

3. 短期挠度允许值 $[a_s]$ 、 $1.1[a_s]$ 为扣除板净重影响的挠度。

4. 板净重 $G_N = 1.92 \text{ kN/m}^2$ （按等效检验宽度 b_T 计算），

板的等效检验宽度 $b_T = 1180 \text{ mm}$ ， l_T 单位为 mm 。

5. 加*的板检验合格即可结束实验，不必加载到出现检验标志。

图 名	1200×120 板结构检验表	图集号	陕09G09
		页 次	52

吴琨	吴琨
审核	
陈顺远	陈顺远
校对	
贾俊明	贾俊明
设计	
贾俊明	贾俊明
制图	

1200×120 板结构检验表

板型号	正常使用极限状态检验				承载力检验荷载设计值 $[Q_u]$						
	检验荷载标准组合值 Q_k (kN/m ²)	$\frac{[a_s]}{1.1[a_s]}$ (mm)	$[\gamma_{cr}]$	$\frac{[Q_{cr}]}{0.95[Q_{cr}]}$ (kN/m ²)	Q_d (kN/m ²)	$1.30Q_d$ (kN/m ²)	$1.35Q_d$ (kN/m ²)	$1.40Q_d$ (kN/m ²)	$1.45Q_d$ (kN/m ²)	$1.50Q_d$ (kN/m ²)	$1.55Q_d$ (kN/m ²)
YKB3912-12	10.15	5.72/6.29	1.05	10.65/10.12	11.74	15.27	15.85	16.44	17.03	17.61	18.20
YKB3912-14	11.26	6.48/7.13	1.04	11.71/11.13	13.55	17.62	18.30	18.98	19.65	20.33	21.01
YKB3912-16	12.36	7.22/7.94	1.03	12.76/12.12	15.32	19.92	20.69	21.45	22.22	22.99	23.75
YKB3912-18	13.43	7.95/8.75	1.03	13.78/13.09	17.05	22.17	23.02	23.87	24.73	25.58	26.43
YKB3912-20	14.48	8.66/9.53	1.02	14.78/14.04	18.74	24.36	25.30	26.23	27.17	28.11	29.04
YKB4212-12	8.69	6.41/7.05	1.05	9.12/8.66	10.06	13.07	13.58	14.08	14.58	15.08	15.59
YKB4212-14	9.65	7.30/8.03	1.04	10.03/9.53	11.61	15.09	15.67	16.25	16.83	17.41	17.99
YKB4212-16	10.58	8.17/8.99	1.03	10.92/10.38	13.12	17.06	17.72	18.37	19.03	19.68	20.34
YKB4212-18	11.50	9.02/9.92	1.03	11.80/11.21	14.6	18.98	19.71	20.44	21.17	21.90	22.63
YKB4212-20	12.40	9.86/10.85	1.02	12.66/12.02	16.05	20.86	21.66	22.46	23.27	24.07	24.87
YKB4212-22	13.29	10.67/11.74	1.02	13.50/12.83	17.45	22.69	23.56	24.44	25.31	26.18	27.05

注：1. 表中符号含义及检验方法见总说明。

2. 荷载检验值 Q 可代表 Q_k 、 $[Q_{cr}]$ 、 $0.95[Q_{cr}]$ 、 $[Q_u]$ ，均包括板净重 G_K ，故加载值 W 应扣除板净重，按公式 $W=(Q-G_K) \times l_r \times b_j \times 10^{-6}$ 计算。

3. 短期挠度允许值 $[a_s]$ 、 $1.1[a_s]$ 为扣除板净重影响的挠度。

4. 板净重 $G_K=1.92\text{kN/m}^2$ ，(按等效检验宽度 b_j 计算)，板的等效检验宽度 $b_j=1180\text{mm}$ ， l_r 单位为mm。

图 名	1200×120 板结构检验表	图集号	陕09G09
		页次	53

吴琨	吴琨
核	
审	
陈顺远	陈顺远
对	
校	
贾俊明	贾俊明
设计	
贾俊明	贾俊明
制	
图	

600×180 板结构检验表

板型号	正常使用极限状态检验				承载力检验荷载设计值 $[Q_u]$						
	检验荷载标准组合值 Q_k (kN/m ²)	$\frac{[a_s]}{1.1[a_s]}$ (mm)	$[\gamma_{cr}]$	$\frac{[Q_{cr}]}{0.95[Q_{cr}]}$ (kN/m ²)	Q_d (kN/m ²)	$1.30Q_d$ (kN/m ²)	$1.35Q_d$ (kN/m ²)	$1.40Q_d$ (kN/m ²)	$1.45Q_d$ (kN/m ²)	$1.50Q_d$ (kN/m ²)	$1.55Q_d$ (kN/m ²)
YKB4506-4	16.42	5.58/6.14	1.05	17.18/16.32	18.77	24.41	25.34	26.28	27.22	28.16	29.10
YKB4506-5	19.15	6.65/7.32	1.03	19.78/18.79	23.16	30.10	31.26	32.42	33.58	34.73	35.89
YKB4806-4	14.36	6.22/6.84	1.05	15.02/14.27	16.41	21.34	22.16	22.98	23.80	24.62	25.44
YKB4806-5	16.74	7.44 /8.18	1.03	17.30/16.43	20.25	26.32	27.33	28.35	29.36	30.37	31.38
YKB5106-4	12.66	6.86/7.55	1.05	13.25/12.58	14.47	18.82	19.54	20.26	20.99	21.71	22.43
YKB5106-5	14.76	8.25/9.08	1.03	15.25/14.49	17.85	23.21	24.10	24.99	25.89	26.78	27.67
YKB5106-6	16.81	9.58/10.54	1.02	17.20/16.34	21.14	27.48	28.54	29.59	30.65	31.71	32.76
YKB5406-4	11.25	7.49/8.24	1.05	11.77/11.18	12.86	16.71	17.36	18.00	18.64	19.29	19.93

注：1. 表中符号含义及检验方法见总说明。

2. 荷载检验值 Q 可代表 Q_k 、 $[Q_{cr}]$ 、 $0.95[Q_{cr}]$ 、 $[Q_u]$ ，均包括板净重 G_N ，故加载值 W 应扣除板净重，按公式 $W=(Q-G_N) \times l_T \times b_j \times 10^{-6}$ 计算。

3. 短期挠度允许值 $[a_s]$ 、 $1.1[a_s]$ 为扣除板净重影响的挠度。

4. 板净重 $G_N=2.62\text{kN/m}^2$ ，(按等效检验宽度 b_j 计算)，板的等效检验宽度 $b_j=580\text{mm}$ ， l_T 单位为 mm。

图 名	600×180 板结构检验表	图集号	陕09G09
		页次	54

吴琨	吴琨
核	
审	
陈顺远	陈顺远
对	
校	
贾俊明	贾俊明
设计	
贾俊明	贾俊明
图	
制	

600x180 板结构检验表

板型号	正常使用极限状态检验				承载力检验荷载设计值 $[Q_u]$						
	检验荷载标准组合值 Q_k (kN/m ²)	$\frac{[a_s]}{1.1[a_s]}$ (mm)	$[\gamma_{cr}]$	$\frac{[Q_{cr}]}{0.95[Q_{cr}]}$ (kN/m ²)	Q_d (kN/m ²)	$1.30Q_d$ (kN/m ²)	$1.35Q_d$ (kN/m ²)	$1.40Q_d$ (kN/m ²)	$1.45Q_d$ (kN/m ²)	$1.50Q_d$ (kN/m ²)	$1.55Q_d$ (kN/m ²)
YKB5406-5	13.11	9.05/9.96	1.03	13.55/12.87	15.86	20.62	21.41	22.20	23.00	23.79	24.58
YKB5406-6	14.93	10.55/11.61	1.02	15.28/14.52	18.78	24.41	25.35	26.29	27.23	28.17	29.11
YKB5706-4	10.06	8.09/8.90	1.05	10.52/10.00	11.50	14.95	15.52	16.10	16.67	17.25	17.82
YKB5706-5	11.73	9.84/10.82	1.03	12.12/11.51	14.18	18.44	19.15	19.86	20.57	21.27	21.98
YKB5706-6	13.35	11.52/12.67	1.02	13.66/12.98	16.79	21.83	22.67	23.51	24.35	25.19	26.03
YKB6006-4	9.05	8.67/9.54	1.05	9.47/8.99	10.34	13.45	13.96	14.48	15.00	15.51	16.03
YKB6006-5	10.55	10.61/11.67	1.03	10.9/10.35	12.76	16.59	17.22	17.86	18.50	19.14	19.78
YKB6006-6	12.01	12.48/13.73	1.02	12.29/11.68	15.11	19.64	20.39	21.15	21.90	22.66	23.41

注：1. 表中符号含义及检验方法见总说明。

- 荷载检验值 Q 可代表 Q_k 、 $[Q_{cr}]$ 、 $0.95[Q_{cr}]$ 、 $[Q_u]$ ，均包括板净重 G_B ，故加载值 W 应扣除板净重，按公式 $W = (Q - G_B) \times l_r \times b_j \times 10^{-6}$ 计算。
- 短期挠度允许值 $[a_s]$ 、 $1.1[a_s]$ 为扣除板净重影响的挠度。

- 板净重 $G_B = 2.62 \text{ kN/m}^2$ ，(按等效检验宽度 b_j 计算)，板的等效检验宽度 $b_j = 580 \text{ mm}$ ， l_r 单位为 mm 。

图 名	600x180 板结构检验表	图集号	陕09G09
		页 次	55

吴琨	吴琨
核	
审	
陈顺远	陈顺远
对	
校	
贾俊明	贾俊明
设计	
贾俊明	贾俊明
制图	

900×180 板结构检验表

板型号	正常使用极限状态检验				承载力检验荷载设计值 $[Q_u]$						
	检验荷载标准组合值 Q_k (kN/m ²)	$\frac{[a_s]}{1.1[a_s]}$ (mm)	$[\gamma_{cr}]$	$\frac{[Q_{cr}]}{0.95[Q_{cr}]}$ (kN/m ²)	Q_d (kN/m ²)	$1.30Q_d$ (kN/m ²)	$1.35Q_d$ (kN/m ²)	$1.40Q_d$ (kN/m ²)	$1.45Q_d$ (kN/m ²)	$1.50Q_d$ (kN/m ²)	$1.55Q_d$ (kN/m ²)
YKB4509-6	16.40	5.67/6.24	1.04	17.13/16.27	18.58	24.15	25.08	26.01	26.94	27.86	28.79
YKB4509-7	18.23	6.40/7.04	1.04	18.88/17.93	21.49	27.93	29.01	30.08	31.15	32.23	33.30
YKB4809-6	14.34	6.32/6.95	1.04	14.98/14.23	16.24	21.12	21.93	22.74	23.55	24.36	25.18
YKB4809-7	15.94	7.16/7.88	1.04	16.51/15.68	18.79	24.42	25.36	26.30	27.24	28.18	29.12
YKB5109-6	12.64	6.97/7.67	1.04	13.21/12.54	14.32	18.62	19.33	20.05	20.77	21.48	22.20
YKB5109-7	14.06	7.92/8.71	1.04	14.55/13.83	16.56	21.53	22.36	23.19	24.02	24.85	25.68
YKB5109-8	15.44	8.84/9.72	1.03	15.88/15.08	18.77	24.40	25.33	26.27	27.21	28.15	29.09
YKB5409-6	11.23	7.60/8.36	1.04	11.73/11.14	12.72	16.54	17.18	17.81	18.45	19.08	19.72
YKB5409-7	12.49	8.67/9.54	1.04	12.93/12.28	14.72	19.13	19.87	20.60	21.34	22.07	22.81
YKB5409-8	13.72	9.72/10.69	1.03	14.10/13.40	16.67	21.67	22.51	23.34	24.17	25.01	25.84

注：1. 表中符号含义及检验方法见总说明。

2. 荷载检验值 Q 可代表 Q_k 、 $[Q_{cr}]$ 、 $0.95[Q_{cr}]$ 、 $[Q_u]$ ，均包括板净重 G_N ，故加载值 W 应扣除板净重，按公式 $W=(Q-G_N) \times l_T \times b_j \times 10^{-6}$ 计算。

3. 短期挠度允许值 $[a_s]$ 、 $1.1[a_s]$ 为扣除板净重影响的挠度。

4. 板净重 $G_N=2.47\text{kN/m}^2$ ，(按等效检验宽度 b_j 计算)，板的等效检验宽度 $b_j=880\text{mm}$ ， l_T 单位为mm。

图 名	900×180 板结构检验表	图集号	陕09G09
		页次	56

制	图	贾俊明	设计	贾俊明	校	陈顺远	审核	吴琨
---	---	-----	----	-----	---	-----	----	----

900×180 板结构检验表

板型号	正常使用极限状态检验				承载力检验荷载设计值 $[Q_u]$							
	检验荷载标准组合值 Q_k (kN/m ²)	$[a_s]$	$[\gamma_{cr}]$	$[Q_{cr}]$	Q_d	$1.30Q_d$	$1.35Q_d$	$1.40Q_d$	$1.45Q_d$	$1.50Q_d$	$1.55Q_d$	
		$1.1[a_s]$ (mm)		$0.95[Q_{cr}]$ (kN/m ²)								
YKB5409-10	16.11	11.73/12.90	1.02	16.38/15.57	20.47	26.61	27.64	28.66	29.69	30.71	31.73	
YKB5709-6	10.04	8.22/9.04	1.04	10.49/9.97	11.38	14.79	15.36	15.93	16.50	17.07	17.64	
YKB5709-7	11.17	9.42/10.36	1.04	11.56/10.98	13.16	17.11	17.77	18.42	19.08	19.74	20.40	
YKB5709-8	12.27	10.58/11.64	1.03	12.61/11.98	14.91	19.38	20.13	20.87	21.62	22.36	23.11	
YKB5709-10	14.41	12.83/14.11	1.02	14.65/13.92	18.31	23.80	24.72	25.63	26.55	27.46	28.38	
YKB6009-6	9.03	8.80/9.68	1.04	9.44/8.97	10.24	13.31	13.82	14.33	14.84	15.35	15.86	
YKB6009-7	10.04	10.13/11.14	1.04	10.40/9.88	11.84	15.39	15.98	16.57	17.16	17.76	18.35	
YKB6009-8	11.04	11.43/12.57	1.03	11.35/10.78	13.41	17.43	18.10	18.78	19.45	20.12	20.79	
YKB6009-10	12.96	13.93/15.32	1.02	13.18/12.52	16.47	21.41	22.23	23.06	23.88	24.70	25.53	

- 注：1. 表中符号含义及检验方法见总说明。
 2. 荷载检验值 Q 可代表 Q_k 、 $[Q_{cr}]$ 、 $0.95[Q_{cr}]$ 、 $[Q_u]$ ，均包括板净重 G_B ，故加载值 W 应扣除板净重，按公式 $W=(Q-G_B) \times l_T \times b_j \times 10^{-6}$ 计算。
 3. 短期挠度允许值 $[a_s]$ 、 $1.1[a_s]$ 为扣除板净重影响的挠度。
4. 板净重 $G_B=2.47\text{kN/m}^2$ ，(按等效检验宽度 b_j 计算)，板的等效检验宽度 $b_j=880\text{mm}$ ， l_T 单位为 mm。

图 名	900×180 板结构检验表	图集号	陕09G09
		页 次	57

制	图	贾俊明	设计	贾俊明	校	陈顺远	审	核	吴琨
		贾俊明		贾俊明		陈顺远			吴琨

1200×180 板结构检验表

板型号	正常使用极限状态检验				承载力检验荷载设计值 $[Q_d]$							
	检验荷载标准组合值 Q_k (kN/m ²)	$\frac{[a_s]}{1.1[a_s]}$ (mm)	$[\gamma_{cr}]$	$\frac{[Q_{cr}]}{0.95[Q_{cr}]}$ (kN/m ²)	Q_d (kN/m ²)	$1.30Q_d$ (kN/m ²)	$1.35Q_d$ (kN/m ²)	$1.40Q_d$ (kN/m ²)	$1.45Q_d$ (kN/m ²)	$1.50Q_d$ (kN/m ²)	$1.55Q_d$ (kN/m ²)	
YKB4512-8	16.39	5.75/6.33	1.04	17.11/16.25	18.48	24.02	24.95	25.87	26.80	27.72	28.64	
YKB4512-10	19.14	6.85/7.54	1.03	19.73/18.74	22.80	29.64	30.78	31.92	33.06	34.20	35.34	
YKB4812-8	14.33	6.41/7.05	1.04	14.96/14.21	16.16	21.01	21.81	22.62	23.43	24.24	25.04	
YKB4812-10	16.73	7.67/8.44	1.03	17.25/16.38	19.94	25.92	26.92	27.91	28.91	29.91	30.90	
YKB5112-8	12.64	7.07/7.78	1.04	13.19/12.53	14.25	18.52	19.23	19.95	20.66	21.37	22.08	
YKB5112-10	14.75	8.50/9.35	1.03	15.21/14.45	17.58	22.85	23.73	24.61	25.49	26.37	27.25	
YKB5412-8	11.23	7.73/8.50	1.04	11.72/11.13	12.66	16.45	17.09	17.72	18.35	18.99	19.62	
YKB5412-10	13.11	9.34/10.27	1.03	13.51/12.83	15.62	20.30	21.08	21.87	22.65	23.43	24.21	

注：1. 表中符号含义及检验方法见总说明。

2. 荷载检验值 Q 可代表 Q_k 、 $[Q_{cr}]$ 、 $0.95[Q_{cr}]$ 、 $[Q_u]$ ，均包括板净重 G_N ，故加载值 W 应扣除板净重，按公式 $W = (Q - G_N) \times l_T \times b_j \times 10^{-6}$ 计算。

3. 短期挠度允许值 $[a_s]$ 、 $1.1[a_s]$ 为扣除板净重影响的挠度。

4. 板净重 $G_N = 2.40 \text{ kN/m}^2$ ，(按等效检验宽度 b_j 计算)，板的等效检验宽度 $b_j = 1180 \text{ mm}$ ， l_T 单位为 mm 。

图 名	1200×180 板结构检验表	图集号	陕09G09
		页次	58

1200×180 板结构检验表

板型号	正常使用极限状态检验				承载力检验荷载设计值 $[Q_u]$							
	检验荷载标准组合值 Q_k (kN/m ²)	$\frac{[a_s]}{1.1[a_s]}$ (mm)	$[\gamma_{cr}]$	$\frac{[Q_{cr}]}{0.95[Q_{cr}]}$ (kN/m ²)	Q_d (kN/m ²)	$1.30Q_d$ (kN/m ²)	$1.35Q_d$ (kN/m ²)	$1.40Q_d$ (kN/m ²)	$1.45Q_d$ (kN/m ²)	$1.50Q_d$ (kN/m ²)	$1.55Q_d$ (kN/m ²)	
YKB5412-12	14.93	10.89/11.98	1.02	15.25/14.49	18.50	24.05	24.97	25.90	26.82	27.75	28.67	
YKB5712-8	10.04	8.36/9.20	1.04	10.48/9.95	11.32	14.71	15.28	15.85	16.41	16.98	17.54	
YKB5712-10	11.72	10.17/11.19	1.03	12.08/11.48	13.97	18.16	18.85	19.55	20.25	20.95	21.65	
YKB5712-12	13.35	11.90/13.09	1.02	13.64/12.96	16.54	21.50	22.33	23.16	23.99	24.81	25.64	
YKB6012-8	9.03	8.97/9.87	1.04	9.43/8.95	10.18	13.24	13.75	14.25	14.76	15.27	15.78	
YKB6012-10	10.54	10.98/12.08	1.03	10.87/10.32	12.56	16.33	16.96	17.59	18.22	18.85	19.47	
YKB6012-12	12.01	12.91/14.20	1.02	12.27/11.65	14.88	19.34	20.09	20.83	21.58	22.32	23.06	
YKB6012-14	13.44	14.77/16.25	1.01	13.63/12.94	14.88	19.34	20.09	20.83	21.58	22.32	23.06	

注：1. 表中符号含义及检验方法见总说明。

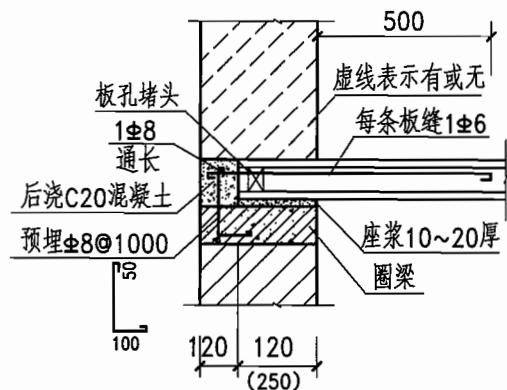
2. 荷载检验值 Q 可代表 Q_k 、 $[Q_{cr}]$ 、 $0.95[Q_{cr}]$ 、 $[Q_u]$ ，均包括板净重 G_{kl} ，故加载值 W 应扣除板净重，按公式 $W=(Q-G_{kl})\times l_T\times b_j\times 10^{-6}$ 计算。

3. 短期挠度允许值 $[a_s]$ 、 $1.1[a_s]$ 为扣除板净重影响的挠度。

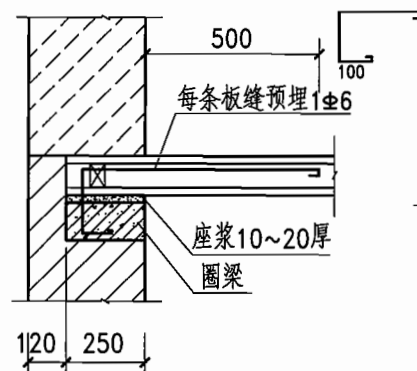
4. 板净重 $G_{kl}=2.40\text{kN/m}^2$ ，(按等效检验宽度 b_j 计算)，板的等效检验宽度 $b_j=1180\text{mm}$ ， l_T 单位为mm。

图 名	1200×180 板结构检验表	图集号	陕09G09
		页 次	59

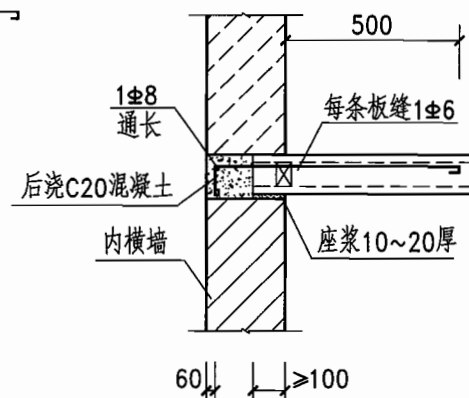
吴琨	吴琨
核	核
陈顺远	陈顺远
对	对
贾俊明	贾俊明
设计	设计
贾俊明	贾俊明
制	制



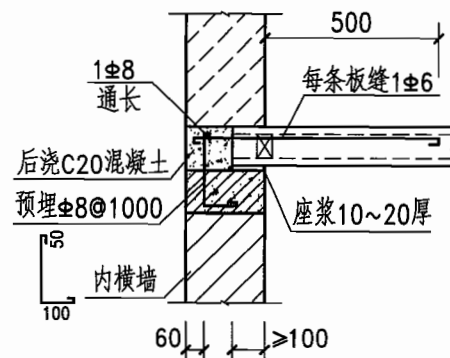
1 外墙有圈梁(一)



2 外墙有圈梁(二)



3 内墙无圈梁



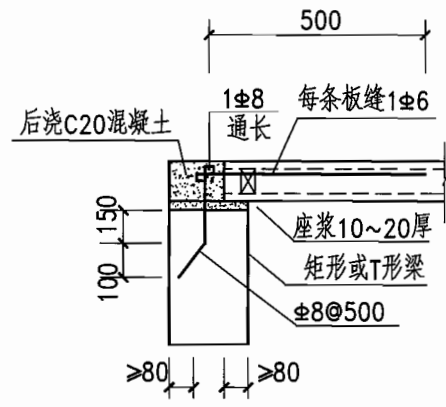
4 内墙有圈梁

说明:

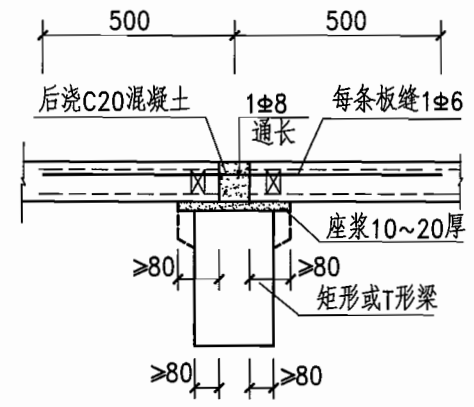
1. 本图表示采用板底圈梁方案时,板的支承长度及通过板缝加筋与圈梁、墙体或梁的拉结构造,供选用者参考使用。
2. 本页详图适用于板底圈梁时房屋端部大房间楼盖、8度时房屋的屋盖,建议设计者也用于6、7度时的楼、屋盖及8度时的楼盖。

图 名	板端连接构造详图(一)	图集号	陕09G09
		页次	60

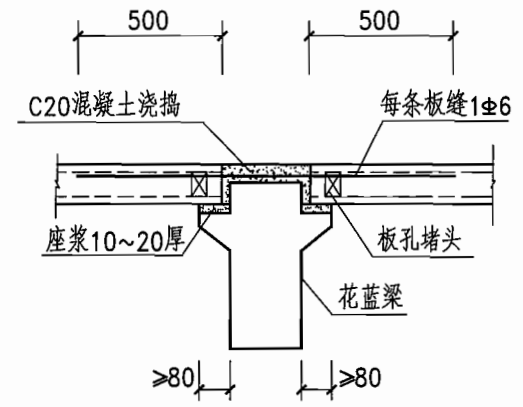
制	贾俊明	设计	贾俊明	校	陈顺远	审核	吴琨
图	贾俊明		贾俊明		陈顺远		吴琨



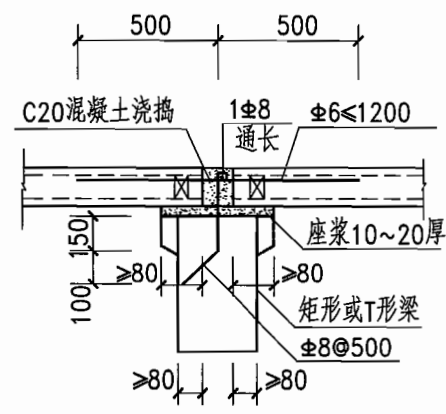
9 6、7、8度



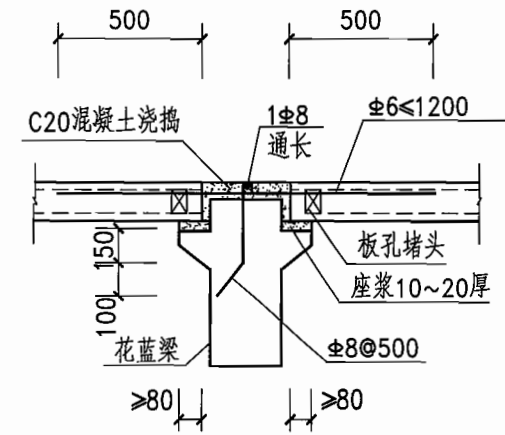
10 6、7度



11 6、7度



12 8度

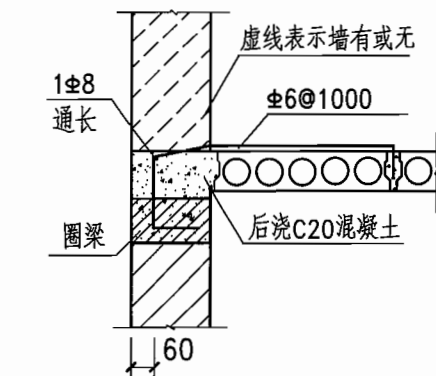


13 8度

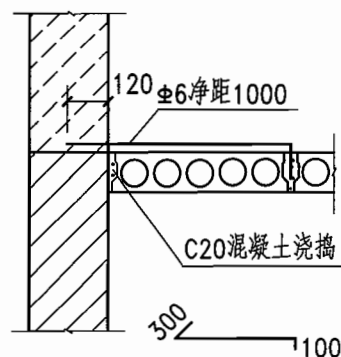
说明同60页。

图名	板端连接构造详图(三)	图集号	陕09G09
		页次	62

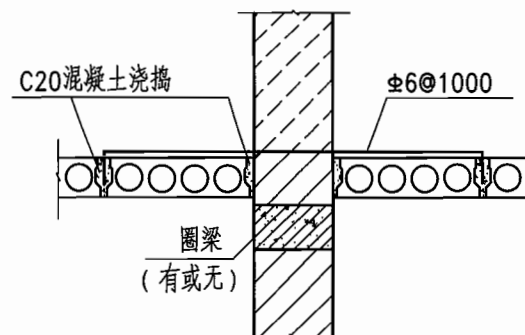
制	图	贾俊明	设计	贾俊明	校	陈顺远	核	吴琨
---	---	-----	----	-----	---	-----	---	----



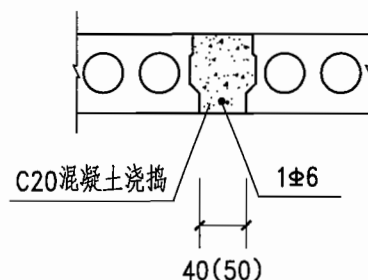
14 有圈梁时



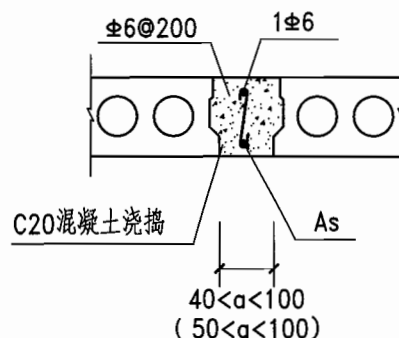
15 无圈梁时



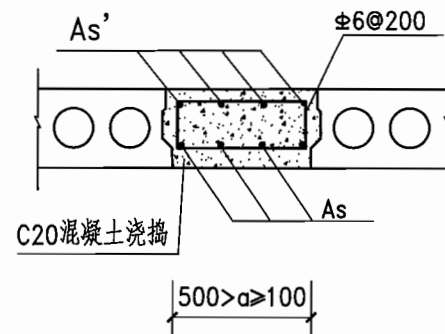
16



17 板缝加筋(一)



18 板缝加筋(二)



19 板缝加筋(三)

说明: 1. 板与墙平行时板边连接构造详见详图⑭~⑯。
2. 板缝加筋量 A_s 、 A_s' 由设计人计算确定。

图 名	板边连接及板缝构造详图		图集号	陕09G09
			页 次	63