

江西省建筑标准设计

冷轧带肋钢筋混凝土空心板

DBJT12-63

赣99G316

1999

冷轧带肋钢筋混凝土空心板

批准部门:江西省建设厅

批准文号:赣建[1999]6号

主编单位:江西省建筑设计研究总院 统一编号:DBJT12-63

协编单位:庐山规划建筑设计所 图集号:赣99G316

实行日期:一九九九年七月一日

主编单位负责人: 齐心

协编单位负责人: 钟桂

主编单位技术负责人: 黎曦

技术审定人: 邢福森

设计负责人: 曹和才

目 录

目录	1
设计说明(一)~(四)	2~5
选用表(一)~(六)	6~11
冷轧带肋钢筋混凝土空心板配筋图(一)~(三)	12~14
节点连接构造详图(一)、(二)	15~16
结构性能检验指导说明	17
结构性能检验荷载取值表(一)~(七)	18~24
冷轧带肋钢筋产品介绍	25

目 录

图集号 赣99G316
页 号 1

设计说明

一、适用范围

本图集为冷轧带肋钢筋混凝土空心板施工图,适用于下列范围

- 1.跨度为2.1米至3.9米的一般民用和工业建筑的楼面和屋面
- 2.板的表面温度不高于60℃的建筑
- 3.适用于非地震区和设计烈度为六、七度的地震区
- 4.对遇有高温、高湿和侵蚀性气体等特殊要求的建筑应采取适当的保护措施

二、设计依据

- 1.建筑结构荷载规范 (GBJ9-87)
- 2.混凝土结构设计规范 (GBJ10-89)
- 3.冷轧带肋钢筋混凝土结构技术规程 (JGJ95-95)
- 4.混凝土结构工程施工及验收规范 (GB50204-92)
- 6.建筑结构设计图集制图若干规定
- 7.建筑结构设计制图标准 (GBJ105-87)
- 8.预制混凝土构件质量检验评定标准 (GBJ321-90)

三、构件规格

1.几何尺寸

本图集空心板的跨度有2100、2400、2700、3000、3300、3400、3600、3900共八种。

空心板的断面为390x120的三孔板、490x120的四孔板和590x120的五孔板三种板形,板的孔形为80mm和76mm两种。

(本表计算以76mm孔为例,80mm孔板同样适合)

可变荷载标准值分为1.5 2.0 2.5 3.0 4.0 5.0 6.0 KN/m²七级。

永久荷载标准值

①板自重,按下表取值

板宽 (mm)	400		500		600	
孔径 (mm)	80	76	80	76	80	76
板自重 (KN/m ²)	1.908	1.999	1.875	1.973	1.853	1.905

②灌缝重为0.14KN/m²。

③板面和板底抹灰重分别为0.6KN/m²及0.4KN/m²。

四、构件编号



五、分项系数及挠度抗裂度控制指标:

1.结构重要性系数 $\gamma_0=1.0$ 。永久荷载分项系数 $\gamma_G=1.2$ 可变荷载分项系数

2.荷载

设计说明(一)

图集号 99G316
页号 2

$\gamma_0=1.4$ (当可变荷载标准值大于或等于 4.0KN/m^2 时,取 $\gamma_0=1.3$)。

2. 可变荷载的准永久系数 $\psi_k=0.5$ 挠度应按荷载短期效应组合并考虑荷载长期效应组合影响的长期刚度 B 进行计算 所求得的挠度值 $Q_k < L_0/200(L_0$ 为计算跨度) 所求得的最大裂缝宽度 $[\omega_{\max}] < [\omega_{\max}] = 0.3\text{mm}$

六、材料及有关计算指标

1. 混凝土 混凝土强度等级采用C20或C25。
2. 钢筋采用 $\Phi 5$ 、 $\Phi 7$ 、 $\Phi 9$ 三种, $f_{\text{stk}}=550\text{N/m}^2$, $f_y=340\text{N/m}^2$, $E_s=1.9 \times 10^5\text{N/m}^2$ 。
3. 分布筋采用 $\Phi 4$ 。
4. 钢筋的净保护层厚为15mm。
5. 板按两端简支计算, 最小支承长度为80mm。

七、施工制作及安装

1. 构件尺寸允许偏差,

单位: 毫米

检查项目	长	宽	高	侧向弯曲	对角线偏差	表面平整	主筋保护层厚	翘曲
允许偏差	+10 -5	+5 -5	+5 -5	$<L/750$ 且 <20	10	5	+5 -3	$L/750$

注: 表内 L 为构件长度(毫米)

构件几何尺寸检查方法按《〈预制混凝土构件质量检验评定标准〉》(GBJ321-90)规定办理。

构件制作单位应有钢材物理力学性能的试验报告和混凝土试块的试验记录。

2. 外形要求平整, 不得有蜂窝麻面及裂缝, 板底不得露筋。

3. 构件两端圆孔应设置堵头。

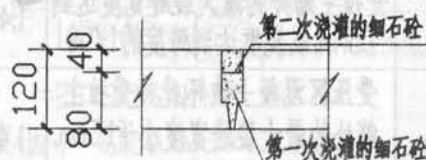
4. 板在堆放、运输、吊装时, 两端悬臂长度不得大于300mm, 并禁止倒放。

5. 安装时, 支座(梁或墙)上应采用20mm厚1:2水泥砂浆座浆, 以使板与支座接触密实。

6. 钢筋的交叉点应采用铁丝扎牢。

7. 固定电线或槽板用的木砖, 应预埋在板缝内, 以免灌缝后敲打凿洞。

8. 灌缝用C20细石混凝土, 分两次浇灌, 如图所示。第一次浇灌验收合格后, 再进行第二次浇灌, 并认真捣实。要求先浇灌后砌墙, 缝内应清理干净, 用清水充分湿润, 灌缝后混凝土浇水养护至少一天。



9. 不允许在板上凿洞打断预制板内钢筋, 若因设备管线穿过楼板时,

应在此处布置现浇钢筋混凝土板, 根据管线安装要求预先留好孔洞。

10. 施工时还应遵守混凝土工程施工及验收规范(GB50204-92)的有关要求。

11. 空心板的质量检验项目, 内容, 方法, 标准应按《〈预制混凝土构件质量检验评定标准〉》(GBJ321-90)规定进行。

八、设计选用

1. 对一般楼面做法与本图集相同时, 可根据可变荷载标准值直接选用, 当用与屋面及楼面做法与本图集条件不同时, 则应根据实际荷载自行验算后选用。(详见例题)

设计说明(二)

图集号 99G316
页号 3

2. 本图集所绘楼面节点大样, 仅适用于一般情况, 当建筑物要求较高, 楼面不允许产生裂缝时, 节点构造应另行设计处理。
3. 本图集板长按非震区和地震区两种, 非震区板长为板轴跨减20mm, 震区板长为轴跨减40mm。
4. 本图集所有尺寸(除注明者外)均以毫米为单位。

九、附录

受力情况	检验标志	达到承载力极限状态的检验标志	$[\gamma_u]$
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, 此处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

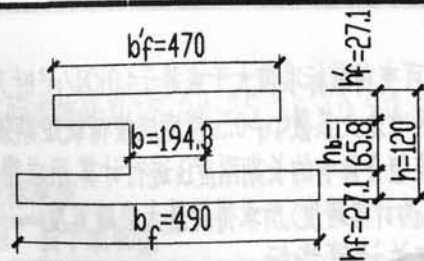
γ_u : 构件的承载力检验系数允许值。

十、例题

板轴跨2.7m, 板宽0.5m, 孔径76mm, 支承在190mm墙上, 可变荷载标准值2.5 kN/m², 楼面做法与本图集的条件相同。

(一) 截面等代 按等面积和同形心轴位置及对形心轴惯性

矩不变的原则将园孔折算成矩形孔



$$h_0 = h - 20 \text{ mm} = 100 \text{ mm}$$

$$\frac{\pi}{4} d^2 = b_1 h_1$$

$$\frac{\pi}{64} d^4 = \frac{b_1 h_1^3}{12}$$

解得

$$b_1 = 0.907d$$

$$h_1 = 0.866d$$

$$\text{则: } h_b = h_1 = 0.866d = 65.8 \text{ mm}$$

$$b = 470 - 4 \times b_1 = 470 - 4 \times 0.907 \times 76 = 194.3 \text{ mm}$$

(二) 荷载整理

$$\text{板自重: } 0.986 \text{ kN/m}$$

$$\text{灌缝重: } 0.14 \times 0.5 = 0.070 \text{ kN/m}$$

$$\text{抹灰重: } 1.000 \times 0.5 = 0.500 \text{ kN/m}$$

$$\text{合计: 永久荷载标准值为 } G_k = 1.556 \text{ kN/m}$$

$$\text{可变荷载标准值为 } Q_k = 2.5 \times 0.5 = 1.250 \text{ kN/m}$$

$$\text{荷载设计值为 } Q = 1.2 G_k + 1.4 Q_k$$

$$= 1.2 \times 1.556 + 1.4 \times 1.250 = 3.617 \text{ kN/m}$$

(三) 内力计算

$$\text{计算跨度 } L_0 = L_n + h = (2.700 - 0.190) + 0.120 = 2.630 \text{ m}$$

$$\text{最大弯矩 } M_{\max} = 1/8 q L_0^2 = 1/8 \times 3.617 \times 2.630^2 = 3.127 \text{ kN.m}$$

$$\text{最大剪力 } V_{\max} = 1/2 q L_0 = 1/2 \times 3.617 \times 2.630 = 4.756 \text{ kN}$$

设计说明(三)

图集号 99G316
页号 4

按荷载短期效应组合计算的弯矩 $M_s = 1/8 g_k L_0^2 + 1/8 q_k L_0^2$
 $= 1/8 \times 1.556 \times 2.630^2 + 1/8 \times 1.250 \times 2.630^2 = 2.426 \text{ KN}\cdot\text{m}$

按荷载长期效应组合计算的弯矩 (准永久系数 $\psi_q = 0.5$)

$$M_l = 1/8 g_k L_0^2 + 1/8 \psi_q q_k L_0^2$$

$$= 1/8 \times 1.556 \times 2.630^2 + 1/8 \times 0.5 \times 1.25 \times 2.630^2 = 1.886 \text{ KN}\cdot\text{m}$$

(四) 配筋计算

1. 纵向受力筋计算

$$f_{cn} b_f' h_f' (h_0 - h_f' / 2) = 11 \times 470 \times 27.1 \times (100 - 27.1 / 2) \text{ N}\cdot\text{mm}$$

$$= 12.112 \text{ KN}\cdot\text{m} > M_{\max} = 3.127 \text{ KN}\cdot\text{m}$$

属第一类 T 形截面

$$\alpha_s = \frac{M}{f_{cn} b_f' h_0^2} = \frac{3.127 \times 10^6}{11 \times 470 \times 100^2} = 0.0605$$

$$\xi = 1 - \sqrt{1 - 2\alpha_s} = 1 - \sqrt{1 - 2 \times 0.0605} = 0.0625$$

$$A_s = \xi b_f' h_0 f_{cn} / f_y = 0.0625 \times 470 \times 100 \times 11 / 340$$

$$= 95.0 \text{ mm}^2$$

实配 7 Φ 5 ($A_s = 137 \text{ mm}^2$)

2. 斜截面抗剪计算

$$h_0 = 120 - (15 + 0.5 \times 5) = 102.5$$

$$0.07 f_{cn} b h_0 = 0.07 \times 10 \times 194.3 \times 102.5 \text{ N} = 13.941 \text{ kN} > V_{\max} = 4.756 \text{ kN}$$

板按构造仅设置分布筋

(五) 变形验算

有关参数计算 $\alpha_E = E_s / E_c = 190 / 25.5 = 7.451$

$$\gamma_f' = \frac{(b_f - b) h_f'}{b h_0} = \frac{(470 - 194.3) \times 20.5}{194.3 \times 102.5} = 0.284$$

(因 $h_f' = 27.1 > 0.2 h_0 = 20.5 \text{ mm}$, 故取 $h_f' = 20.5 \text{ mm}$)

$$\rho = \frac{A_s}{b h_0} = \frac{137}{194.3 \times 102.5} = 0.00688$$

$$\rho_{te} = \frac{A_s}{A_{te}} = \frac{A_s}{0.5 b h + (b_f - b) h_f} = \frac{137}{0.5 \times 194.3 \times 120 + (470 - 194.3) \times 27.1}$$

$$= 0.00696 < 0.01 \quad \text{故取 } \rho_{te} = 0.01$$

$$\sigma_{ss} = \frac{M_s}{0.87 h_0 A_s} = \frac{2.426 \times 10^6}{0.87 \times 102.5 \times 137} = 198.6 \text{ N/mm}^2$$

$$\text{短期刚度 } \psi = \alpha - \frac{0.65 f_{tk}}{\rho_{te} \sigma_{ss}} = 1.05 - \frac{0.65 \times 1.50}{0.01 \times 198.6} = 0.559$$

$$B_s = \frac{E_s A_s h_0^2}{1.15 \psi + 0.2 + \frac{6 \alpha_E \rho}{1 + 3.5 \gamma_f'}} = \frac{190 \times 10^3 \times 137 \times 102.5^2}{1.15 \times 0.559 + 0.2 + \frac{6 \times 7.451 \times 0.00688}{1 + 3.5 \times 0.284}}$$

$$= 2.743 \times 10^{11} \text{ N}\cdot\text{mm}^2$$

长期刚度 (因 $\rho' = 0$, 故取 $\theta = 2$)

$$B_l = \frac{M_s}{M_l (\theta - 1) + M_s} B_s = \frac{2.426}{1.886 \times (2 - 1) + 2.426} \times 2.738 \times 10^{11}$$

$$= 1.540 \times 10^{10} \text{ N}\cdot\text{mm}^2$$

$$\text{挠度 } f = \frac{5}{48} \times \frac{M_s L_0^2}{B_l} = \frac{5}{48} \times \frac{2.426 \times 10^6 \times 2.630^2}{1.543 \times 10^{11}} = 11.4 \text{ mm}$$

$f / L_0 = 11.4 / 2630 = 1 / 230 < 1 / 200$, 故变形满足要求

(六) 裂缝宽度验算

$$\omega_{\max} = \alpha_{cr} \psi \frac{\sigma_{ss}}{E_s} (2.7 C + 0.1 \frac{d}{\rho_{te}})$$

$$= 1.34 \times 0.559 \times \frac{198.6}{1.9 \times 10^5} \times (2.7 \times 20 + 0.1 \times \frac{5}{0.01})$$

$$= 0.081 \text{ mm} < [\omega_{\max}] = 0.3 \text{ mm} \quad \text{满足要求}$$

设计说明 (四)

图集号 99G316
 页号 5

板号	轴跨 (mm)	混凝土 等级	允许可变荷 载标准值 (kN/m ²)	配 筋			每块板材料用量			
				①	②	③	钢筋重量 (kg/块)	含钢量 (kg/m ²)	混凝土体积 (m ³ /块)	板重 (kg/块)
KB-2146	2100	C20	5.0	4 ϕ 5	10 ϕ 4		1.658	1.992	0.06654	166.4
KB-2444	2400	C20	3.0	4 ϕ 5	10 ϕ 4		1.840	1.933	0.07614	190.3
KB-2445	2400	C20	4.0	5 ϕ 5	10 ϕ 4		2.211	2.323	0.07614	190.3
KB-2742	2700	C20	2.0	5 ϕ 5	11 ϕ 4		2.480	2.313	0.08573	214.3
KB-2744	2700	C20	3.0	6 ϕ 5	11 ϕ 4		2.877	2.684	0.08573	214.3
KB-2745	2700	C20	4.0	7 ϕ 5	11 ϕ 4		3.295	3.074	0.08573	214.3
KB-3041	3000	C20	1.5	6 ϕ 5	12 ϕ 4		3.190	2.676	0.09533	238.3
KB-3042	3000	C20	2.0	7 ϕ 5	12 ϕ 4		3.655	3.066	0.09533	238.3
KB-3044	3000	C20	3.0	8 ϕ 5	12 ϕ 4		4.120	3.456	0.09533	238.3
KB-3045	3000	C20	4.0	10 ϕ 5	12 ϕ 4		5.026	4.217	0.09533	238.3
KB-3341	3300	C25	1.5	8 ϕ 5	13 ϕ 4	2 ϕ 5	5.531	4.216	0.1049	262.3
KB-3342	3300	C25	2.0	9 ϕ 5	13 ϕ 4	2 ϕ 5	6.017	4.586	0.1049	262.3
KB-3343	3300	C25	2.5	11 ϕ 5	13 ϕ 4	2 ϕ 5	7.015	5.347	0.1049	262.3
KB-3344	3300	C25	3.0	7 ϕ 7	13 ϕ 4	2 ϕ 5	8.409	6.409	0.1049	262.3
KB-3345	3300	C25	4.0	9 ϕ 7	13 ϕ 4	2 ϕ 5	10.38	7.909	0.1049	262.3
KB-3441	3400	C25	1.5	9 ϕ 5	13 ϕ 4	2 ϕ 5	6.185	4.575	0.1081	270.3

选用表 (一)

图集号 99G316

页号 6

板号	轴跨 (mm)	混凝土 等级	允许可变荷 载标准值 (kN/m ²)	配 筋			每块板材料用量			
				①	②	③	钢筋重量 (kg/块)	含钢量 (kg/m ²)	混凝土体积 (m ³ /块)	板重 (kg/块)
KB-3442	3400	C25	2.0	11 ϕ 5	13 ϕ 4	2 ϕ 5	7.213	5.335	0.1081	270.3
KB-3443	3400	C25	2.5	13 ϕ 5	13 ϕ 4	2 ϕ 5	8.136	6.018	0.1081	270.3
KB-3444	3400	C25	3.0	8 ϕ 7	13 ϕ 4	2 ϕ 5	9.644	7.133	0.1081	270.3
KB-3445	3400	C25	4.0	10 ϕ 7	13 ϕ 4	2 ϕ 5	11.68	8.639	0.1081	270.3
KB-3641	3600	C25	1.5	13 ϕ 5	14 ϕ 4	2 ϕ 5	8.766	6.122	0.1145	286.3
KB-3642	3600	C25	2.0	8 ϕ 7	14 ϕ 4	2 ϕ 5	10.25	7.155	0.1145	286.3
KB-3643	3600	C25	2.5	9 ϕ 7	14 ϕ 4	2 ϕ 5	11.31	7.896	0.1145	286.3
KB-3644	3600	C25	3.0	10 ϕ 7	14 ϕ 4	2 ϕ 5	12.37	8.637	0.1145	286.3
KB-3645	3600	C25	4.0	8 ϕ 9	14 ϕ 4	2 ϕ 5	15.83	11.06	0.1145	286.3
KB-3941	3900	C25	1.5	10 ϕ 7	15 ϕ 4	2 ϕ 5	13.40	8.633	0.1241	310.3
KB-3942	3900	C25	2.0	12 ϕ 7	15 ϕ 4	2 ϕ 5	15.73	10.13	0.1241	310.3
KB-3943	3900	C25	2.5	14 ϕ 7	15 ϕ 4	2 ϕ 5	18.06	11.64	0.1241	310.3
KB-3944	3900	C25	3.0	10 ϕ 9	15 ϕ 4	2 ϕ 5	21.02	13.55	0.1241	310.3

选用表 (二)

图集号 99G316
页 号 7

板号	轴跨 (mm)	混凝土 等级	允许可变荷 载标准值 (kN/m ²)	配 筋			每块板材料用量			
				①	②	③	钢筋重量 (kg/块)	含钢量 (kg/m ²)	混凝土体积 (m ³ /块)	板重 (kg/块)
KB-2156	2100	C20	5.0	5 ϕ 5	10 ϕ 4		2.080	2.000	0.08206	205.2
KB-2453	2400	C20	3.0	5 ϕ 5	10 ϕ 4		2.309	1.941	0.09390	234.8
KB-2454	2400	C20	4.0	6 ϕ 5	10 ϕ 4		2.662	2.237	0.09390	234.8
KB-2752	2700	C20	2.0	6 ϕ 5	11 ϕ 4		2.985	2.227	0.1057	264.3
KB-2753	2700	C20	2.5	7 ϕ 5	11 ϕ 4		3.403	2.539	0.1057	264.3
KB-2754	2700	C20	3.0	8 ϕ 5	11 ϕ 4		3.821	2.851	0.1057	264.3
KB-2755	2700	C20	4.0	9 ϕ 5	11 ϕ 4		4.218	3.148	0.1057	264.3
KB-3051	3000	C20	1.5	8 ϕ 5	12 ϕ 4		4.237	2.844	0.1176	293.9
KB-3053	3000	C20	2.5	9 ϕ 5	12 ϕ 4		4.679	3.140	0.1176	293.9
KB-3054	3000	C20	3.0	10 ϕ 5	12 ϕ 4		5.144	3.452	0.1176	293.9
KB-3055	3000	C20	4.0	13 ϕ 5	12 ϕ 4		6.515	4.373	0.1176	293.9
KB-3351	3300	C25	1.5	10 ϕ 5	13 ϕ 4	2 ϕ 5	6.656	4.059	0.1294	323.5
KB-3352	3300	C25	2.0	12 ϕ 5	13 ϕ 4	2 ϕ 5	7.654	4.667	0.1294	323.5
KB-3353	3300	C25	2.5	14 ϕ 5	13 ϕ 4	2 ϕ 5	8.677	5.291	0.1294	323.5
KB-3354	3300	C25	3.0	8 ϕ 7	13 ϕ 4	2 ϕ 5	9.522	5.806	0.1294	323.5
KB-3355	3300	C25	4.0	11 ϕ 7	13 ϕ 4	2 ϕ 5	12.46	7.60	0.1294	323.5

选用表 (三)

图集号 99G316
页 号 8

板号	轴跨 (mm)	混凝土 等级	允许可变荷 载标准值 (kN/m ²)	配 筋			每块板材料用量			
				①	②	③	钢筋重量 (kg/块)	含钢量 (kg/m ²)	混凝土体积 (m ³ /块)	板重 (kg/块)
KB-3451	3400	C25	1.5	12 ϕ 5	13 ϕ 4	2 ϕ 5	7.868	4.656	0.1334	333.4
KB-3452	3400	C25	2.0	14 ϕ 5	13 ϕ 4	2 ϕ 5	8.922	5.280	0.1334	333.4
KB-3453	3400	C25	2.5	8 ϕ 7	13 ϕ 4	2 ϕ 5	9.792	5.794	0.1334	333.4
KB-3454	3400	C25	3.0	10 ϕ 7	13 ϕ 4	2 ϕ 5	11.82	6.996	0.1334	333.4
KB-3455	3400	C25	4.0	12 ϕ 7	13 ϕ 4	2 ϕ 5	13.85	8.197	0.1334	333.4
KB-3651	3600	C25	1.5	8 ϕ 7	14 ϕ 4	2 ϕ 5	10.36	5.785	0.1412	353.1
KB-3652	3600	C25	2.0	9 ϕ 7	14 ϕ 4	2 ϕ 5	11.44	6.393	0.1412	353.1
KB-3653	3600	C25	2.5	11 ϕ 7	14 ϕ 4	2 ϕ 5	13.59	7.595	0.1412	353.1
KB-3654	3600	C25	3.0	12 ϕ 7	14 ϕ 4	2 ϕ 5	14.66	8.187	0.1412	353.1
KB-3655	3600	C25	4.0	15 ϕ 7	14 ϕ 4	2 ϕ 5	17.95	10.03	0.1412	353.1
KB-3951	3900	C25	1.5	8 ϕ 9	15 ϕ 4	2 ϕ 5	17.06	8.792	0.1531	382.7
KB-3952	3900	C25	2.0	9 ϕ 9	15 ϕ 4	2 ϕ 5	19.23	9.915	0.1531	382.7
KB-3953	3900	C25	2.5	10 ϕ 9	15 ϕ 4	2 ϕ 5	21.17	10.91	0.1531	382.7
KB-3954	3900	C25	3.0	11 ϕ 9	15 ϕ 4	2 ϕ 5	23.08	11.90	0.1531	382.7

选用表 (四)

图集号 99G316
页 号 9

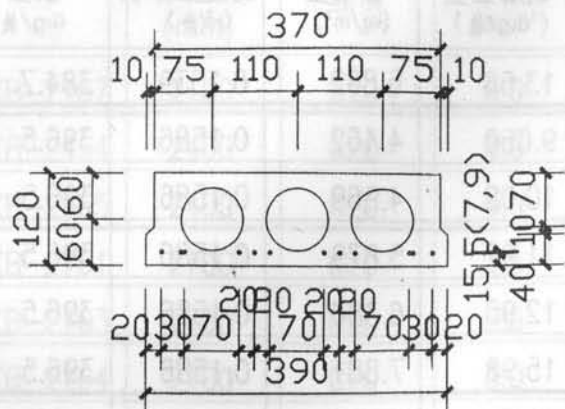
板号	轴跨 (mm)	混凝土 等级	允许可变荷 载标准值 (kN/m ²)	配 筋			每块板材料用量			
				①	②	③	钢筋重量 (kg/块)	含钢量 (kg/m ²)	混凝土体积 (m ³ /块)	板重 (kg/块)
KB-2167	2100	C20	6.0	6 ϕ 5	10 ϕ 4		2.486	1.992	0.09759	244.0
KB-2464	2400	C20	3.0	6 ϕ 5	10 ϕ 4		2.760	1.933	0.1117	279.2
KB-2465	2400	C20	4.0	7 ϕ 5	10 ϕ 4		3.136	2.193	0.1117	279.2
KB-2761	2700	C20	1.5	6 ϕ 5	11 ϕ 4		3.511	2.183	0.1257	314.2
KB-2763	2700	C20	2.5	7 ϕ 5	11 ϕ 4		3.929	2.443	0.1257	314.2
KB-2764	2700	C20	3.0	8 ϕ 5	11 ϕ 4		4.326	3.690	0.1257	314.2
KB-2765	2700	C20	4.0	9 ϕ 5	11 ϕ 4		4.744	2.950	0.1257	314.2
KB-3061	3000	C25	1.5	8 ϕ 5	12 ϕ 4		4.797	2.683	0.1398	349.5
KB-3062	3000	C25	2.0	9 ϕ 5	12 ϕ 4		5.262	2.943	0.1398	349.5
KB-3063	3000	C25	2.5	10 ϕ 5	12 ϕ 4		5.703	3.190	0.1398	349.5
KB-3064	3000	C25	3.0	13 ϕ 5	12 ϕ 4		6.168	3.450	0.1398	349.5
KB-3065	3000	C25	4.0	15 ϕ 5	12 ϕ 4		7.563	4.230	0.1398	349.5
KB-3361	3300	C25	1.5	12 ϕ 5	13 ϕ 4	2 ϕ 5	7.781	3.954	0.1539	384.7
KB-3362	3300	C25	2.0	14 ϕ 5	13 ϕ 4	2 ϕ 5	8.805	4.474	0.1539	384.7
KB-3363	3300	C25	2.5	8 ϕ 7	13 ϕ 4	2 ϕ 5	9.803	4.981	0.1539	384.7
KB-3364	3300	C25	3.0	10 ϕ 7	13 ϕ 4	2 ϕ 5	11.62	5.904	0.1539	384.7

选用表 (五)

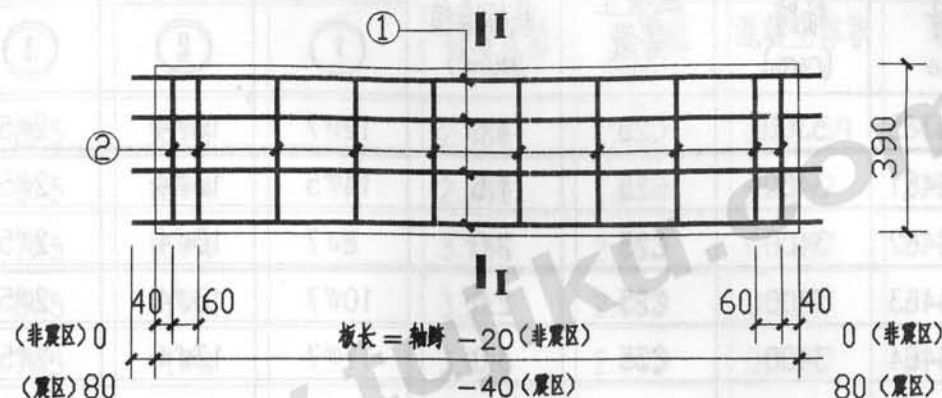
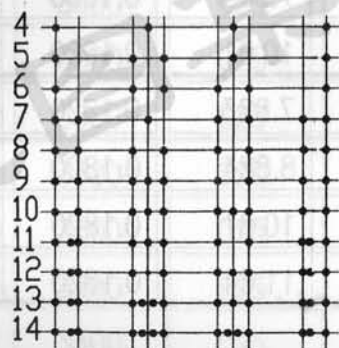
图集号 99G316
页 号 10

板号	轴跨 (mm)	混凝土 等级	允许可变荷 载标准值 (kN/m ²)	配 筋			每块板材料用量			
				①	②	③	钢筋重量 (kg/块)	含钢量 (kg/m ²)	混凝土体积 (m ³ /块)	板重 (kg/块)
KB-3365	3300	C25	4.0	12 ϕ 7	13 ϕ 4	2 ϕ 5	13.56	6.892	0.1539	384.7
KB-3461	3400	C25	1.5	14 ϕ 5	13 ϕ 4	2 ϕ 5	9.050	4.462	0.1586	396.5
KB-3462	3400	C25	2.0	8 ϕ 7	13 ϕ 4	2 ϕ 5	10.08	4.969	0.1586	396.5
KB-3463	3400	C25	2.5	10 ϕ 7	13 ϕ 4	2 ϕ 5	11.92	5.879	0.1586	396.5
KB-3464	3400	C25	3.0	11 ϕ 7	13 ϕ 4	2 ϕ 5	12.95	6.386	0.1586	396.5
KB-3465	3400	C25	4.0	14 ϕ 7	13 ϕ 4	2 ϕ 5	15.98	7.881	0.1586	396.5
KB-3661	3600	C25	1.5	9 ϕ 7	14 ϕ 4	2 ϕ 5	11.58	5.392	0.1680	419.9
KB-3662	3600	C25	2.0	11 ϕ 7	14 ϕ 4	2 ϕ 5	13.73	6.393	0.1680	419.9
KB-3663	3600	C25	2.5	13 ϕ 7	14 ϕ 4	2 ϕ 5	15.88	7.394	0.1680	419.9
KB-3664	3600	C25	3.0	14 ϕ 7	14 ϕ 4	2 ϕ 5	16.94	7.888	0.1680	419.9
KB-3665	3600	C25	4.0	12 ϕ 9	14 ϕ 4	2 ϕ 5	23.23	10.81	0.1680	419.9
KB-3961	3900	C25	1.5	14 ϕ 7	15 ϕ 4	2 ϕ 5	18.35	7.883	0.1820	455.1
KB-3962	3900	C25	2.0	10 ϕ 9	15 ϕ 4	2 ϕ 5	20.68	8.884	0.1820	455.1
KB-3963	3900	C25	2.5	12 ϕ 9	15 ϕ 4	2 ϕ 5	25.16	10.81	0.1820	455.1
KB-3954	3900	C25	3.0	13 ϕ 9	15 ϕ 4	2 ϕ 5	27.10	11.64	0.1820	455.1

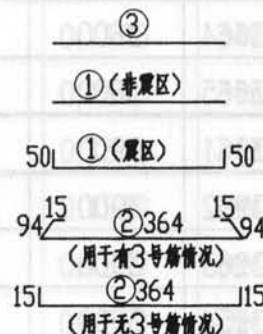
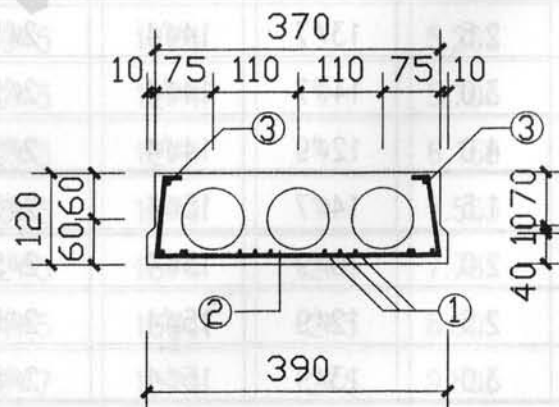
选用表 (六)

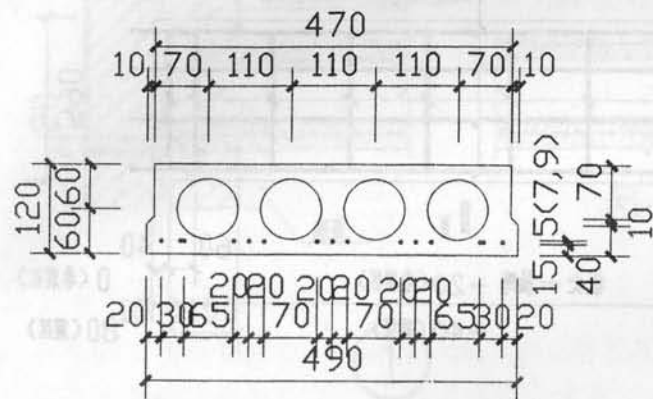


主筋根数及排列

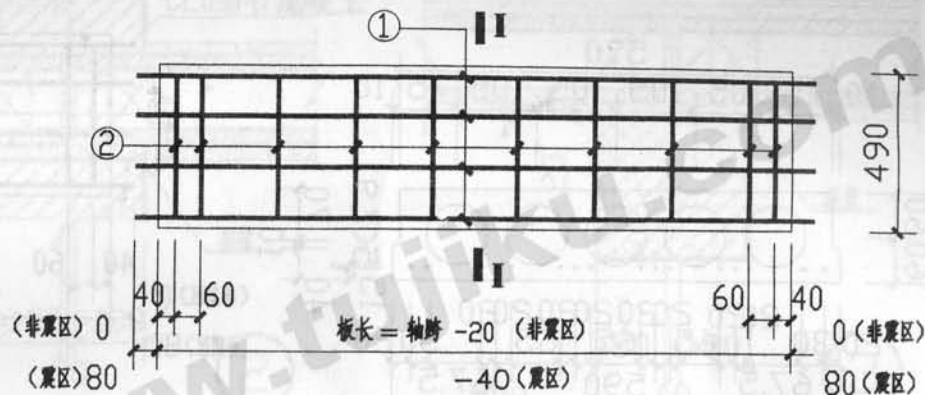
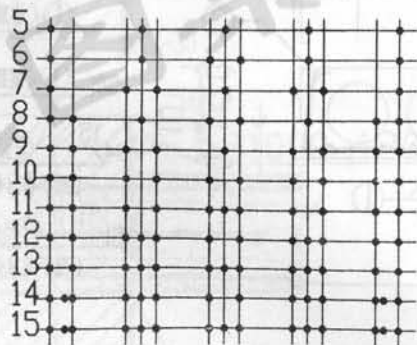


平面图

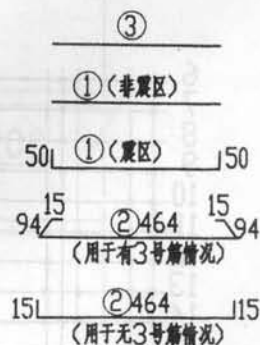
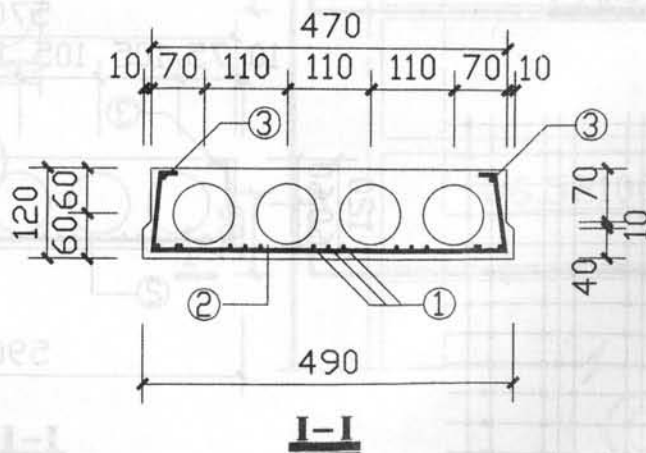


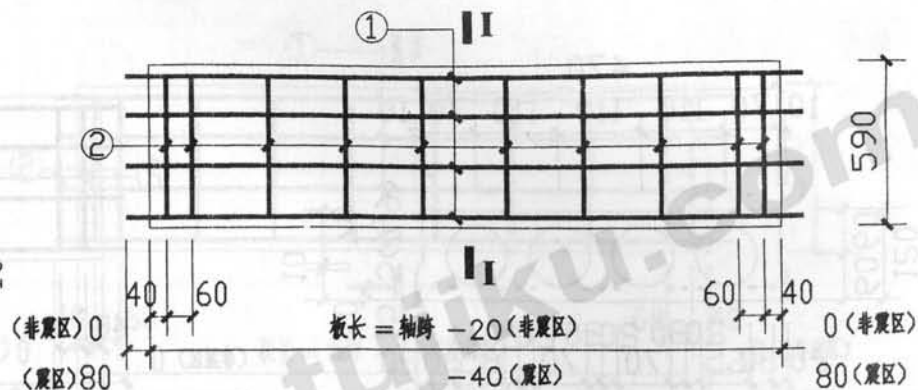
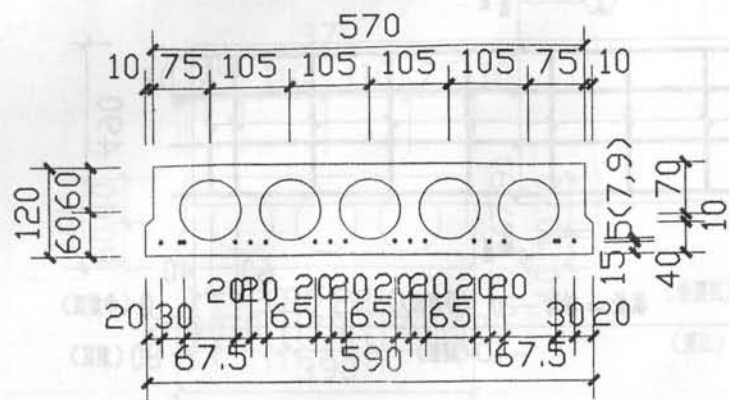


主筋根数及排列



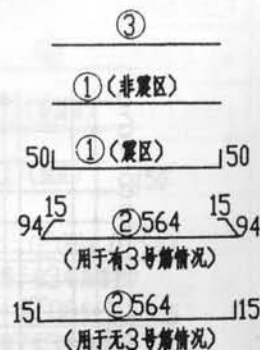
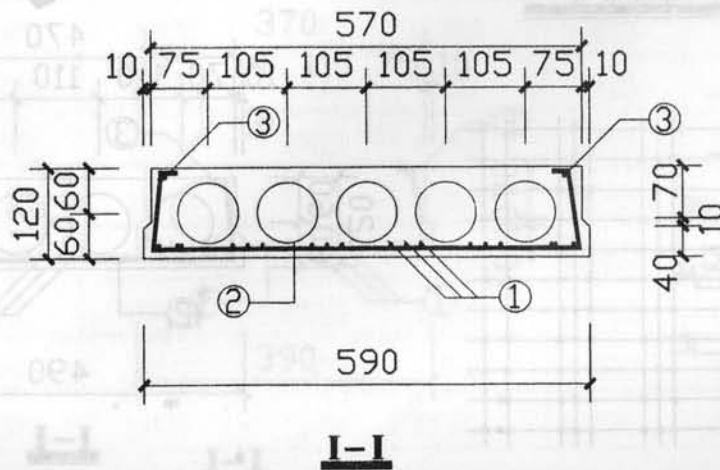
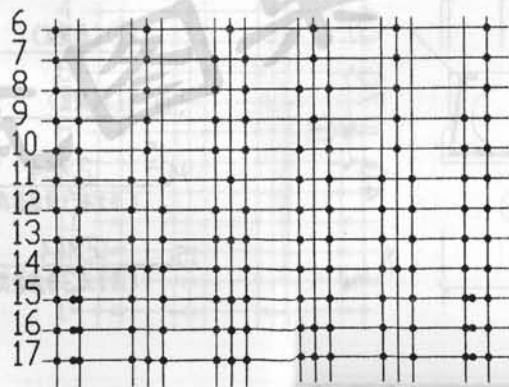
平面图



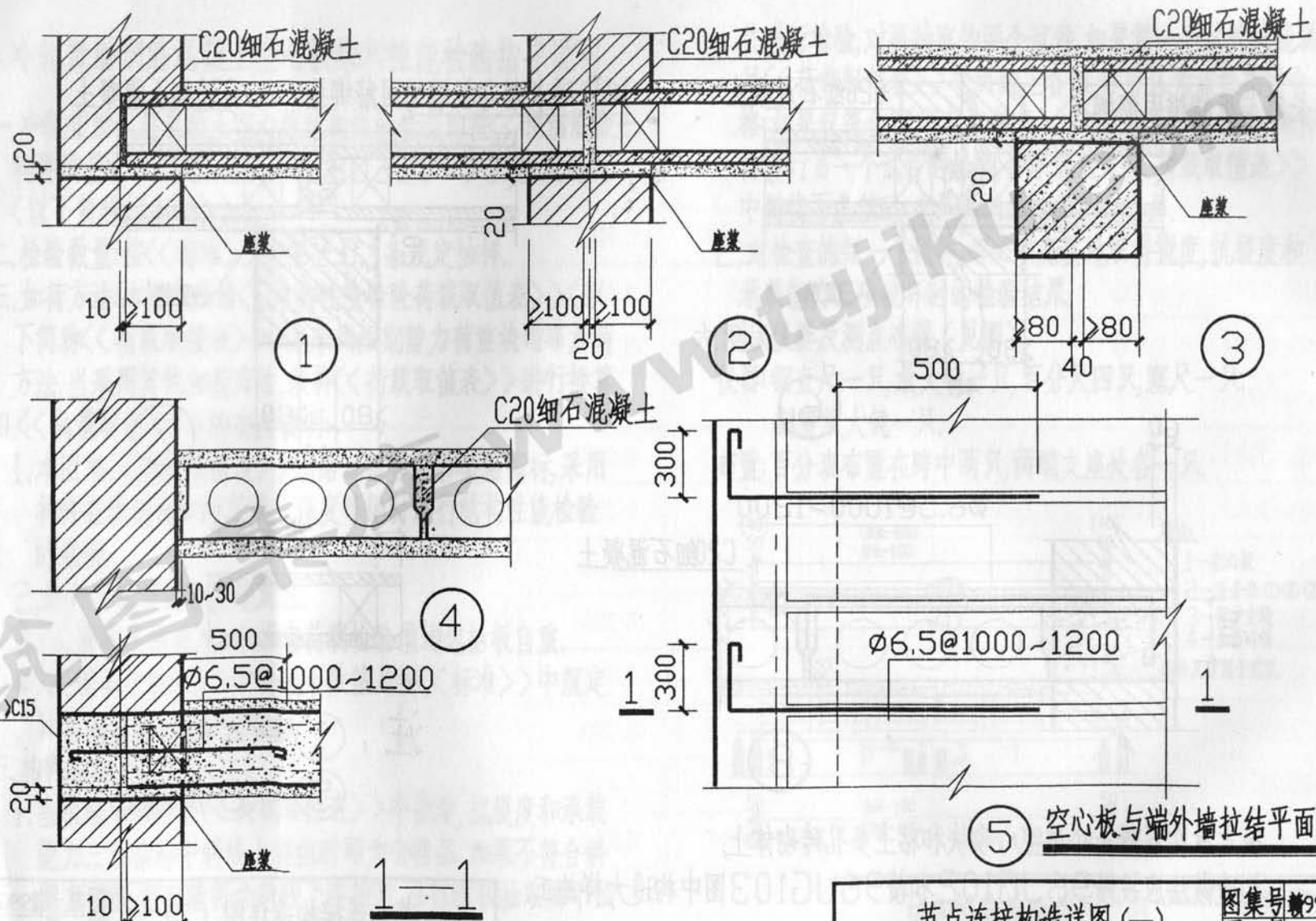


平面图

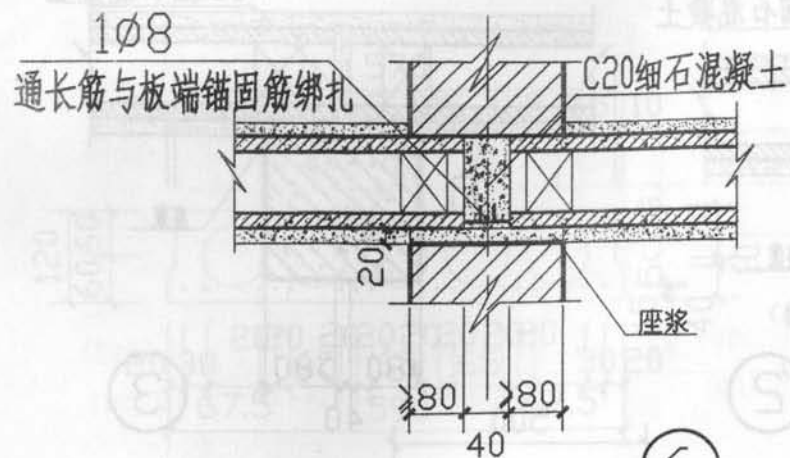
主筋根数及排列



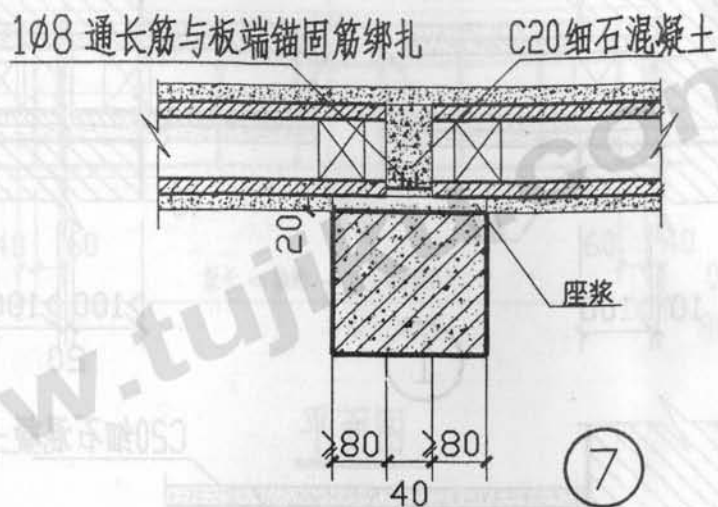
I-I



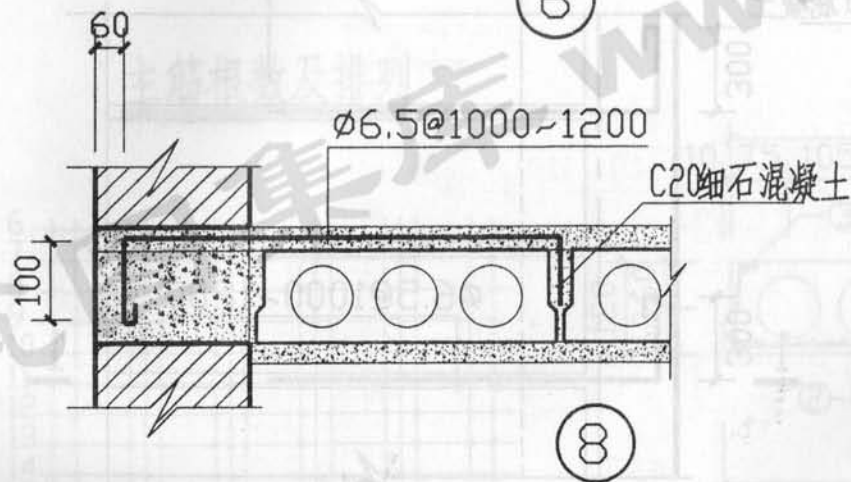
节点连接构造详图 (一)



⑥



⑦



⑧

注：①~④用于非震区
⑤~⑧用于震区

板支承在混凝土小型空心砌块和粘土多孔砖砌体上，
构造做法应按赣96JG102和赣96JG103图中构造大样施工。

节点连接构造详图 (二)

图集号 99G316
页号 16

冷轧带肋钢筋混凝土空心板结构性能检验指导说明

一、冷轧带肋钢筋混凝土空心板结构性能检验均按《〈预制混凝土构件质量检验评定标准〉》(GBJ321-90)规定进行。(以下简称《标准》)。

二、检验数量:按《标准》中第7.0.1条规定抽样。

三、加荷方法:本图集所给《〈结构性能检验荷载取值表〉》(以下简称《荷载取值表》)系采用短期静力荷重块均布加荷方法,当采用其他加荷方法,须将《荷载取值表》进行换算。

四、《〈荷载取值表〉》的有关说明:

1. 本图集《〈荷载取值表〉》所给试验参数和检验指标,采用构件在达到设计的混凝土强度等级时进行结构性能检验的指标。

2. 适用于地震区和非地震区。

3. 《〈荷载取值表〉》中所有荷载检验值均包括板自重。

4. 《〈荷载取值表〉》中斜线下数值是按《标准》中规定计算出的第二次检验指标。

五、构件检验结果分析:

1. 当检验结果符合《〈荷载取值表〉》中挠度、抗裂度和承载力三项指标中斜线上各值时即为合格品。如果不符合斜线上各值,但有能符合斜线下各值时,可再随机抽取两个试

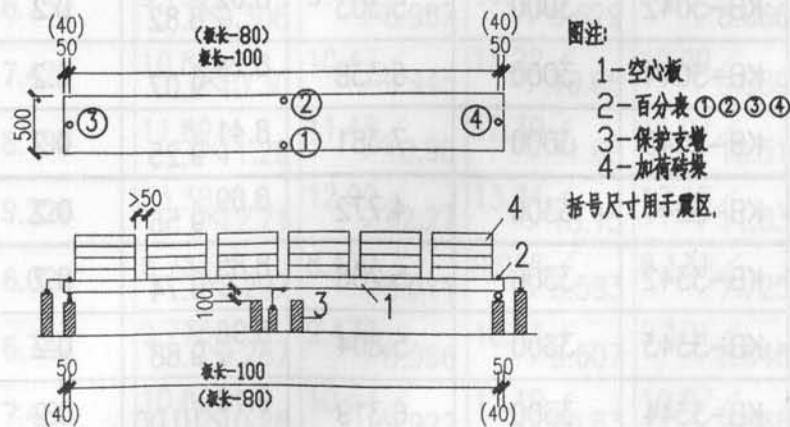
件进行检验,对再抽取的两个试件,如果第一个试件就能满足《〈荷载取值表〉》中斜线上各值,即可认为该批构件合格。如果仅符合《〈荷载取值表〉》中斜线下的各值时,则应再进行另一个试件的检验,如果能满足《〈荷载取值表〉》中斜线下各值时,也认为该批构件为合格品。

2. 对检查的每一个试件,都必须完整地取得挠度、抗裂度和承载力三项破坏时的检验结果。

六、测试仪器及测点布置(见图)

仪器:钢直尺一只,放大镜一只,百分尺四只,塞尺一只,刻度放大镜一只。

布置:百分表布置在跨中两只,两端支座处各一只。



板号	轴跨 (mm)	正常使用短期荷载作用			承载力荷载检验值 $[Q_u]/0.95[Q_u]$				
		短期荷载检验值 Q_s (kN/m ²)	短期挠度允许值 $[a_s]/1.10[a_s]$ (mm)	允许裂缝宽度 $[W_{max}]$ (mm)	承载力检验 荷载设计值 Q_s (kN/m ²)	标志 ① (kN/m ²)	标志 ② (kN/m ²)	标志 ③ (kN/m ²)	标志 ④ (kN/m ²)
KB-2146	2100	8.543	5.88/6.47	0.2	10.79	15.65/14.87	15.11/14.35	16.19/15.38	14.57/13.84
KB-2444	2400	6.391	6.53/7.18	0.2	8.320	12.06/11.46	11.65/11.07	12.48/11.86	11.23/10.67
KB-2445	2400	7.445	6.66/7.33	0.2	9.364	13.58/12.90	13.11/12.45	14.05/13.34	12.64/12.01
KB-2742	2700	5.323	7.19/7.91	0.2	6.824	9.895/9.400	9.553/9.076	10.24/9.724	9.212/8.752
KB-2744	2700	6.362	7.39/8.13	0.2	8.279	12.00/11.40	11.59/12.39	12.42/11.80	11.18/10.62
KB-2745	2700	7.409	7.54/8.29	0.2	9.318	13.51/12.84	13.04/12.39	13.98/13.28	12.58/11.95
KB-3041	3000	4.786	7.88/8.67	0.2	6.072	8.805/8.365	8.501/8.076	9.108/8.653	8.198/7.788
KB-3042	3000	5.303	8.02/8.82	0.2	5.797	9.855/9.363	9.516/9.040	10.20/9.685	9.176/8.717
KB-3044	3000	6.338	8.24/9.07	0.2	8.246	11.96/11.36	11.54/10.97	12.37/11.75	11.13/10.58
KB-3045	3000	7.381	8.41/9.25	0.2	9.281	13.46/12.78	12.99/12.34	13.92/13.23	12.53/11.90
KB-3341	3300	4.772	8.69/9.56	0.2	6.053	8.776/8.338	8.474/8.050	9.079/8.625	8.171/7.763
KB-3342	3300	5.288	8.85/9.74	0.2	6.775	9.824/9.332	9.485/9.011	10.16/9.654	9.146/8.689
KB-3343	3300	5.804	8.98/9.88	0.2	7.497	10.87/10.33	10.50/9.971	11.25/10.68	10.12/9.615
KB-3344	3300	6.319	9.10/10.00	0.2	8.219	11.92/11.32	11.51/10.93	12.33/11.71	11.10/10.54

注:表中所有荷载检验值均包括板自重。

结构性能检验荷载取值表(一)

图集号 赣99G316

页号 18

板号	轴跨 (mm)	正常使用短期荷载作用			承载力荷载检验值 $[Q_u]/0.95[Q_u]$				
		短期荷载检验值 Q_s (kN/m ²)	短期挠度允许值 $[\alpha]/1.10[\alpha]$ (mm)	允许裂缝宽度 $[W_{max}]$ (mm)	承载力检验 荷载设计值 Q_d (kN/m ²)	标志 ① (kN/m ²)	标志 ② (kN/m ²)	标志 ③ (kN/m ²)	标志 ④ (kN/m ²)
KB-3345	3300	7.358	9.28/10.2	0.2	9.251	13.41/12.74	12.95/12.30	13.88/13.18	12.49/11.86
KB-3441	3400	4.768	8.97/9.87	0.2	6.047	8.768/8.330	8.466/8.043	9.071/8.617	8.163/7.755
KB-3442	3400	5.283	9.13/10.0	0.2	6.769	9.814/9.324	9.476/9.002	10.15/9.645	9.138/8.681
KB-3443	3400	5.798	9.26/10.2	0.2	7.490	10.86/10.32	10.49/9.962	11.24/10.67	10.11/9.606
KB-3444	3400	6.314	9.38/10.3	0.2	8.212	11.91/11.31	11.50/10.92	12.32/11.70	11.09/10.53
KB-3445	3400	7.351	9.57/10.5	0.2	9.242	13.40/12.73	12.94/12.29	13.86/13.17	12.48/11.85
KB-3641	3600	4.760	9.51/10.5	0.2	6.037	8.753/8.315	8.451/8.029	9.055/8.602	8.149/7.742
KB-3642	3600	5.275	9.68/10.6	0.2	6.757	9.797/9.308	9.460/8.987	10.14/9.629	9.122/8.666
KB-3643	3600	5.789	9.83/10.8	0.2	7.477	10.84/10.30	10.47/9.945	11.22/10.65	10.09/9.589
KB-3644	3600	6.304	9.95/11.0	0.2	8.197	11.89/11.29	11.48/10.90	12.30/11.68	11.07/10.51
KB-3645	3600	7.339	10.2/11.2	0.2	9.226	13.38/12.71	12.92/12.27	13.84/13.15	12.46/11.83
KB-3941	3900	4.751	10.3/11.4	0.2	6.023	8.733/8.297	8.432/8.011	9.035/8.583	8.131/7.725
KB-3942	3900	5.264	10.5/11.6	0.2	6.742	9.775/9.287	9.438/8.966	10.11/9.607	9.101/8.646
KB-3943	3900	5.777	10.7/11.7	0.2	7.460	10.82/10.28	10.44/9.922	11.19/10.63	10.07/9.568

注:表中所有荷载检验值均包括板自重。

结构性能检验荷载取值表(二)

图集号 99G316
页号 19

板号	轴跨 (mm)	正常使用短期荷载作用			承载力荷载检验值 $[Q_u]/0.95[Q_u]$				
		短期荷载检验值 Q_s (kN/m ²)	短期挠度允许值 $[a_s]/1.10[a_s]$ (mm)	允许裂缝宽度 $[W_{max}]$ (mm)	承载力检验 荷载设计值 Q_d (kN/m ²)	标志 ① (kN/m ²)	标志 ② (kN/m ²)	标志 ③ (kN/m ²)	标志 ④ (kN/m ²)
KB-3944	3900	6.291	10.8/11.9	0.2	8.179	11.86/11.27	11.45/10.88	12.27/11.66	11.04/10.49
KB-2156	2100	8.516	5.88/6.47	0.2	10.76	15.60/14.82	15.06/14.31	16.14/15.33	14.52/13.80
KB-2454	2400	6.364	6.54/7.19	0.2	8.287	12.02/11.42	11.60/11.02	12.43/11.81	11.19/10.63
KB-2455	2400	7.418	6.67/7.34	0.2	9.332	13.53/12.85	13.06/12.41	14.00/13.30	12.60/11.97
KB-2752	2700	5.296	7.20/7.91	0.2	6.791	9.847/9.355	9.508/9.033	10.19/9.678	9.168/8.710
KB-2753	2700	5.815	7.30/8.03	0.2	7.519	10.90/10.36	10.53/10.00	11.28/10.71	10.15/9.643
KB-2754	2700	6.335	7.39/8.13	0.2	8.246	11.96/11.36	11.54/10.97	12.37/11.75	11.13/10.58
KB-2755	2700	7.382	7.54/8.30	0.2	9.285	13.46/12.79	13.00/12.35	13.93/13.23	12.54/11.91
KB-3051	3000	4.759	7.89/8.68	0.2	6.040	8.758/8.320	8.456/8.033	9.060/8.607	8.154/7.746
KB-3053	3000	5.794	8.14/8.96	0.2	7.489	10.86/10.32	10.48/9.960	11.23/10.67	10.11/9.605
KB-3054	3000	9.312	8.25/9.07	0.2	8.214	11.91/11.31	11.50/10.92	12.32/11.70	11.09/10.53
KB-3055	3000	7.354	8.41/9.26	0.2	9.249	13.41/12.74	12.95/12.30	13.87/13.18	12.49/11.86
KB-3351	3300	4.745	8.70/9.57	0.2	6.021	8.730/8.293	8.429/8.007	9.031/8.579	8.128/7.721
KB-3352	3300	5.261	8.86/9.74	0.2	6.743	9.777/9.288	9.440/8.968	10.11/9.608	9.103/8.648

注:表中所有荷载检验值均包括板自重。

结构性能检验荷载取值表(三)

图集号 99G316
页号 20

板号	轴跨 (mm)	正常使用短期荷载作用			承载力荷载检验值 $[Q_u]/0.95[Q_u]$				
		短期荷载检验值 Q_s (kN/m ²)	短期挠度允许值 $[a_s]/1.10[a_s]$ (mm)	允许裂缝宽度 $[W_{max}]$ (mm)	承载力检验 荷载设计值 Q_d (kN/m ²)	标志 ① (kN/m ²)	标志 ② (kN/m ²)	标志 ③ (kN/m ²)	标志 ④ (kN/m ²)
KB-3353	3300	5.777	8.99/9.89	0.2	7.465	10.82/10.28	10.45/9.928	11.20/10.64	10.08/9.574
KB-3354	3300	6.293	9.10/10.0	0.2	8.187	11.87/11.28	11.46/10.89	12.28/11.67	11.05/10.50
KB-3355	3300	7.331	9.29/10.2	0.2	9.219	13.37/12.70	12.91/12.26	13.83/13.14	12.45/11.82
KB-3451	3400	4.741	8.98/9.87	0.2	6.015	8.722/8.285	8.421/8.000	9.022/8.571	8.120/7.714
KB-3452	3400	5.256	9.14/10.0	0.2	6.736	9.768/9.279	9.431/8.959	10.10/9.599	9.094/8.639
KB-3453	3400	5.772	9.27/10.2	0.2	7.458	10.81/10.27	10.44/9.919	11.19/10.63	10.07/9.565
KB-3454	3400	6.287	9.39/10.3	0.2	8.179	11.86/11.27	11.45/10.88	12.27/11.66	11.04/10.49
KB-3455	3400	7.324	9.58/10.5	0.2	9.210	13.35/12.69	12.89/12.25	13.82/13.12	12.43/11.01
KB-3651	3600	4.734	9.52/10.5	0.2	6.004	8.707/8.271	8.406/7.986	9.007/8.556	8.106/7.701
KB-3652	3600	5.248	9.69/10.7	0.2	6.725	9.751/9.263	9.415/8.944	10.09/9.583	9.078/8.624
KB-3653	3600	5.763	9.83/10.8	0.2	7.445	10.80/10.26	10.42/9.902	11.17/10.61	10.05/9.548
KB-3654	3600	6.277	9.96/11.0	0.2	8.165	11.84/11.25	11.43/10.86	12.25/11.64	11.02/10.47
KB-3655	3600	7.312	10.2/11.2	0.2	9.194	13.33/12.67	12.87/12.23	13.79/13.10	12.41/11.79
KB-3951	3900	4.724	10.3/11.4	0.2	5.991	8.687/8.253	8.387/7.968	8.987/8.537	8.088/7.683

注:表中所有荷载检验值均包括板自重。

结构性能检验荷载取值表(四)

图号 99G316
页号 21

板号	轴跨 (mm)	正常使用短期荷载作用			承载力荷载检验值 $[Q_u]/0.95[Q_u]$				
		短期荷载检验值 Q_s (kN/m ²)	短期挠度允许值 $[\alpha_s]/1.10[\alpha_s]$ (mm)	允许裂缝宽度 $[W_{max}]$ (mm)	承载力检验 荷载设计值 Q_d (kN/m ²)	标志 ① (kN/m ²)	标志 ② (kN/m ²)	标志 ③ (kN/m ²)	标志 ④ (kN/m ²)
KB-3952	3900	5.237	10.5/11.6	0.2	6.710	9.729/9.243	9.394/8.924	10.06/9.561	9.058/8.605
KB-3953	3900	5.751	10.7/11.8	0.2	7.428	10.77/10.23	10.40/9.880	11.14/10.59	10.03/9.527
KB-3954	3900	6.264	10.8/11.9	0.2	8.147	11.81/11.22	11.41/10.84	12.22/11.61	11.00/10.45
KB-2167	2100	9.496	5.96/6.56	0.2	12.04	17.46/16.58	16.86/16.01	18.06/17.16	16.25/15.44
KB-2464	2400	6.294	6.55/7.20	0.2	8.202	11.89/11.30	11.48/10.91	12.30/11.69	11.07/10.52
KB-2465	2400	7.347	6.68/7.35	0.2	9.247	13.41/12.74	12.95/12.30	13.87/13.18	12.48/11.86
KB-2761	2700	4.706	7.08/7.79	0.2	5.979	8.670/8.236	8.371/7.952	8.969/8.520	8.072/7.668
KB-2763	2700	5.745	7.31/8.04	0.2	7.434	10.78/10.24	10.41/9.887	11.15/10.59	10.04/9.534
KB-2764	2700	6.265	7.40/8.14	0.2	8.161	11.83/11.24	11.43/10.85	12.24/11.63	11.02/10.47
KB-2765	2700	7.312	7.55/8.31	0.2	9.201	13.34/12.67	12.88/12.24	13.80/13.11	12.42/11.80
KB-3061	3000	4.689	7.90/8.69	0.2	5.956	8.636/8.204	8.338/7.921	8.933/8.487	8.040/7.638
KB-3062	3000	5.206	8.04/8.84	0.2	6.680	9.686/9.202	9.352/8.884	10.02/9.519	9.018/8.567
KB-3063	3000	5.724	8.16/8.97	0.2	7.405	10.74/10.20	10.37/9.848	11.11/10.55	9.996/9.496
KB-3064	3000	6.241	8.26/9.09	0.2	8.129	11.79/11.20	11.38/10.81	12.19/11.58	10.97/10.43

注:表中所有荷载检验值均包括板自重。

结构性能检验荷载取值表(五)

图集号 99G316
页号 22

板号	轴跨 (mm)	正常使用短期荷载作用			承载力荷载检验值 $[Q_u]/0.95[Q_u]$				
		短期荷载检验值 Q_s (kN/m ²)	短期挠度允许值 $[a_s]/1.10[a_s]$ (mm)	允许裂缝宽度 $[W_{max}]$ (mm)	承载力检验 荷载设计值 Q_d (kN/m ²)	标志 ① (kN/m ²)	标志 ② (kN/m ²)	标志 ③ (kN/m ²)	标志 ④ (kN/m ²)
KB-3065	3000	7.284	8.43/9.27	0.2	9.164	13.29/12.62	12.83/12.19	13.75/13.06	12.37/11.75
KB-3361	3300	4.675	8.71/9.58	0.2	5.936	8.608/8.177	8.311/7.895	8.905/8.459	8.014/7.613
KB-3362	3300	5.191	8.87/9.76	0.2	6.659	9.655/9.172	9.322/8.856	9.988/9.488	8.989/8.540
KB-3363	3300	5.707	9.00/9.90	0.2	7.381	10.70/10.17	10.33/9.816	11.07/10.52	9.964/9.466
KB-3364	3300	6.223	9.12/10.0	0.2	8.103	11.75/11.16	11.34/10.78	12.15/11.55	10.94/10.39
KB-3365	3300	7.261	9.30/10.2	0.2	9.135	13.25/12.58	12.79/12.15	13.70/13.02	12.33/11.72
KB-3461	3400	4.671	8.99/9.88	0.2	5.931	8.600/8.170	8.303/7.888	8.896/8.451	8.007/7.606
KB-3462	3400	5.187	9.15/10.1	0.2	6.652	9.646/9.163	9.313/8.848	9.978/9.479	8.981/8.532
KB-3463	3400	5.702	9.28/10.2	0.2	7.374	10.69/10.16	10.32/9.807	11.06/10.51	9.955/9.457
KB-3464	3400	6.217	9.40/10.3	0.2	8.095	11.74/11.15	11.33/10.77	12.14/11.54	10.93/10.38
KB-3465	3400	7.254	9.59/10.6	0.2	9.126	13.23/12.57	12.78/12.14	13.69/13.00	12.32/11.70
KB-3661	3600	4.664	9.53/10.5	0.2	5.921	8.585/8.156	8.289/7.874	8.881/8.437	7.993/7.593
KB-3662	3600	5.178	9.70/10.7	0.2	6.641	9.629/9.148	9.297/8.832	9.961/9.463	8.965/8.517
KB-3663	3600	5.693	9.85/10.8	0.2	7.361	10.67/10.14	10.31/9.790	11.04/10.49	9.937/9.441

注:表中所有荷载检验值均包括板自重。

结构性能检验荷载取值表(六)

图索号 99G316
页号 23

板号	轴跨 (mm)	正常使用短期荷载作用			承载力荷载检验值 $[Q_u]/0.95[Q_u]$				
		短期荷载检验值 Q_s (kN/m ²)	短期挠度允许值 $[a_s]/1.10[a_s]$ (mm)	允许裂缝宽度 $[W_{max}]$ (mm)	承载力检验 荷载设计值 Q_d (kN/m ²)	标志 ① (kN/m ²)	标志 ② (kN/m ²)	标志 ③ (kN/m ²)	标志 ④ (kN/m ²)
KB-3664	3600	6.207	9.97/11.0	0.2	8.081	11.72/11.13	11.31/10.75	12.12/11.52	10.91/10.36
KB-3665	3600	7.242	10.2/11.2	0.2	9.110	13.21/12.55	12.75/12.12	13.67/12.98	12.30/11.68
KB-3961	3900	4.654	10.4/11.4	0.2	5.907	8.565/8.137	8.270/7.857	8.861/8.418	7.975/7.576
KB-3962	3900	5.168	10.5/11.6	0.2	6.626	9.608/9.127	9.276/8.812	9.939/9.442	8.945/8.498
KB-3963	3900	5.681	10.7/11.8	0.2	7.345	10.65/10.12	10.28/9.768	11.02/10.47	9.915/9.419
KB-3964	3900	6.194	10.8/11.9	0.2	8.063	11.69/11.11	11.29/10.72	12.09/11.49	10.89/10.34

注:表中所有荷载检验值均包括板自重。

结构性能检验荷载取值表(七)

图集号 99G316

页号 24

高安市四维冷轧钢筋有限公司简介

高安市四维冷轧钢筋有限公司是专业生产冷轧带肋钢筋的企业。我公司响应国家有关部门对新型建材推广应用的文件精神，积极致力于冷轧带肋钢筋的推广应用，努力开拓市场，引进二条国内先进的冷轧带肋钢筋生产线。具备生产规格的冷轧带肋钢筋，年产量达12000吨。严格的质量管理体系，优质的产品辅之完善的售后服务，使我公司“四维牌”冷轧带肋钢筋赢得了广大用户的信任。本公司选用优质的专用母材，生产LL550级系列冷轧带肋钢筋，有 $\phi 4$ 、 $\phi 5$ 、 $\phi 6$ 、 $\phi 7$ 、 $\phi 9$ 、五种规格。我公司依托设计院专业技术人员的技术优势，经严格的质量检测把关，以确保“四维牌”冷轧带肋钢筋各种性能均达有关标准。

我公司地处高安市湘赣西路9号，三二〇国道旁(宜春海外工程公司院内)，交通十分便利，欢迎广大新老客户光临惠顾。

公司联系电话:0795-5250541 传真:0795-5250596

法人代表:邹因龙 手机:1397052596 传呼:127-1851688

联系人:郑建忠 手机:1387953076 传呼:127-1851182

刘小龙 手机:1397052388 传呼:127-1869729

刘建军 传呼:127-1899291

冷轧带肋钢筋产品简介

图集号 赣99G316

页号 25