

江西省建筑标准设计

混凝土平板

DBJT12-42

赣 94G312

1995

混凝土平板

批准部门:江西省建设厅

批准文号:赣建设字(1995)第10号

主编单位:抚州地区建筑设计院

统一编号:DBJT12-42

协编单位:江西省建筑标准设计办公室

图集号:赣 94G312

实行日期:一九九五年十二月一日

主编单位负责人:万维群

主编单位技术负责人:高开前

技术审定人:万腊如、梁仪筠

设计负责人:陈桂芳、万腊如

目 录

目录	01
总说明	02-06
预应力混凝土平板选用表(一)、(二)	1~2
(冷拔低碳钢丝配筋)	
钢筋混凝土平板选用表(三)、(四)	3~4
(冷轧带肋钢筋配筋)	
钢筋混凝土平板选用表(五)、(六)	5~6
(I级钢筋配筋)	
预应力混凝土平板配筋图(一)	7
(冷拔低碳钢丝配筋)	
钢筋混凝土平板配筋图(二)	8
(冷轧带肋钢筋配筋)	

钢筋混凝土平板配筋图(三)	9
(I级钢筋配筋)	
节点连接构造详图	10
结构性能检验荷载取值表(一)、(二)	11~12
(冷拔低碳钢丝配筋)	
结构性能检验荷载取值表(三)、(四)	13~14
(冷轧带肋钢筋配筋)	
结构性能检验荷载取值表(五)、(六)	15~16
(I级钢筋配筋)	

目 录

图集号	94G312
页 号	01

总 说 明

本图集包括预应力混凝土平板, 冷轧带肋钢筋混凝土平板和钢筋混凝土平板。

一、适用范围:

- 1、非震区和抗震设防烈度 ≤ 7 度地区的一般民用和工业建筑楼(屋)面板。
- 2、板的表现温度不高于 60°C 。
- 3、遇有下列情况应按有关规范(程)另行处理:
 - a. 板的表面温度高于 60°C 。
 - b. 处于潮湿环境下的板。
 - c. 需作振动计算的板。

二、板的编号

1、板代号

YB—预应力钢筋混凝土平板

LB—冷轧带肋钢筋混凝土平板

B—钢筋混凝土平板

2、板编号



三、板的规格

- 1、板宽: 500、600 二种。
- 2、板轴跨(L): YB—1500、1800、2100、2400 四种。
LB—1200、1500、1800、2100 四种。
B—1200、1500、1800、2100 四种。
- 3、板长(L_1): L—20。

四、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、建筑抗震设计规范(GBJ11—89)。
- 4、冷拔钢丝预应力混凝土构件设计与施工规程(JGJ19—92)。
- 5、冷轧带肋钢筋混凝土结构与施工规程(赣 GBJ01—93)。
- 6、预制混凝土构件质量检验评定标准(GBJ321—90)。
- 7、混凝土结构工程施工及验收规范(GB50204—92)。
- 8、建筑结构制图标准(GBJ105—87)。
- 9、江西省建筑标准设计图集
屋 面(赣 88J201, 赣 88J202, 赣 94J203)
楼地面(赣 91J301)。

总说明

图集号	赣 94G312
页 号	02

五、采用材料及有关指标见表1、2、3、4、5、6

表1 钢筋抗拉强度设计值和弹性模量

板的代号	种类	符号	f_y 或 f_{py} N/mm ²	E_s N/mm ²
YB—	冷拔低碳钢丝(甲级Ⅱ组)	Φ^b4	430	2.0×10^5
		Φ^b5	400	
LB—	冷轧带肋钢筋 LL550 级	Φ^L	340	1.9×10^5
B—	I 级钢筋	Φ	210	2.1×10^5

表2 混凝土弯曲抗压强度设计值和弹性模量

板的代号	混凝土强度等级	f_{cm} N/mm ²	E_c N/mm ²
YB—	C30	16.5	3.00×10^4
LB—	C20	11	2.55×10^4
B—			

表3 冷拔钢丝强度设计值折减系数

钢筋种类 \ 跨度(m)	2.4	2.1	1.8	1.5
甲级Ⅱ组	0.97	0.88	0.80	0.73

表4 (YB)预应力单根钢丝张拉控制力

冷拔低碳钢丝	钢筋直径 mm	$L=1.5^m、1.8^m$	$L=2.1^m、2.4^m$
		甲级Ⅱ组	
单根钢丝张拉控制力(KN)	5	7.056	7.644
	4	4.914	5.324

表5 永久荷载标准值 G_K 及有关指标

板宽(mm)	500 600				
板厚(mm)	50	60	70	80	90
板自重和灌缝重(KN/m ²)	1.25	1.50	1.75	2.0	2.25
板面和板底抹灰重(KN/m ²)	1.0				
总重(KN/m ²)	2.25	2.50	2.75	3.0	3.25
永久荷载分项系数 γ_G	1.20				

表6 可变荷载标准值及有关系数

有关系数	可变荷载标准值 Q_K (KN/m ²)	
	2.0~3.0	4.0~5.0
可变荷载分项系数 γ_Q	1.4	1.3
准永久值系数 Ψ_q	0.5	

六、本图集预应力混凝土平板采用先张法长线台生产,台座长度 $\geq 70m$,自然养护。

总说明

图集号 陕 94G312

页号 03

七、设计原则

1. 按承载力极限状态计算:

板的结构安全等级为二级, 结构构件的重要性系数 $\gamma_0 = 1.0$

按承受均布荷载的简支板计算:

荷载设计值按 $\gamma_G G_K + \gamma_Q Q_K$ 计算

式中: γ_G ——永久荷载分项系数

γ_Q ——可变荷载分项系数

G_K ——永久荷载标准值

Q_K ——可变荷载标准值

2. 按正常使用极限状态验算:

① 抗裂验算

a. 预应力混凝土平板的裂缝控制等级为二级, 短期效应组合的荷载代表值按 $G_K + Q_K$ 计算, 荷载短期效应组合下混凝土拉应力限制系数: $a_{CL,S} = 0.6$

长期效应组合的荷载代表值按 $G_K + \Psi_Q Q_K$ 计算:

式中 Ψ_Q ——可变荷载的准永久值系数。

荷载长期效应组合下混凝土拉应力限制系数:

$a_{CL,L} = 0.25$

b. 钢筋混凝土平板和冷轧带肋钢筋混凝土平板按荷载的短期效应组合并考虑长期效应组合影响, 其最大裂缝宽度允许值 $[W_{max}] = 0.3mm$

② 挠度验算: 板的最大挠度按荷载的短期效应组合并考虑长期效应组合的影响进行计算, 板的允许挠度 $[a_f]$

为 $L_0/200$ 。(L_0 为板的计算跨度。)

3. 混凝土保护层厚度为 15。

八、选用方法:

1. 当荷载为均布荷载时, 可根据可变允许荷载的标准值与永久荷载标准值(不包括板自重、灌缝重和板面、板底抹灰重)之和, 查选用表允许可变荷载标准值直接选用。

2. 当荷载为集中荷载时, 可按建筑结构荷载规范(GBJ9—87)附录二, 分别将可变荷载与永久荷载的标准值折算为等效均布荷载, 再按上述(1)条选用。

3. 选用示例:

例 1. 某办公楼走廊, 跨度 2.1m, 建筑做法按省标赣 91J301 第 17 页大样⑥。试选用 500 宽, 冷轧带肋钢筋混凝土平板。

计算荷载设计值:

楼面可变荷载标准值 $2.0KN/m^2$ 。

选用本图集第 3 页 LB215—2。

例 2. 上题的屋面建筑做法按省标赣 88J201 第 5 页大样

⑨a) 试选用 600 宽, 预应力混凝土平板。

计算各项荷载设计值:

可变荷载标准值(KN/m^2) 1.5

永久荷载标准值(KN/m^2)

架空隔热层 1.2

二毡三油 0.35

总 说 明

图集号 赣 94G312

页 号 04

15 厚水泥砂浆找平

0.30

保温层

1.40

总共:4.75KN/m²

选用本图集第 2 页 YB216—5。

注:上述例题板自重和板面(底)粉刷重不计入。

九、施工制作要求。

(1)构件尺寸允许偏差按下表:

单位:mm

项目	长	宽	高	侧面弯曲	对角偏差	表面平整	翘曲	主筋保护层
允许偏差	+10 -5	+5 -5	+5 -5	$\leq \frac{L}{750}$ 且 ≤ 20	10	5	L/750	+5 -3

(2)板的外形要求平整,不得有蜂窝麻面及裂缝,板底不得露筋。

(3)预应力混凝土平板,放松预应力筋时,混凝土立方体抗压强度必须达到设计混凝土强度等级的 75%。

(4)安装时板的混凝土强度等级应达到 100% 设计的混凝土强度等级。

(5)板起吊时要保证各吊点受力均匀,吊点须放在离板端 200—300mm 处。

(6)堆放和运输时,堆放场地应平整压实,每垛堆放层数不宜超过 10 层,垫木须放在距板端 200—300mm 处,上下对齐,垫平垫实,不得有脱空。堆放、起吊、运输过程中,严禁将板翻身侧放。

(7)板安装后应及时用 C20 细石混凝土灌缝,灌缝前应将缝隙清理干净,用清水充分湿润,并保证混凝土浇筑密实。

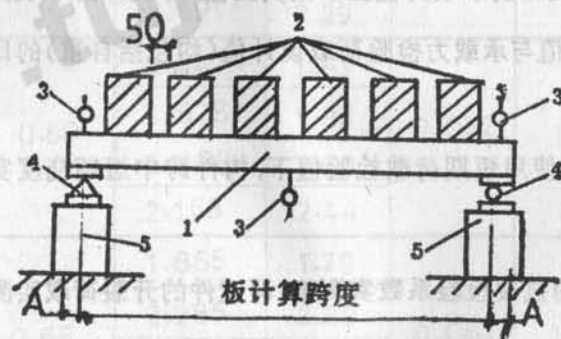
(8)板上开洞应避开板筋,当必须伤及板筋时,应核算受伤后板的弯矩和剪力。

(9)其它事项按现行规范(程)标准进行。

十、质量检验要求:

(1)板的制作、安装质量及检验要求,按 GBJ321—90 评定标准进行。

(2)检测加载系采用短期静力荷重块均布加荷方法,如图。各种板的结构性能检验指标详见本图集 11 页—16 页的结构性能检验荷载取值表(一)至(六)。



1—砼平板

2—荷重块垛

3—百分表或位移传感器

4—支座

5—支墩

总说明

图集号 陕 94G312

页 号 05

(3) 结构性能检验要求:

构件的承载力检验 $r_u^o \geq [r_u]$

构件的短期挠度检验 $a_s^o \leq [a_s]$

构件的抗裂检验 $r_{cr}^o \geq [r_{cr}]$

式中: r_u^o : 构件的承载力检验系数实测值, 即试件的承载力检验荷载实测值与承载力检验荷载设计值(均包括自重)的比值。

a_s^o : 在正常使用短期荷载检验值下, 构件跨中短期挠度实测值。

r_{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正常使用短期荷载检验值(均包括自重)的比值。

$[r_u]$: 构件的承载力检验系数允许值见表 7。

$[a_s]$: 短期挠度允许值, 见本图集结构性能检验荷载取值表(一)至(六)。

$[r_{cr}]$: 构件的抗裂检验系数允许值见本图集结构性能检验荷载取值表(一)、(二)。

十一、本图集尺寸除注明者外均以毫米计。

表 7 承载力检验系数允许值 $[r_u]$

受力情况	检验标志	达到承载力 极限状态的检验标志	$[r_u]$	
			yB LB-	B
受力	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	1.2
	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	1.25
	③	受拉主筋拉断	1.5	1.50

总 说 明

图 集 号 赣 94G312

页 号 06

板号	板长 (mm)	板厚 (h) (mm)	允许可变荷 载标准值 (KN/m ²)	配筋		张拉控制 应力系数	每块板技术经济指标			
				预应力主筋 ①	470 ②		钢筋重量 (Kg/块)	含钢量 (Kg/m ²)	砼体积 (m ³ /块)	板重 (Kg/块)
YB155-3	1480	50	3	7Φb4	4Φb4	0.60	1.239	1.67	0.036	90
YB155-4			4	8Φb4			1.390	1.88		
YB155-5			5	10Φb4			1.691	2.29		
YB185-2	1780	60	2	7Φb4	4Φb4	0.60	1.447	1.63	0.052	130
YB185-3			3	8Φb4			1.628	1.83		
YB185-4			4	9Φb4			1.808	2.03		
YB185-5			5	11Φb4			2.168	2.44		
YB215-2	2080	60	2	8Φb4	4Φb4	0.65	1.865	1.79	0.061	151
YB215-3			3	10Φb4			2.285	2.20		
YB215-4			4	12Φb4			2.705	2.60		
YB215-5			5	11Φb5			3.777	3.63		
YB245-2	2380	70	2	6Φb5	4Φb4	0.65	2.422	2.04	0.081	202
YB245-3			3	8Φb5			3.167	2.66		
YB245-4			4	10Φb5			3.913	3.29		
YB245-5			5	12Φb5			4.658	3.91		

预应力混凝土平板选用表(一)
(冷拔低碳钢丝配筋)

图索号 94G312

页号 1

板号	板长 (mm)	板厚 (h) (mm)	允许可变荷 载标准值 (KN/m ²)	配 筋		张拉控制 应力系数	每块板技术经济指标			
				预应力主筋 ①	570 ②		钢筋重量 (Kg/块)	含钢量 (Kg/m ²)	砼体积 (m ³ /块)	板重 (Kg/块)
YB156-3	1480	50	3	9Φb4	4Φb4	0.60	1.580	1.78	0.043	108
YB156-4			4	11Φb4			1.881	2.12		
YB156-5			5	13Φb4			2.182	2.46		
YB186-2	1780	60	2	8Φb4	4Φb4	0.60	1.667	1.56	0.063	156
YB186-3			3	9Φb4			1.847	1.73		
YB186-4			4	10Φb4			2.028	1.90		
YB186-5			5	12Φb4			2.388	2.24		
YB216-2	2080	60	2	9Φb4	4Φb4	0.65	2.115	1.69	0.073	183
YB216-3			3	12Φb4			2.744	2.20		
YB216-4			4	11Φb5			3.817	3.06		
YB216-5			5	13Φb5			4.470	3.58		
YB246-2	2380	70	2	10Φb4	4Φb4	0.65	2.622	1.84	0.097	244
YB246-3			3	12Φb4			3.101	2.17		
YB246-4			4	12Φb5			4.698	3.29		
YB246-5			5	14Φb5			5.443	3.81		

预应力混凝土平板选用表(二)
(冷拔低碳钢丝配筋)

图集号 94G312
页号 2

板 号	板 长 (mm)	板 厚 (h) (mm)	允许可变荷 载标准值 (KN/m ²)	配 筋		每块板技术经济指标			
				主 筋 ①	分佈筋 470 ②	钢筋重量 (Kg/块)	含钢量 (Kg/m ²)	砼体积 (m ³ /块)	板 重 (Kg/块)
LB125-4	1180	50	4	4Φ _L 4	5Φ _L 4	0.688	1.17	0.029	71
LB125-5			5	4Φ _L 5		0.941	1.59		
LB155-3	1480	60	3	5Φ _L 4	6Φ _L 4	0.997	1.35	0.043	108
LB155-4			4	4Φ _L 5		1.172	1.58		
LB155-5			5	6Φ _L 5		1.619	2.19		
LB185-2	1780	70	2	5Φ _L 4	7Φ _L 4	1.192	1.34	0.060	151
LB185-3			3	4Φ _L 5		1.404	1.58		
LB185-4			4	6Φ _L 5		1.943	2.18		
LB185-5		80	5	5Φ _L 5	8Φ _L 4	1.673	1.88	0.069	173
LB215-2	2080	80	2	4Φ _L 5		1.635	1.57	0.081	202
LB215-3			3	6Φ _L 5		2.266	2.18		
LB215-4		90	4	5Φ _L 5		1.951	1.88	0.091	227
LB215-5			5	6Φ _L 5		2.266	2.18		

钢筋混凝土平板选用表 (三)
(冷轧带肋钢筋配筋)

图集号 94G312
页 号 3

板号	板长 (mm)	板厚 (h) (mm)	允许可变荷 载标准值 (KN/m ²)	配 筋		每块板技术经济指标			
				主 筋 ①	分布筋 570 ②	钢筋重量 (kg/块)	含钢量 kg/m ²	砼体积 (m ³ /块)	板 重 (kg/块)
LB126-4	1180	50	4	5Φ4	5Φ4	0.851	1.20	0.035	86
LB126-5			5	7Φ4		1.079	1.52		
LB156-3	1480	60	3	6Φ4	6Φ4	1.200	1.35	0.052	130
LB156-4			4	5Φ5		1.456	1.64		
LB156-5			5	7Φ5		1.902	2.14		
LB186-2	1780	70	2	4Φ5	7Φ4	1.473	1.38	0.073	182
LB186-3			3	5Φ5		1.743	1.63		
LB186-4			4	7Φ5		2.282	2.14		
LB186-5		80	5	6Φ5	8Φ4	2.012	1.88	0.083	208
LB216-2	2080	80	2	5Φ5		2.030	1.63	0.097	243
LB216-3			3	7Φ5		2.661	2.13		
LB216-4		90	4	6Φ5		2.346	1.88	0.110	274
LB216-5			5	7Φ5		2.661	2.13		

钢筋混凝土平板选用表(四)
(冷轧带肋钢筋配筋)

图集号 94G312
页 号 4

板 号	板 长 (mm)	板 厚 (h) (mm)	允许可变荷 载标准值 (KN/m ²)	配 筋		每块板技术经济指标			
				主 筋 ①	分布筋 470 ②	钢筋重量 (Kg/块)	含钢量 (Kg/m ²)	砼体积 (m ³ /块)	板 重 (Kg/块)
B125-4	1180	50	4	3Φ6.5	5Φb4	1.193	2.02	0.029	71
B125-5			5	4Φ6.5		1.513	2.56		
B155-3	1480	60	3	3Φ6.5	6Φb4	1.474	1.99	0.043	108
B155-5			5	4Φ6.5		1.872	2.53		
B185-2	1780	70	2	3Φ6.5	7Φb4	1.754	1.97	0.060	151
B185-3			3	4Φ6.5		2.230	2.51		
B185-5			5	5Φ6.5		2.706	3.04		
B215-2	2080	70	2	5Φ6.5	8Φb4	3.143	3.02	0.071	177
B215-3		80	3	5Φ6.5		3.143	3.02	0.081	202
B215-4			4	6Φ6.5		3.697	3.55		
B215-5		90	5	6Φ6.5		3.697	3.55	0.091	227

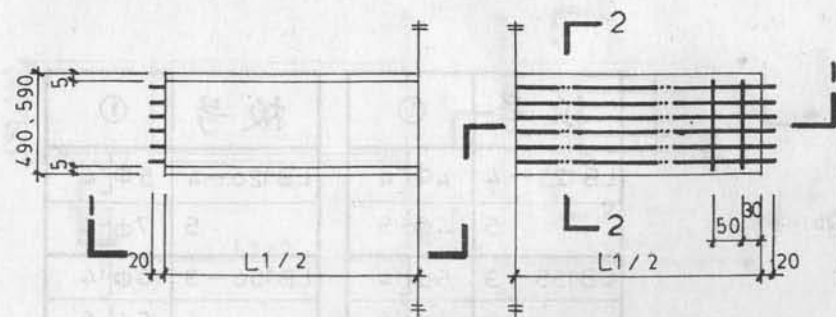
钢筋混凝土平板选用表(五)
(Ⅰ级钢筋配筋)

图集号 94G312
页 号 5

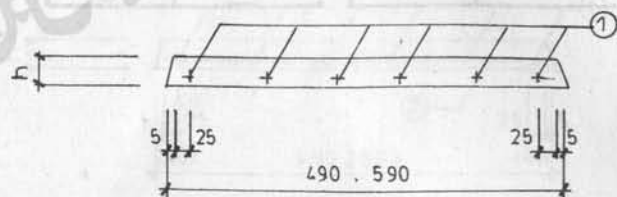
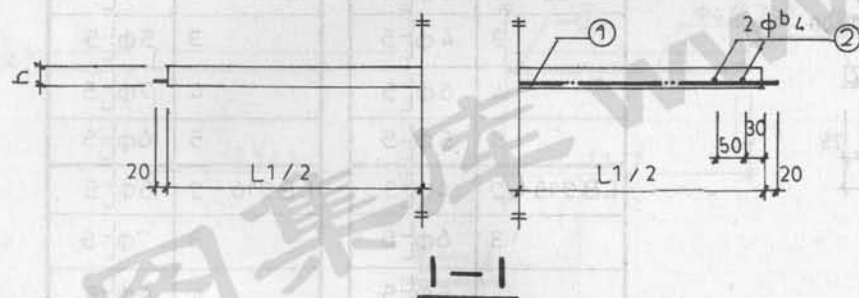
板号	板长 (mm)	板厚 (h) (mm)	允许可变荷 载标准值 (KN/m ²)	配 筋		每块板技术经济指标			
				主 筋 ①	分佈筋 570 ②	钢筋重量 (Kg/块)	含钢量 (Kg/m ²)	砼体积 (m ³ /块)	板重 (Kg/块)
B126-5	1180	50	5	4Φ6.5	5Φ4	1.563	2.21	0.035	86
B156-4	1480	60	4	4Φ6.5	6Φ4	1.931	2.17	0.052	130
B156-5			5	5Φ6.5		2.239	2.62		
B186-2	1780	70	2	4Φ6.5	7Φ4	2.300	2.15	0.073	182
B186-3			3	5Φ6.5		2.776	2.60		
B186-4			4	6Φ6.5		3.252	3.04		
B186-5			5	7Φ6.5		3.728	3.49		
B216-2	2080	70	2	6Φ6.5	8Φ4	3.776	3.03	0.083	208
B216-3		80	3	6Φ6.5		3.776	3.03		
B216-4			4	7Φ6.5		4.330	3.47		
B216-5		90	5	7Φ6.5		4.330	3.47	0.110	274

钢筋混凝土平板选用表(六)
(I级钢筋配筋)

图集号 94G312
页 号 6



平面图



2-2

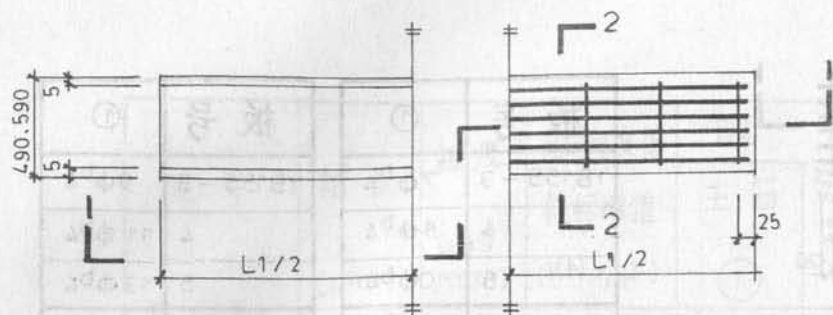
板号	①
YB155-3	7 ϕ^{b_4}
4	8 ϕ^{b_4}
5	10 ϕ^{b_4}
YB185-2	7 ϕ^{b_4}
3	8 ϕ^{b_4}
4	9 ϕ^{b_4}
5	11 ϕ^{b_4}
YB215-2	8 ϕ^{b_4}
3	10 ϕ^{b_4}
4	12 ϕ^{b_4}
5	11 ϕ^{b_5}
YB245-2	6 ϕ^{b_5}
3	8 ϕ^{b_5}
4	10 ϕ^{b_5}
5	12 ϕ^{b_5}

板号	①
YB156-3	9 ϕ^{b_4}
4	11 ϕ^{b_4}
5	13 ϕ^{b_4}
YB186-2	8 ϕ^{b_4}
3	9 ϕ^{b_4}
4	10 ϕ^{b_4}
5	12 ϕ^{b_4}
YB216-2	9 ϕ^{b_4}
3	12 ϕ^{b_4}
4	11 ϕ^{b_5}
5	13 ϕ^{b_5}
YB246-2	10 ϕ^{b_4}
3	12 ϕ^{b_4}
4	12 ϕ^{b_5}
5	14 ϕ^{b_5}

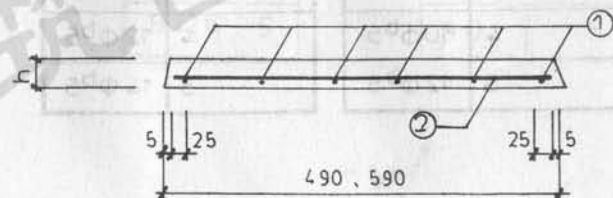
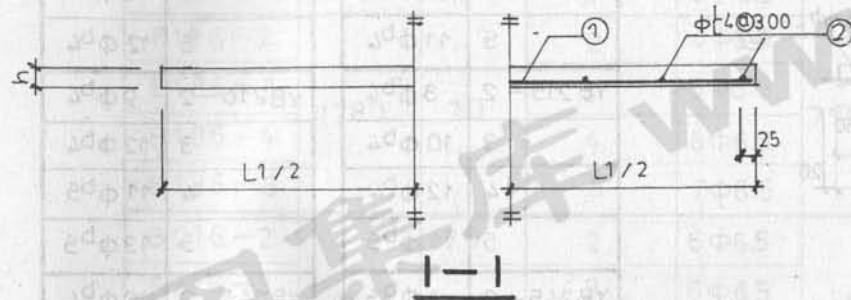
预应力混凝土平板配筋图(一)
(冷拔低碳钢丝配筋)

图集号 赣 94G312

页号 7



平面图



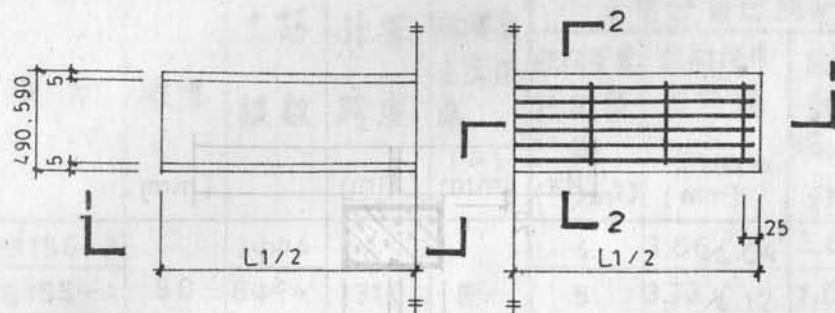
2-2

板号	①
LB125-4	4Φ _L 4
5	4Φ _L 5
LB155-3	5Φ _L 4
4	4Φ _L 5
5	6Φ _L 5
LB185-2	5Φ _L 4
3	4Φ _L 5
4	6Φ _L 5
5	5Φ _L 5
LB215-2	4Φ _L 5
3	6Φ _L 5
4	5Φ _L 5
5	6Φ _L 5

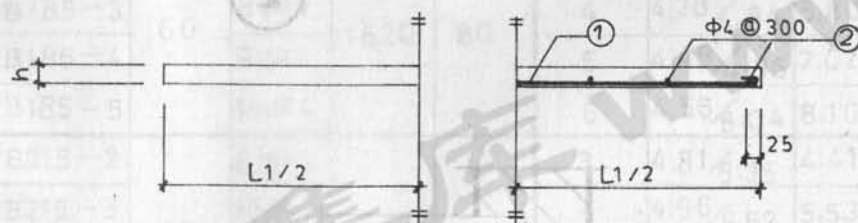
板号	①
LB126-4	5Φ _L 4
5	7Φ _L 4
LB156-3	6Φ _L 4
4	5Φ _L 5
5	7Φ _L 5
LB186-2	4Φ _L 5
3	5Φ _L 5
4	7Φ _L 5
5	6Φ _L 5
LB216-2	5Φ _L 5
3	7Φ _L 5
4	6Φ _L 5
5	7Φ _L 5

钢筋混凝土平板配筋图(二)
(冷轧带肋钢筋配筋)

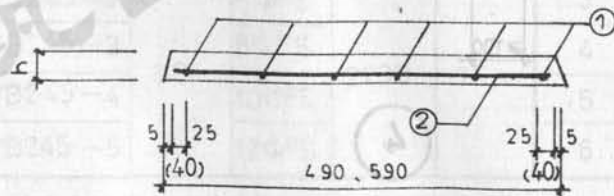
图集号 赣 94G312
页号 8



平面图



I-I



2-2

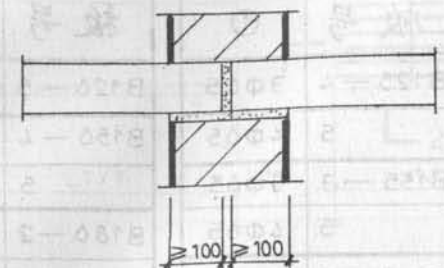
括号数字仅用于三根筋

板号	①
B125—4	3Φ0.5
5	4Φ0.5
B155—3	3Φ0.5
5	4Φ0.5
B185—2	3Φ0.5
3	4Φ0.5
5	5Φ0.5
B215—2	5Φ0.5
3	5Φ0.5
4	6Φ0.5
5	6Φ0.5

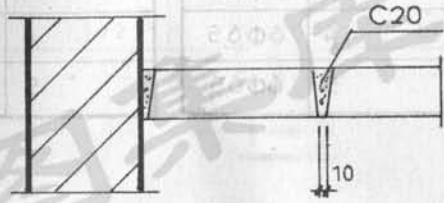
板号	①
B126—5	4Φ0.5
B156—4	4Φ0.5
5	5Φ0.5
B186—3	4Φ0.5
3	5Φ0.5
4	6Φ0.5
5	7Φ0.5
B216—2	6Φ0.5
3	6Φ0.5
4	7Φ0.5
5	7Φ0.5

钢筋混凝土平板配筋图(三)
(I级钢筋配筋)

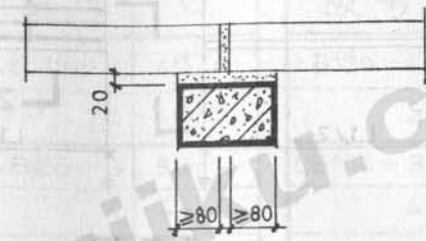
图集号	赣 94G312
页号	9



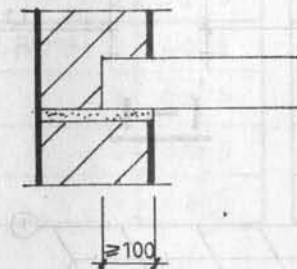
①



③



②



④

节点连接构造详图

图集号	赣 94G312
页 号	10

板号	板厚 (mm)	主筋 根数	计算 跨度 (mm)	板端离 支座距 离 (A) (mm)	正常使用短期荷载作用下				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)	抗裂检验荷 载允许值 $[Q_{cr}]/0.95[Q_{cr}]$ (KN/m ²)	抗裂检 验系数 $[\gamma_{cr}]$	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)
YB155-3	50	7 Φ b4	1310	85	4	3.66/4.04	5.81/5.46	1.345	6.90	8.75/8.25	8.41/7.93	9.10/8.58
YB155-4		8 Φ b4			5	3.73/4.12	7.03/6.61	1.324	7.90	10.20/9.63	9.86/9.26	10.60/10.00
YB155-5		10 Φ b4			6	3.79/4.18	8.10/7.63	1.290	9.20	12.09/11.42	11.63/10.99	12.55/11.86
YB185-2	60	7 Φ b4	1620	80	3	4.25/4.71	4.57/4.27	1.349	5.80	6.91/6.49	6.62/6.21	7.20/6.76
YB185-3		8 Φ b4			4	4.38/4.84	5.80/5.44	1.328	7.20	8.94/8.42	8.58/8.07	9.30/8.76
YB185-4		9 Φ b4			5	4.48/4.96	7.02/6.59	1.310	8.20	10.39/9.80	9.96/9.40	10.80/10.18
YB185-5		11 Φ b4			6	4.56/5.04	8.10/7.62	1.280	9.50	12.27/11.59	11.86/11.13	12.75/12.04
YB215-2	60	8 Φ b4	1920	80	3	4.81/5.35	4.41/4.12	1.314	5.80	6.91/6.49	6.62/6.21	7.20/6.76
YB215-3		10 Φ b4			4	4.96/5.52	5.53/5.18	1.278	7.20	8.94/8.42	8.58/8.07	9.30/8.76
YB215-4		12 Φ b4			5	5.08/5.64	6.68/6.27	1.258	8.20	10.39/9.80	9.98/9.40	10.80/10.18
YB215-5		11 Φ b5			6	5.17/5.74	7.67/7.21	1.222	9.50	12.27/11.59	11.80/11.13	12.75/12.04
YB245-2	70	6 Φ b5	2230	75	3	5.45/6.07	4.49/4.17	1.313	6.10	7.10/6.65	6.79/6.36	7.40/6.94
YB245-3		8 Φ b5			4	5.63/6.27	5.57/5.20	1.273	7.50	9.12/8.58	8.75/8.22	9.50/8.93
YB245-4		10 Φ b5			5	5.76/6.41	6.63/6.21	1.242	8.50	10.57/9.96	10.20/9.55	11.00/9.36
YB245-5		12 Φ b5			6	5.86/6.53	7.70/7.22	1.219	9.80	12.46/11.75	11.97/11.28	12.95/12.21

注:1.表中正常使用短期荷载作用下和承载力荷载检验值两栏中除 Q_d 考虑了板自重外,其它荷载值均已扣除了板自重。

2.短期挠度允许值 $[a_s]$ 已扣除了板自重引起的挠度。

3.表中斜线以下数值是按GBJ321—90中规定计算的第二次检验指标。

结构性能检验荷载取值表(一)
(冷拔低碳钢丝配筋)

图集号 94G312
页号 11

板号	板厚 (mm)	主筋 根数	计算 跨度 (mm)	板端离 支座距 离(A) (mm)	正常使用短期荷载作用下				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 $[q]/1.10[q]$ (mm)	抗裂检验荷 载允许值 $[Q_{cr}]/0.95[Q_{cr}]$ (KN/m ²)	抗裂检 验系数 $[Y_{cr}]$	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)
YB156—3	50	9Φb4	1310	85	4	3.66/4.04	5.76/5.41	1.335	6.90	8.75/8.25	8.41/7.93	9.10/8.58
YB156—4		11Φb4			5	3.73/4.12	6.90/6.49	1.304	7.90	10.20/9.63	9.86/9.26	10.60/10.00
YB156—5		13Φb4			6	3.79/4.18	8.02/7.56	1.279	9.20	12.09/11.42	11.63/10.99	12.55/11.86
YB186—2	60	8Φb4	1620	80	3	4.25/4.71	4.61/4.30	1.357	5.80	6.91/6.49	6.62/6.21	7.20/6.76
YB186—3		9Φb4			4	4.38/4.84	5.86/5.50	1.339	7.20	8.94/8.42	8.58/8.07	9.30/8.76
YB186—4		10Φb4			5	4.48/4.96	7.09/6.66	1.322	8.20	10.39/9.80	9.96/9.40	10.80/10.18
YB186—5		12Φb4			6	4.56/5.04	8.21/7.73	1.295	9.50	12.27/11.59	11.86/11.13	12.75/12.04
YB216—2	60	9Φb4	1920	80	3	4.81/5.35	4.44/4.15	1.321	5.80	6.91/6.49	6.62/6.21	7.20/6.76
YB216—3		12Φb4			4	4.96/5.52	5.53/5.18	1.279	7.20	8.94/8.42	8.58/8.07	9.30/8.76
YB216—4		11Φb5			5	5.08/5.64	6.60/6.19	1.246	8.20	10.39/9.80	9.98/9.40	10.80/10.18
YB216—5		13Φb5			6	5.17/5.74	7.71/7.25	1.228	9.50	12.27/11.59	11.80/11.13	12.75/12.04
YB246—2	70	10Φb4	2230	75	3	5.45/6.07	4.50/4.18	1.315	6.10	7.10/6.65	6.79/6.36	7.40/6.94
YB246—3		12Φb4			4	5.63/6.27	5.66/5.29	1.288	7.50	9.12/8.58	8.75/8.22	9.50/8.93
YB246—4		12Φb5			5	5.76/6.41	6.64/6.22	1.243	8.50	10.57/9.96	10.20/9.55	11.00/9.36
YB246—5		14Φb5			6	5.86/6.53	7.72/7.25	1.222	9.80	12.46/11.75	11.97/11.28	12.95/12.21

注: 1, 2, 3 条均同第 11 页。

结构性能检验荷载取值表(二)
(冷拔低碳钢丝配筋)

图样号 陕94G312
页号 12

板号	板厚 (mm)	主筋 根数	计算 跨度 (mm)	板端离 支座距 离(A) (mm)	正常使用短期荷载作用下			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 $[a_s]/110[a_s]$ (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)
LB125—4	50	4Φ4	1010	85	5	2.80/3.10	Q20	7.90	10.21/9.63	9.81/9.26	10.60/10.01
LB125—5		4Φ5			6	2.82/3.12	"	9.20	12.09/11.42	11.63/10.99	12.55/11.86
LB155—3	60	5Φ4	1320	80	4	3.37/3.75	"	7.20	8.94/8.42	8.58/8.08	9.30/8.76
LB155—4		4Φ5			5	3.49/3.88	"	8.20	10.39/9.80	9.98/9.41	10.80/10.19
LB155—5		6Φ5			6	3.62/4.01	"	9.50	12.28/11.59	11.80/11.14	12.75/12.04
LB185—2	70	5Φ4	1630	75	3	3.82/4.27	"	6.10	7.10/6.65	6.79/6.36	7.40/6.94
LB185—3		4Φ5			4	4.02/4.49	"	7.50	9.13/8.58	8.75/8.23	9.50/8.94
LB185—4		6Φ5			5	4.24/4.72	"	8.50	10.58/9.96	10.15/9.56	11.00/10.36
LB185—5	80	5Φ5	1640	70	6	4.41/4.90	"	10.10	12.65/11.91	12.14/11.43	13.15/12.39
LB215—2	80	4Φ5	2040	70	3	4.39/4.93	"	6.40	7.28/6.82	6.96/6.51	7.75/7.26
LB215—3		6Φ5			4	4.75/5.30	"	7.80	9.31/8.74	8.92/8.37	9.70/9.12
LB215—4	90	5Φ5	2050	65	5	4.95/5.52	"	9.10	10.95/10.29	10.49/9.85	11.40/10.72
LB215—5		6Φ5			6	5.12/5.70	"	10.40	12.83/12.08	12.31/11.58	13.35/12.57

注: 1,2,3.条均同第11页。

结构性能检验荷载取值表(三)
(冷轧带肋钢筋配筋)

图集号 94G312
页号 13

板号	板厚 (mm)	主筋 根数	计算 跨度 (mm)	板端离 支座距 离 A (mm)	正常使用短期荷载作用下			承载力荷载检验值 $[Q_u]/[Q_d]$			
					短期荷载 检验值	短期挠度 允许值	允许裂缝 宽度	承载力检验 荷载设计值	标志①	标志②	标志③
					Q_s (KN/m ²)	$[a_s]/[10i a_s]$ (mm)	$[W_{max}]$ (mm)	Q_d (KN/m ²)	(KN/m ²)	(KN/m ²)	(KN/m ²)
LB126-4	50	5 Φ 4	1010	85	5	2.74/3.04	0.20	7.90	10.21/9.63	9.81/9.26	10.60/10.01
LB126-5		7 Φ 4			6	2.82/3.12	"	9.20	12.09/11.42	11.63/10.99	12.55/11.86
LB156-3	60	6 Φ 4	1320	80	4	3.37/3.75	"	7.20	8.94/8.42	8.58/8.08	9.30/8.76
LB156-4		5 Φ 5			5	3.50/3.89	"	8.20	10.39/9.80	9.98/9.41	10.80/10.19
LB156-5		7 Φ 5			6	3.62/4.01	"	9.50	12.28/11.59	11.80/11.14	12.75/12.04
LB186-2	70	4 Φ 5	1630	75	3	3.82/4.27	"	6.10	7.10/6.65	6.79/6.36	7.40/6.94
LB186-3		5 Φ 5			4	4.03/4.50	"	7.50	9.13/8.58	8.75/8.23	9.50/8.94
LB186-4		7 Φ 5			5	4.24/4.72	"	8.50	10.58/9.96	10.15/9.56	11.00/10.36
LB186-5	80	6 Φ 5	1640	70	6	4.41/4.90	"	10.10	12.65/11.91	12.14/11.43	13.15/12.39
LB216-2	80	5 Φ 5	2040	70	3	4.41/4.95	"	6.40	7.28/6.82	6.96/6.51	7.75/7.26
LB216-3		7 Φ 5			4	4.74/5.29	"	7.80	9.31/8.74	8.92/8.37	9.70/9.12
LB216-4	90	6 Φ 5	2050	65	5	4.96/5.53	"	9.10	10.95/10.29	10.49/9.85	11.40/10.72
LB216-5		7 Φ 5			6	5.11/5.69	"	10.40	12.83/12.08	12.31/11.58	13.35/12.57

注: 1, 2, 3条均同第11页。

结构性能检验荷载取值表(四)
(冷轧带肋钢筋配筋)

图集号 赣94G312
页号 14

板号	板厚 (mm)	主筋 根数	计算 跨度 (mm)	板端离 支座距 离(A) (mm)	正常使用短期荷载作用下			承载力荷载检验值 $[Q_u]/0.95 [Q_u]$			
					短期荷载 检验值	短期挠度 允许值	允许裂缝 宽度	承载力检验 荷载设计值	标志 ①	标志 ②	标志 ③
					Q_s (KN/m ²)	$[a_s]/1.10 [a_s]$ (mm)	$[W_{max}]$ (mm)	Q_d (KN/m ²)	(KN/m ²)	(KN/m ²)	(KN/m ²)
B125-4	50	3Φ6.5	1010	85	5	2.61/2.91	0.20	7.90	8.23/7.76	8.63/8.13	10.60/10.01
B125-5		4Φ6.5			6	2.72/3.02	√	9.20	9.79/9.24	10.25/9.68	12.55/11.86
B155-3	60	3Φ6.5	1320	80	4	3.09/3.47	√	7.20	7.14/6.71	7.50/7.05	9.30/8.76
B155-5		4Φ6.5			6	3.36/3.75	√	9.50	9.90/9.33	10.37/9.78	12.75/12.04
B185-2	70	3Φ6.5	1630	75	3	3.33/3.78	√	6.10	5.57/5.20	5.88/5.49	7.40/6.94
B185-3		4Φ6.5			4	3.69/4.16	√	7.50	7.25/6.80	7.63/7.16	9.50/8.94
B185-5		5Φ6.5			6	4.00/4.49	√	9.80	10.01/9.42	10.50/9.89	12.95/12.22
B215-2	70	5Φ6.5	2030	75	3	3.71/4.25	√	6.10	5.57/5.20	5.88/5.49	7.40/6.94
B215-3	80	5Φ6.5	2040	70	4	4.24/4.79	√	7.80	7.36/6.89	7.75/7.26	9.70/9.12
B215-4		6Φ6.5			5	4.50/5.07	√	8.80	8.56/8.03	9.00/8.45	11.20/10.54
B215-5	90	6Φ6.5	2050	65	6	4.81/5.39	√	10.40	10.23/9.61	10.75/10.10	13.35/12.57

注: 1,2,3.条均同第11页。

结构性能检验荷载取值表(五)
(工级钢筋配筋)

图样号 赣94G 312
页号 15

板号	板厚 (mm)	主筋 根数	计算 跨度 (mm)	板端离 支座距 离(A) (mm)	正常使用短期荷载作用下			承载力荷载检验值 $[Q_d]/0.95[Q_u]$			
					短期荷载 检验值	短期挠度 允许值	允许裂缝 宽度	承载力检验 荷载设计值	标志 ①	标志 ②	标志 ③
					Q_s (KN/m ²)	$[a_s]/10[a_s]$ (mm)	$[W_{max}]$ (mm)	Q_d (KN/m ²)	(KN/m ²)	(KN/m ²)	(KN/m ²)
B126—5	50	4Φ6.5	1010	85	6	2.68/2.98	0.20	9.20	9.79/9.24	10.25/9.68	12.55/11.86
B156—4	60	4Φ6.5	1320	80	5	3.22/3.61	"	8.20	8.34/7.85	8.75/8.24	10.80/10.19
B156—5		5Φ6.5			6	3.38/3.77	"	9.50	9.90/9.33	10.37/9.78	12.75/12.04
B186—2	70	4Φ6.5	1630	75	3	3.67/4.12	"	6.10	5.57/5.20	5.88/5.49	7.40/6.94
B186—3		5Φ6.5			4	3.72/4.19	"	7.50	7.25/6.80	7.63/7.16	9.50/8.94
B186—4		6Φ6.5			5	3.93/4.41	"	8.50	8.45/7.94	8.88/8.34	11.00/10.36
B186—5		7Φ6.5			6	4.08/4.57	"	9.80	10.01/9.42	10.50/9.89	12.95/12.22
B216—2	70	6Φ6.5	2030	75	3	3.72/4.26	"	6.10	5.57/5.20	5.88/5.49	7.40/6.94
B216—3	80	6Φ6.5	2040	70	4	4.24/4.79	"	7.80	7.36/6.89	7.75/7.26	9.70/9.12
B216—4		7Φ6.5			5	4.77/5.34	"	8.80	8.56/8.03	9.00/8.45	11.20/10.54
B216—5	90	7Φ6.5	2050	65	6	4.83/5.41	"	10.40	10.23/9.61	10.75/10.10	13.35/12.57

注: 1, 2, 3. 条均同第11页。

结构性能检验荷载取值表(六)
(工级钢筋配筋)

图集号 赣94G312
页号 16