



河南省工程建设标准设计

DBJT19-01-2002

02系列结构标准设计图集

(二)

河南省工程建设标准设计管理办公室 主编

中国计划出版社

02系列结构标准设计图集

主编单位负责人 李保平 李保平

批准部门:河南省建设厅

批准文号:豫建设标[2003]6号

主编单位:河南省工程建设标准设计管理办公室

统一编号:DBJT19-01-2002

技术主审人 袁恒惠 袁恒惠

施行日期:2003年4月1日

编制总说明

《02系列结构标准设计图集》是在河南省建设行政主管部门的领导下,由河南省工程建设标准设计管理办公室依据国家新近颁布的有关标准、规范和规程组织编制完成,经河南省建设厅批准,自2003年4月1日起施行。

本图集编制的基本原则是:技术先进、经济合理、安全适用、保护环境。图集共由15个分册组成,基本涵盖了建筑结构构件、构造设计的常用内容。

本图集编制过程中,得到了有关部门领导和专家的大力支持和帮助,在此表示感谢。

本图集版权属河南省工程建设标准设计管理办公室所有,任何单位或个人不得以任何形式翻印、复制。图集执行过程中有什么意见和建议,请与河南省工程建设标准设计管理办公室联系(地址:郑州市金水路103号 联系电话:0371-66263375),或直接与编制单位联系(联系电话见每册首页),以便解释或修编时参考。

河南省工程建设标准设计管理办公室

2003年3月

河南省工程建设标准设计
02系列结构标准设计图集

DBJT19—01—2002

☆

河南省工程建设标准设计管理办公室 主编

中国计划出版社出版、发行

地址：北京市西城区木樨地北里甲11号（国宏大厦C座4层）

（邮政编码：100038 电话：63906433 63906381）

郑州市荥阳和利印刷厂印制

787×1092毫米 1/16 56.28 印张

2003年3月第一版 2007年3月第二次印刷

印数 10001—15000册

☆

统一书号：1580058·503

全套定价：285.00元

6.12

河南省建设厅

关于批准《02 系列结构标准设计图集》为 河南省工程建设标准设计的通知

豫建设标〔2003〕6号

各省辖市建委、省直有关厅（局）：

为配合国家新版建筑工程结构规范和《工程建设强制性条文》（房屋建筑部分）的实施，《02 系列结构标准设计图集》（各分册目录见附件1）已由省工程建设标准设计管理办公室组织省内设计院、大学联合编制完成，并经省工程建设标准设计技术委员会审查通过，现批准为河南省工程建设标准设计，其统一编号为 DBJT19—01—2002。新标准设计自 2003 年 4 月 1 日起在全省执行。

《02 系列结构标准设计图集》由河南省工程建设标准设计管理办公室负责管理，未经允许任何部门和个人不得翻印或复制。原河南省结构通用图集、中南地区结构通用图集同时废止（目录见附件 2）。

- 附件：1. 《02 系列结构标准设计图集》目录
2. 《废止结构标准图集》目录

二〇〇三年三月十日

98

《02系列结构标准设计图集》总目录

一册

- | | | |
|--------------|--------------------------|---------|
| 1. 02YG001-1 | 砌体结构构造详图 (P型烧结多孔砖、烧结普通砖) | 1~59 |
| 2. 02YG001-2 | 砌体结构构造详图 (混凝土小型空心砌块) | 60~126 |
| 3. 02YG002 | 钢筋混凝土结构抗震构造详图 | 127~172 |
| 4. 02YG101 | 墙下扩展基础 | 173~231 |
| 5. 02YG104-1 | 钢筋混凝土低桩承台 (适用于圆桩) | 232~307 |
| 6. 02YG104-2 | 钢筋混凝土低桩承台 (适用于方桩) | 308~374 |

二册

- | | | |
|-------------|------------|---------|
| 7. 02YG201 | 预应力混凝土空心板 | 375~470 |
| 8. 02YG202 | 钢筋混凝土平板 | 471~489 |
| 9. 02YG203 | 管沟及盖板 | 493~557 |
| 10. 02YG301 | 钢筋混凝土过梁 | 558~606 |
| 11. 02YG302 | 钢筋混凝土单梁 | 607~630 |
| 12. 02YG303 | 钢筋混凝土住宅楼梯 | 631~704 |
| 13. 02YG304 | 钢筋混凝土住宅阳台 | 705~770 |
| 14. 02YG305 | 钢筋混凝土雨篷、挑檐 | 771~888 |

三册

- | | | |
|-----|--------------------------|------|
| 15. | 预应力混凝土管桩、钻孔灌注桩、人工挖孔扩底灌注桩 | 1~52 |
|-----|--------------------------|------|

图集号 02YG201

设计负责人 郭乐工 郭乐工 蔡黎明 蔡黎明

600、900、1200 宽度板材料表 (CRB800 级冷轧带肋钢筋).....	67 ~ 78
500、600、900 宽度板结构性能检验参数表 (CRB650 级 冷轧带肋钢筋).....	79 ~ 81
500、600、900 宽度板结构性能检验参数表 (CRB800 级 冷轧带肋钢筋).....	82 ~ 84
600、900、1200 宽度板结构性能检验参数表 (CRB650 级 冷轧带肋钢筋).....	85 ~ 87
600、900、1200 宽度板结构性能检验参数表 (CRB800 级 冷轧带肋钢筋).....	88 ~ 90
板端连接构造详图 (一) ~ (六).....	91 ~ 96

图名	目 录	图集号	02 YG 201
		页	1

审	核	明	校	对	任	重	作
设	计	郭乐工	郭乐工	郭乐工	郭乐工	郭乐工	郭乐工

编制说明

1 适用范围

- 1.1 本图集适用于非抗震设防区、抗震设防烈度 6~8 度地区处于室内正常使用环境的一般民用与工业建筑的楼板和屋面板。
- 1.2 适用于先张法工艺(包括长线台座和短线钢模外张拉)生产的预应力混凝土空心板。
- 1.3 处于腐蚀环境、板表面温度高于 100℃ 或有生产热源且表面温度经常高于 60℃ 的板,不得采用本图集。
- 1.4 处于潮湿环境及受振动影响需作振动计算的板,在应用图集时,应由选用者按有关规定和标准另行处理。
- 1.5 板的耐火极限为 0.55h。若设计要求需提高板耐火极限,应由选用者按有关规范另行处理。

2 设计内容

- 2.1 本图集编制采用冷轧带肋钢筋为受力主筋的预应力混凝土空心板的选用表、材料表、结构性能检验参数表、配筋模版图及板端连接构造详图等。
- 2.2 板的几何尺寸。
板厚度为 120,孔径 80,板标志宽度为 500、600、900,板标志长度为 2.4m、2.7m、3.0m、3.3m、3.6m、3.9m、4.0m、4.2m;
板厚度为 180,孔径 140,板标志宽度为 600、900、1200,板标志

长度为 4.5m、4.8m、5.1m、5.4m、5.7m、6.0m;板实际宽度为板标志宽度减去 10。

- 2.3 板端节点构造按有关抗震构造规定,区别非抗震设防区、抗震设防烈度为 6 度、7 度、8 度区不同要求,分为板缝加筋和板端预留拉结筋二种施工做法。

3 设计依据

建筑结构可靠度设计统一标准	GB50068-2001
建筑结构荷载规范	GB50009-2001
混凝土结构设计规范	GB50010-2002
建筑抗震设计规范	GB50011-2001
砌体结构设计规范	GB50003-2001(2002 年局部修订)
冷轧带肋钢筋	GB13788-2000
预应力混凝土空心板	GB14040-93
混凝土结构工程施工质量验收规范	GB50204-2002
建筑防火设计规范	GBJ16-87(2001 年版)
冷轧带肋钢筋混凝土结构技术规程	JGJ95

4 采用材料

- 4.1 混凝土强度等级 C30、C35、C40。
- 4.2 预应力主筋采用 CRB650、CRB800 级冷轧带肋钢筋,其力学性能和

图名	编制说明	图集号	02YG201
		页	2

工艺性能应逐盘检验并符合表1要求。

力学性能和工艺性能

表1

钢筋级别	钢筋直径 (mm)	抗拉强度标准值 (N/mm ²)	抗拉强度设计值 (N/mm ²)	伸长率 δ_{100} (%)	反复弯曲次数 (弯曲半径 15mm)
CRB650	5、6	650	430	≥4	3
CRB800	5、6	800	530	≥4	3

经调直后的冷轧带肋钢筋其力学性能和工艺性能仍符合表1要求。

4.3 制造冷轧带肋钢筋的盘条应符合《低碳钢热轧圆盘条》GB/T 701、

《优质碳素钢热轧盘条》GB/T 4354 或其他有关标准的规定。

4.4 冷轧带肋钢筋应成批验收。每批由同一钢号、同一规格、同一生产工艺和同一交货状态的钢筋组成,每批不大于60 t。钢筋的实验项目、取样方法及试验方法应符合《冷轧带肋钢筋》GB13788-2000有关规定。

4.5 构造钢筋采用 CRB550 级 Φ 4 冷轧带肋钢筋或冷拔低碳钢丝, Φ 6 或 Φ 8 HPB235 级热轧钢筋制作,吊钩应采用未经冷加工的 HPB235 级热轧钢筋制作。

5 设计计算

5.1 荷载。

5.1.1 永久荷载。

① 板自重及灌缝重见表2。

板自重及灌缝重

表2

板厚 (mm)	板宽 (mm)	板自重 (kN/m ²)	灌缝重 (kN/m ²)	合计 (kN/m ²)
120	500	1.83	0.14	1.97
	600	1.81	0.12	1.93
	900	1.79	0.08	1.87
180	600	2.37	0.17	2.54
	900	2.23	0.11	2.34
	1200	2.15	0.08	2.23

② 对由可变荷载效应控制的组合,永久荷载分项系数 $\gamma_G = 1.2$; 对由永久荷载效应控制的组合,永久荷载分项系数 $\gamma_G = 1.35$ 。

5.1.2 可变荷载。

① 可变荷载标准值取 0.5 ~ 5.0 kN/m²。

② 可变荷载分项系数,一般情况下 $\gamma_Q = 1.4$; 对标准值大于 4 kN/m² 的工业房屋楼面结构的活荷载 $\gamma_Q = 1.3$ 。

③ 可变荷载准永久值系数 ψ_Q 、组合值系数 ψ 。按《建筑结构荷载规范》GB50009-2001 取值。

5.1.3 荷载分级参见表3。

图名

编制说明

图集号

02YG201

页

3

表 3

荷载 荷载分级	荷载设计值	荷载标准组合值	荷载准永久组合值
1	5.70	4.40	3.40
2	7.50	5.70	4.50
3	9.60	7.20	5.80

5.2 计算准则。

5.2.1 板的安全等级为二级, 取结构构件的重要性系数 $\gamma_0 = 1.0$ 。

5.2.2 板按承受均布荷载的简支板计算。

5.2.3 板的承载能力极限状态设计按荷载效应的基本组合进行,已考虑永久荷载效应控制的组合(包括板自重及灌缝重)。

5.2.4 板裂缝控制等级为二级,要求不出现裂缝,允许在受拉边缘产生较低拉应力,按《冷轧带肋钢筋混凝土结构技术规程》JGJ95进行验算。

5.2.5 按荷载标准组合并考虑准永久组合影响产生的最大挠度允许值:

1./200.

5.2.6 板的计算跨度取 $l_0 = l - 240 + h$ ，其中：

l — 板的标志长度；

h — 板厚。

5.2.7 钢筋张拉控制应力。

板标志长度 $\leq 3.0\text{ m}$ ，取 $\sigma_{\text{con}} = 0.6f_{\text{ptk}}$ ；

板标志长度 $\geq 3.3\text{m}$, 取 $\sigma_{\text{con}} = 0.7f_{\text{ptk}}$ 。

5.2.8 预应力损失。

① 长线台座生产, 张拉台座长度 $\geq 100\text{m}$, 锚具变形和钢丝内缩值取 5mm , 其损失值按 9.5N/mm^2 计算。不考虑加热养护。

② 短线钢模生产, 锚具变形取 0.5mm 。其锚具变形损失值不得超过 24N/mm^2 (按钢筋长度 4m 计算)。混凝土加热养护 (温差控制在 $\Delta t = 20^\circ\text{C}$ 以内), 温度损失按 40N/mm^2 计算。

③ 应力松弛引起损失值、混凝土收缩和徐变引起的损失值按《混凝土结构设计规范》GB50010-2002规定计算。

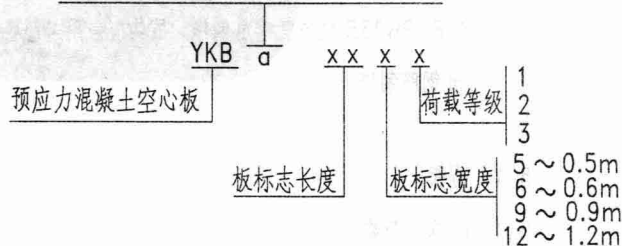
5.2.9 受拉主筋混凝土保护层厚度 15mm。

6 选用方法

6.1 板的型号。

有 α 时, 实际板长为板标志长度减去 80

无 α 时, 实际板长为板标志长度减去 20



图名	编 制 说 明	图集号	02YG201
		页	4

审	核	蔡黎明	郭乐工	校	制	对	图	任	重	张天秋	任	重	张天秋
---	---	-----	-----	---	---	---	---	---	---	-----	---	---	-----

6.2 当板受均布荷载时,须同时满足下列三式,方能选定板型号。

- (1) $\frac{1}{2}G_k + \frac{1}{2}Q_k \leq [Q_k]$ 且 $\frac{1}{2}G_k + \frac{1}{2}\psi_k Q_k \leq [Q_k]$
 (2) $G_k + Q_k \leq [Q_k]$ (3) $G_k + \psi_k Q_k \leq [Q_k]$

式中: G_k — 不包括板自重和灌缝重的永久荷载标准值;

Q_k — 可变荷载标准值;

$[Q_k]$ — 允许荷载设计值,不包括板自重及灌缝重;

$[Q_k]$ — 按荷载标准组合计算的允许荷载值,不包括板自重及灌缝重;

$[Q_k]$ — 按荷载准永久组合计算的允许荷载值,不包括板自重及灌缝重。

6.3 若板承受非均布荷载时,须同时满足以下四式:

- (1) $M_0 \leq [M_0]$ (2) $M_s \leq [M_s]$
 (3) $M_e \leq [M_e]$ (4) $V \leq [V]$

式中: $[M_0]$ — 正截面允许弯矩设计值,包括板自重及灌缝重;

$[M_s], [M_e]$ — 按荷载标准组合、准永久组合计算的允许弯矩值,包括板自重及灌缝重;

M_0 — 正截面弯矩设计值,包括板自重及灌缝重;

M_s, M_e — 按荷载标准组合、准永久组合计算的弯矩值,包括板自重及灌缝重;

$[V]$ — 允许剪力设计值,包括板自重及灌缝重;

V — 剪力设计值,包括板自重及灌缝重。

6.4 选用示例。

例1:某工业房屋,板标志长度3.9m,楼板后浇层50mm厚1.25 kN/m²,楼面面层与板底粉刷层1.20 kN/m²,楼面均布可变荷载标准值5.0 kN/m²,准永久值系数 $\psi_k = 0.5$, 组合值系数 $\psi_c = 0.7$ 。试选用 900 宽的板型号。

计算各项荷载值:

$$\frac{1}{2}G_k + \frac{1}{2}Q_k = 1.2 \times (1.25 + 1.20) + 1.3 \times 5.0 = 9.44 \text{ kN/m}^2$$

$$\frac{1}{2}G_k + \frac{1}{2}\psi_k Q_k = 1.35 \times (1.25 + 1.20) + 1.3 \times 0.7 \times 5.0 = 7.86 \text{ kN/m}^2$$

$$G_k + Q_k = 1.25 + 1.20 + 5.0 = 7.45 \text{ kN/m}^2$$

$$G_k + \psi_k Q_k = 1.20 + 1.25 + 0.5 \times 5.0 = 4.95 \text{ kN/m}^2$$

查900宽板选用表,选用YKB3993(CRB 800级冷轧带肋钢筋)。

$$[Q_k] = 10.16 \text{ kN/m}^2 > 9.44 \text{ kN/m}^2 > 7.86 \text{ kN/m}^2$$

$$[Q_k] = 7.49 \text{ kN/m}^2 > 7.45 \text{ kN/m}^2$$

$$[Q_k] = 6.34 \text{ kN/m}^2 > 4.95 \text{ kN/m}^2$$

例2:板标志长度5.1m,楼面面层与板底粉刷层1.95 kN/m²,楼面均布可变荷载标准值3.5 kN/m²,准永久值系数 $\psi_k = 0.5$,板跨中有一集中永久荷载标准值 3.0 kN。试选用600宽的板型号。

计算各项弯矩值、剪力值:

查表2,板自重及灌缝重标准值2.54 kN/m²。

图名	编制说明	图集号	02YG201
		页	5

$$M_u = [1.2 \times (1.95 + 2.54) + 1.4 \times 3.5] \times 0.6 \times 4.98^2 / 8 + 1.2 \times 3.0 \times 4.98 / 4 = 23.62 \text{ kN-m}$$

$$M_s = (1.95 + 2.54 + 3.5) \times 0.6 \times 4.98^2 / 8 + 3.0 \times 4.98 / 4 = 18.60 \text{ kN-m}$$

$$M_q = (1.95 + 2.54 + 0.5 \times 3.5) \times 0.6 \times 4.98^2 / 8 + 3.0 \times 4.98 / 4 = 15.34 \text{ kN-m}$$

$$V = [1.2 \times (1.95 + 2.54) + 1.4 \times 3.5] \times 0.6 \times 4.98 / 2 + 1.2 \times 3.0 / 2 = 17.17 \text{ kN}$$

查600宽板选用表,选用YKB5163(CRB800级冷轧带肋钢筋)。

$$[M_u] = 25.56 \text{ kN-m} > M_u = 23.62 \text{ kN-m}$$

$$[M_s] = 19.86 \text{ kN-m} > M_s = 18.60 \text{ kN-m}$$

$$[M_q] = 17.11 \text{ kN-m} > M_q = 15.34 \text{ kN-m}$$

$$[V] = 25.00 \text{ kN} > V = 17.17 \text{ kN}$$

7 制作、运输、安装和施工注意事项

应按本说明设计依据中所列规范规程的有关规定进行制作、运输、

安装和施工,并应注意下列事项:

7.1 冷轧带肋钢筋采用一次张拉,单根钢筋张拉力值见表4。

单根钢筋张拉力值

表4

钢筋级别	钢筋直径 (mm)	板标志长度	张拉控制应力值 (N/mm ²)	单根钢筋张拉力 (kN)
CRB650	5	≤3.0m	390	7.65
		≥3.3m	455	8.92
CRB800	5	≤3.0m	480	9.41
		≥3.3m	560	10.98
CRB650	6	≤3.0m	390	11.04
		≥3.3m	455	12.88
CRB800	6	≤3.0m	480	13.58
		≥3.3m	560	15.85

7.2 放松预应力钢筋时,混凝土强度等级应不小于设计的混凝土强度等级的75%(材料表中带“*”号板放松预应力钢筋时,混凝土强度等级应达到设计混凝土强度等级的100%),板吊装及安装时的混凝土强度等级应达到设计混凝土强度等级的100%。

7.3 放松预应力钢筋时,应按对称的原则从两边同时向中间放松。

7.4 板安装前,按本图集有关规定安装板孔洞两端堵头。

7.5 板在运输和堆放时,不得倒置,每垛不得超过10层,并在距板端200~300处放置垫块,垫块应上下对齐,垫平垫实。

图名	编 制 说 明	图集号	02YG201
		页	6

- 板的尺寸允许偏差

表 5

项目	长	宽	厚	侧向 弯曲	表面 平整	主筋保 护层厚	对角 线差	翘曲
允许偏差 (mm)	+10 -5	+5 -5	+5 -5	1/750且 ≤ 20	5	+5 -3	10	1/750

钢筋预应力规定检测值

表 1

钢筋 级别	钢筋直径 (mm)	单根钢筋预应力规定检验值	
		长线法	短线法
CRB650	5	7.11 ($l \leq 3.0\text{m}$)	8.12 ($l \leq 4.2\text{m}$)
		8.30 ($l \geq 3.3\text{m}$)	8.30 ($l \geq 4.5\text{m}$)
CRB800	5	8.75 ($l \leq 3.0\text{m}$)	10.00 ($l \leq 4.2\text{m}$)
		10.21 ($l \geq 3.3\text{m}$)	10.21 ($l \geq 4.5\text{m}$)
CRB650	6	10.26 ($l \leq 3.0\text{m}$)	11.72 ($l \leq 4.2\text{m}$)
		11.98 ($l \geq 3.3\text{m}$)	11.98 ($l \geq 4.5\text{m}$)
CRB800	6	12.63 ($l \leq 3.0\text{m}$)	14.42 ($l \leq 4.2\text{m}$)
		14.74 ($l \geq 3.3\text{m}$)	14.74 ($l \geq 4.5\text{m}$)

- 8.3.4 钢筋预应力值的检测应在张拉完毕后 1 小时进行。
- 8.3.5 在一个构件中全部钢筋预应力平均值与规定检测值的偏差应符合《冷轧带肋钢筋混凝土结构技术规程》JGJ95 的规定。
- 8.4 结构性能检验。
- 8.4.1 加荷方法。采用荷重块均布荷载加荷，加荷简图如图 1 所示：

图名	编 制 说 明	图集号	02YG201
		页	7

板型号	允许荷载(kN/m ²)			允许弯矩(kN-m)			允许剪力[V](kN)
	[Q _a]	[Q _b]	[Q _c]	[M _a]	[M _b]	[M _c]	
YKB2451	6.82	4.40	3.40	2.99	2.01	1.75	14.36
YKB2452	7.82	5.70	4.50	3.49	2.50	2.04	
YKB2453	15.43	11.82	8.72	5.79	4.49	3.48	
YKB2751	5.60	4.40	3.40	2.99	2.58	2.24	14.36
YKB2752	11.53	8.79	6.37	5.79	4.49	3.48	
YKB2753	11.53	8.79	6.37	5.79	4.49	3.48	
YKB3051	8.48	6.66	4.72	5.79	4.49	3.48	14.36
YKB3052	8.48	6.66	4.72	5.79	4.49	3.48	
YKB3053	9.99	7.36	5.81	6.57	4.85	3.83	
YKB3351	7.71	6.36	4.76	6.57	5.28	4.27	14.36
YKB3352	7.71	6.36	4.76	6.57	5.28	4.27	
YKB3353	10.14	7.60	5.99	8.11	6.06	5.04	

- 注: 1、允许荷载[Q_a]、[Q_b]、[Q_c]均不包括板自重及灌缝重。
 2、允许弯矩[M_a]、[M_b]、[M_c]和允许剪力[V]均包括板自重及灌缝重。
 3、当板端连接构造采用板缝加筋做法施工时, 选用YKB xxxx 板; 当板端连接构造采用预留拉结筋做法施工时, 选用YKBa xxxx 板。

板型号	允许荷载(kN/m ²)			允许弯矩(kN-m)			允许剪力[V](kN)
	[Q _a]	[Q _b]	[Q _c]	[M _a]	[M _b]	[M _c]	
YKB3651	6.00	4.98	3.65	6.57	5.28	4.27	14.36
YKB3652	8.03	6.02	4.67	8.11	6.06	5.04	
YKB3653	10.97	7.48	6.11	10.34	7.16	6.13	
YKB3951	6.39	4.80	3.66	8.11	6.06	4.36	14.36
YKB3952	8.89	6.33	5.17	10.34	7.43	6.40	
YKB3953	10.68	7.55	6.27	11.94	8.52	7.38	15.77
YKB4051	5.91	4.72	3.54	8.19	6.32	5.20	15.77
YKB4052	8.43	5.96	4.76	10.47	7.48	6.35	
YKB4053	11.53	7.89	6.67	13.38	9.30	8.15	
YKB4251	6.64	4.83	3.75	9.71	7.10	5.98	15.77
YKB4252	8.71	6.10	5.05	11.90	8.58	7.28	
YKB4253	11.52	7.68	6.57	14.78	10.06	8.90	

- 4、YKBa xxxx 板选用表同YKB xxxx 板选用表。
 5、板自重及灌缝重为 1.97 kN/m²。

板型号	允许荷载(kN/m ²)			允许弯矩(kN-m)			允许剪力[V](kN)
	[Q _s]	[Q _s]	[Q _s]	[M _s]	[M _s]	[M _s]	
YKB2461	6.87	4.40	3.40	3.59	2.40	2.09	16.42
YKB2462	7.80	5.70	4.50	4.66	2.98	2.44	
YKB2463	14.67	11.53	8.44	6.63	5.26	4.05	
YKB2761	5.86	4.40	3.40	3.59	3.07	2.67	16.42
YKB2762	10.94	8.58	6.16	6.63	5.26	4.05	
YKB2763	10.94	8.58	6.16	6.63	5.26	4.05	
YKB3061	8.02	6.50	4.56	6.63	5.26	4.05	16.42
YKB3062	8.02	6.50	4.56	6.63	5.26	4.05	
YKB3063	10.55	7.66	5.80	8.20	5.98	4.76	
YKB3361	7.15	6.11	4.51	7.42	6.11	4.90	16.42
YKB3362	8.18	6.65	5.04	8.20	6.52	5.30	
YKB3363	10.20	7.68	6.06	9.74	7.30	6.08	

板型号	允许荷载(kN/m ²)			允许弯矩(kN-m)			允许剪力[V](kN)
	[Q _s]	[Q _s]	[Q _s]	[M _s]	[M _s]	[M _s]	
YKB 3661	6.39	5.23	3.89	8.20	6.52	5.30	16.42
YKB 3662	8.08	6.09	4.74	9.74	7.30	6.08	
YKB 3663	10.55	7.32	5.95	11.98	8.42	7.18	
YKB 3961	6.45	4.87	3.72	9.74	7.30	6.08	16.42
YKB 3962	8.54	5.91	4.75	11.98	8.42	7.18	
YKB3963	10.74	7.63	6.35	14.84	10.26	9.00	18.02
YKB4061	5.99	4.52	3.43	9.74	7.30	6.08	18.02
YKB4062	8.09	5.83	4.63	12.12	8.79	7.43	
YKB4063	11.34	7.84	6.62	15.78	11.05	9.67	
YKB 4261	6.36	4.50	3.51	11.24	8.05	6.82	18.02
YKB4262	8.26	5.69	4.59	13.61	9.13	8.17	
YKB4263	11.69	7.82	6.71	17.90	12.20	10.81	

- 注: 1、同第9页。
 2、同第9页。
 3、同第9页。
 4、同第9页。
 5、板自重及灌缝重为1.93 kN/m²。

设计	张天秋
校核	王俊
校对	王俊
制图	王俊
审核	王俊
设计	王俊

板型号	允许荷载(kN/m ²)			允许弯矩(kN-m)			允许剪力[V](kN)
	[Q _s]	[Q _l]	[Q _r]	[M _s]	[M _l]	[M _r]	
YKB2491	8.93	4.40	3.40	6.54	3.56	3.09	22.57
YKB2492	8.93	5.70	4.50	6.54	3.56	3.09	
YKB2493	13.20	9.53	6.82	10.27	7.91	6.46	
YKB2791	6.48	4.40	3.40	6.54	4.55	3.95	22.57
YKB2792	7.88	5.70	4.92	6.54	5.68	4.63	
YKB2793	12.10	9.21	6.78	10.75	8.30	6.48	
YKB3091	6.75	4.40	3.40	6.54	5.67	4.93	22.57
YKB3092	8.96	7.02	5.07	10.75	8.30	6.48	
YKB3093	9.81	7.41	5.85	11.10	8.67	6.84	
YKB3391	7.58	6.42	4.81	11.53	9.44	7.61	22.57
YKB3392	7.58	6.42	4.81	11.53	9.44	7.61	
YKB3393	9.63	7.47	5.86	13.86	10.64	8.80	

板型号	允许荷载(kN/m ²)			允许弯矩(kN-m)			允许剪力[V](kN)
	[Q _s]	[Q _l]	[Q _r]	[M _s]	[M _l]	[M _r]	
YKB3691	5.91	5.05	3.71	11.53	9.44	7.61	22.57
YKB3692	7.62	5.93	4.58	13.86	10.64	8.80	
YKB3693	10.38	7.32	5.95	17.62	12.53	10.67	
YKB3991	6.07	4.74	3.59	13.86	10.64	8.80	22.57
YKB3992	7.95	5.69	4.53	16.88	12.16	10.30	
YKB3993	10.39	7.19	5.91	20.81	14.58	12.53	24.78
YKB4091	5.70	4.63	3.54	13.98	11.03	9.08	24.78
YKB4092	7.87	5.73	4.63	17.82	12.89	11.02	
YKB4093	10.82	7.75	6.50	23.00	16.30	14.23	
YKB4291	5.74	4.42	3.43	15.52	11.79	9.94	24.78
YKB4292	8.16	5.17	4.62	20.07	14.21	12.16	
YKB4293	11.25	7.66	6.54	25.85	17.86	15.77	

- 注: 1、同第9页。
 2、同第9页。
 3、同第9页。
 4、同第9页。
 5、板自重及灌缝重为1.87 kN/m²。

图名	900 宽度板选用表 (CRB 650 级冷轧带肋钢筋)	图集号	02YG201
		页	11

板型号	允许荷载(kN/m ²)			允许弯矩(kN-m)			允许剪力 [V](kN)
	[Q ₂]	[Q ₁]	[Q ₀]	[M ₀]	[M ₁]	[M ₂]	
YKB 2451	8.88	4.40	3.40	3.66	2.01	1.75	14.36
YKB 2452	8.88	5.70	4.60	3.66	2.50	2.04	
YKB 2453	13.61	9.00	7.62	6.10	4.77	3.77	
YKB 2751	6.41	4.40	3.40	3.66	2.58	2.24	14.36
YKB 2752	7.86	5.70	4.52	4.56	3.20	2.60	
YKB 2753	12.27	9.47	7.06	6.10	4.77	3.77	
YKB 3051	9.38	7.21	5.28	6.10	4.77	3.77	14.36
YKB 3052	9.38	7.21	5.28	6.10	4.77	3.77	
YKB 3053	10.93	8.11	6.17	7.06	5.24	4.23	
YKB 3351	6.96	6.20	4.62	6.10	5.18	4.18	14.36
YKB 3352	8.48	7.04	5.45	7.06	5.71	4.70	
YKB 3353	9.98	7.86	6.26	8.00	6.22	5.21	

板型号	允许荷载(kN/m ²)			允许弯矩(kN-m)			允许剪力 [V](kN)
	[Q ₂]	[Q ₁]	[Q ₀]	[M ₀]	[M ₁]	[M ₂]	
YKB 3651	6.64	5.55	4.22	7.06	5.71	4.70	14.36
YKB 3652	7.89	6.23	4.90	8.00	6.22	5.21	
YKB 3653	10.32	7.54	6.19	9.84	7.21	6.19	
YKB 3951	6.28	4.98	3.85	8.00	6.22	5.21	14.36
YKB 3952	8.34	6.09	4.94	9.84	7.21	6.19	
YKB 3953	11.19	8.02	6.50	11.79	8.20	7.60	15.77
YKB 4051	5.92	4.62	3.55	8.00	6.22	5.21	15.77
YKB 4052	7.90	5.97	4.79	9.98	7.49	6.38	
YKB 4053	9.84	7.29	6.09	11.79	8.73	7.60	
YKB 4251	5.90	4.47	3.50	8.93	6.73	5.71	15.77
YKB 4252	7.77	5.69	4.57	10.88	7.99	6.87	
YKB 4253	11.71	7.99	6.98	14.98	10.38	9.33	

- 注: 1、同第9页。
2、同第9页。
3、同第9页。
4、同第9页。
5、板自重及灌缝重为 1.97 kN/m²。