

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 莫学让

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
校核	设计	签字		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》BJG18-65
- (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

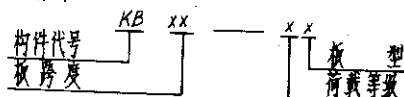
3. 允许荷载不包括板自重及灌缝重, 但配筋表中抗弯强度包括板自重及灌缝重产生之弯矩。

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	33.0
折算厚度 m	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. 板底四角需预埋铁件时, 铁件大样详21页

校 核	编 制	审 定	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： $\frac{1}{1000}$

底表面翘曲： $\frac{1}{1000}$

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。

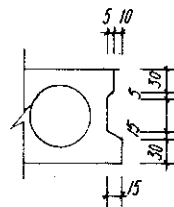
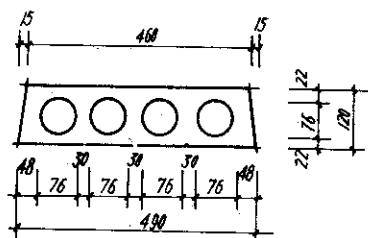
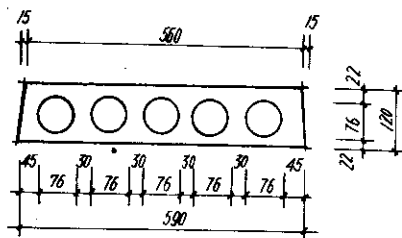


图 1

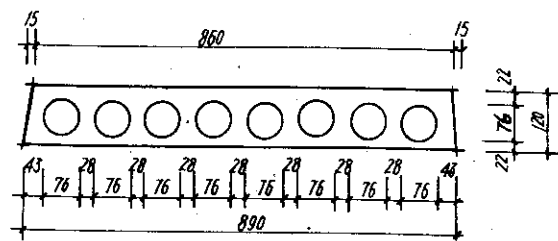
校核	设计	审核	总 说 明	分类号	LG03
制图	绘图	审核		页	3



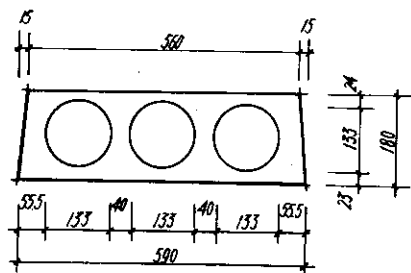
KB_{xx}-x₁



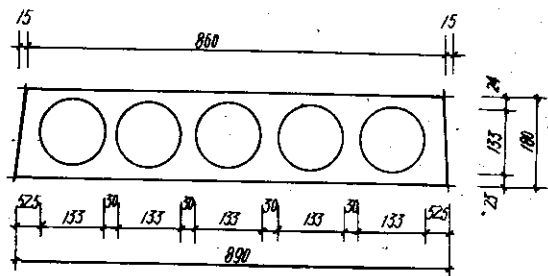
KB_{xx}-x₂



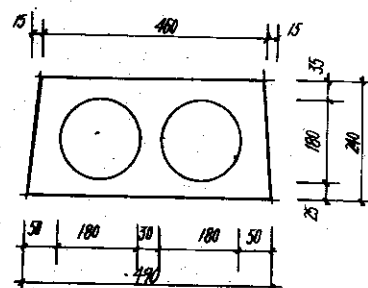
KB_{xx}-x₃



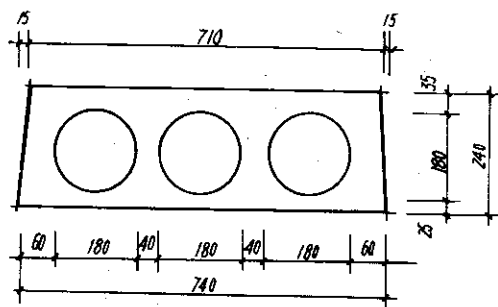
KB_{xx}-x₄



KB_{xx}-x₅



KB_{xx}-x₆

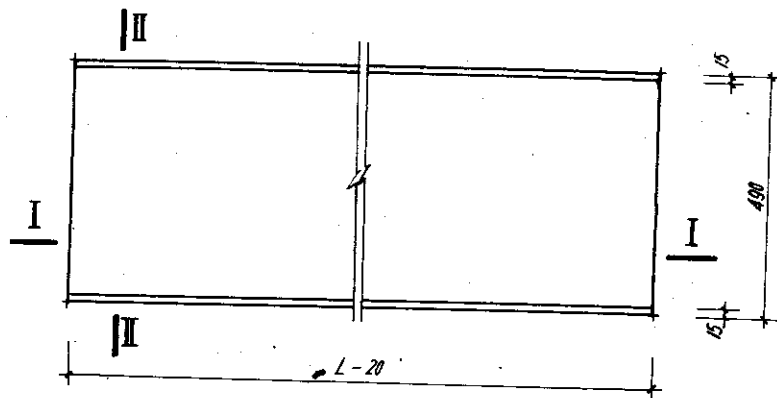


KB_{xx}-x₇

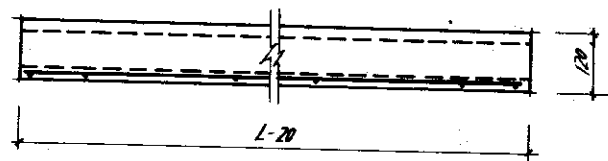
设计	校核	审核
制图	绘图	审核

模 板 图

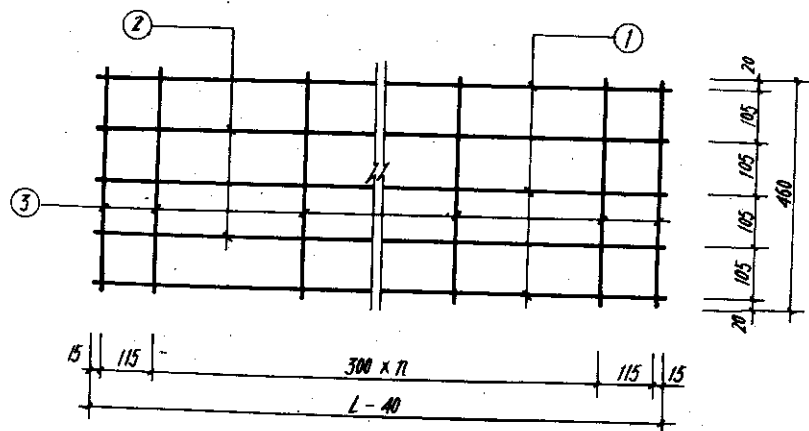
分类号	LG03
页	4



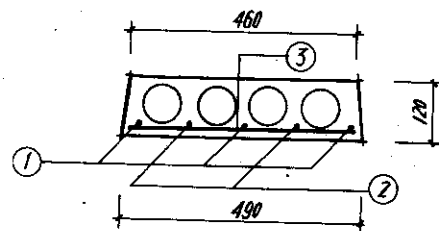
平面图



I-I 剖面



钢筋网

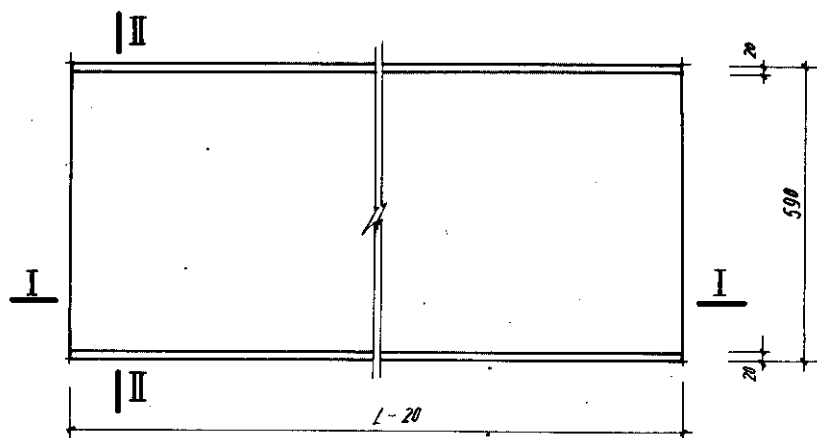


II-II 剖面

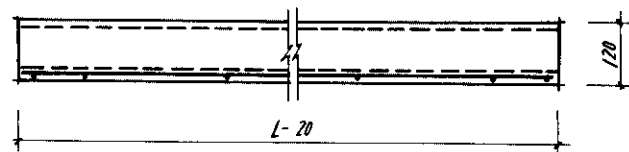
核 对 图	核 计 图	设计 部 传 东
-------------	-------------	-------------------

KBxx-x1 施工详图

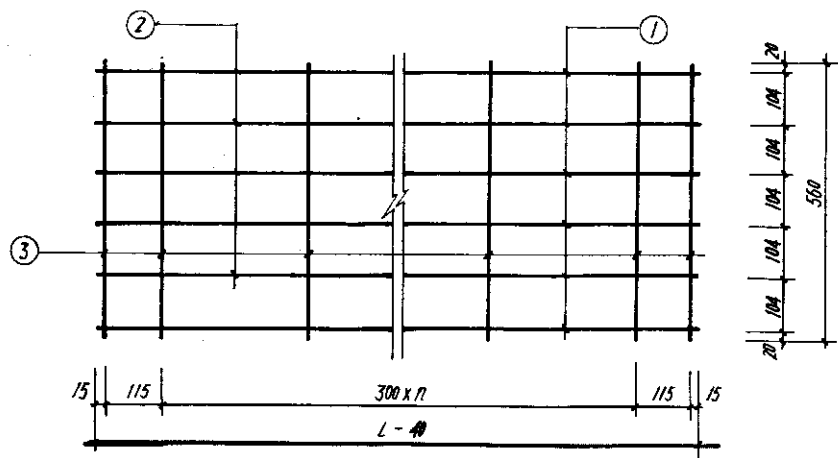
分类号	LG03
页	5



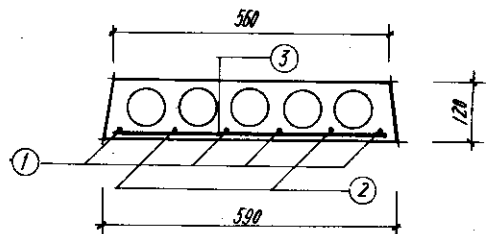
平面图



I-I 剖面



钢筋网

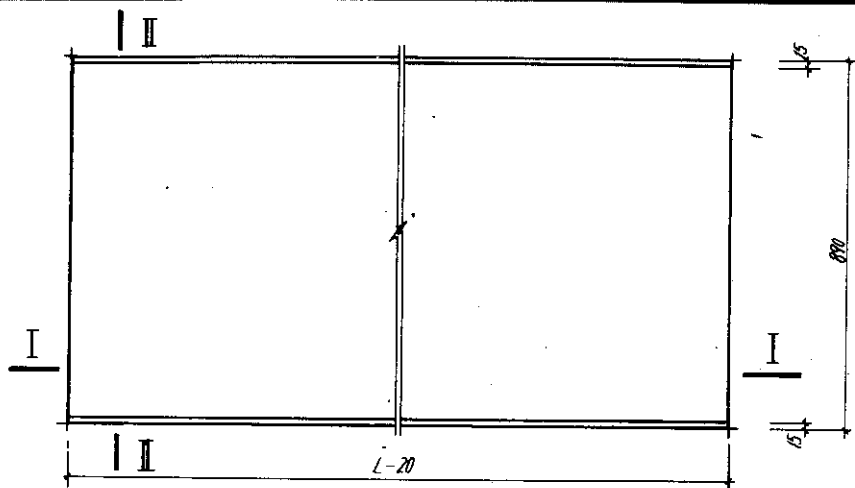


II-II 剖面

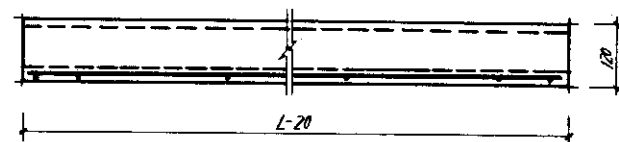
校核	设计	审核
制图	绘图	审核

KB_{xx-x2} 施工详图

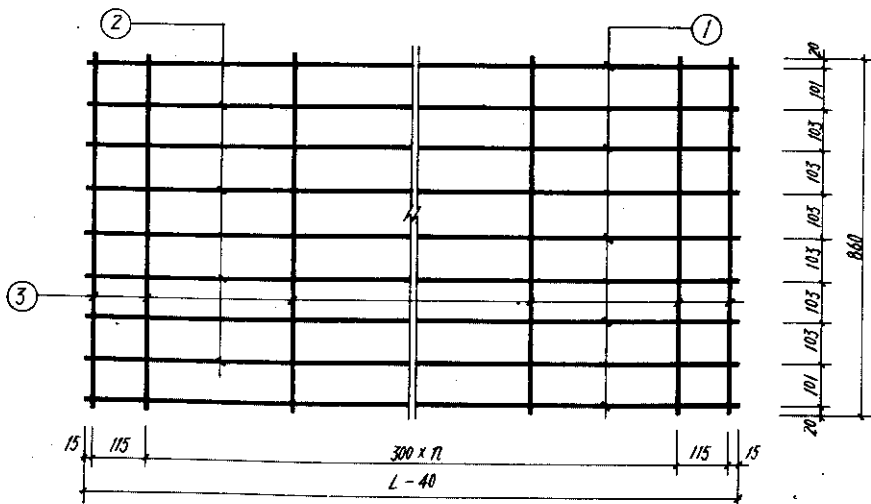
分类号	LG03
页	6



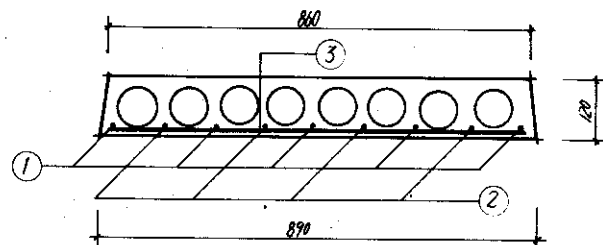
平面图



I—I 剖面



钢筋网

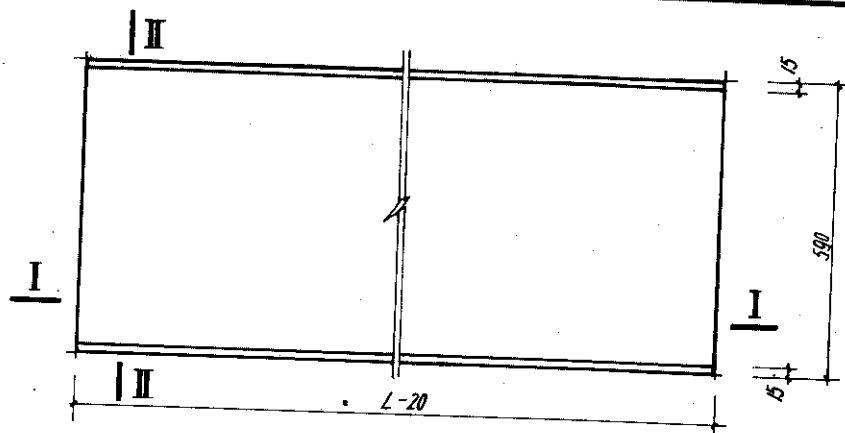


II—II 剖面

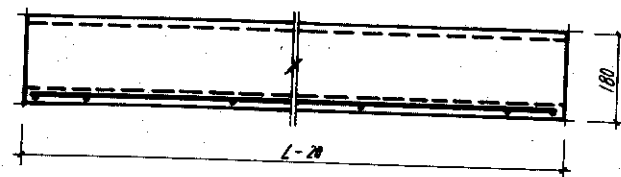
校核	设计	审核
校核	设计	审核
校核	设计	审核

KBxx-x3 施工详图

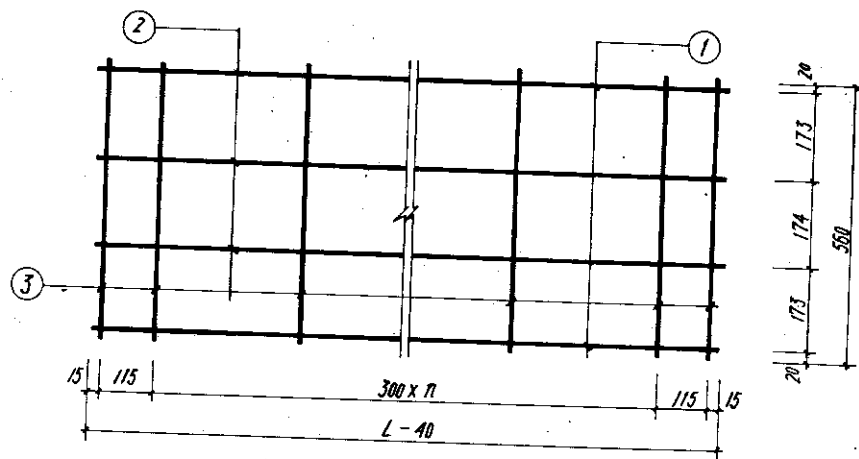
分类号	LG03
页	7



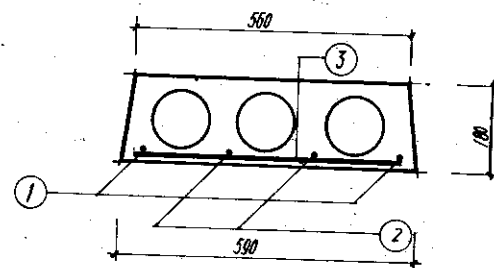
平面图



I-I 剖面



钢筋网

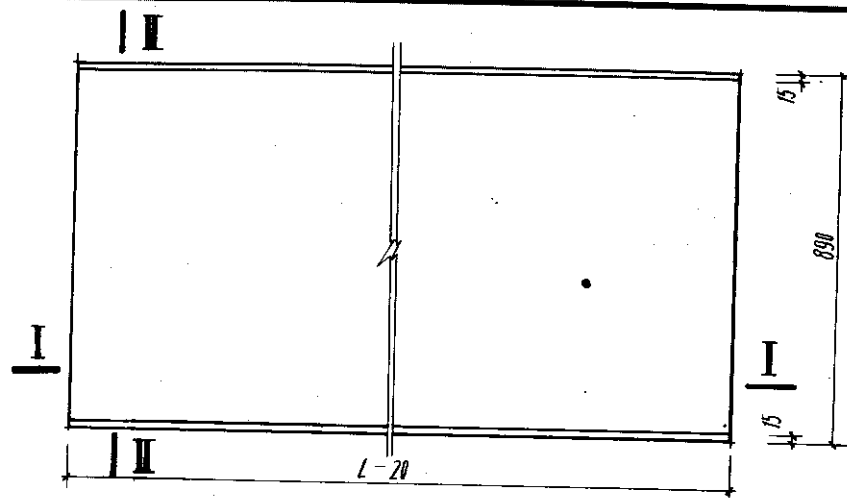


II-II 剖面

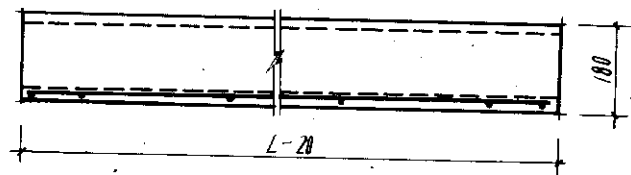
设计	审核	制图
李传东	李传东	李传东

KB_{xx-x4} 施工详图

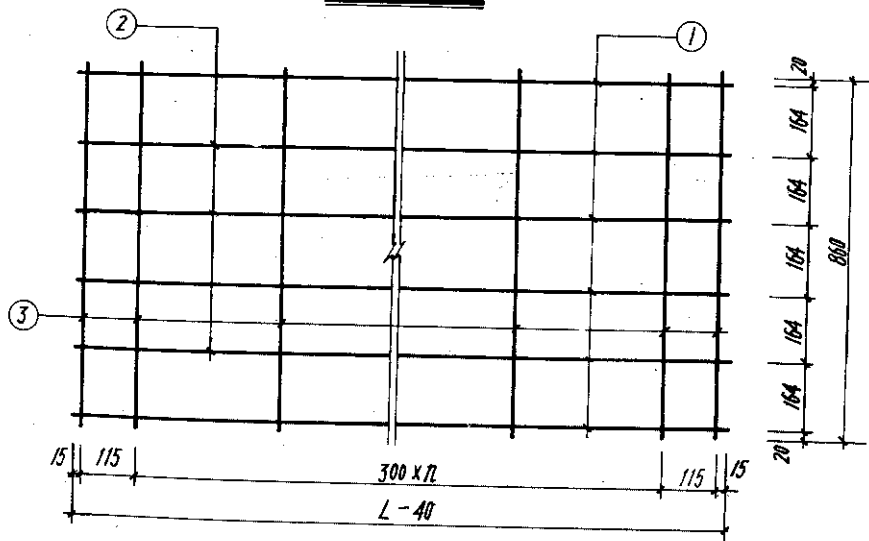
分类号	LG03
页	8



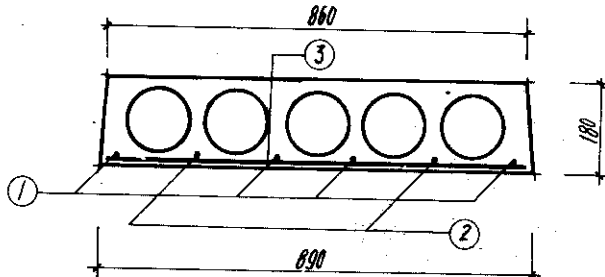
平面图



I-I 剖面



钢筋网

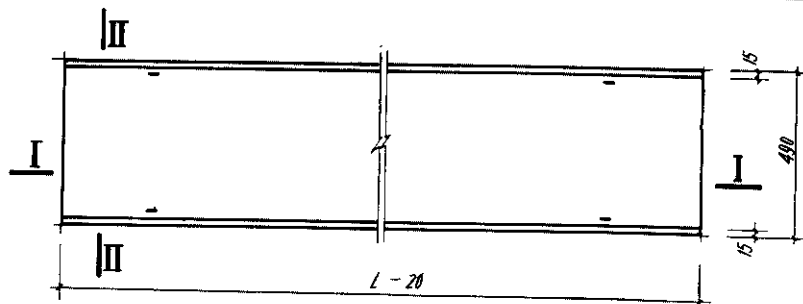


II-II 剖面

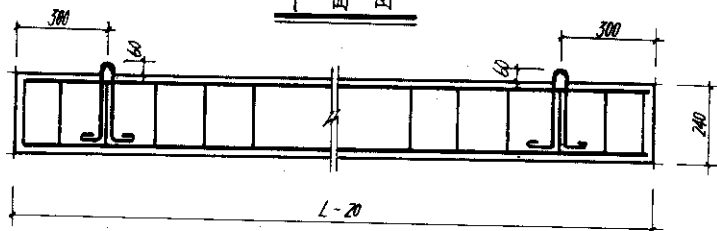
校核	设计	审核
制图	绘图	校对

KBxx-x5 施工详图

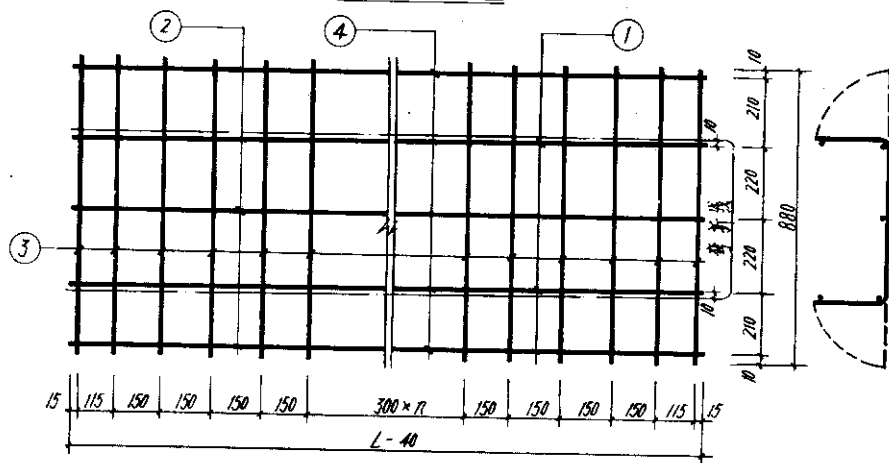
分类号	LG03
页	9



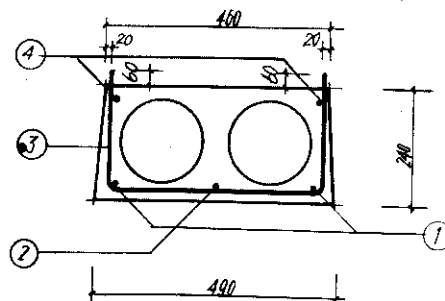
平面图



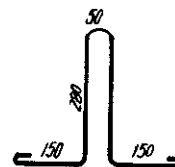
I-I 剖面



钢筋网



II-II 剖面



4x8 吊钩

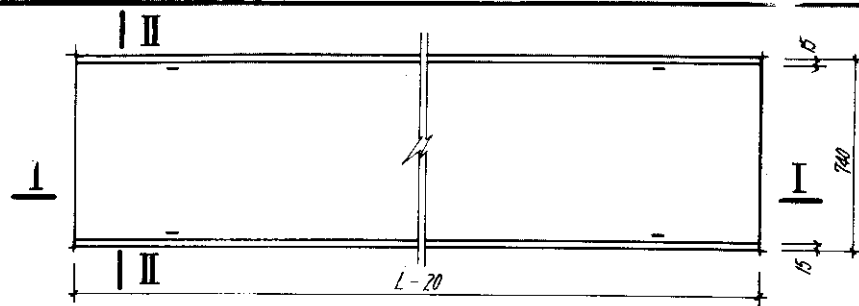
$$L = 1024 \times 4 = 4096 \text{ mm}$$

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

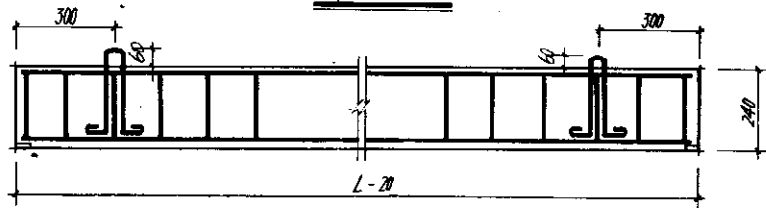
校核	设计	审核
制图	制图	制图
制图	制图	制图

KB_{xx-x5} 施工详图

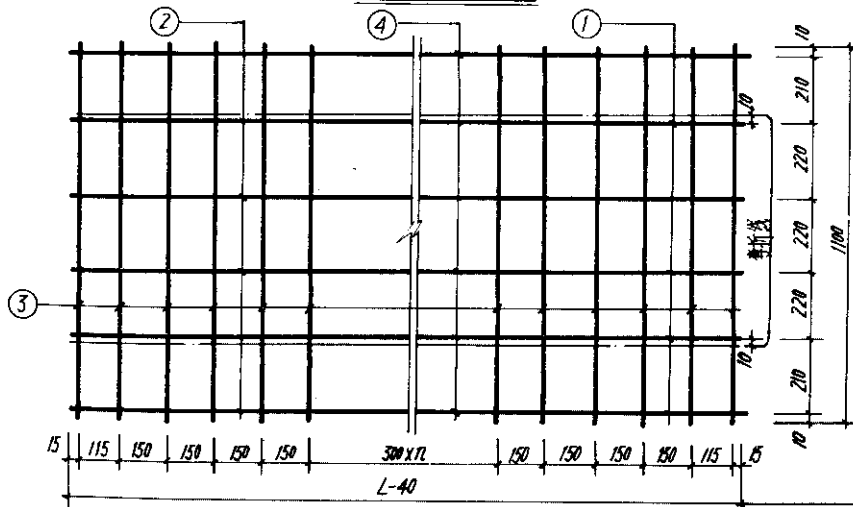
分类号	L505
页	10



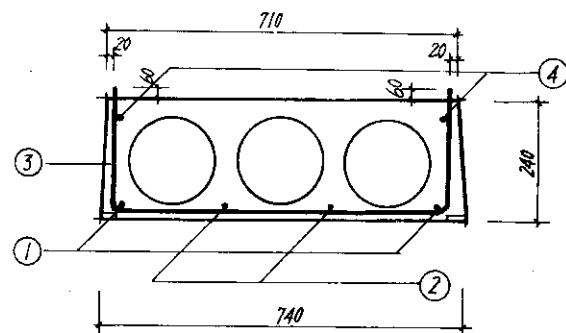
平面图



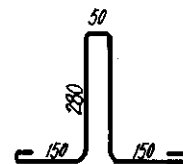
I—I 剖面图



钢筋网



II-II 剖面图



4x8 吊钩

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

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

校核	设计	审核
制图		备注

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

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	校 对	审 核
设 计	校 对	审 核
制 图	校 对	审 核

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 —36	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 —36	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 —36	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 —36	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 —36	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 —36	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 筋 图	板 配 筋 表	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 ₃₅ —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	3880	764	1421	150	4φ10	14.24	8.79	2φ12	7.12	6.32	14φ ₄	12.04	1.19	16.30	0.342	855
KB ₃₉ —35		322	958	50	4φ8	15.44	6.10	2φ10	7.72	4.76	15φ ₄	12.90	1.28	12.14		
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	4180	607	1421	150	4φ10	15.44	9.53	2φ12	7.72	6.86	15φ ₄	12.90	1.28	17.67	0.368	920
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		395	1253	50	4φ10	16.64	10.27	2φ10	8.32	5.13	16φ ₄	13.76	1.36	16.76		
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	4480	571	1585	150	4φ12	16.64	14.78	2φ10	8.32	5.13	16φ ₄	13.76	1.36	21.27	0.394	985
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		308	1253	50	4φ10	17.84	11.01	2φ10	8.92	5.50	17φ ₄	14.62	1.45	17.96		
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	审核
校 核	设计	审核
校 核	设计	审核

• 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	2Φ10	952	5.87	1Φ12	4.76	4.23	22Φ ₄	1936	1.92	2Φ6	952	2.11	14.13	0.302	755
KB ₄₀ -46		444	1085	50	2Φ12	952	8.45	1Φ10	4.76	2.94	22Φ ₄	1936	1.92	2Φ6	952	2.11	15.42		
KB ₄₀ -56		531	1205	150	2Φ12	952	8.45	1Φ12	4.76	4.23	22Φ ₄	1936	1.92	2Φ6	952	2.11	16.71		
KB ₄₀ -66		629	1341	150	2Φ12	952	8.45	1Φ14	4.76	5.75	22Φ ₄	1936	1.92	2Φ6	952	2.11	18.23		
KB ₄₀ -76		731	1481	150	2Φ14	952	11.50	1Φ12	4.76	4.23	22Φ ₄	1936	1.92	2Φ6	952	2.11	19.76		
KB ₄₀ -86		829	1617	150	2Φ14	952	11.50	1Φ14	4.76	5.75	22Φ ₄	1936	1.92	2Φ6	952	2.11	21.28		
KB ₅₁ -36	5080	352	1085	50	2Φ12	1012	8.99	1Φ10	5.06	3.12	23Φ ₄	2024	2.00	2Φ6	1012	2.25	16.36	0.321	803
KB ₅₁ -46		429	1205	50	2Φ12	1012	8.99	1Φ12	5.06	4.49	23Φ ₄	2024	2.00	2Φ6	1012	2.25	17.73		
KB ₅₁ -56		516	1342	150	2Φ12	1012	8.99	1Φ14	5.06	6.11	23Φ ₄	2024	2.00	2Φ6	1012	2.25	19.35		
KB ₅₁ -66		606	1481	150	2Φ14	1012	12.22	1Φ12	5.06	4.49	23Φ ₄	2024	2.00	2Φ6	1012	2.25	20.96		
KB ₅₁ -76		789	1767	150	2Φ14	1012	12.22	1Φ16	5.06	7.98	23Φ ₄	2024	2.00	2Φ6	1012	2.25	24.45		
KB ₅₄ -36	5580	344	1205	50	2Φ12	1072	9.52	1Φ12	5.36	4.76	24Φ ₄	2112	2.09	2Φ6	1072	2.38	18.75	0.340	850
KB ₅₄ -46		422	1342	50	2Φ12	1072	9.52	1Φ14	5.36	6.47	24Φ ₄	2112	2.09	2Φ6	1072	2.38	20.46		
KB ₅₄ -56		502	1481	150	2Φ14	1072	12.95	1Φ12	5.36	4.76	24Φ ₄	2112	2.09	2Φ6	1072	2.38	22.18		
KB ₅₄ -66		664	1767	150	2Φ14	1072	12.95	1Φ16	5.36	8.46	24Φ ₄	2112	2.09	2Φ6	1072	2.38	25.88		
KB ₅₄ -76		752	1921	150	2Φ16	1072	16.92	1Φ14	5.36	6.47	24Φ ₄	2112	2.09	2Φ6	1072	2.38	27.86		
KB ₅₇ -36	5680	339	1335	50	2Φ12	1132	10.05	1Φ14	5.66	6.84	25Φ ₄	2200	2.18	2Φ6	1132	2.51	21.58	0.358	895
KB ₅₇ -46		414	1481	50	2Φ14	1132	13.67	1Φ12	5.66	5.03	25Φ ₄	2200	2.18	2Φ6	1132	2.51	23.39		
KB ₅₇ -56		563	1773	150	2Φ14	1132	13.67	1Φ16	5.66	8.93	25Φ ₄	2200	2.18	2Φ6	1132	2.51	27.29		
KB ₅₇ -66		638	1921	150	2Φ16	1132	17.86	1Φ14	5.66	6.84	25Φ ₄	2200	2.18	2Φ6	1132	2.51	29.39		
KB ₆₀ -36	5980	337	1477	50	2Φ14	1192	14.40	1Φ14	5.96	7.20	26Φ ₄	2288	2.27	2Φ6	1192	2.65	26.52	0.379	948

注：同KB₄₀-36

注：同 KB_{xx}-x6 配筋表(=)

校 核	设 计	审 核	KB _{xx} -x6 配筋表(一)	分类号	LG 03
制 图	图 号	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 ₄₀ —56	4780	527	1200	150	2±10	9.52	5.87	1±10	4.76	2.94	22±4	19.36	1.92	2±6	9.52	2.11	12.84	0.302	755
KB ₄₀ —66		638	1353	150	2±10	9.52	5.87	1±12	4.76	4.23	22±4	19.36	1.92	2±6	9.52	2.11	14.13		
KB ₄₀ —76		759	1521	150	2±12	9.52	8.45	1±10	4.76	2.94	22±4	19.36	1.92	2±6	9.52	2.11	15.42		
KB ₄₀ —86		878	1685	150	2±12	9.52	8.45	1±12	4.76	4.23	22±4	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	23±4	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	23±4	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	23±4	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	23±4	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	24±4	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	24±4	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	24±4	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	24±4	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	25±4	22.00	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	25±4	22.00	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	25±4	22.00	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	25±4	22.00	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	26±4	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 华
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 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			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	240	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	240	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	240	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	240	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	240	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	250	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	250	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	250	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	250	2+6	10.12	2.25	32.94		
KB ₅₁ —77		707	2478	150	2+16	10.12	15.97	2+16	10.12	12.22	23#	2530	250	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	250	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	261	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	261	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	261	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	261	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	261	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	272	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	272	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	272	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	272	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	283	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	283	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 kN/m²	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 m³	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	2±10	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	2±10	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	2±10	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	2±10	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	2±10	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	2±10	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	2±10	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	2±10	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	2±10	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	2±10	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	2±10	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	2±10	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	2±10	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	2±10	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	2±10	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	2±10	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	2±10	28.60	2.83	2±6	11.92	2.65	34.28	0.584	1460

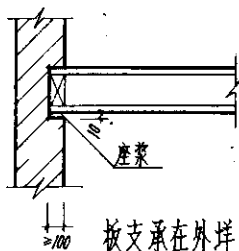
注：1 表中允许荷载不包括板自重和薄壁重。

2 KB_{xx-yy} 表示横截面尺寸为 240×750。

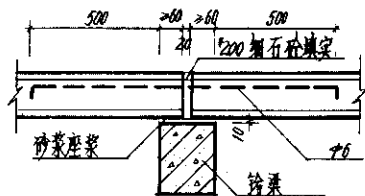
3 KB_{xx-yy} 的允许剪力为 3019 kN。

4 表中钢筋总重不包括吊钩重量。

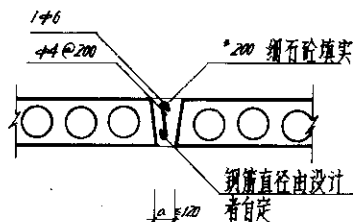
校 核	计 算	审 核	KB _{xx-yy} 配 筋 表 (一)	分类号	LG03
制 图	传 东			页	20



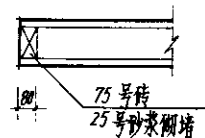
板支承在外墙上连接



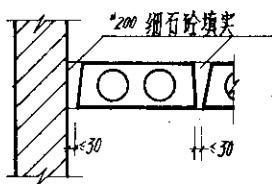
板支承在梁上的连接



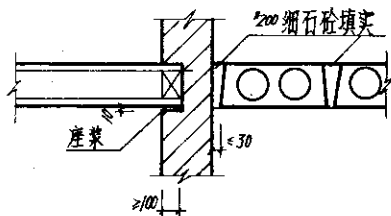
板缝处理



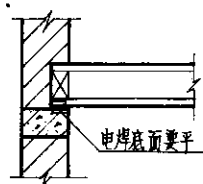
空心板堵头大样



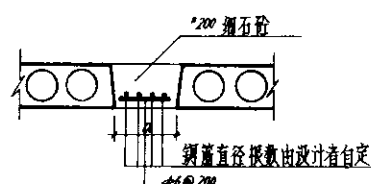
板与外墙平行时连接



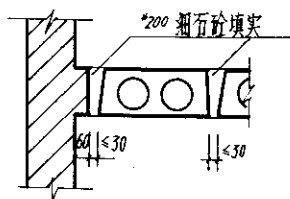
板一面平行内墙一面支承在内墙的连接



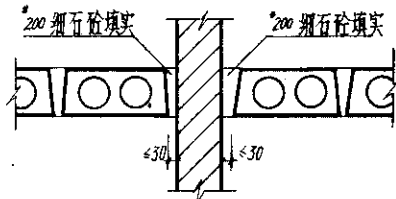
板端与圈梁焊接大样



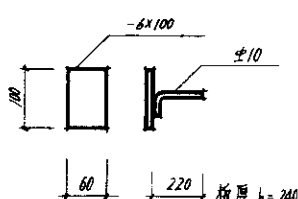
补空大样



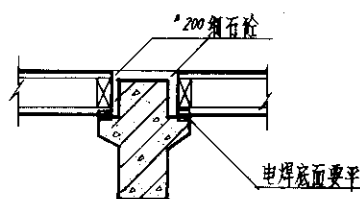
样挑砖做法



板与内墙平行时的连接



预埋件P

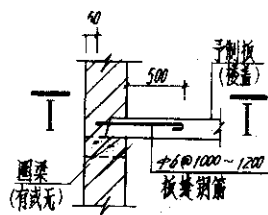


板梁焊接大样

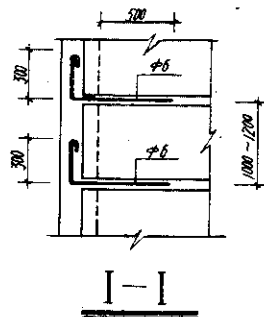
设计	审核	签字
制图	校对	传东

非地震区节点构造图

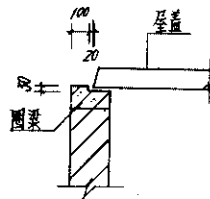
分类号	LG03
页	21



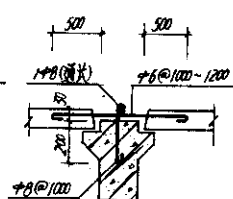
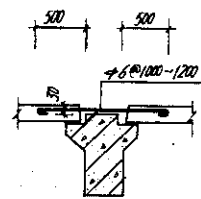
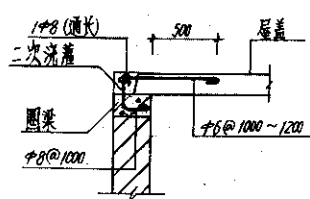
1 7.89度



2 7度

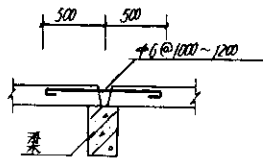


3 8.9度

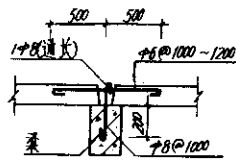


4 7.8度

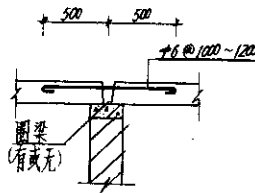
5 9度



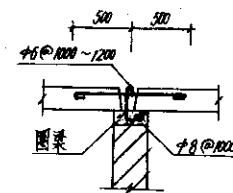
6 7.8度



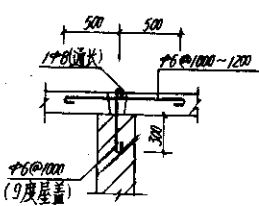
7 9度



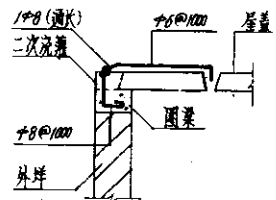
8 7.8度



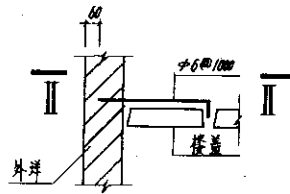
9 9度



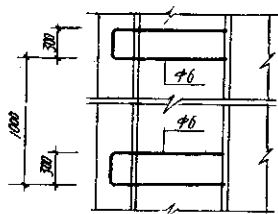
10 9度



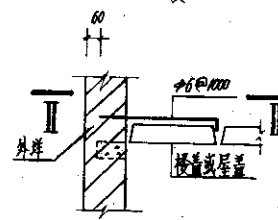
11 7.8.9度



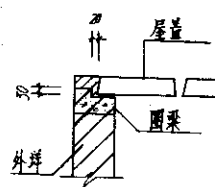
12 7度

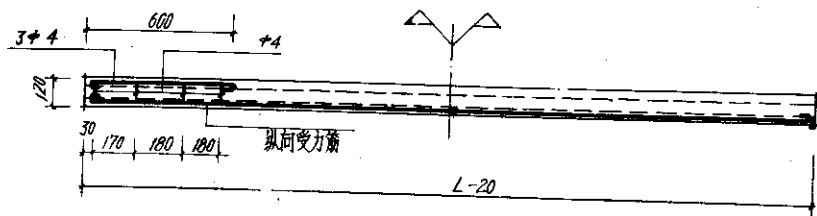


13 8.9度

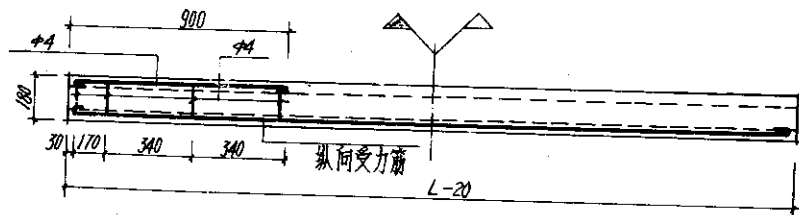


14 板跨=4.8m

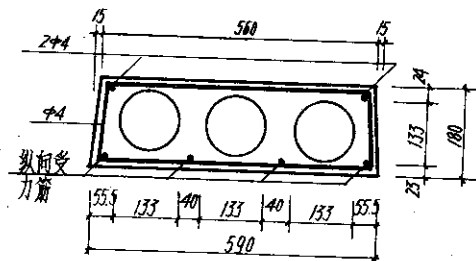




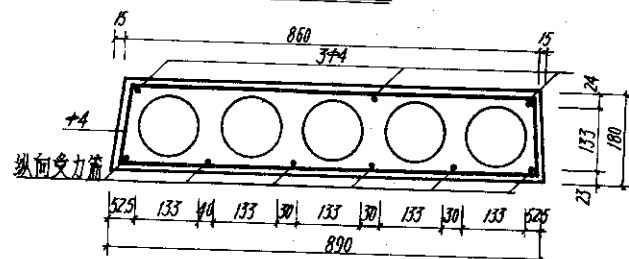
H-120 纵剖面



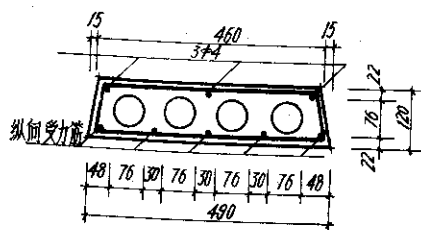
H-180 纵剖面



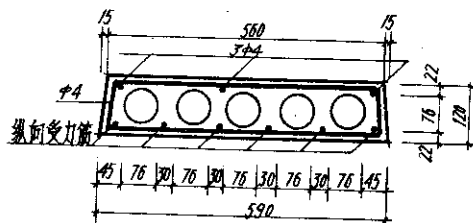
KBXX-X4



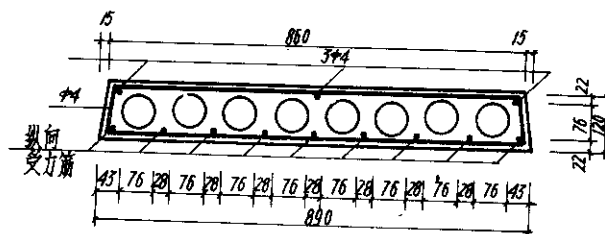
KBXX-X5



KBXX-X1



KBXX-X2



KBXX-X3

校核	设计	签字
设计	图	郝传东

板上部构造配筋图

分类号	LG03
页	23