

山东省标准设计

钢筋混凝土空心板

统一编号 DBJT14-2-83 分类号 LG 00

山东省标准设计办公室出版

1985

钢筋混凝土空心板

批准单位：山东省城乡建设委员会

批准文号：

鲁建设发(1985)41号

主编单位：山东省纺织设计院

统一编号：

DBJT 14-2-83

实行日期：1985年9月1日

分类号：

LG 03

主编单位负责人 崔立永

单位技术负责人 刘树东

技术审定人 刘树东

设计负责人 冀学让

封面

目录

总说明

模板图

KB_{xx-x1} 施工详图

KB_{xx-x2} 施工详图

KB_{xx-x3} 施工详图

KB_{xx-x4} 施工详图

KB_{xx-x5} 施工详图

KB_{xx-x6} 施工详图

KB_{xx-x7} 施工详图

1

2.3

4

5

6

7

8

9

10

11

KB_{xx-x1} 配筋表

12

KB_{xx-x2} 配筋表

13

KB_{xx-x3} 配筋表

14

KB_{xx-x4} 配筋表

15

KB_{xx-x5} 配筋表

16

KB_{xx-x6} 配筋表 (一)

17

KB_{xx-x6} 配筋表 (二)

18

KB_{xx-x7} 配筋表 (一)

19

KB_{xx-x7} 配筋表 (二)

20

非地震区节点构造图

21

地震区节点构造图

22

板上部构造配筋图

23

校核	设计	签字	目 录	分类号	LG03
制图	制图	郝传东		页	1

说 明

一 适用范围:

1. 本图集为钢筋混凝土绑扎或焊接网空心板, 适用于一般工业与民用建筑。
2. 适用于非地震区和设计烈度为7~9度的地震区, 当设计烈度为9度时, 240毫米板边肋应改为双槽齿做法, 如第3页图1所示。
3. 适用于构件表面温度 $\leq 80^{\circ}\text{C}$ 的建筑, 当温度 $> 80^{\circ}\text{C}$ 或有侵蚀性气体、湿度、负温及震动影响较大的建筑时, 选用人员应根据使用要求采取必要措施自行确定使用。

二 设计依据及设计计算:

1. 设计依据:

- (1)《工业与民用建筑结构荷载规范》TJ9-74
- (2)《钢筋混凝土结构设计规范》TJ10-74
- (3)《钢筋混凝土工程施工及验收规范》BGJ10-65(修订本)
- (4)《钢筋焊接操作及验收规范》BJG10-65
- (5)《工业与民用建筑抗震设计规范》TJ11-78

2. 安全度:

- (1)抗弯强度安全系数: $K=1.4$
- (2)抗剪强度安全系数: $K=1.55$
- (3)挠度允许值: $[f] = \frac{1}{200}$
- (4)裂缝宽度允许值: $\delta \leq 0.3$ 毫米

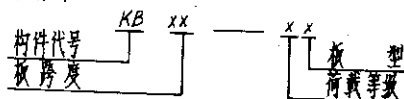
3. 允许荷载不包括板自重及灌缝重, 但配筋表中抗弯强度包括板自重及灌缝重产生之弯矩。

板自重及折算厚度

板 型	1 型	2 型	3 型	4 型	5 型	6 型	7 型
尺 寸	120×500	120×600	120×900	180×600	180×900	240×500	240×750
板 重	19.8	19.6	19.3	26.2	29.7	32.2	35.0
折算厚度 cm	7.93	7.85	7.72	10.48	9.89	12.88	13.20

三 选用方法:

1. 构件编号:



2. 允许荷载是根据主筋数量换算, 并将荷载分为长期荷载及短期荷载进行挠度、裂缝验算结果确定的, 当板承受非均布荷载时除根据表中允许弯矩值按实际情况换算外, 尚须进行裂缝抗度和抗剪验算核算时不必乘安全系数。

四 材料:

1. 混凝土: 200号 $R_w = 140 \text{ kg/cm}^2$, $R_t = 13 \text{ kg/cm}^2$
 $R_f = 16 \text{ kg/cm}^2$, $E_k = 2.6 \times 10^5 \text{ kg/cm}^2$

2. 钢 筋:

- ϕ 为 I 级钢筋 $R_g = 2400 \text{ kg/cm}^2$
- ϕ 为 II 级钢筋 $R_g = 3400 \text{ kg/cm}^2$
- ϕ^{b4} ϕ^{b5} 为乙级冷拔低碳钢丝

3. 吊钩采用非冷拉 I 级钢

五 其他

1. 板底四角需予埋铁件时, 铁件大样详21页

校 核	编 制	审 核	总 说 明	分 类 号	LG05
梁 宇 华	郝 传 东			· 页	2

2. 采用绑扎钢筋网时，主筋两端需加弯钩。

3. 板上开洞应避开板肋及主筋，当开洞较大如防反板肋时，应另行设计。

六、施工质量检验标准：

1. 混凝土应振捣密实，严格控制水灰比，外形要求棱角整齐，表面平整，不得有蜂窝麻面、裂缝露筋、缺角等现象。

2. 板强度达到70%设计强度时方可起吊，100%时安装。施工荷载超过允许荷载时，施工单位应采取适当措施。

3. 运输和堆放时，堆放场地应压实平整，垫木放在板端30厘米处，上下对齐，每垛板堆放不得超过10块。

4. 板在安装前支座上用50号砂浆找平厚10毫米，安装后用200号细石混凝土灌缝。

5. 板端穿孔洞用砖堵砌。

6. 板端连接构造一般可按21.22页图示节点大样施工或由设计人员自行确定做法。

7. 板成批生产前应进行试生产，并进行抽样荷载试验检验板的强度刚度和裂缝。

8. 钢筋保护层：

120 厚板为10毫米

180 厚板为15毫米

240 厚板为20毫米

9. 构件允许偏差：

保护层厚度： ± 3 毫米

板长： ± 10 毫米 板高： ± 5 毫米 板宽： ± 4 毫米

± 5 毫米 ± 3 毫米 ± 2 毫米

对角线差：10毫米

表面平整：5毫米

侧向弯曲： $1/1000$

底版面翘翘： $1/1000$

10. 制作运输条件较差的单位，可按23页图示增加板上部构造钢筋。

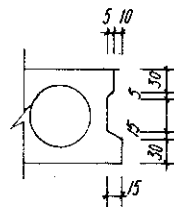
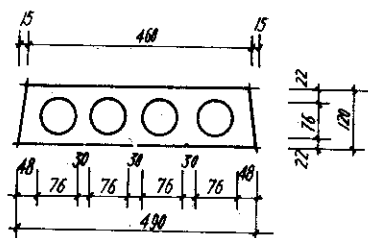
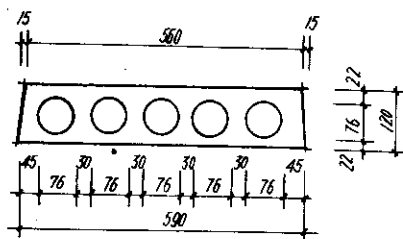


图 1

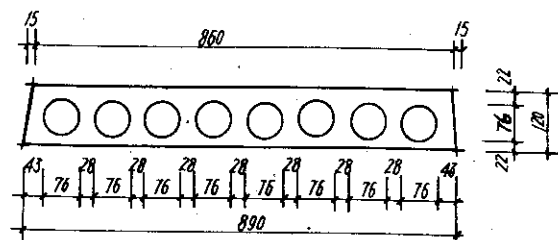
校 核 制	核 计 图	设计 签字 郝传东	总 说 明	分类号	LG03
				页	3



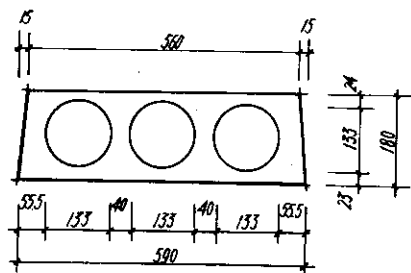
KB_{xx}-x₁



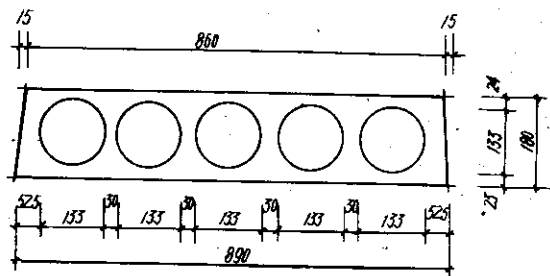
KB_{xx}-x₂



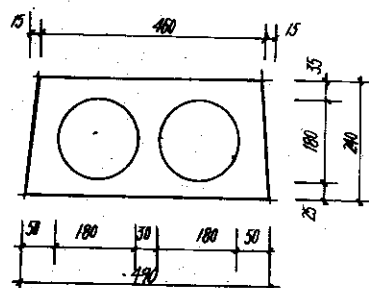
KB_{xx}-x₃



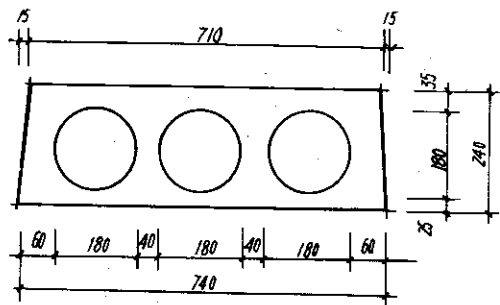
KB_{xx}-x₄



KB_{xx}-x₅



KB_{xx}-x₆

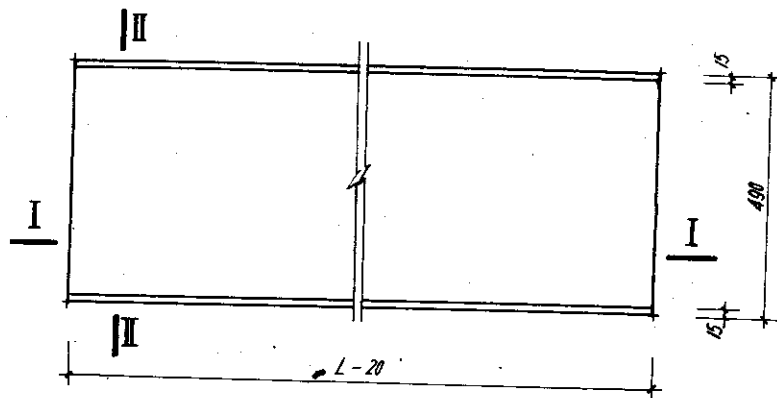


KB_{xx}-x₇

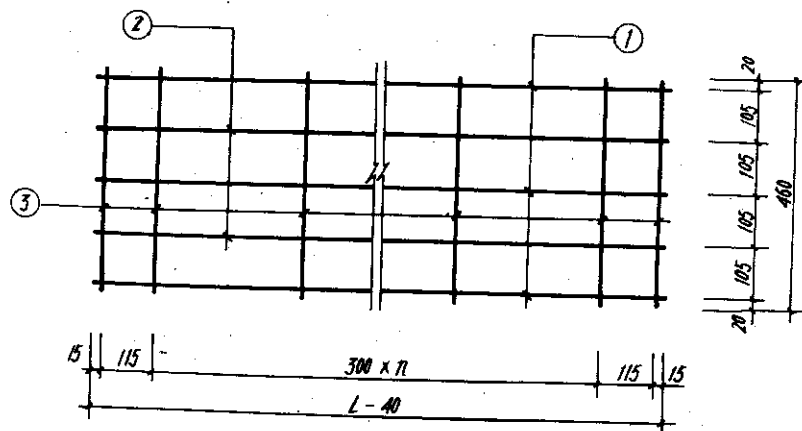
校	核	设计
制	图	都佑东

模 板 图

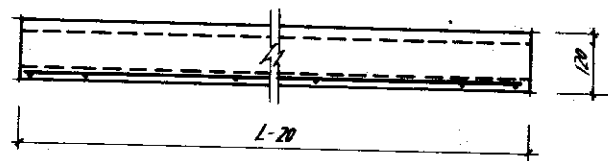
分类号	LG03
页	4



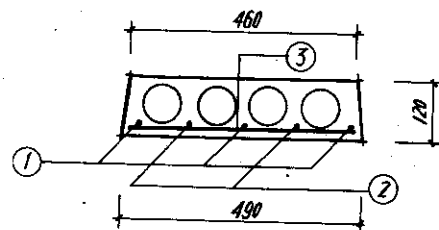
平面图



钢筋网



I-I 剖面

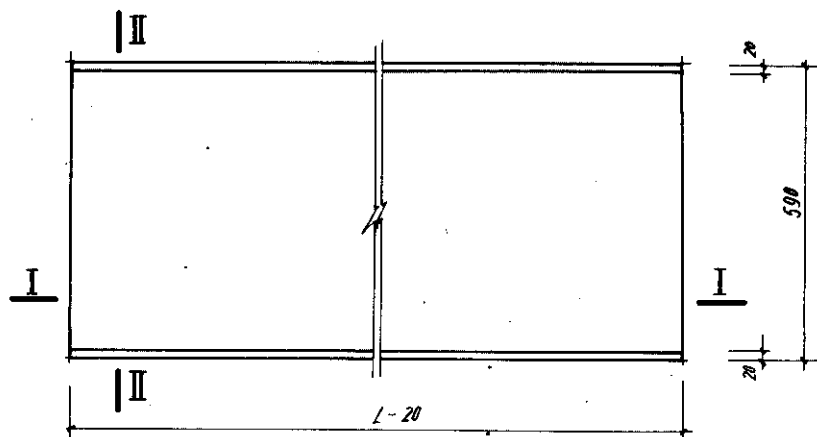


II-II 剖面

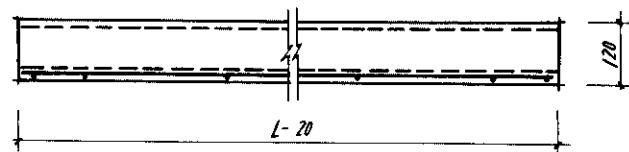
核 对 图	核 计 图	设计 部 传 东
-------------	-------------	-------------------

KBxx-x1 施工详图

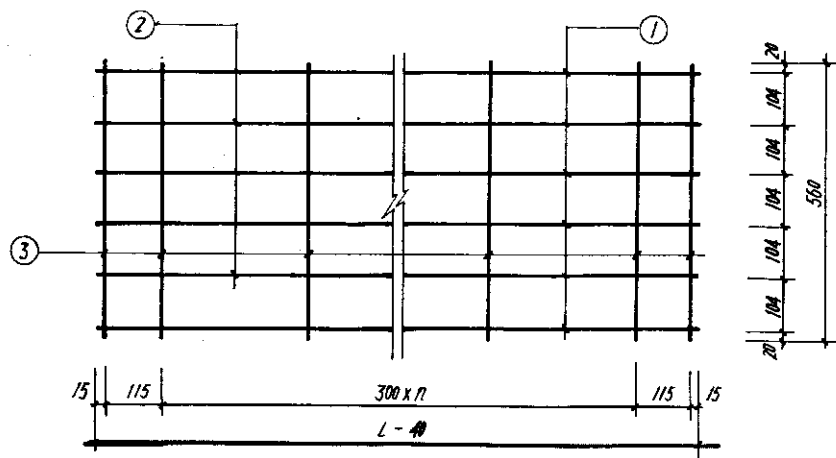
分类号	LG03
页	5



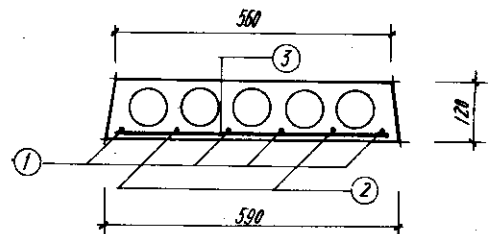
平面图



I-I 剖面



钢筋网

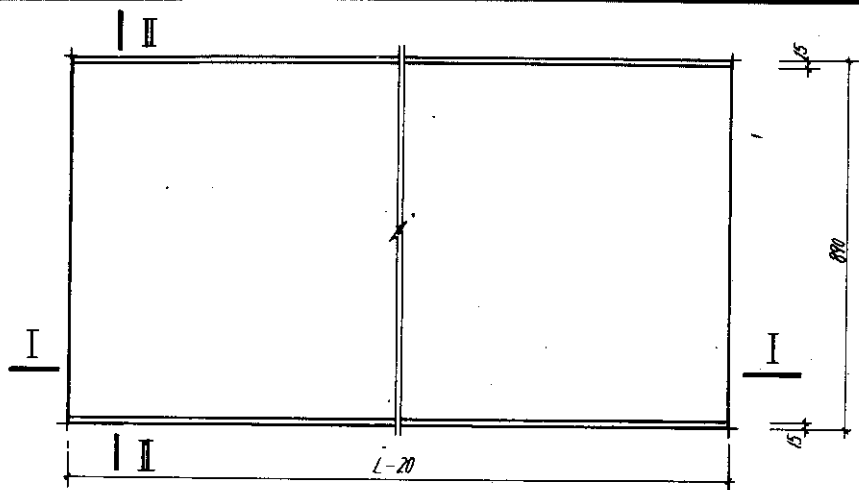


II-II 剖面

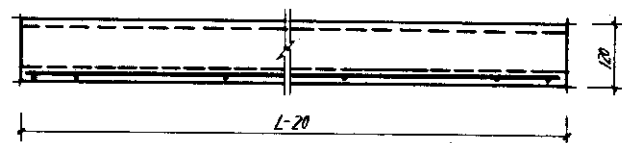
校核	设计	审核
制图	制图	制图
制图	制图	制图

KB_{xx-x2} 施工详图

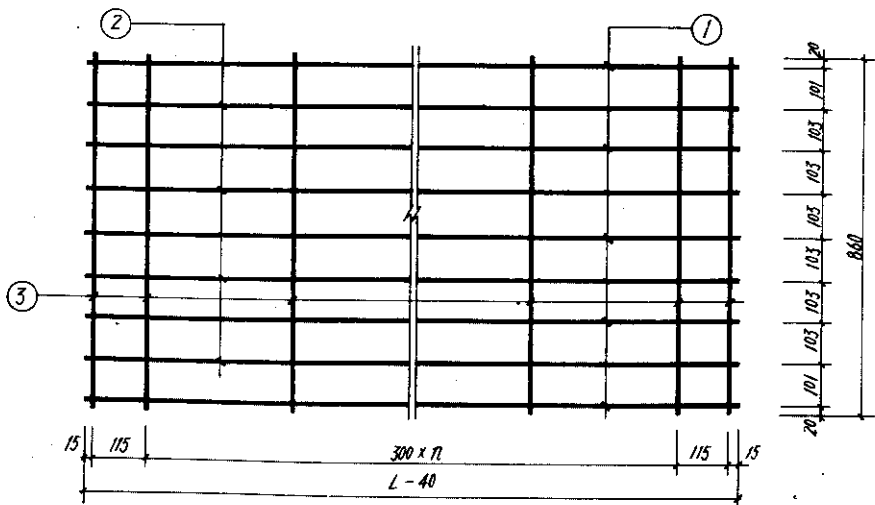
分类号	LG03
页	6



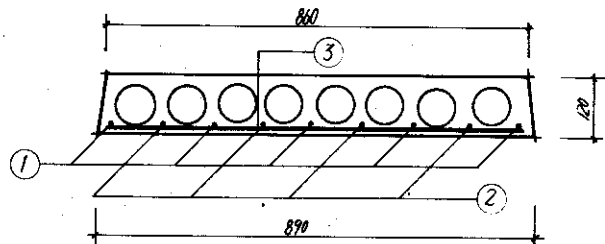
平面图



I—I 剖面



钢筋网

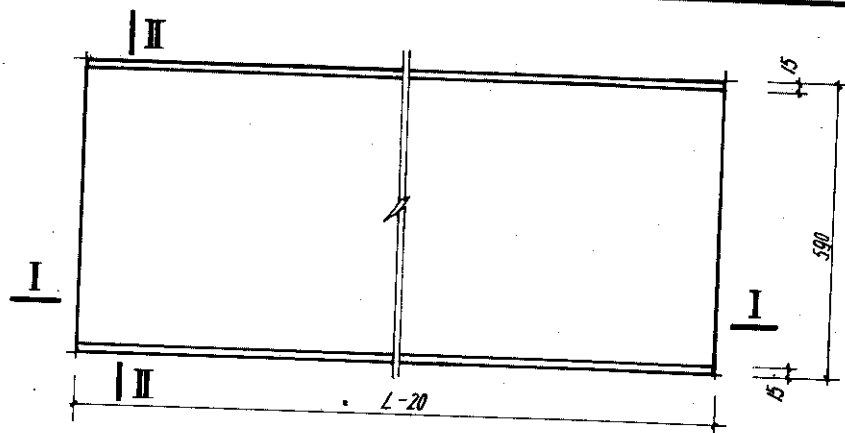


II—II 剖面

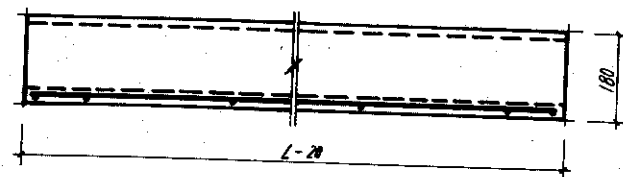
校核	设计	审核
校核	设计	审核
校核	设计	审核

KBXX-X3 施工详图

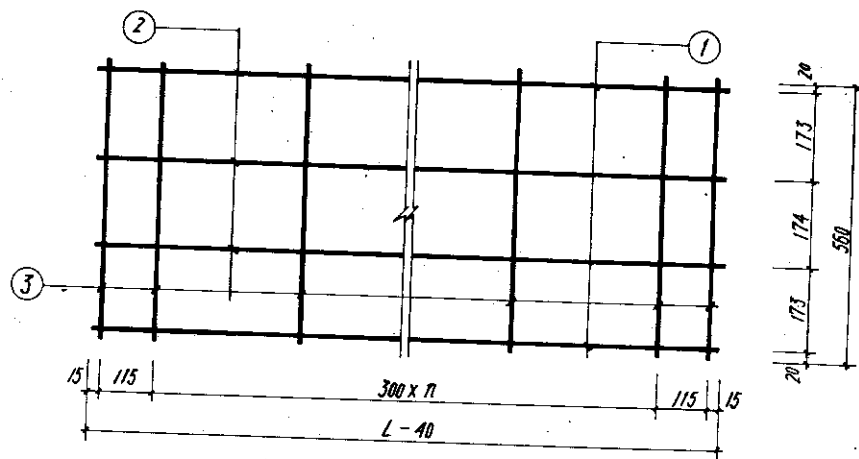
分类号	LG03
页	7



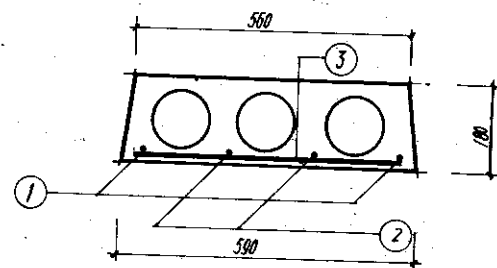
平面图



I-I 剖面



钢筋网

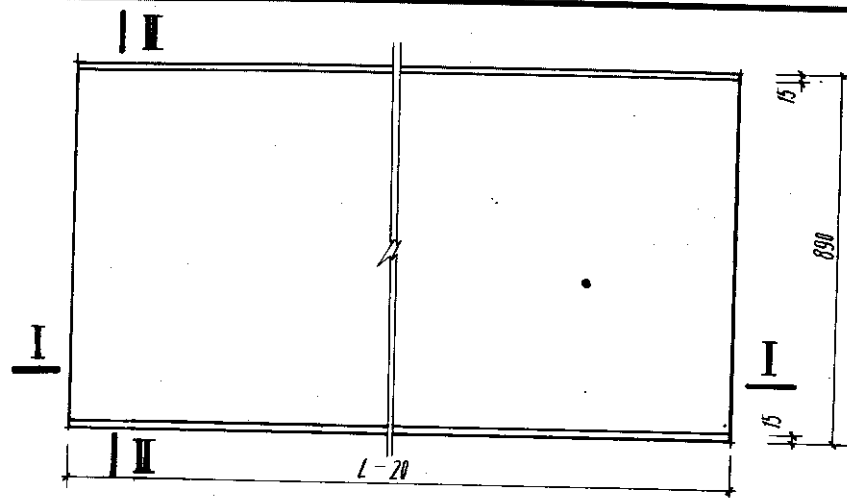


II-II 剖面

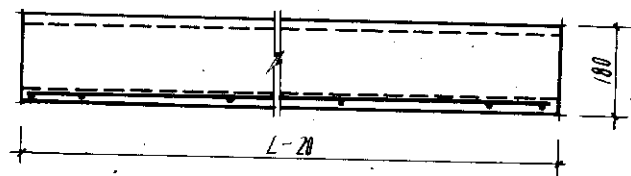
设计	审核	签字
制	图	东

KB_{xx-x4} 施工详图

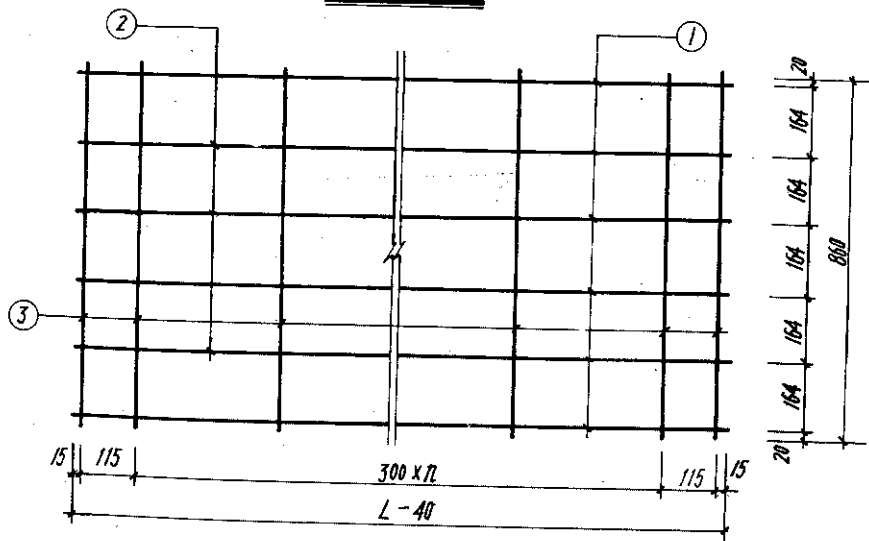
分类号	LG03
页	8



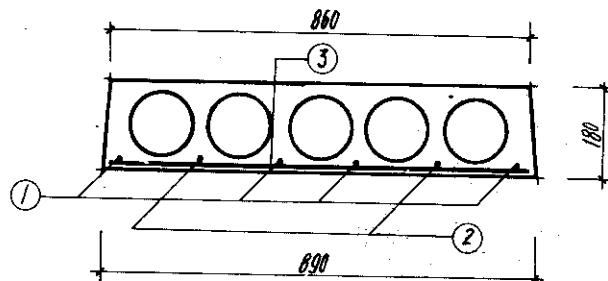
平面图



I-I 剖面



钢筋网

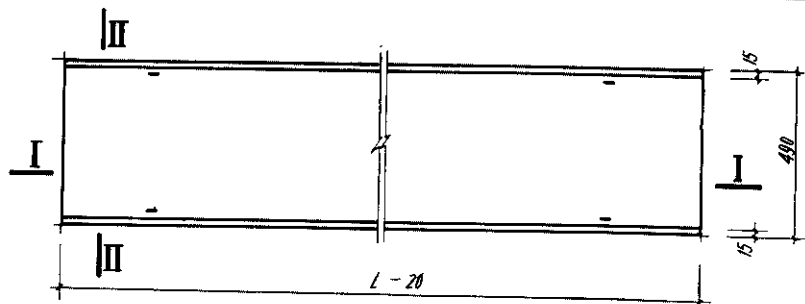


II-II 剖面

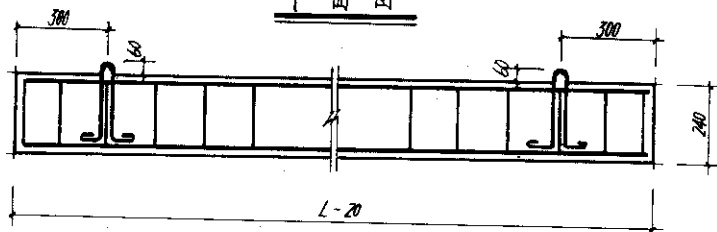
校核	设计	审核
张	东	东

KBxx-x5 施工详图

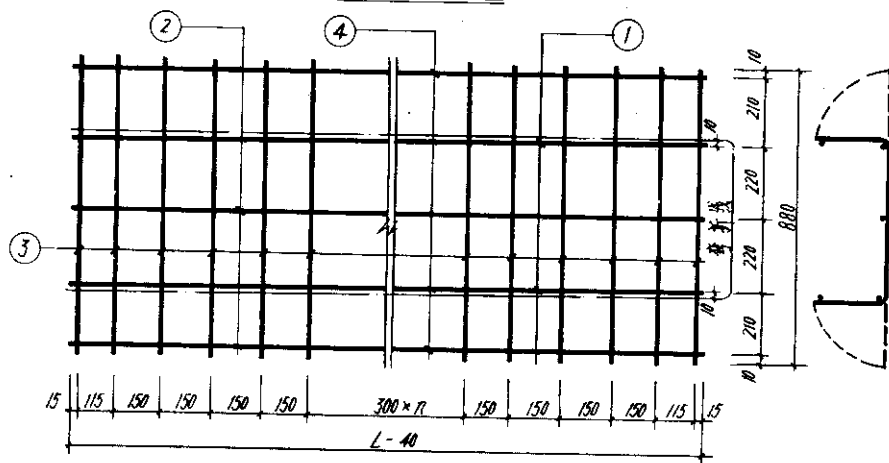
分类号	LG03
页	9



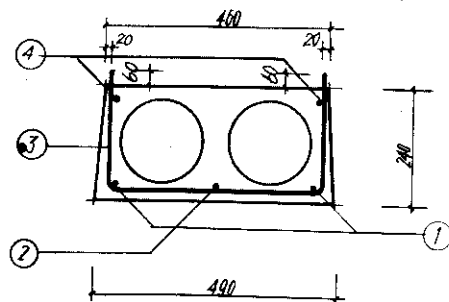
平面图



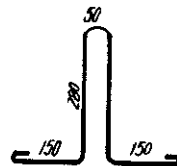
I-I 剖面



钢筋网



II-II 剖面



4x8 吊钩

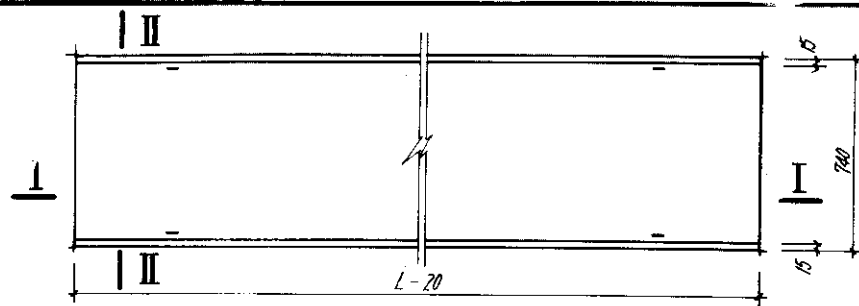
$$L = 1024 \times 4 = 4096 \text{ mm}$$

$$\text{重量} = 4.096 \times 0.395 = 1.62 \text{ kg}$$

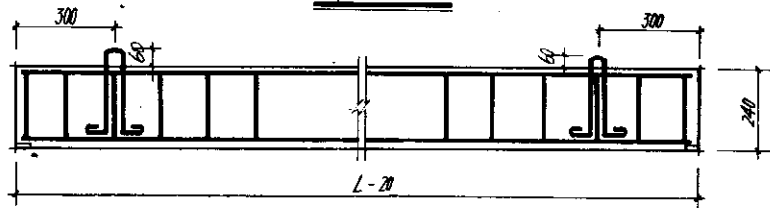
校核	设计	审核
制图	制图	制图
制图	制图	制图

KB_{xx-x5} 施工详图

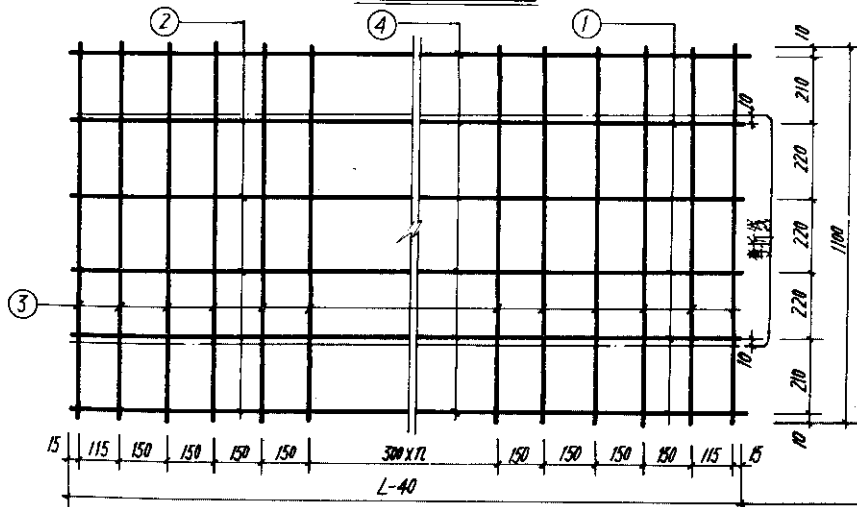
分类号	L905
页	10



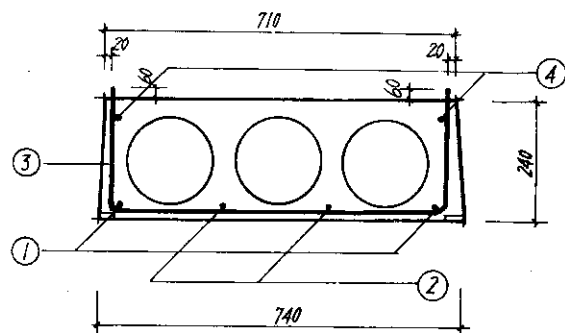
平面图



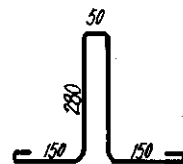
I-I 剖面图



钢筋网



II-II 剖面图



4#8 吊钩

$l = 1024 \times 4 = 4096 \text{ mm}$

重量 = $4.096 \times 0.395 = 1.62 \text{ kg}$

校核	设计	审核
制图	制图	制图

KBxx-x7 施工详图

分类号	LG-03
页	11

编 号	板 长 mm	允 许 荷 载 kg/m ²	抗 弯 度 kg-m	计算长期 挠度时的 短期荷载	钢 筋									钢 筋 总 重 kg	混 凝 土 浇 筑 量 m ³	构 件 重 量 kg
					1			2			3					
					数 量	长 度	重 量	数 量	长 度	重 量	数 量	长 度	重 量			
KB ₂₄₋₃₂	2380	312	209	50	4φ5	9.44	1.45	2φ5	4.72	0.73	10φ ₄ ^b	5.60	0.55	2.73	0.110	275
KB ₂₄₋₄₂		458	267	50	2φ5 2φ6	4.72 4.72	0.73 1.05	2φ6	4.72	1.05	10φ ₄ ^b	5.60	0.55	3.38		
KB ₂₄₋₅₂		535	298	150	4φ6	9.44	2.10	2φ6	4.72	1.05	10φ ₄ ^b	5.60	0.55	3.70		
KB ₂₇₋₃₂	2680	312	267	50	4φ6	10.64	2.36	2φ5	5.32	0.82	11φ ₄ ^b	6.16	0.61	3.79	0.124	310
KB ₂₇₋₄₂		520	373	150	4φ6	10.64	2.36	2φ8	5.32	2.10	11φ ₄ ^b	6.16	0.61	5.07		
KB ₂₇₋₅₂		520	373	150	4φ6	10.64	2.36	2φ8	5.32	2.10	11φ ₄ ^b	6.16	0.61	5.07		
KB ₃₀₋₃₂	2980	375	373	50	4φ6	11.84	2.63	2φ8	5.92	2.34	12φ ₄ ^b	6.72	0.67	5.64	0.138	345
KB ₃₀₋₄₂		492	447	50	4φ8	11.84	4.68	2φ6	5.92	1.31	12φ ₄ ^b	6.72	0.67	6.66		
KB ₃₃₋₃₂		366	447	50	4φ8	13.04	5.15	2φ8	6.52	2.58	13φ ₄ ^b	7.28	0.72	8.45		
KB ₃₃₋₄₂	3280	458	518	50	4φ10	13.04	8.05	2φ10	6.52	4.02	13φ ₄ ^b	7.28	0.72	12.79	0.152	380
KB ₃₆₋₂₂	3580	270	447	50	4φ8	14.24	5.62	2φ10	7.12	4.39	14φ ₄ ^b	7.84	0.78	10.79	0.167	418

注：1 表中允许荷载不包括板自重和梁自重。

2 KB_{xx-xx} 表示模截面尺寸为 120×600。

3 KB_{xx-xx} 的允许剪力为 1576 kg。

4 1[#] 筋为两种规格时，应对称布置。

校 核	校 核	校 核	KB _{xx-xx} 配 筋 表	分类号	LG 05
校 核	校 核	校 核		页	13
制 图	制 图	制 图			

编 号	板 长 mm	允 许 荷 载 kg/m ²	抗 弯 强 度 kg-m	计算长期 抗弯时的 短期荷载	钢 筋									钢 筋 总 重 kg	混 凝 土 体 积 m ³	构 件 重 量 kg
					1			2			3					
					数 量	长 度	重 量	数 量	长 度	重 量	数 量	长 度	重 量			
KB ₂₄₋₃₃	2380	312	312	50	5+5	11.80	1.82	4+5	9.44	1.45	10+4	8.60	0.85	4.12	0.164	410
KB ₂₄₋₄₃		413	372	50	5+5	11.80	1.82	4+6	9.44	2.10	10+4	8.60	0.85	4.77		
KB ₂₄₋₅₃		538	447	150	5+6	11.80	2.62	4+6	9.44	2.10	10+4	8.60	0.85	5.57		
KB ₂₇₋₃₃	2680	300	390	50	5+6	13.30	2.95	4+5	10.64	1.64	11+4	9.46	0.94	5.53	0.184	460
KB ₂₇₋₄₃		474	523	50	5+6	13.30	2.95	2+6 2+8	5.32 5.32	1.18 2.10	11+4	9.46	0.94	7.17		
KB ₂₇₋₅₃		568	594	150	5+6	13.30	2.95	4+8	10.64	4.20	11+4	9.46	0.94	8.09		
KB ₃₀₋₃₃	2980	339	523	50	5+6	14.80	3.29	2+6 2+8	5.92 5.92	1.31 2.34	12+4	10.32	1.02	7.96	0.205	513
KB ₃₀₋₄₃		418	597	50	5+6	14.80	3.29	4+8	11.84	4.68	12+4	10.32	1.02	8.99		
KB ₃₀₋₅₃		534	707	150	5+8	14.80	5.85	2+6 2+8	5.92 5.92	1.31 2.34	12+4	10.32	1.02	10.52		
KB ₃₃₋₃₃	3280	305	597	50	5+8	16.30	6.44	4+8	13.04	5.15	13+4	11.18	1.11	12.70	0.225	563
KB ₃₃₋₄₃		464	780	50	5+10	16.30	10.06	4+10	13.04	8.05	13+4	11.18	1.11	19.22		
KB ₃₆₋₂₃	3580	246	633	50	5+8	17.80	7.03	4+10	14.24	8.79	14+4	12.04	1.19	17.01	0.247	618

注：1.表中允许荷载不包括板自重和荷载重。

2. KB_{xx-xy} 表示横截面尺寸为 120 × 900。

3. KB_{xx-xy} 的允许剪力为 2158 kg。

4. 2" 筋为两种规格时，应对称布置。

校 核	计 算	审 核
制 图		传 东

KB_{xx-xy} 配 筋 表

分类号

LG03

页

14

编 号	板 长 mm	允 许 荷 载 kg/m ²	抗 弯 度 kg-m	计算长期 挠度时的 短期荷载	钢 筋									钢 筋 总 重 kg	混 凝 土 体 积 m ³	构 件 重 量 kg
					1			2			3					
					数 量	长 度	重 量	数 量	长 度	重 量	数 量	长 度	重 量			
KB ₃₃ —34	3280	426	544	50	2#8	6.52	2.58	2#8	6.52	2.58	13#4	7.28	0.72	5.88	0.203	508
KB ₃₃ —44		426	544	50	2#8	6.52	2.58	2#8	6.52	2.58	13#4	7.28	0.72	5.88		
KB ₃₃ —54		617	690	150	2#10	6.52	4.02	2#8	6.52	2.58	13#4	7.28	0.72	7.32		
KB ₃₃ —64		617	690	150	2#10	6.52	4.02	2#8	6.52	2.58	13#4	7.28	0.72	7.32		
KB ₃₃ —74		803	833	150	2#10	6.52	4.02	2#10	6.52	4.02	13#4	7.28	0.72	8.76		
KB ₃₆ —34	3580	510	544	50	2#8	7.12	2.81	2#8	7.12	2.81	14#4	7.84	0.78	6.40	0.221	553
KB ₃₆ —44		469	690	50	2#10	7.12	4.39	2#8	7.12	2.81	14#4	7.84	0.78	7.98		
KB ₃₆ —54		625	833	150	2#10	7.12	4.39	2#10	7.12	4.39	14#4	7.84	0.78	9.56		
KB ₃₆ —64		625	833	150	2#10	7.12	4.39	2#10	7.12	4.39	14#4	7.84	0.78	9.56		
KB ₃₆ —74		812	1005	150	2#12	7.12	6.32	2#10	7.12	4.39	14#4	7.84	0.78	11.49		
KB ₃₉ —34	3880	555	690	50	2#10	7.72	4.76	2#8	7.72	3.05	15#4	8.40	0.83	8.64	0.240	600
KB ₃₉ —44		488	833	50	2#10	7.72	4.76	2#10	7.72	4.76	15#4	8.40	0.83	10.35		
KB ₃₉ —54		646	1005	150	2#12	7.72	6.86	2#10	7.72	4.76	15#4	8.40	0.83	12.45		
KB ₃₉ —64		646	1005	150	2#12	7.72	6.86	2#10	7.72	4.76	15#4	8.40	0.83	12.45		
KB ₃₉ —74		806	1178	150	2#12	7.72	6.86	2#12	7.72	6.86	15#4	8.40	0.83	14.55		
KB ₄₂ —34	4180	379	833	50	2#10	8.32	5.13	2#10	8.32	5.13	16#4	8.96	0.89	11.15	0.258	645
KB ₄₂ —44		515	1005	50	2#12	8.32	7.39	2#10	8.32	5.13	16#4	8.96	0.89	13.41		
KB ₄₂ —54		515	1005	150	2#12	8.32	7.39	2#10	8.32	5.13	16#4	8.96	0.89	13.41		
KB ₄₂ —64		652	1178	150	2#12	8.32	7.39	2#12	8.32	7.39	16#4	8.96	0.89	15.67		
KB ₄₅ —34	4480	410	1005	50	2#12	8.92	7.92	2#10	8.92	5.50	17#4	9.52	0.94	14.36	0.277	693
KB ₄₅ —44		410	1005	50	2#12	8.92	7.92	2#12	8.92	7.92	17#4	9.52	0.94	16.78		
KB ₄₅ —54		529	1178	150	2#14	8.92	10.78	2#14	8.92	10.78	17#4	9.52	0.94	22.50		
KB ₄₈ —34	4780	324	1005	50	2#12	9.52	8.45	2#14	9.52	11.50	18#4	10.08	1.00	20.95	0.297	743

注：1 表中允许荷载不包括板自重和灌缝重。

2 KB_{xx}—x₄ 表示横截面尺寸为 100×600。

3 KB_{xx}—x₄ 的允许剪力为 2154 kg。

板 配 制	板 计 图	吃 33/12 那 伟 东	KB _{xx} —x ₄ 配 筋 表	分类号	LG05
				页	15

编 号	板 长 mm	允 许 荷 载 kg/m ²	抗 弯 强 度 kg-m	计算长期 挠度时的 短期荷载	钢 筋									钢 筋 总 重 kg	混 凝 土 体 积 m ³	构 件 重 量 kg
					1			2			3					
					数 量	长 度	重 量	数 量	长 度	重 量	数 量	长 度	重 量			
KB ₃₃ —35	3280	338	698	50	4φ8	13.04	5.15	2φ6	6.52	1.45	13φ ₄	11.18	1.11	7.71	0.289	723
KB ₃₃ —45		442	817	50	4φ8	13.04	5.15	2φ8	6.52	2.58	13φ ₄	11.18	1.11	8.84		
KB ₃₃ —55		564	958	150	4φ8	13.04	5.15	2φ10	6.52	4.02	13φ ₄	11.18	1.11	10.28		
KB ₃₃ —65		697	1110	150	4φ10	13.04	8.05	2φ8	6.52	2.58	13φ ₄	11.18	1.11	11.74		
KB ₃₆ —35	3580	325	817	50	4φ8	14.24	5.62	2φ8	7.12	2.81	14φ ₄	12.04	1.19	9.62	0.315	788
KB ₃₆ —45		428	958	50	4φ8	14.24	5.62	2φ10	7.12	4.39	14φ ₄	12.04	1.19	11.20		
KB ₃₆ —55		538	1110	150	4φ10	14.24	8.79	2φ8	7.12	2.81	14φ ₄	12.04	1.19	12.79		
KB ₃₆ —65		642	1253	150	4φ10	14.24	8.79	2φ10	7.12	4.39	14φ ₄	12.04	1.19	14.37		
KB ₃₆ —75		764	1421	150	4φ10	14.24	8.79	2φ12	7.12	6.32	14φ ₄	12.04	1.19	16.30		
KB ₃₉ —35	3880	322	958	50	4φ8	15.44	6.10	2φ10	7.72	4.76	15φ ₄	12.90	1.28	12.14	0.342	855
KB ₃₉ —45		416	1110	50	4φ10	15.44	9.53	2φ8	7.72	3.05	15φ ₄	12.90	1.28	13.86		
KB ₃₉ —55		504	1253	150	4φ10	15.44	9.53	2φ10	7.72	4.76	15φ ₄	12.90	1.28	15.57		
KB ₃₉ —65		607	1421	150	4φ10	15.44	9.53	2φ12	7.72	6.86	15φ ₄	12.90	1.28	17.67		
KB ₃₉ —75		708	1585	150	4φ12	15.44	13.71	2φ10	7.72	4.76	15φ ₄	12.90	1.28	18.47		
KB ₄₂ —35	4180	395	1253	50	4φ10	16.64	10.27	2φ10	8.32	5.13	16φ ₄	13.76	1.36	16.76	0.368	920
KB ₄₂ —45		484	1421	50	4φ10	16.64	10.27	2φ12	8.32	7.39	16φ ₄	13.76	1.36	19.02		
KB ₄₂ —55		571	1585	150	4φ12	16.64	14.78	2φ10	8.32	5.13	16φ ₄	13.76	1.36	21.27		
KB ₄₂ —65		668	1769	150	4φ12	16.64	14.78	2φ12	8.32	7.39	16φ ₄	13.76	1.36	23.53		
KB ₄₅ —35	4480	308	1253	50	4φ10	17.84	11.01	2φ10	8.92	5.50	17φ ₄	14.62	1.45	17.96	0.394	985
KB ₄₅ —45		465	1595	50	4φ14	17.84	21.55	2φ14	8.92	10.78	17φ ₄	14.62	1.45	33.78		
KB ₄₈ —35	4780	304	1421	50	4φ12	19.04	16.91	2φ12	9.52	8.45	18φ ₄	15.48	1.53	26.89	0.423	1058

注：1表中允许荷载不包括板自重和灌缝重。

2 KB_{xx}—x5 表示横截面尺寸为180×900。

3. KB_{xx}—x5 的允许弯力为2571 kg。

校 核 设计 制图
梁 图

• KB_{xx}—x5 配 筋 表

分类号

LG05

页

16

编 号	板 长 mm	允 许 荷 载 kN/m ²	抗 弯 度 mm	计算长度 mm	钢 筋												钢 筋 总 重 kg	混 凝 土 体 积 m ³	构 件 重 量 kg
					1			2			3			4					
					数 量	长 度	重 量	数 量	长 度	重 量	数 量	长 度	重 量	数 量	长 度	重 量			
KB ₄₀ -36	4780	359	969	50	2#10	952	587	1#12	476	423	22# ⁴	1936	192	2#6	952	211	14.13	0.302	755
KB ₄₀ -46		444	1085	50	2#12	952	845	1#10	476	294	22# ⁴	1936	192	2#6	952	211	1542		
KB ₄₀ -56		531	1205	150	2#12	952	845	1#12	476	423	22# ⁴	1936	192	2#6	952	211	1671		
KB ₄₀ -66		629	1341	150	2#12	952	845	1#14	476	575	22# ⁴	1936	192	2#6	952	211	1823		
KB ₄₀ -76		731	1481	150	2#14	952	1150	1#12	476	423	22# ⁴	1936	192	2#6	952	211	1976		
KB ₄₀ -86		829	1617	150	2#14	952	1150	1#14	476	575	22# ⁴	1936	192	2#6	952	211	2128		
KB ₅₁ -36	5080	352	1085	50	2#12	1012	899	1#10	506	312	23# ⁴	2024	200	2#6	1012	225	1636	0.321	803
KB ₅₁ -46		429	1205	50	2#12	1012	899	1#12	506	449	23# ⁴	2024	200	2#6	1012	225	1773		
KB ₅₁ -56		516	1342	150	2#12	1012	899	1#14	506	611	23# ⁴	2024	200	2#6	1012	225	1935		
KB ₅₁ -66		606	1481	150	2#14	1012	1222	1#12	506	449	23# ⁴	2024	200	2#6	1012	225	2096		
KB ₅₁ -76		789	1767	150	2#14	1012	1222	1#16	506	798	23# ⁴	2024	200	2#6	1012	225	2445		
KB ₅₄ -36	5580	344	1205	50	2#12	1072	952	1#12	536	476	24# ⁴	2112	209	2#6	1072	238	1875	0.340	850
KB ₅₄ -46		422	1342	50	2#12	1072	952	1#14	536	647	24# ⁴	2112	209	2#6	1072	238	2046		
KB ₅₄ -56		502	1481	150	2#14	1072	1295	1#12	536	476	24# ⁴	2112	209	2#6	1072	238	2218		
KB ₅₄ -66		664	1767	150	2#14	1072	1295	1#16	536	846	24# ⁴	2112	209	2#6	1072	238	2588		
KB ₅₄ -76		752	1921	150	2#16	1072	1692	1#14	536	647	24# ⁴	2112	209	2#6	1072	238	2786		
KB ₅₇ -36	5680	339	1335	50	2#12	1132	1005	1#14	566	684	25# ⁴	2200	218	2#6	1132	251	2158	0.358	895
KB ₅₇ -46		414	1481	50	2#14	1132	1367	1#12	566	503	25# ⁴	2200	218	2#6	1132	251	2339		
KB ₅₇ -56		563	1773	150	2#14	1132	1367	1#16	566	893	25# ⁴	2200	218	2#6	1132	251	2729		
KB ₅₇ -66		638	1921	150	2#16	1132	1786	1#14	566	684	25# ⁴	2200	218	2#6	1132	251	2939		
KB ₆₀ -36	5980	337	1477	50	2#14	1192	1440	1#14	596	720	26# ⁴	2288	227	2#6	1192	265	2652	0.379	948

注：同KB₄₀-36

注: 同 KB_{xx-xx} 配筋表(=)

校 核	设 计	审 核	KB _{xx-xx} 配筋表(一)	分类号	LG 03
制 图	图 样	传 东		页	17

编 号	板 长 mm	允 许 荷 载 kg/m ²	抗 弯 度 kg-m	计算长期 挠度时的 短期荷载	钢 筋												钢 筋 总 重 kg	混 凝 土 体 积 m ³	构 件 重 量 kg
					1			2			3			4					
					数 量	长 度	重 量	数 量	长 度	重 量	数 量	长 度	重 量	数 量	长 度	重 量			
KB ₆₀ —56	4780	527	1200	150	2±10	9.52	5.87	1±10	4.76	2.94	2±12	19.36	1.92	2±6	9.52	2.11	12.84	0.302	755
KB ₆₀ —66		638	1353	150	2±10	9.52	5.87	1±12	4.76	4.23	2±12	19.36	1.92	2±6	9.52	2.11	14.13		
KB ₆₀ —76		759	1521	150	2±12	9.52	8.45	1±10	4.76	2.94	2±12	19.36	1.92	2±6	9.52	2.11	15.42		
KB ₆₀ —86		878	1685	150	2±12	9.52	8.45	1±12	4.76	4.23	2±12	19.36	1.92	2±6	9.52	2.11	16.71		
KB ₅₁ —46	5080	426	1200	50	2±10	10.12	6.24	1±10	5.06	3.12	2±12	20.24	2.00	2±6	10.12	2.25	13.61	0.321	803
KB ₅₁ —57		524	1353	150	2±10	10.12	6.24	1±12	5.06	4.49	2±12	20.24	2.00	2±6	10.12	2.25	14.98		
KB ₅₁ —67		631	1521	150	2±12	10.12	8.99	1±10	5.06	3.12	2±12	20.24	2.00	2±6	10.12	2.25	16.36		
KB ₅₁ —77		736	1685	150	2±12	10.12	8.99	1±12	5.06	4.49	2±12	20.24	2.00	2±6	10.12	2.25	17.73		
KB ₅₄ —36	5380	341	1200	50	2±10	10.72	6.61	1±10	5.36	3.31	2±12	21.12	2.09	2±6	10.72	2.38	14.39	0.340	850
KB ₅₄ —46		428	1353	50	2±10	10.72	6.61	1±12	5.36	4.76	2±12	21.12	2.09	2±6	10.72	2.38	15.84		
KB ₅₄ —56		524	1521	150	2±12	10.72	9.52	1±10	5.36	3.31	2±12	21.12	2.09	2±6	10.72	2.38	17.30		
KB ₅₄ —66		617	1685	150	2±12	10.72	9.52	1±12	5.36	4.76	2±12	21.12	2.09	2±6	10.72	2.38	18.75		
KB ₅₇ —36	5680	348	1353	50	2±10	11.32	6.98	1±12	5.66	5.03	2±12	22.08	2.18	2±6	11.32	2.51	16.70	0.358	895
KB ₅₇ —46		434	1521	50	2±12	11.32	10.05	1±10	5.66	3.49	2±12	22.08	2.18	2±6	11.32	2.51	18.23		
KB ₅₇ —56		517	1685	150	2±12	11.32	10.05	1±12	5.66	5.03	2±12	22.08	2.18	2±6	11.32	2.51	19.77		
KB ₅₇ —66		614	1874	150	2±12	11.32	10.05	1±14	5.66	6.84	2±12	22.08	2.18	2±6	11.32	2.51	21.58		
KB ₆₀ —36	5980	355	1516	50	2±14	11.92	14.40	1±12	5.96	5.29	2±12	22.88	2.27	2±6	11.92	2.65	24.61	0.379	948

注 1 表中允许荷载不包括板自重和浇筑重。

2 KB_{xx-xx} 表示横截面尺寸为 200×500。

3 KB_{xx-xx} 的允许剪力为 1877 kg。

4 表中钢筋总重不包括吊钩重量。

校 核	王 志 远
设 计	郝 传 东
制 图	

KB_{xx-xx} 配 筋 表 (=)

分类号

LG05

页

18

编 号	板 长 mm	允 许 荷 载 kg/m ²	抗 弯 强 度 kg/cm ²	计算长期 抗弯时的 短期荷载	钢 筋												钢 筋 总 重 kg	混 凝 土 体 积 m ³	构 件 重 量 kg
					1			2			3			4					
					数 量	长 度	重 量	数 量	长 度	重 量	数 量	长 度	重 量	数 量	长 度	重 量			
KB ₄₀ —37	4780	314	1375	50	2+12	9.52	8.45	2+10	9.52	5.87	22#	2420	2.40	2+6	9.52	2.11	18.83	0.467	1168
KB ₄₀ —47		429	1615	50	2+12	9.52	8.45	2+12	9.52	8.45	22#	2420	2.40	2+6	9.52	2.11	21.41		
KB ₄₀ —57		562	1889	150	2+14	9.52	11.50	2+12	9.52	8.45	22#	2420	2.40	2+6	9.52	2.11	24.46		
KB ₄₀ —67		697	2168	150	2+14	9.52	11.50	2+14	9.52	11.50	22#	2420	2.40	2+6	9.52	2.11	27.51		
KB ₄₀ —77		846	2478	150	2+16	9.52	15.02	2+14	9.52	11.50	22#	2420	2.40	2+6	9.52	2.11	31.03		
KB ₅₁ —37	5080	339	1615	50	2+12	10.12	8.99	2+12	10.12	8.99	23#	2530	2.50	2+6	10.12	2.25	22.73	0.496	1240
KB ₅₁ —47		456	1889	50	2+14	10.12	12.22	2+12	10.12	8.99	23#	2530	2.50	2+6	10.12	2.25	25.96		
KB ₅₁ —57		575	2168	150	2+14	10.12	12.22	2+14	10.12	12.22	23#	2530	2.50	2+6	10.12	2.25	29.19		
KB ₅₁ —67		707	2478	150	2+16	10.12	15.97	2+14	10.12	12.22	23#	2530	2.50	2+6	10.12	2.25	32.94		
KB ₅₁ —77		707	2478	150	2+16	10.12	15.97	2+14	10.12	12.22	23#	2530	2.50	2+6	10.12	2.25	32.94		
KB ₅₁ —87	5380	839	2788	150	2+16	10.12	15.97	2+16	10.12	15.97	23#	2530	2.50	2+6	10.12	2.25	36.69	0.525	1313
KB ₅₄ —37		367	1889	50	2+14	10.72	12.95	2+12	10.72	9.52	24#	2640	2.61	2+6	10.72	2.38	27.46		
KB ₅₄ —47		473	2168	50	2+14	10.72	12.95	2+14	10.72	12.95	24#	2640	2.61	2+6	10.72	2.38	30.89		
KB ₅₄ —57		591	2478	150	2+16	10.72	16.92	2+14	10.72	12.95	24#	2640	2.61	2+6	10.72	2.38	34.86		
KB ₅₄ —67		708	2788	150	2+16	10.72	16.92	2+16	10.72	16.92	24#	2640	2.61	2+6	10.72	2.38	38.83		
KB ₅₄ —77	5680	708	2788	150	2+16	10.72	16.92	2+16	10.72	16.92	24#	2640	2.61	2+6	10.72	2.38	38.83	0.555	1388
KB ₅₇ —37		387	2168	50	2+14	11.32	13.67	2+14	11.32	13.67	25#	2750	2.72	2+6	11.32	2.51	32.57		
KB ₅₇ —47		493	2478	50	2+16	11.32	17.86	2+14	11.32	13.67	25#	2750	2.72	2+6	11.32	2.51	36.76		
KB ₅₇ —57		598	2788	150	2+16	11.32	17.86	2+16	11.32	17.86	25#	2750	2.72	2+6	11.32	2.51	40.95		
KB ₅₇ —67		712	3122	150	2+18	11.32	22.62	2+18	11.32	22.62	25#	2750	2.72	2+6	11.32	2.51	50.47		
KB ₆₀ —37	5980	314	2168	50	2+14	11.92	14.40	2+16	11.92	18.81	26#	2860	2.83	2+6	11.92	2.65	38.69	0.584	1460
KB ₆₀ —47		409	2478	50	2+16	11.92	18.81	2+16	11.92	18.81	26#	2860	2.83	2+6	11.92	2.65	43.10		

注: 同 KB_{xx-x7} 配筋表 (二)

校 核	设 计	审 核	KB _{xx-x7} 配筋表 (一)	分类号	LG03
设 计	图 纸	传 东		页	19

编 号	板 长 mm	允 许 荷 载 N/m ²	抗 弯 度 kg-m	计算长期 挠度时的 短期荷载	钢 筋												钢 筋 总 重 kg	混 凝 土 体 积 m ³	构 件 重 量 kg
					1			2			3			4					
					数 量	长 度	重 量	数 量	长 度	重 量	数 量	长 度	重 量	数 量	长 度	重 量			
KB ₄₀ —47	4780	422	1599	50	2±10	9.52	5.87	2±10	9.52	5.87	22±8	24.20	2.46	2±6	9.52	2.11	18.25	0.467	1168
KB ₄₀ —57		581	1929	150	2±12	9.52	8.45	2±10	9.52	5.87	22±8	24.20	2.40	2±6	9.52	2.11	18.83		
KB ₄₀ —67		742	2261	150	2±12	9.52	8.45	2±12	9.52	8.45	22±8	24.20	2.40	2±6	9.52	2.11	21.47		
KB ₄₀ —77		742	2261	150	2±12	9.52	8.45	2±12	9.52	8.45	22±8	24.20	2.40	2±6	9.52	2.11	21.47		
KB ₅₁ —37	5080	332	1599	50	2±10	10.12	6.24	2±10	10.12	6.24	23±8	25.30	2.50	2±6	10.12	2.25	17.23	0.496	1240
KB ₅₁ —47		473	1929	50	2±12	10.12	8.99	2±10	10.12	6.24	23±8	25.30	2.50	2±6	10.12	2.25	19.90		
KB ₅₁ —57		615	2261	150	2±12	10.12	8.99	2±12	10.12	8.99	23±8	25.30	2.50	2±6	10.12	2.25	22.73		
KB ₅₁ —67		615	2261	150	2±12	10.12	8.99	2±12	10.12	8.99	23±8	25.30	2.50	2±6	10.12	2.25	22.73		
KB ₅₁ —77	5380	777	2641	150	2±14	10.12	12.22	2±12	10.12	8.99	23±8	25.30	2.50	2±6	10.12	2.25	25.96	0.525	1315
KB ₅₄ —37		382	1929	50	2±12	10.72	9.52	2±10	10.72	6.61	24±8	26.40	2.61	2±6	10.72	2.38	21.12		
KB ₅₄ —47		508	2261	150	2±12	10.72	9.52	2±12	10.72	9.52	24±8	26.40	2.61	2±6	10.72	2.38	24.03		
KB ₅₄ —57		508	2261	150	2±12	10.72	9.52	2±12	10.72	9.52	24±8	26.40	2.61	2±6	10.72	2.38	24.03		
KB ₅₄ —67	5680	653	2641	150	2±14	10.72	12.95	2±12	10.72	9.52	24±8	26.40	2.61	2±6	10.72	2.38	27.46	0.555	1388
KB ₅₇ —37		306	1929	50	2±12	11.32	10.05	2±10	11.32	6.98	25±8	27.50	2.72	2±6	11.32	2.51	22.26		
KB ₅₇ —47		419	2261	50	2±12	11.32	10.05	2±12	11.32	10.05	25±8	27.50	2.72	2±6	11.32	2.51	25.33		
KB ₅₇ —57		548	2641	150	2±14	11.32	13.67	2±12	11.32	10.05	25±8	27.50	2.72	2±6	11.32	2.51	28.95		
KB ₆₀ —37	5980	343	2261	50	2±14	11.92	14.40	2±14	11.92	14.40	26±8	28.60	2.83	2±6	11.92	2.65	34.28	0.584	1460

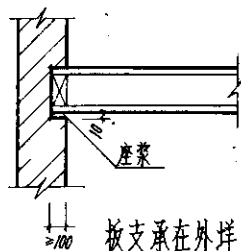
注：1 表中允许荷载不包括板自重和薄壁重。

2 KB_{xx-yy} 表示横截面尺寸为 240×750。

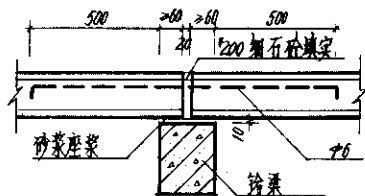
3 KB_{xx-yy} 的允许剪力为 3019 kg。

4 表中钢筋总重不包括吊钩重量。

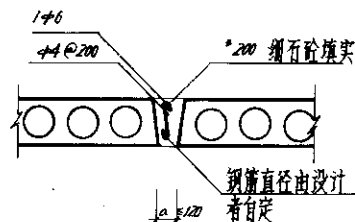
校 核	计 算	审 核	KB _{xx-yy} 配 筋 表 (一)	分类号	LG03
制 图	图 样	传 东		页	20



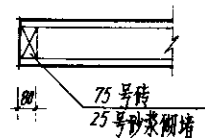
板支承在外墙上连接



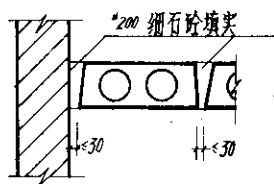
板支承在梁上的连接



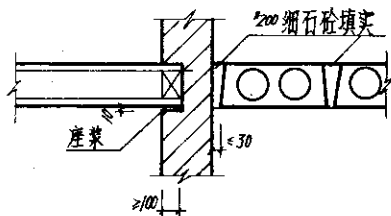
板缝处理



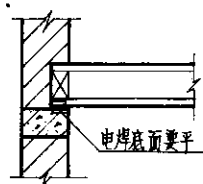
空心板堵头大样



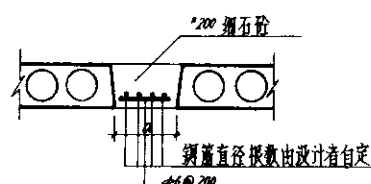
板与外墙平行时连接



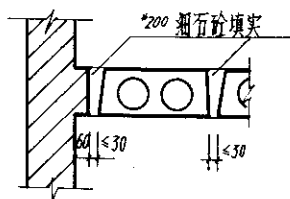
板一面平行内墙一面支承在内墙的连接



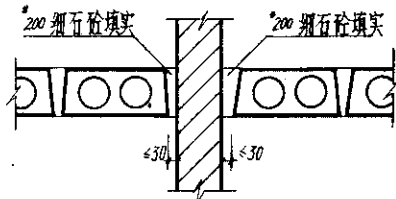
板端与圈梁焊接大样



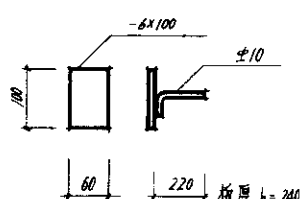
补空大样



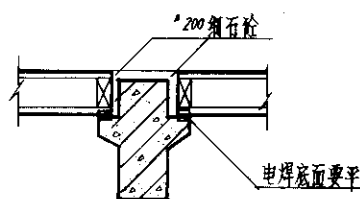
样挑砖做法



板与内墙平行时的连接



预埋件P

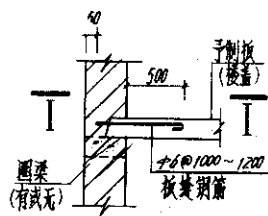


板梁焊接大样

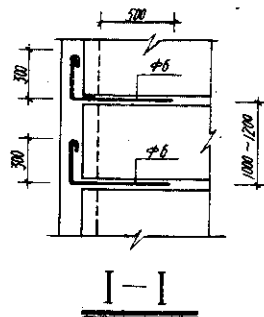
设计	审核	签字
制图	校对	传达

非地震区节点构造图

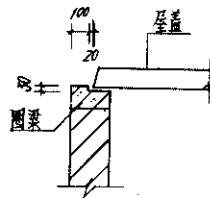
分类号	LG03
页	21



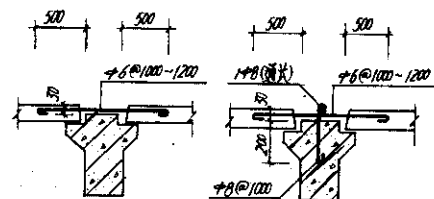
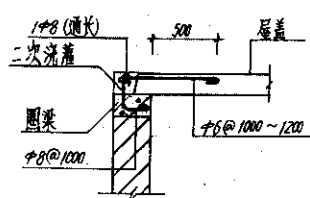
① 7.89度



② 7度

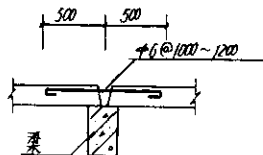


③ 8.9度

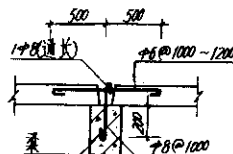


④ 7.8度

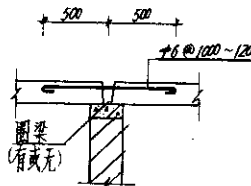
⑤ 9度



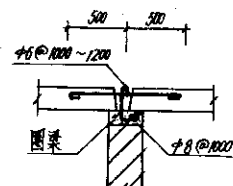
⑥ 7.8度



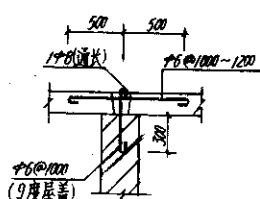
⑦ 9度



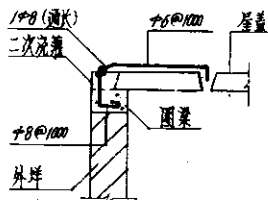
⑧ 7.8度



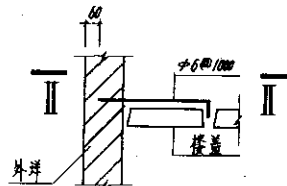
⑨ 9度



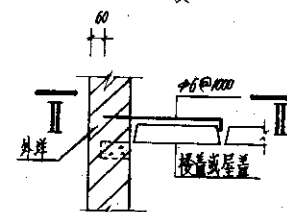
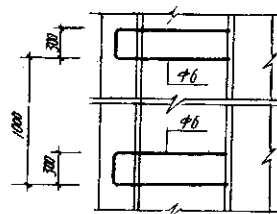
⑩ 9度



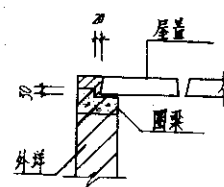
⑪ 7.8.9度



⑫ 7度

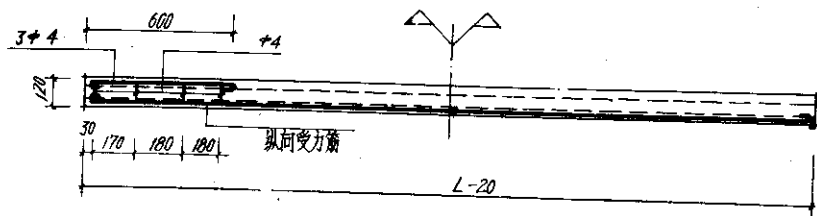


⑬ 8.9度

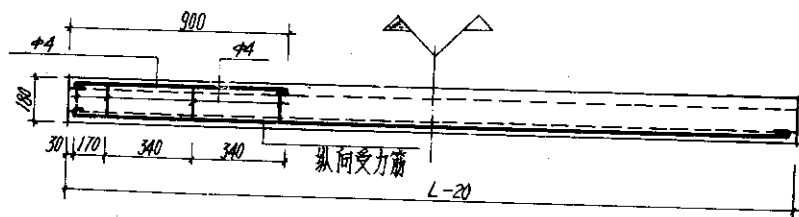


⑭ 板跨=4.8m

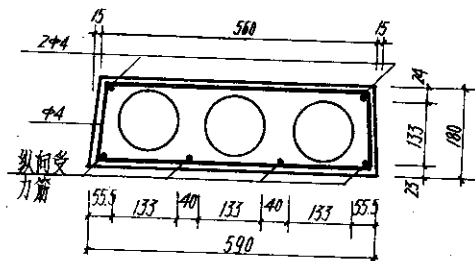
校 核 制	核 计 图	审 核 人 郝传东	地震区节点构造图	分类号	LG05
				页	22



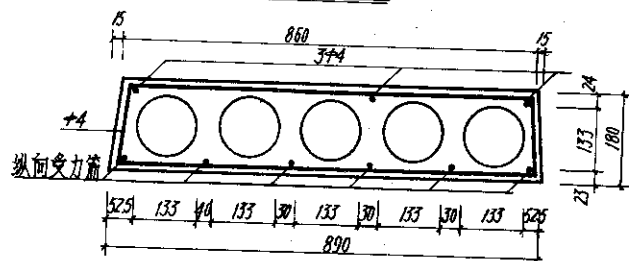
H-120 纵剖面



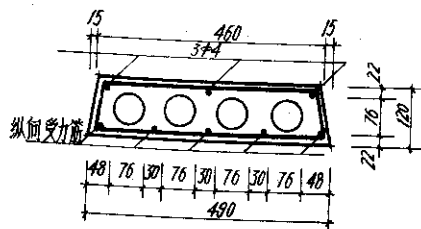
H-180 纵剖面



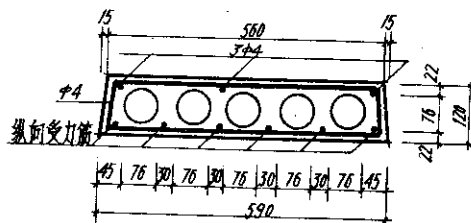
KBxx-x4



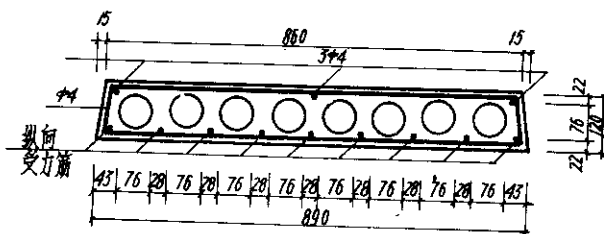
KBxx-x5



KBxx-x1



KBxx-x2



KBxx-x3

校	核	设计
设	计	签字
制	图	郝传东

板上部构造配筋图

分类号	LG03
页	23