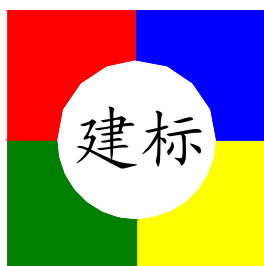




中国工程建设标准化协会标准

钢筋混凝土连续梁和框架考虑  
内力重分布设计规程

SPECIFICATION FOR DESIGN OF REINFORCED  
CONCRETE CONTINUOUS BEAMS AND FRAMES  
CONSIDERING REDISTRIBUTION  
OF INTERNAL FORCES



中国工程建设标准化协会标准

钢筋混凝土连续梁和框架考虑  
内力重分布设计规程

**SPECIFICATION FOR DESIGN OF REINFORCED  
CONCRETE CONTINUOUS BEAMS AND FRAMES  
CONSIDERING REDISTRIBUTION  
OF INTERNAL FORCES**

**CECS 51 : 93**

主编单位:重 庆 建 筑 大 学

批准单位:中国工程建设标准化协会

批准日期:1 9 9 3 年 9 月 1 1 日

## 前 言

考虑塑性内力重分布计算钢筋混凝土超静定结构,能更合理估计结构的承载能力和使用阶段性能,充分发挥结构潜力,收到节约材料、简化设计、方便施工的效果。从50年代开始,我国在钢筋混凝土楼盖设计中已有按塑性内力重分布进行计算的,60年代曾编制过《钢筋混凝土超静定结构考虑内力重分布暂行规程》(未审定颁布)。近10年来,国内对钢筋混凝土超静定结构考虑内力重分布设计理论和设计方法进行了更深入和系统的研究,从而为编制本规程提供了技术依据。

为了在钢筋混凝土连续梁和框架设计中更好地贯彻执行国家的技术经济政策,做到技术先进、经济合理、安全适用、确保质量,中国工程建设标准化协会于1988年以建标字第10号文委托重庆建筑大学、天津大学、清华大学进行《钢筋混凝土连续梁和框架考虑内力重分布设计规程》的编制工作;经过多次征求意见,反复讨论和修改,最后由中国工程建设标准化协会混凝土结构委员会组织审查定稿。

现批准《钢筋混凝土连续梁和框架考虑内力重分布设计规程》,编号为CECS 51:93,并推荐给各工程设计单位使用。在使用过程中,如发现需要修改和补充之处,请将意见及有关资料寄交重庆建筑大学建筑工程学院(重庆市沙坪坝,邮政编码:630045)。

中国工程建设标准化协会

1993年9月11日

## 目 次

1	总 则 .....	( 1 )
2	符 号 .....	( 2 )
2.1	材料性能 .....	( 2 )
2.2	作用和作用效应 .....	( 2 )
2.3	几何参数 .....	( 3 )
2.4	计算系数及其他 .....	( 3 )
3	基本计算规定 .....	( 5 )
4	连续梁和单向连续板的计算 .....	( 7 )
4.1	连续梁的承载能力计算 .....	( 7 )
4.2	单向连续板的承载能力计算 .....	( 10 )
4.3	变形和裂缝宽度验算 .....	( 13 )
5	框 架 计 算 .....	( 16 )
5.1	框架的承载能力计算 .....	( 16 )
5.2	变形和裂缝宽度验算 .....	( 18 )
附录 A	连续梁、单向连续板和框架梁不需作裂缝宽度 验算的最大钢筋直径 .....	( 19 )
附录 B	规则框架的简化计算方法 .....	( 22 )
附录 C	本规程用词说明 .....	( 45 )
附加说明	.....	( 46 )

## 1 总 则

**1.0.1** 为了在钢筋混凝土连续梁、单向连续板和框架结构中考虑塑性内力重分布,做到合理估计结构承载能力、变形和裂缝,并达到简化设计、节约材料、确保安全的目的,特制定本规程。

**1.0.2** 本规程适用于钢筋混凝土连续梁、单向连续板和抗震设防烈度 6 度及 6 度以下的一般工业与民用建筑中的钢筋混凝土框架的设计。其中,框架结构层数不宜超过 8 层,高度不宜超过 35m;在框架—剪力墙结构中的框架层数和高度可适当增加。

**1.0.3** 本规程不适用于以下情况:

- 1.0.3.1** 直接承受动荷载作用的工业与民用建筑;
- 1.0.3.2** 轻质混凝土结构及其他特种混凝土结构;
- 1.0.3.3** 受侵蚀性气体或液体严重作用的结构;
- 1.0.3.4** 预应力混凝土结构和二次受力的叠合结构。

**1.0.4** 按本规程设计的结构尚应符合国家现行标准《建筑结构荷载规范》(JGJ 9—87)、《混凝土结构设计规范》(GBJ 10—89)、《钢筋混凝土高层建筑结构设计与施工规程》(GBJ 3—91)和《混凝土结构工程施工及验收规范》(GB 50204—92)等有关标准的规定。

## 2 符 号

### 2.1 材 料 性 能

编 号	代 号	涵 义
2.1.1	$C20$	表示立方体强度标准值为 $20\text{N/mm}^2$ 的混凝土强度等级
2.1.2	$f_c$	混凝土轴心抗压强度设计值
2.1.3	$f_{yv}$	箍筋抗压强度设计值

### 2.2 作用和作用效应

编 号	代 号	涵 义
2.2.1	$M$	弯矩设计值
2.2.2	$M_0$	梁的简支弯矩设计值
2.2.3	$M_e$	按弹性方法算得的弯矩设计值
2.2.4	$M_1^l, M_1^r$	梁左、右支座截面调整后的弯矩设计值
2.2.5	$M_s$	正常使用极限状态下,按荷载短期效应组合计算,并考虑塑性内力重分布影响的弯矩值
2.2.6	$M_{es}$	正常使用极限状态下,按荷载短期效应组合计算的弹性弯矩值
2.2.7	$V$	剪力设计值
2.2.8	$V_0$	按简支梁计算的支座剪力设计值
2.2.9	$N$	轴向力设计值
2.2.10	$g$	沿梁、板单位长度上的永久荷载设计值
2.2.11	$q$	沿梁、板单位长度上的可变荷载设计值
2.2.12	$G$	集中永久荷载设计值
2.2.13	$Q$	集中可变荷载设计值

### 2.3 几何参数

编 号	代 号	涵 义
2.3.1	$l_0$	计算跨度
2.3.2	$l_n$	净跨
2.3.3	$A_{sv}$	同一截面内各肢竖向箍筋的全部截面面积
2.3.4	$b$	矩形截面宽度, T形、工形截面的腹板宽度
2.3.5	$s$	沿构件轴线方向的箍筋间距
2.3.6	$h_0$	截面有效高度
2.3.7	$L$	楼盖长度,指横向抗侧力结构之间的距离
2.3.8	$B$	楼盖宽度
2.3.9	$\Delta_u$	框架层间侧移值
2.3.10	$u$	框架顶点移值
2.3.11	$h$	框架层高
2.3.12	$H$	框架总高
2.3.13	$I$	截面惯性矩

### 2.4 计算系数及其他

编 号	代 号	涵 义
2.4.1	$\beta$	弯矩调幅系数
2.4.2	$\xi$	截面相对受压区高度系数
2.4.3	$\eta$	集中荷载修正系数
2.4.4	$\rho_{sv}$	箍筋配筋率
2.4.5	$K_b, K_c$	梁、柱线刚度值
2.4.6	$\alpha_{mb}, \alpha_{mp}, \alpha_{mf}$	连续梁、连续板、规则框架梁考虑塑性内力重分布的弯矩系数
2.4.7	$\alpha_{vb}, \alpha_{vf}$	连续梁、规则框架梁考虑塑性内力重分布的剪力系数
2.4.8	$\alpha_{cf}$	规则框架柱考虑塑性内力重分布的内力系数
2.4.9	$\alpha_{mo}$	规则框架梁的基本弯矩系数

续表

编 号	代 号	涵 义
2.4.10	$\alpha_0$	规则框架梁的基本剪力系数
2.4.11	$\alpha_0$	规则框架柱的基本内力系数
2.4.12	$\Psi_1$	考虑梁柱线刚度变化对弯矩的影响系数
2.4.13	$\Psi_2$	考虑可变荷载设计值与永久荷载设计值的比值变化对弯矩的影响系数
2.4.14	$\Psi_3$	考虑梁柱线刚度比的变化对剪力的影响系数
2.4.15	$\Psi_4$	考虑可变荷载设计值与永久荷载设计值的比值变化对剪力的影响系数
2.4.16	$\Psi_5$	考虑梁柱线刚度比的变化对框架柱内力的影响系数
2.4.17	$\Psi_6$	考虑可变荷载设计值与永久荷载设计值的比值变化对框架柱内力的影响系数



### 3 基本计算规定

**3.0.1** 按本规程进行结构设计时,受力钢筋宜采用 I 级、II 级或 III 级热轧钢筋,混凝土强度等级宜在 C20~C45 范围内选用。

**3.0.2** 本规程采用弯矩调幅法考虑结构的塑性内力重分布,用弯矩调幅系数  $\beta$  表示构件截面的弯矩调整幅度。

**3.0.3** 钢筋混凝土连续梁、单向连续板和框架,在调整构件控制截面的弯矩时,应符合下列规定:

**3.0.3.1** 截面的弯矩调幅系数  $\beta$  除应按本规程 4.1.6 条、4.2.4 条、4.3.5 条和 5.1.1 条的规定取值外,不宜超过 0.25;

**3.0.3.2** 弯矩调整后的截面相对受压区高度系数  $\xi$  不应超过 0.35,也不宜小于 0.10;如果截面按计算配有受压钢筋,在计算  $\xi$  时,可考虑受压钢筋的作用;

**3.0.3.3** 弯矩调整后,梁、板各跨两支座弯矩的平均值与跨中弯矩值之和不得小于简支弯矩值的 1.02 倍;各控制截面的弯矩值不宜小于简支弯矩值的 1/3。

**3.0.4** 连续梁、单向连续板和框架梁考虑塑性内力重分布后的承载能力,应按《混凝土结构设计规范》的有关规定计算。

考虑弯矩调整后,连续梁和框架梁在下列区段内应将计算的箍筋截面面积增大 20%:对集中荷载,取支座边至最近一个集中荷载之间的区段;对均布荷载,取支座边至距支座边为  $1.05h_0$  的区段,此处  $h_0$  为梁截面的有效高度。

此外,箍筋的配筋率  $\rho_{sv}(\rho_{sv}=\frac{A_{sv}}{bs})$  不应小于  $0.03f_c/f_{yvo}$ 。

**3.0.5** 经弯矩调整后,构件在使用阶段不应出现塑性铰;同时,构件在正常使用极限状态下的变形和裂缝宽度应符合现行的国家标

准《混凝土结构设计规范》的规定。

**3.0.6** 钢筋混凝土框架的弯矩调整应在弹性分析的基础上进行。框架在竖向荷载作用下的弹性分析可采用分层法、迭代法及力矩分配法等；框架在水平荷载作用下可采用反弯点法、改进反弯点法（即D值法）等计算弹性内力；此时，框架梁的惯性矩I按下列规定计算：

**3.0.6.1** 现浇整体式框架：边框架梁取 $I=1.5I_r$ ，中间框架梁取 $I=2.0I_r$ ；

**3.0.6.2** 装配整体式框架：边框架梁取 $I=1.2I_r$ ，中间框架梁取 $I=1.5I_r$ ；

**3.0.6.3** 装配式框架：边框架梁和中间框架梁均取 $I=1.0I_r$ ；  
 $I_r$ 为框架梁矩形部分的惯性矩。

按弹性方法计算框架侧移时，应对构件的刚度进行折减：现浇整体式框架折减系数可取0.85，装配式或装配整体式框架折减系数可取0.70~0.80。

**3.0.7** 对于重要建筑结构，可根据工程需要对结构进行非线性全过程分析。

## 4 连续梁和单向连续板的计算

### 4.1 连续梁的承载能力计算

4.1.1 承受均布荷载的等跨连续梁,各跨跨中及支座截面的弯矩设计值可按下列公式计算:

$$M = \alpha_{mb}(g + q)l_0^2 \quad (4.1.1)$$

式中  $M$ ——弯矩设计值;

$\alpha_{mb}$ ——连续梁考虑塑性内力重分布的弯矩系数,按表 4.1.1 采用;

$g$ ——沿梁单位长度上的永久荷载设计值;

$q$ ——沿梁单位长度上的可变荷载设计值;

$l_0$ ——计算跨度,根据支承条件按下列规定确定:当两端与梁或柱整体连接时,取  $l_0 = l_n$  为净跨;当两端搁支在墙上时,取  $l_0 = 1.05l_n$ ,并不得大于支座中心线间的距离;当一端与梁或柱整体连接,另一端搁支在墙上时,取  $l_0 = 1.025l_n$ ,并不得大于净跨加墙支承宽度的 1/2。

注:本规程的荷载设计值为荷载分项系数与荷载代表值的乘积。

连续梁考虑塑性内力重分布的弯矩系数  $\alpha_{mb}$  表 4.1.1

端支座 支承情况	截 面					
	端支 A	边跨 I	中跨 B	离端第二 II	离端第二 C	跨中 III
搁支在墙上	0	$\frac{1}{11}$	$-\frac{1}{10}$ (用于两跨 连续梁)			
与梁整体连接	$-\frac{1}{24}$	$\frac{1}{14}$	$-\frac{1}{11}$	$\frac{1}{16}$	$-\frac{1}{14}$	$\frac{1}{16}$
与柱整体连接	$-\frac{1}{16}$	$\frac{1}{14}$	$-\frac{1}{11}$ (用于多跨 连续梁)			

注：①表中 A、B、C 和 I、II、III 分别为从两端支座截面和边跨跨中截面算起的截面代号；

②表中弯矩系数适用于荷载比  $q/g$  大于 0.3 的等跨连续梁。

**4.1.2** 等跨连续梁当承受间距相同、大小相等的集中荷载时，各跨跨中及支座截面的弯矩设计值  $M$  可按下列公式计算：

$$M = \eta \alpha_{mb} (G + Q) l_0 \quad (4.1.2)$$

式中  $\eta$ ——集中荷载修正系数，依据一跨内集中荷载的不同情况按表 4.1.2 确定；

$\alpha_{mb}$ ——考虑塑性内力重分布的弯矩系数，按表 4.1.1 采用；

$G$ ——一个集中永久荷载设计值；

$Q$ ——一个集中可变荷载设计值；

$l_0$ ——计算跨度，按 4.1.1 条的规定确定。

集中荷载修正系数  $\eta$  表 4.1.2

荷载情况	截面					
	A	I	B	II	C	III
当在跨中中点处作用一个集中荷载时	1.5	2.2	1.5	2.7	1.6	2.7
当在跨中三分点处作用有两个集中荷载时	2.7	3.0	2.7	3.0	2.9	3.0
当在跨中四分点处作用有三个集中荷载时	3.8	4.1	3.8	4.5	4.0	4.8

**4.1.3** 在均布荷载作用下，等跨连续梁的剪力设计值可按下列公式计算：

$$V = \alpha_{vb} (g + q) l_n \quad (4.1.3)$$

式中  $V$ ——剪力设计值；

$\alpha_{vb}$ ——考虑塑性内力重分布的剪力系数，按表 4.1.3 采用；

$l_n$ ——净跨度。

连续梁考虑塑性内力重分布的剪力系数  $\alpha_{vb}$  表 4.1.3

荷载情况	端支座支承情况	截面				
		A 支座内侧 $A_{in}$	B 支座外侧 $B_{ex}$	B 支座内侧 $B_{in}$	C 支座外侧 $C_{ex}$	C 支座内侧 $C_{in}$
均布荷载	搁支在墙上	0.45	0.60	0.55	0.55	0.55
	梁与梁或梁与柱整体连接	0.50	0.55			
集中荷载	搁支在墙上	0.42	0.65	0.60	0.55	0.55
	梁与梁或梁与柱整体连接	0.50	0.60			

注：表中  $A_{in}$ 、 $B_{ex}$ 、 $B_{in}$ 、 $C_{ex}$ 、 $C_{in}$  分别为支座内、外侧截面的代号。

4.1.4 在间距相同、大小相等的集中荷载作用下，等跨连续梁的剪力设计值  $V$  可按下列公式计算：

$$V = \alpha_{vb}n(G + Q) \quad (4.1.4)$$

式中  $\alpha_{vb}$ ——剪力系数，按表 4.1.3 采用；

$n$ ——一跨内集中荷载的个数；

$G$ ——一个集中永久荷载设计值；

$Q$ ——一个集中可变荷载设计值。

4.1.5 相邻两跨的长跨与短跨之比值小于 1.10 的不等跨连续梁，在均布荷载或间距相同、大小相等的集中荷载作用下，梁各跨跨中及支座截面的弯矩和剪力设计值仍可按 4.1.1 条至 4.1.4 条的规定确定，但在计算跨中弯矩和支座剪力时，应取本跨的跨度值；计算支座弯矩时，应取相邻两跨中的较大跨度值。

4.1.6 对不符合 4.1.5 条规定的不等跨连续梁或各跨荷载值相差较大的等跨连续梁，可按下列步骤进行内力重分布计算：

4.1.6.1 按荷载的最不利布置，用弹性分析方法计算连续梁各控制截面的最不利弯矩  $M_{\infty}$ 。此时，连续梁的计算跨度  $l_0$  应根据支承条件确定：当两端与梁或柱整体连接时， $l_0$  取为支座中心线间的距离；当两端搁支在墙上时，取  $l_0 = 1.5l_n$ ，并不得大于支座中心线间的距离；当一端与梁或柱整体连接，另一端搁支在墙上时，取  $l_0 = l_n + b/2 + 0.025l_n$ ，并不得大于支座中心线间的距离， $b$  为梁或

柱的支承宽度。

**4.1.6.2** 在弹性分析的基础上,降低连续梁各支座截面的弯矩,其调幅系数  $\beta$  不宜超过 0.20。

**4.1.6.3** 在进行正截面受弯承载力计算时,连续梁各支座截面的弯矩设计值  $M$  可按下列公式计算:

当连续梁搁支在墙上时:

$$M = (1 - \beta)M_o \quad (4.1.6-1)$$

当连续梁两端与梁或柱整体连接时:

$$M = (1 - \beta)M_o - V_o b/3 \quad (4.1.6-2)$$

式中  $V_o$ ——按简支梁计算的支座剪力设计值;

$b$ ——支座宽度。

**4.1.6.4** 连续梁各跨中截面的弯矩不宜调整,其弯矩设计值  $M$  可取考虑荷载最不利布置并按弹性方法算得的弯矩设计值和按下列公式计算的弯矩设计值的较大者:

$$M = 1.02M_o - \left| \frac{M_a^1 + M_a^r}{2} \right| \quad (4.1.6-3)$$

式中  $M_o$ ——按简支梁计算的跨中弯矩设计值;

$M_a^1$ 、 $M_a^r$ ——连续梁左、右支座调整后的弯矩设计值。

**4.1.6.5** 连续梁各控制截面的剪力设计值,可按荷载最不利布置,根据调整后的支座弯矩用静力平衡条件计算,也可近似取用考虑荷载最不利布置按弹性方法算得的剪力值。

## 4.2 单向连续板的承载能力计算

**4.2.1** 两对边支承的板按单向板计算;长边与短边的比值大于 2 的四边支承板,也可按短边方向受弯的单向板计算,但当上述比值为 2~3 时,沿板长方向应配置不少于短方向 25% 的受力钢筋。

**4.2.2** 承受均布荷载的等跨单向连续板,各跨跨中及支座截面的弯矩设计值  $M$  可按下列公式计算:

$$M = \alpha_{mp}(g + q)l_0^2 \quad (4.2.2)$$

式中  $\alpha_{mp}$ ——单向连续板考虑塑性内力重分布的弯矩系数,按表 4.2.2 采用;

$g$ ——沿板跨单位长度上的永久荷载设计值;

$q$ ——沿板跨单位长度上的可变荷载设计值;

$l_0$ ——计算跨度,根据支承条件按下列规定确定:当两端与梁整体连接时,取净跨;当两端搁支在墙上时,取净跨加板厚,并不得大于支座中心线间的距离;当一端与梁整体连接,另一端搁支在墙上时,取净跨加 1/2 板厚,并不得大于净跨加墙支承宽度的 1/2。

连续板考虑塑性内力重分布弯矩系数  $\alpha_{mp}$  表 4.2.2

端支座支承情况	截 面					
	端支座	边跨跨中	离端第二支座	离端第二跨跨中	中间支座	中间跨跨中
	A	I	B	II	C	III
搁支在墙上	0	$\frac{1}{11}$	$-\frac{1}{10}$ (用于两跨连续板)	$\frac{1}{16}$	$-\frac{1}{14}$	$\frac{1}{16}$
与梁整体连接	$-\frac{1}{16}$	$\frac{1}{14}$	$-\frac{1}{11}$ (用于多跨连续板)			

注:表中弯矩系数适用于荷载比  $q/g$  大于 0.3 的等跨连续板。

4.2.3 相邻两跨的长跨与短跨之比小于 1.10 的不等跨单向连续板,在均布荷载作用下,各跨跨中及支座截面的弯矩设计值可按 4.2.2 条的规定确定。此时,计算跨中弯矩应取本跨的跨度值;计算支座弯矩应取相邻两跨的较大跨度值。

4.2.4 对不符合 4.2.3 条规定的不等跨连续板或各跨荷载值相差较大的等跨连续板,可按下列步骤进行内力重分布计算:

4.2.4.1 按荷载的最不利布置,用弹性分析方法计算连续板各控制截面的最不利弯矩  $M_e$ ;此时,连续板的计算跨度  $l_0$  应根据支承条件确定:当两端与梁整体连接时, $l_0$  取为支座中心线间的距

离；当两端搁支在墙上时，取  $l_0 = l_n + \text{板厚}$ ，并不得大于支座中心线间的距离；当一端与梁整体连接，另一端搁支在墙上时，取  $l_0 = l_n + b/2 + \text{板厚}/2$ ，并不得大于支座中心线间的距离， $b$  为梁的支承宽度。

**4.2.4.2** 在弹性分析的基础上，降低连续板各支座截面的弯矩，其调幅系数  $\beta$  不宜超过 0.20。

**4.2.4.3** 在进行正截面受弯承载力计算时，连续板各支座截面的弯矩设计值可根据不同支承条件，参照公式(4.1.6-1)或公式(4.1.6-2)确定。

**4.2.4.4** 连续板各跨中截面的弯矩不宜调整，其弯矩设计值可考虑荷载最不利布置并按弹性方法算得的弯矩设计值和按式(4.1.6-3)计算的弯矩设计值的较大者。

**4.2.5** 在不等跨连续板或各跨荷载值相差较大的等跨连续板中，根据工程经验，当判断结构的变形和裂缝宽度均能满足设计要求时，可按下列步骤进行内力重分布计算：

**4.2.5.1** 从较大跨度板开始在下列范围内选定跨中的弯矩设计值：

边跨：

$$\frac{(g+q)l_0^2}{14} \leq M \leq \frac{(g+q)l_0^2}{11} \quad (4.2.5-1)$$

中间跨：

$$\frac{(g+q)l_0^2}{20} \leq M \leq \frac{(g+q)l_0^2}{16} \quad (4.2.5-2)$$

**4.2.5.2** 按照所选定的跨中弯矩设计值，根据第 3.0.3.3 款的条件确定较大跨度板的两端支座弯矩设计值，再以此支座弯矩为已知值，利用上述步骤和条件确定邻跨的跨中和另一支座的弯矩设计值。

**4.2.6** 当单向连续板的周边与钢筋混凝土梁整体连接时，除边跨和离端第二支座外，各中间跨的跨中和支座弯矩设计值均可减少



20%。

### 4.3 变形和裂缝宽度验算

**4.3.1** 等跨连续梁和等跨单向连续板,当按本规程 4.1.1 条、4.1.2 条和 4.2.2 条确定支座及跨中截面的弯矩设计值时,构件的跨高比  $l_0/h_0$  不宜超过《混凝土结构设计规范》附录八的规定,此时可不进行挠度验算。

**4.3.2** 不等跨连续梁和不等跨单向连续板,当跨高比  $l_0/h_0$  不超过《混凝土结构设计规范》附录八的规定时,可不进行挠度验算;否则,结构在正常使用极限状态下的挠度,可根据构件的刚度用结构力学的方法计算,所算得的挠度值不应超过《混凝土结构设计规范》的规定。

在计算挠度时,可以假定各同号弯矩区段内的刚度相等,并取用该区段内最大弯矩处的刚度。

构件的刚度可近似根据使用阶段的弹性弯矩值按《混凝土结构设计规范》的规定确定。

**4.3.3** 连续梁和单向连续板,当计算截面的弯矩调幅系数  $\beta$  和配置的纵向受拉钢筋直径符合本规程附录 A 的规定时,可不作裂缝宽度验算。

**4.3.4** 当不符合 4.3.3 条规定时,连续梁和单向连续板的裂缝宽度,应按《混凝土结构设计规范》的规定验算。在确定正常使用极限状态下纵向受拉钢筋的应力时,计算截面考虑塑性内力重分布影响的弯矩值  $M_s$  可近似按下列公式计算:

支座截面:

$$M_s = (0.95 - 0.4\beta)M_{es} \quad (4.3.4-1)$$

跨中截面:

$$M_s = M_{es} \quad (4.3.4-2)$$

式中  $M_{es}$ ——按荷载短期效应组合考虑荷载最不利布置用弹性方法计算的弯矩值;

$\beta$ ——支座截面的弯矩调幅系数,对等跨连续梁、板,可按 4.3.5 条的规定确定;对于不等跨连续梁、板,可取 4.1.6 条和 4.2.4 条实际选用的数值。

**4.3.5** 等跨连续梁和单向连续板,当按 4.1.1 条、4.1.2 条和 4.2.2 条确定支座和跨中截面的弯矩设计值时,各跨跨中截面及端支座截面的弯矩调幅系数  $\beta$  可取为零,其余各支座截面的弯矩调幅系数  $\beta$  可由图 4.3.5 查得。

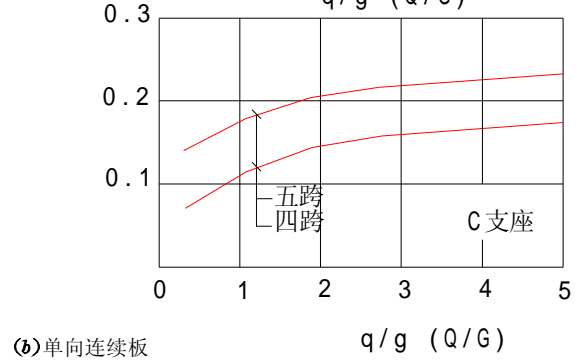
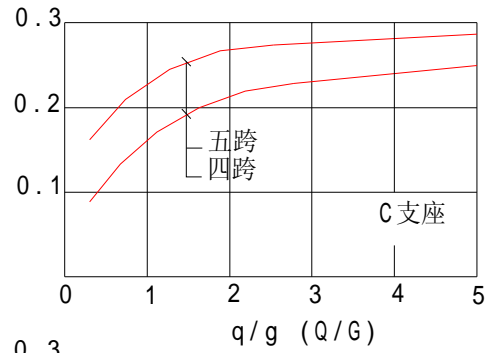
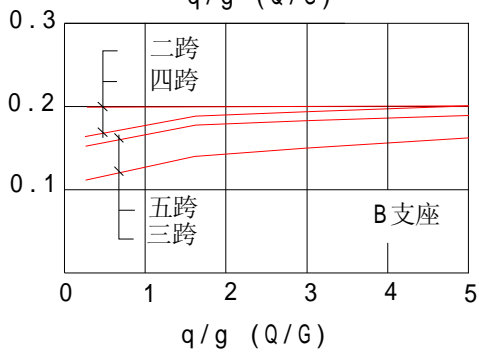
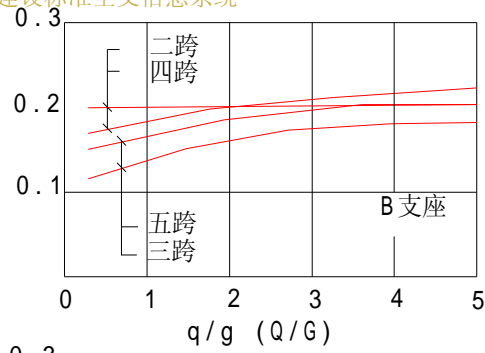


图 4.3.5 等跨连续梁和单向连续板的  $\beta-q/g (Q/G)$  关系

## 5 框 架 计 算

### 5.1 框架的承载能力计算

5.1.1 钢筋混凝土框架仅对框架梁的弯矩进行调整,其弯矩调幅系数  $\beta$  可按下列规定取用:

5.1.1.1 无侧移框架:对竖向荷载产生的弹性弯矩进行调整,弯矩调幅系数  $\beta$  值不宜超过 0.25。

5.1.1.2 有侧移框架:对竖向和水平荷载作用下产生的弹性总弯矩进行调整,弯矩调幅系数  $\beta$  按表 5.1.1 规定采用。

有侧移框架的最大允许弯矩调幅系数  $\beta$  表 5.1.1

框 架 形 式		单 跨	多 跨
框 架	1~4 层	0.15	0.20
层 数	5~8 层	0.10	0.15

5.1.1.3 按 5.1.1.1 款、5.1.1.2 款确定截面的弯矩调幅系数  $\beta$  时,尚应满足下列条件:

(1) 框架梁的跨度不应大于 12m,且跨高比  $l_0/h_0$  不大于 12;当  $l_0/h_0$  在 12~15 之间时,第 5.1.1.1 和 5.1.1.2 款所规定的最大允许弯矩调幅系数  $\beta$  宜减少 0.05;

(2) 框架梁的轴压比不应大于 0.10;

(3) 框架梁上的竖向可变荷载设计值与永久荷载设计值之比  $q/g$  应大于 0.3;

(4) 当框架梁端支座有外伸臂时,外伸臂根部的悬臂弯矩超过框架梁的端支座内侧弹性弯矩的一半时,该框架梁的端支座内侧弯矩不宜调整。

**5.1.2 框架可按下列步骤进行内力重分布计算：**

**5.1.2.1** 按荷载的最不利布置,用弹性分析方法计算框架梁和框架柱各控制截面的最不利内力。

**5.1.2.2** 在弹性分析的基础上,降低框架梁各支座截面的弯矩设计值:对顶层框架梁各中间支座截面的弯矩调幅系数 $\beta$ 可取0.10;其余各层框架梁各中间支座截面的弯矩调幅系数 $\beta$ 可按5.1.1条的规定选用,通常可取最大允许值;各层框架梁的端支座截面的弯矩调幅系数 $\beta$ 可取中间支座截面的弯矩调幅系数的2/3。

**5.1.2.3** 框架梁各支座截面的弯矩设计值可按公式(4.1.6-2)确定。

框架梁各跨跨中截面的弯矩一般不宜调整,其弯矩设计值可取考虑荷载最不利布置并按弹性方法算得的弯矩设计值和按公式(4.1.6-3)算得的弯矩设计值的较大者。

**5.1.2.4** 框架梁进行弯矩调整后,各计算截面的剪力设计值,仍可按考虑可变荷载最不利布置并按弹性方法计算确定。

**5.1.3** 框架柱各控制截面的弯矩、剪力、轴向力设计值仍取用弹性计算结果。对有侧移框架底层柱,其弯矩和剪力设计值宜将弹性计算结果乘以增大系数1.20,且在底层柱底1.5倍柱截面高度范围内,箍筋间距不宜大于100mm。

**5.1.4** 对规则框架,其框架梁和框架柱各计算截面的内力设计值可按附录B确定。

**5.1.5** 当钢筋混凝土框架的房屋同时满足下列三款要求时,可按无侧移框架调整弯矩:

**5.1.5.1** 房屋两端或接近两端设有钢筋混凝土剪力墙或具有非轻质填充墙的多层框架,且房屋横向为三跨及三跨以上或为两跨且房屋的总宽度不小于房屋的总高度的1/3。

**5.1.5.2** 现浇钢筋混凝土楼盖或设置配筋现浇层的钢筋混凝土装配整体式楼盖。

**5.1.5.3** 楼盖长宽比( $L/B$ ):

- (1) 对不超过 4 层的房屋,  $L/B$  不大于 3.0;
- (2) 对 5 层和 6 层的房屋,  $L/B$  不大于 2.5;
- (3) 对 7 层和 8 层的房屋,  $L/B$  不大于 2.0。

## 5.2 变形和裂缝宽度验算

5.2.1 框架在正常使用极限状态下的侧移可近似地按弹性方法计算。对现浇整体式框架结构,应按弹性计算结果乘以 1.1 后采用;对装配整体式框架结构,应按弹性计算结果乘以 1.25 后采用。

框架层间侧移值  $\Delta u$  及顶点侧移值  $u$  应满足下列要求:

$$\frac{\Delta u}{h} \leq \frac{1}{400} \quad (5.2.1-1)$$

$$\frac{u}{H} \leq \frac{1}{500} \quad (5.2.1-2)$$

式中  $h$ ——框架的层高;

$H$ ——框架的总高。

5.2.2 当框架梁的跨高比不超过《混凝土结构设计规范》附录八的规定时,可不进行挠度验算。

5.2.3 当不符合 5.2.2 条的规定时,框架梁在正常使用极限状态下的挠度,可参照 4.3.2 条的规定验算。

5.2.4 当框架梁计算截面的弯矩调幅系数  $\beta$  和纵向受拉钢筋直径符合本规程附录 A 的规定时,可不进行裂缝宽度验算。

5.2.5 当不符合 5.2.4 条的规定时,框架梁在正常使用极限状态下的裂缝宽度按《混凝土结构设计规范》的规定验算。在确定纵向受拉钢筋应力时,计算截面考虑塑性内力重分布影响的弯矩值  $M_s$  可参照 4.3.4 条的规定计算。

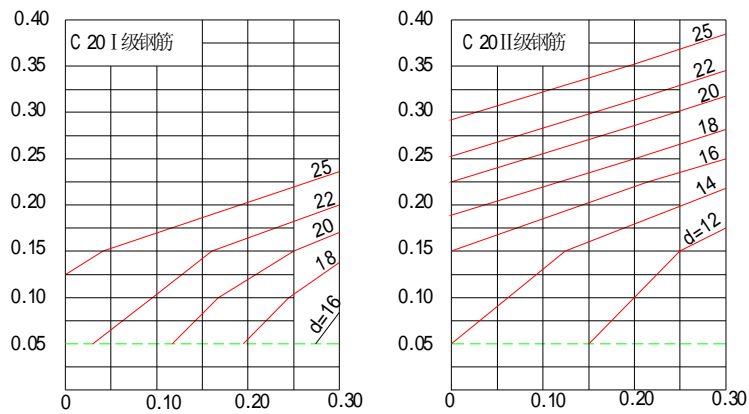
## 附录 A 连续梁、单向连续板和框架梁不需作裂缝宽度验算的最大钢筋直径

**A.0.1** 对混凝土保护层厚度(从最外排纵向受拉钢筋外边缘至受拉底边的距离) $c \leq 25\text{mm}$  的连续梁、单向连续板和框架梁,当其纵向受拉钢筋直径不超过图 A 中根据弯矩调幅系数  $\beta$  和截面相对受压区高度系数  $\xi$  查得的钢筋直径时,可不进行裂缝宽度验算。

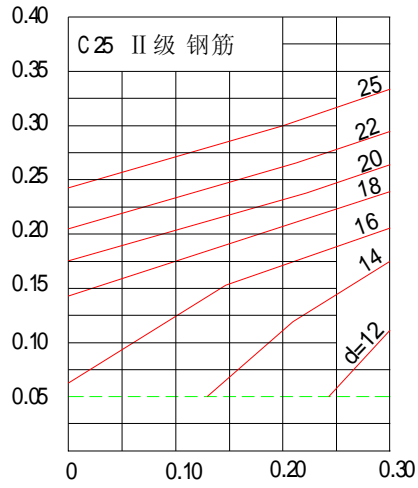
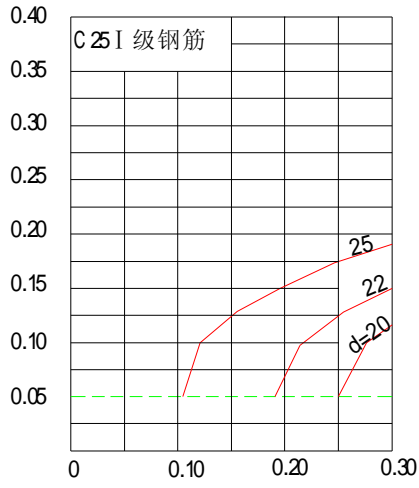
**A.0.2** 当混凝土强度等级不低于 C30,弯矩调幅系数  $\beta$  不超过 0.25,采用 I 级钢筋且钢筋直径小于 25mm 时,可不进行裂缝宽度验算,其余图 A 中未列出的混凝土和钢筋级别,应按《混凝土结构设计规范》进行裂缝宽度验算。

**A.0.3** 图 A 中的  $\beta$  值,对于等跨连续梁、板可按 4.3.5 条的规定确定,对于不等跨连续梁、板和框架梁按实际弯矩调整值确定。

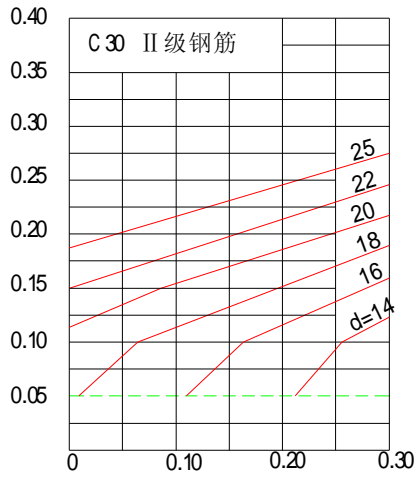
**A.0.4** 图 A 适用于受拉区为矩形截面的连续梁、单向连续板和框架梁。



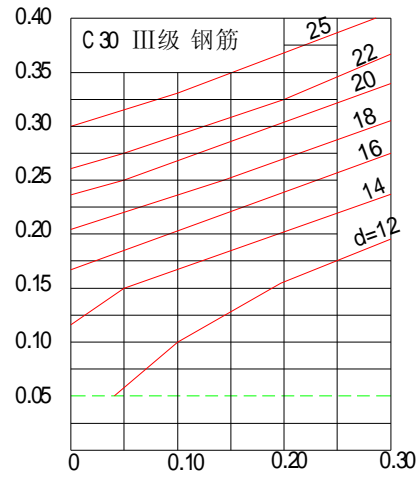
(a)



(b)



(c)





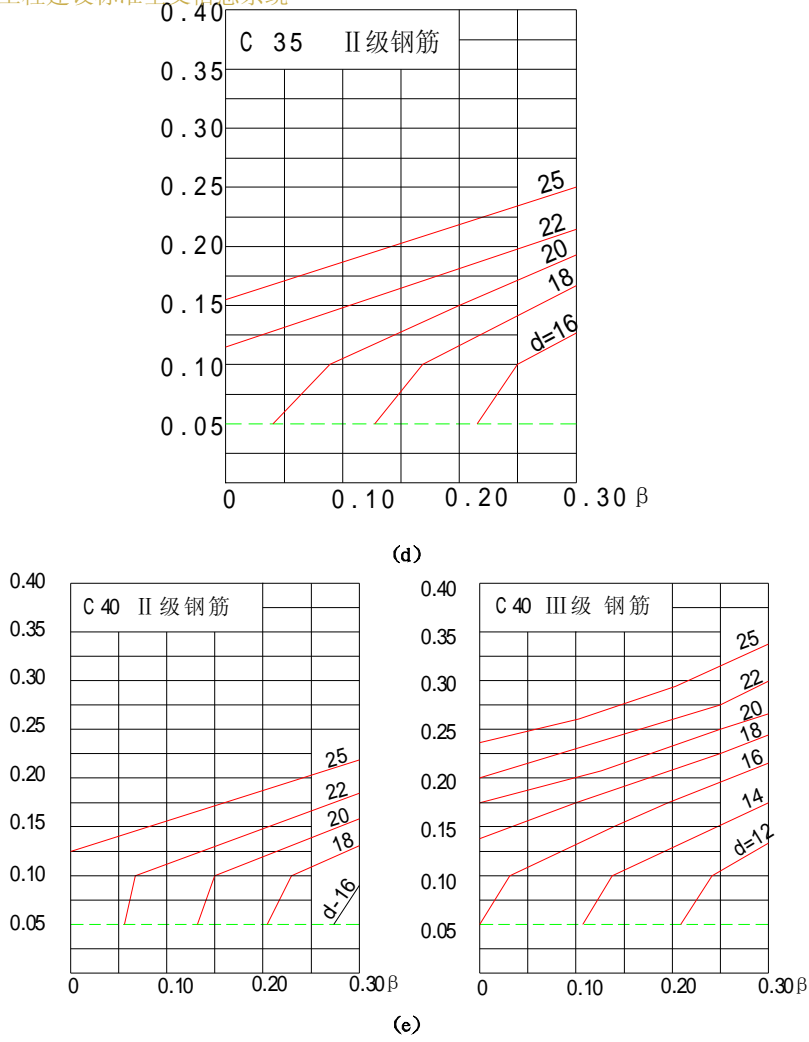


图 A 连续梁、单向连续板和框架梁不需作裂缝宽度验算的最大钢筋直径

## 附录 B 规则框架的简化计算方法

**B. 0. 1** 当钢筋混凝土框架符合下列规定时,可按本附录确定框架梁和柱各计算截面的内力:

**B. 0. 1. 1** 各跨跨度相等或跨度相差不超过 10%;

**B. 0. 1. 2** 同层的层高相同,底层与其他各层的层高差不超过 30%,其余各层之间的层高差不超过 20%;

**B. 0. 1. 3** 同层框架梁的截面尺寸应相同;各中间柱的截面尺寸应相同,边柱的截面尺寸可以小于中间柱;柱沿房屋高度截面尺寸宜相同,但当框架层数多于 5 层时,允许柱子沿房屋高度变化一次;

**B. 0. 1. 4** 作用于同层框架梁上的荷载应相等,不同层的框架梁承受的荷载可不相等;作用于顶层框架梁上的荷载不考虑荷载最不利布置,全部按永久荷载计算;

**B. 0. 1. 5** 框架柱采用对称配筋。

**B. 0. 2** 竖向均布荷载下的框架内力计算。

**B. 0. 2. 1** 框架梁支座和跨中截面的弯矩设计值  $M$  按下列公式计算:

$$M = \alpha_{mf}(g + q)l_0^2 \quad (\text{B. 0. 2-1})$$

$$\alpha_{mf} = \alpha_{mo}\psi_1\psi_2 \quad (\text{B. 0. 2-2})$$

式中  $\alpha_{mf}$ ——规则框架梁考虑塑性内力重分布的弯矩系数;

$\alpha_{mo}$ ——框架梁的基本弯矩系数,由表 B. 0. 2-1 查得;

$\psi_1$ ——考虑梁柱线刚度比的变化对弯矩的影响系数:单层框架查图 B. 0. 2-1,多层框架查图 B. 0. 2-2;

$\psi_2$ ——考虑可变荷载设计值与永久荷载设计值的比值变化对弯矩的影响系数:单层框架查图 B. 0. 2-1,多层

框架查图 B. 0. 2-2;

$g$ ——沿框架梁单位长度上的永久荷载设计值;

$q$ ——沿框架梁单位长度上的可变荷载设计值;

$l_0$ ——计算跨度:当计算跨中截面的弯矩时,取轴线跨度;  
当计算支座截面的弯矩时,取净跨。

**B. 0. 2. 2** 框架梁支座截面的剪力设计值  $V$  按下列公式计算:

$$V = \alpha_{vt}(g + q)l_n \quad (\text{B. 0. 2-3})$$

$$\alpha_{vt} = \alpha_{vo}\psi_3\psi_4 \quad (\text{B. 0. 2-4})$$

式中  $\alpha_{vt}$ ——规则框架梁考虑塑性内力重分布的剪力系数;

$\alpha_{vo}$ ——框架梁的基本剪力系数,由表 B. 0. 2-2 查得;

$\psi_3$ ——考虑梁柱线刚度比的变化对剪力的影响系数,查图 B. 0. 2-3;

$\psi_4$ ——考虑可变荷载设计值与永久荷载设计值的比值变化对剪力的影响系数,查图 B. 0. 2-3;

$l_n$ ——框架梁的净跨。

**B. 0. 2. 3** 框架柱的内力设计值按下列规定确定:

框架柱采用对称配筋,各控制截面的弯矩、轴向压力设计值可按下列三种最不利组合确定:

第一种组合:

$$M_{\max} = \alpha_{ct}(g + q)l_0^2 \quad (\text{B. 0. 2-5})$$

$$N = \alpha_{ct} \sum_{i=1}^n (g + q)l_0 \quad (\text{B. 0. 2-6})$$

第二种组合:

$$N_{\max} = \alpha_{ct} \sum_{i=1}^n (g + q)l_0 \quad (\text{B. 0. 2-7})$$

$$M = \alpha_{ct}(g + q)l_0^2 \quad (\text{B. 0. 2-8})$$

第三种组合:

$$N_{\min} = \alpha_{ct} \sum_{i=1}^n g l_0 \quad (\text{B. 0. 2-9})$$

$$M = \alpha_{ct}g l_0^2 \quad (\text{B. 0. 2-10})$$

$$\alpha_{cf} = \alpha_{co} \psi_5 \psi_6 \quad (\text{B. 0. 2-11})$$

- 式中  $\alpha_{cf}$ ——框架柱考虑内力重分布的内力系数；  
 $\alpha_{co}$ ——框架柱的基本内力系数，由表 B. 0. 2-3 查得；  
 $\psi_5$ ——考虑梁柱线刚度比变化对柱内力的影响系数；单层框架查图 B. 0. 2-4，多层框架查图 B. 0. 2-5；  
 $\psi_6$ ——考虑可变荷载设计值与永久荷载设计值比值的变化对柱内力的影响系数；单层框架查图 B. 0. 2-4，多层框架查图 B. 0. 2-5；  
 $n$ ——从计算层算起至框架顶层的层数；  
 $l_0$ ——框架梁的计算跨度：当框架梁的跨度相等时，按轴线间跨度采用；当柱两侧框架梁的跨度不等时，计算柱弯矩按左右跨较大跨度值采用，计算柱轴向压力按左右跨的平均跨度值采用。

当按公式(B. 0. 2-5)、(B. 0. 2-8)和(B. 0. 2-10)计算柱的弯矩时，式中的(g+q)或g应采用上、下框架梁的较大值。

框架梁各控制截面的基本弯矩系数  $\alpha_{mo}$  表 B. 0. 2-1

框架跨数	框架层数	框架梁层次	支座及跨中截面的基本弯矩系数 $\alpha_{mo}$							
			A	I	$B_{ex}$	$B_{in}$	II	$C_{ex}$	$C_{in}$	III
单跨	1	顶层	0.055	0.073						
	2~8	顶层	0.076	0.071						
其他各层		0.072	0.060							

续表 B0.2-1

框架跨数	框架层数	框架梁层次	支座及跨中截面的基本弯矩系数 $\alpha_{mo}$							
			A	I	$B_{ex}$	$B_{in}$	II	$C_{ex}$	$C_{in}$	III
两跨及两跨以上	1	顶层	0.045	0.059	0.092	0.092	0.045	0.074	0.074	0.054
	2	顶层	0.072	0.059	0.093	0.093	0.051	0.091	0.091	0.051
		其他各层	0.058	0.060	0.077	0.077	0.054	0.074	0.074	0.054
	3	顶层	0.078	0.063	0.092	0.095	0.055	0.097	0.097	0.055
		其他各层	0.062	0.060	0.074	0.074	0.055	0.074	0.074	0.055
	4	顶层	0.088	0.064	0.091	0.099	0.055	0.104	0.104	0.055
		其他各层	0.064	0.058	0.074	0.074	0.055	0.074	0.074	0.055
	5	顶层	0.098	0.065	0.091	0.104	0.057	0.114	0.114	0.057
其他各层		0.065	0.058	0.074	0.074	0.056	0.076	0.076	0.056	
6	顶层	0.110	0.067	0.091	0.111	0.060	0.127	0.127	0.060	
	其他各层	0.068	0.058	0.075	0.075	0.056	0.078	0.078	0.056	
7	顶层	0.126	0.069	0.093	0.119	0.062	0.139	0.139	0.062	
	其他各层	0.072	0.059	0.076	0.076	0.057	0.078	0.078	0.057	
8	顶层	0.140	0.071	0.093	0.126	0.066	0.153	0.153	0.066	
	其他各层	0.077	0.059	0.078	0.078	0.057	0.081	0.081	0.057	

注：表中支座弯矩系数取负值，跨中弯矩系数取正值。

框架梁各控制截面的基本剪力系数  $\alpha_{vo}$

表 B. 0. 2-2

框架跨数	框架层数	框架梁层次	框架梁支座截面的基本剪力系数 $\alpha_{vo}$				
			$A$	$B_{ex}$	$B_{in}$	$C_{ex}$	$C_{in}$
单跨	1~8	所有各层	0.50				
两跨及两跨以上	1	顶层	0.45	0.56	0.51	0.50	0.50
	2	顶层	0.50	0.55	0.53	0.53	0.53
		其他各层	0.50	0.55	0.53	0.53	0.53
	3	顶层	0.50	0.55	0.54	0.54	0.54
		其他各层	0.50	0.55	0.54	0.54	0.54
	4	顶层	0.53	0.55	0.55	0.56	0.56
		其他各层	0.51	0.54	0.54	0.54	0.54
	5	顶层	0.55	0.55	0.56	0.58	0.58
其他各层		0.51	0.54	0.54	0.54	0.54	
6	顶层	0.58	0.55	0.58	0.60	0.60	
	其他各层	0.52	0.54	0.54	0.54	0.54	
7	顶层	0.62	0.55	0.60	0.63	0.63	
	其他各层	0.53	0.54	0.55	0.55	0.55	
8	顶层	0.65	0.55	0.62	0.66	0.66	
	其他各层	0.54	0.54	0.55	0.55	0.56	

框架柱子各控制截面的基本内力系数  $\alpha_{co}$

表 B.0.2-3

框架跨数	框架层数	柱子分层	A 柱						B 柱				C 柱			
			1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14
			$M_{max}$	相应 $N$	$N_{max}$	相应 $M$	$N_{min}$	相应 $M$	$M_{max}$	相应 $N$	$N_{max}$	相应 $M$	$M_{max}$	相应 $N$	$N_{max}$	相应 $M$
单跨	1		0.055 0.027	0.50												
	2~8	顶层	0.042	0.50 0.50 0.33	0.50	0.018	0.50	0.130								
		中间层	0.042	0.39 0.33 0.36	0.50	0.040	0.50	0.040								
底层		0.034 0.017	0.32 0.35	0.50	0.029 0.015	0.50	0.029 0.015									
两跨及两跨以上	1		0.043 0.021	0.45					0.007 0.004	1.13			0.001 0.001	1.00		
	2	顶层	0.040	0.49	0.50	0.030	0.45	0.050	0.029	1.05	1.09	0.003	0.027	1.00	1.06	0.001
		底层	0.032 0.016	0.49 0.49	0.50	0.032 0.016	0.44	0.016 0.009	0.024 0.013	0.73 0.73	1.07	1.07	0.002 0.002	0.022 0.011	0.70 0.70	1.03 1.03
	3	顶层	0.040	0.50	0.50	0.030	0.45	0.050	0.029	1.05	1.09	0.002	0.027	1.00	1.08	0.001
		中间层	0.040	0.49	0.49	0.039	0.44	0.040	0.029	0.73	1.05	0.003	0.027	0.71	1.03	0.001
		底层	0.033 0.017	0.32 0.32	0.49	0.027 0.014	0.44	0.022 0.016	0.026 0.014	0.69 0.69	1.05	1.05	0.002 0.002	0.025 0.013	0.67 0.67	1.03 1.03

续表 B.0.2-3

框架跨数	框架层数	柱子分层	A 柱						B 柱				C 柱				
			1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	
			$M_{max}$	相应 $N$	$N_{max}$	相应 $M$	$N_{min}$	相应 $M$	$M_{max}$	相应 $N$	$N_{max}$	相应 $M$	$M_{max}$	相应 $N$	$N_{max}$	相应 $M$	
两跨及两跨以上	4	顶层	0.042	0.52	0.53	0.030	0.45	0.050	0.032	1.05	1.09	0.002	0.030	1.01	1.12	0.001	
		中间层	0.042	0.50	0.50	0.039	0.45	0.040	0.032	0.70	1.05	0.003	0.030	0.70	1.03	0.001	
		底层	0.033	0.37	0.49	0.028	0.45	0.022	0.026	0.67	1.04	0.002	0.025	0.65	1.02	0.002	
	5	顶层	0.043	0.55	0.55	0.032	0.46	0.055	0.033	1.05	1.11	0.003	0.031	1.02	1.16	0.001	
		中间层	0.043	0.34	0.51	0.040	0.47	0.042	0.033	0.70	1.04	0.002	0.031	0.70	1.04	0.001	
		底层	0.034	0.32	0.49	0.028	0.47	0.022	0.027	0.66	1.02	0.002	0.025	0.65	1.02	0.002	
	6	顶层	0.045	0.58	0.58	0.035	0.46	0.055	0.035	1.05	1.12	0.005	0.033	1.02	1.20	0.001	
		中间层	0.045	0.34	0.51	0.040	0.48	0.043	0.035	0.70	1.04	0.004	0.033	0.70	1.06	0.001	
		底层	0.035	0.36	0.50	0.029	0.48	0.022	0.027	0.65	1.01	0.002	0.026	0.65	1.01	0.002	
				0.017	0.37		0.014		0.011	0.014	0.67		0.002	0.013	0.65		0.002
				0.017	0.40		0.014		0.011	0.014	0.59		0.002	0.013	0.65		0.002
				0.018	0.43		0.015		0.011	0.014	0.57		0.002	0.013	0.65		0.002



续表 B.0.2-3

框架跨数	框架层数	柱子分层	A 柱						B 柱				C 柱			
			1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14
			$M_{max}$	相应 $N$	$N_{max}$	相应 $M$	$N_{min}$	相应 $M$	$M_{max}$	相应 $N$	$N_{max}$	相应 $M$	$M_{max}$	相应 $N$	$N_{max}$	相应 $M$
两跨及两跨以上	7	顶层	0.047	0.62 0.53 0.35	0.61	0.038	0.46	0.062	0.037	1.05	1.14	0.007	0.035	1.03	1.26	0.002
		中间层	0.047	0.40 0.42 0.44	0.53	0.044	0.50	0.046	0.037	0.70	1.02	0.006	0.035	0.70	1.06	0.002
		底层	0.035 0.018	0.39 0.45	0.51	0.029 0.015	0.49	0.022 0.011	0.027 0.014	0.64 0.57	1.00	0.002 0.002	0.026 0.013	0.64 0.64	1.01	0.002 0.002
	8	顶层	0.050	0.65 0.54 0.37	0.65	0.041	0.46	0.064	0.040	1.05	1.15	0.010	0.035	1.03	1.30	0.002
		中间层	0.050	0.41 0.44 0.45 0.46	0.55	0.044	0.50	0.050	0.040	0.70	1.02	0.008	0.035	0.70	1.06	0.002
		底层	0.035 0.018	0.41 0.46	0.51	0.029 0.015	0.49	0.022 0.011	0.027 0.014	0.64 0.57	1.00	0.002 0.002	0.026 0.013	0.65 0.65	1.01	0.002 0.002

注：①凡单层框架柱和多层框架的底层柱有两排数据者，分别表示该层柱上、下端截面的  $\alpha_{co}$  系数；  
 ②表中 A 柱  $M_{max}$  相应的  $N$  (即表中第 2 项内力)，轴力系数  $\alpha_{co}$  各层都不相同，应分别取值；其中单跨 2 至 8 层框架柱，应根据框架的层数从上至下依次取值，且底层柱的上、下端截面取同一系数；  
 ③两跨框架的 B 柱和四跨框架的 C 柱， $N_{max}$  相应的  $M$  (即表中第 10 项和第 14 项内力)，取  $\alpha_{co}=0$

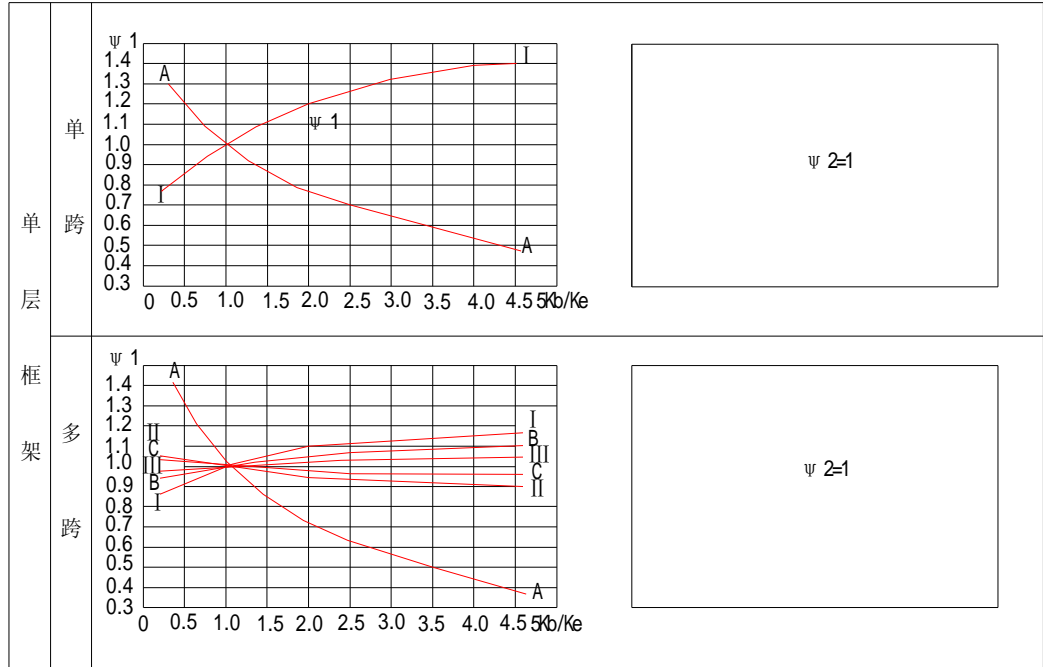
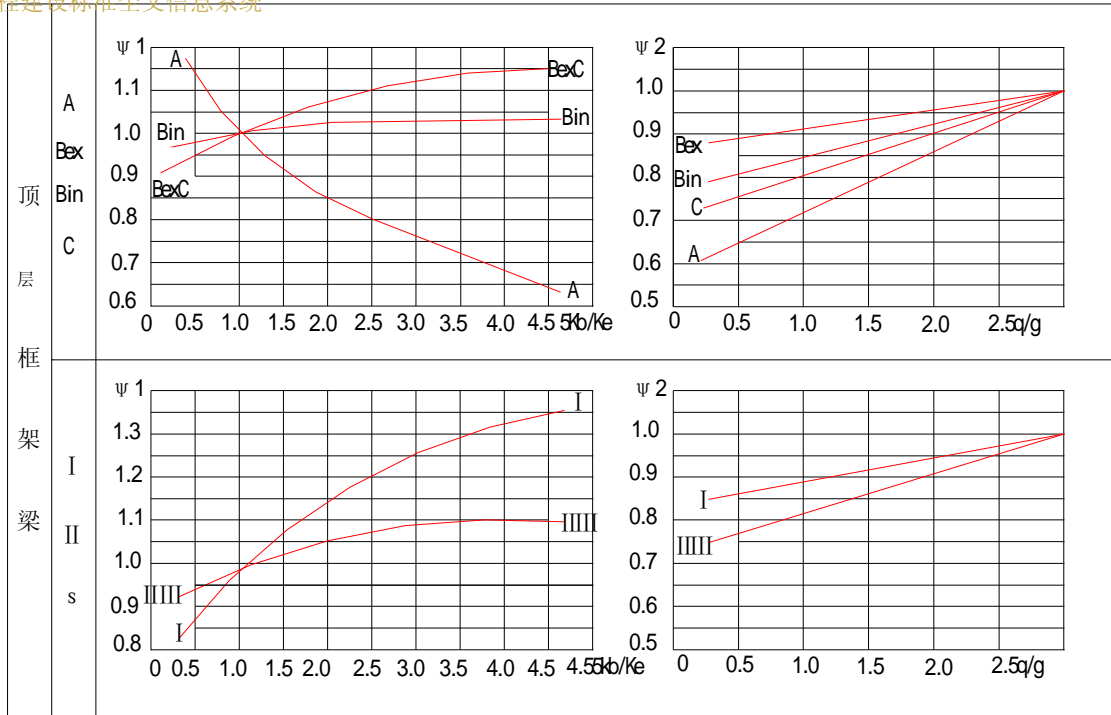


图 B.0.2-1 单层框架的  $\psi_1-K_b/K_e$  关系曲线



(a)

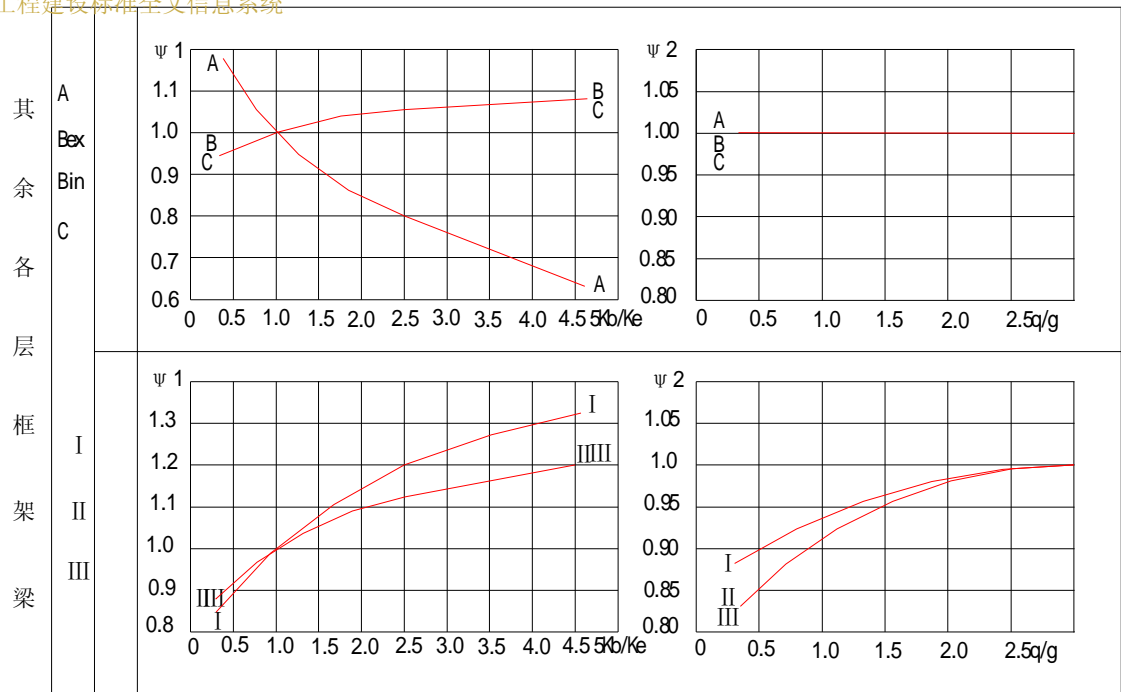


图 B.0.2-2 多层框架的  $\psi_1-K_b/K_c$  和  $\psi_2-q/g$  关系曲线

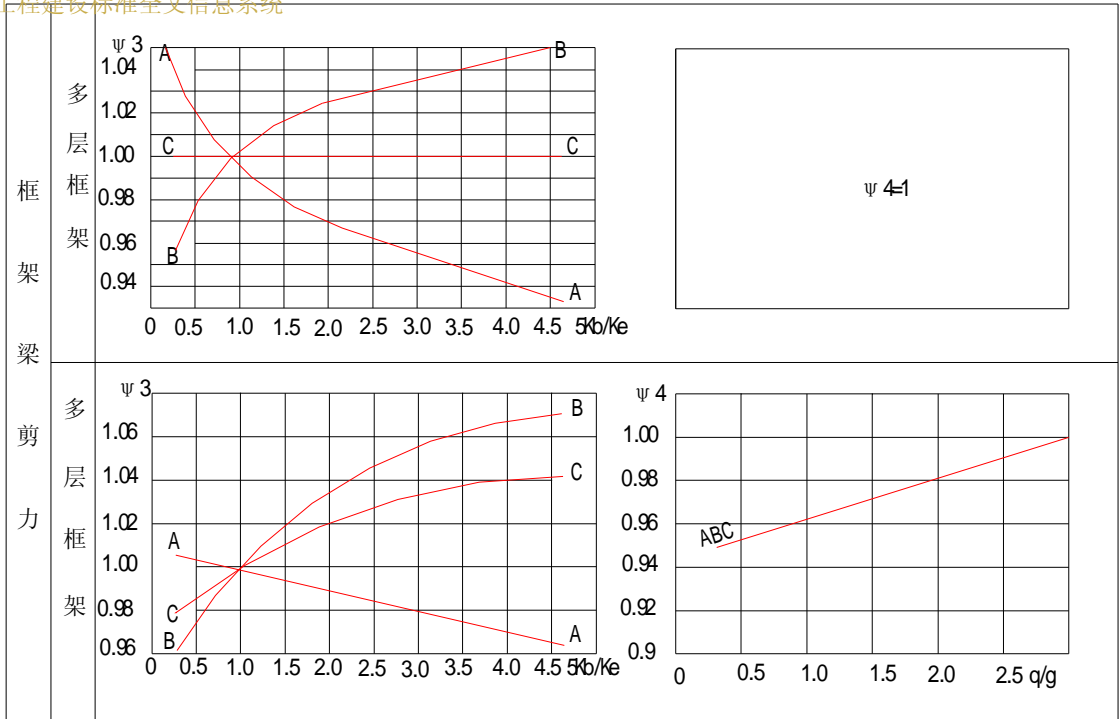


图 B.0.2-3 单层及多层框架的  $\Psi_3-K_b/K_c$  和  $\Psi_4-q/g$  关系曲线

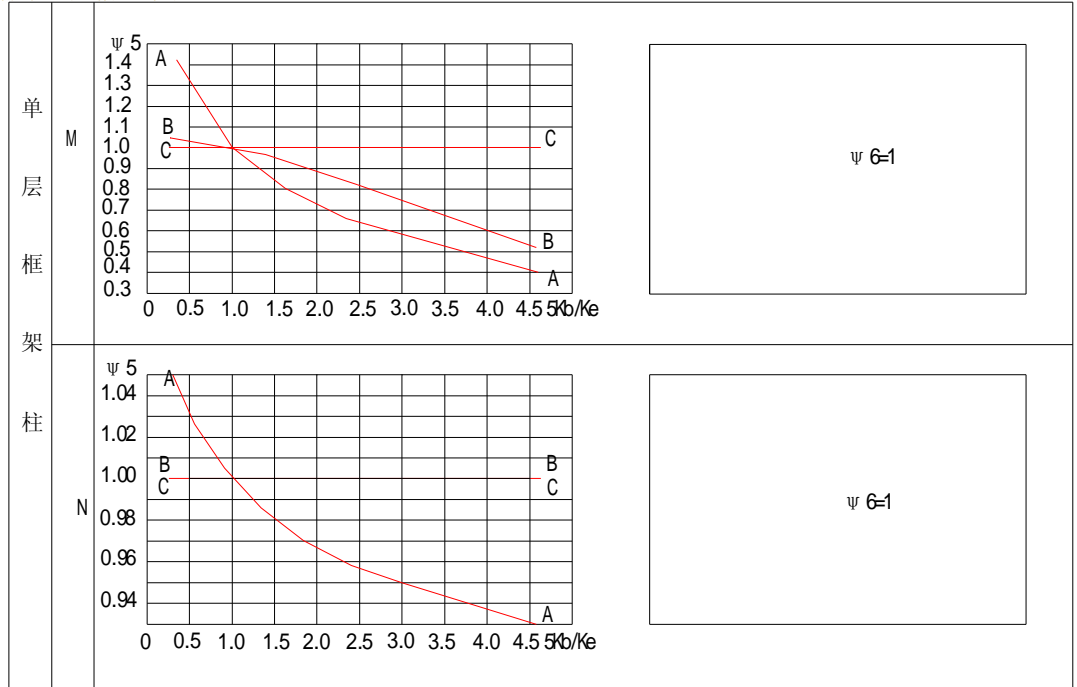
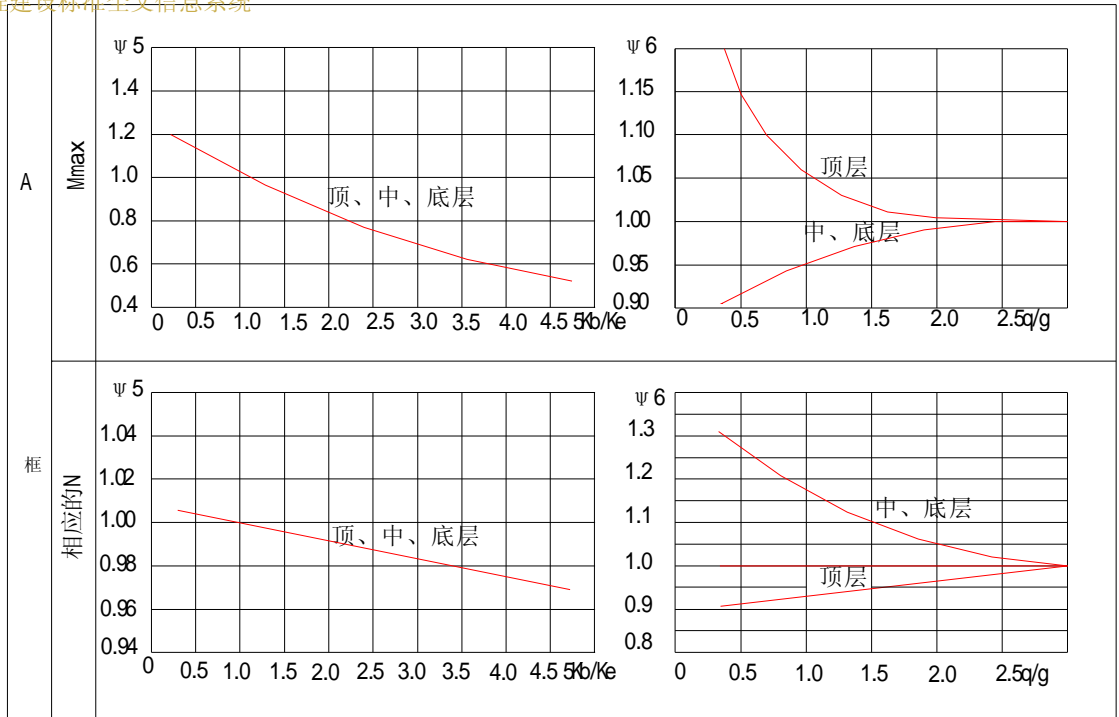
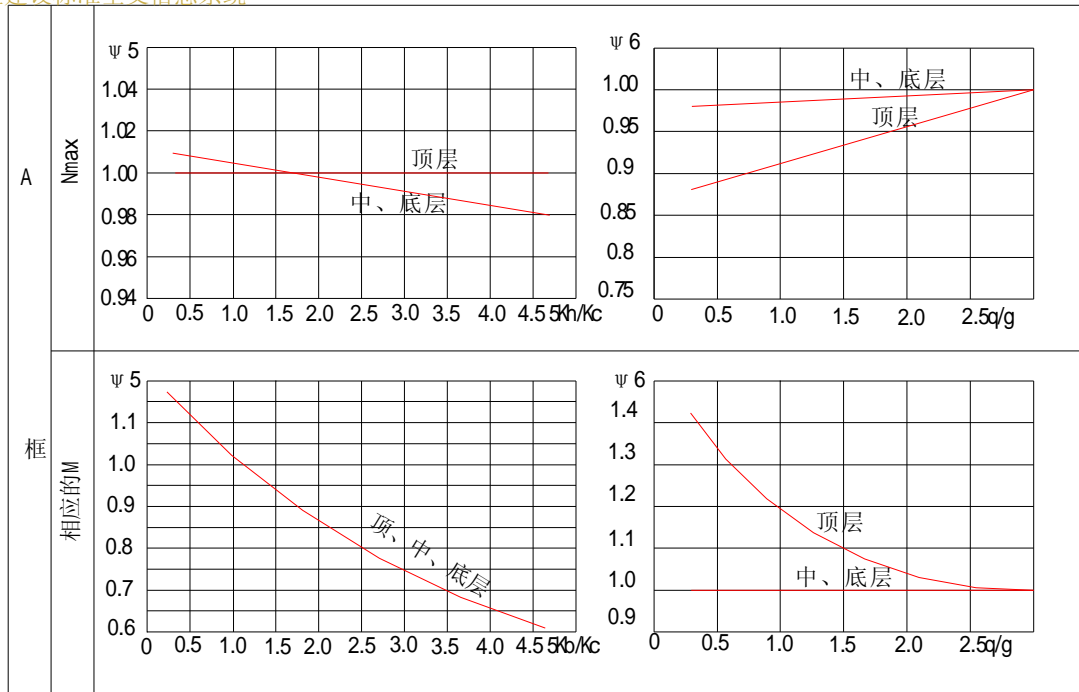


图 B.0.2-4 单层框架 A、B、C 柱的  $\Psi_5-K_b/K_e$  关系曲线

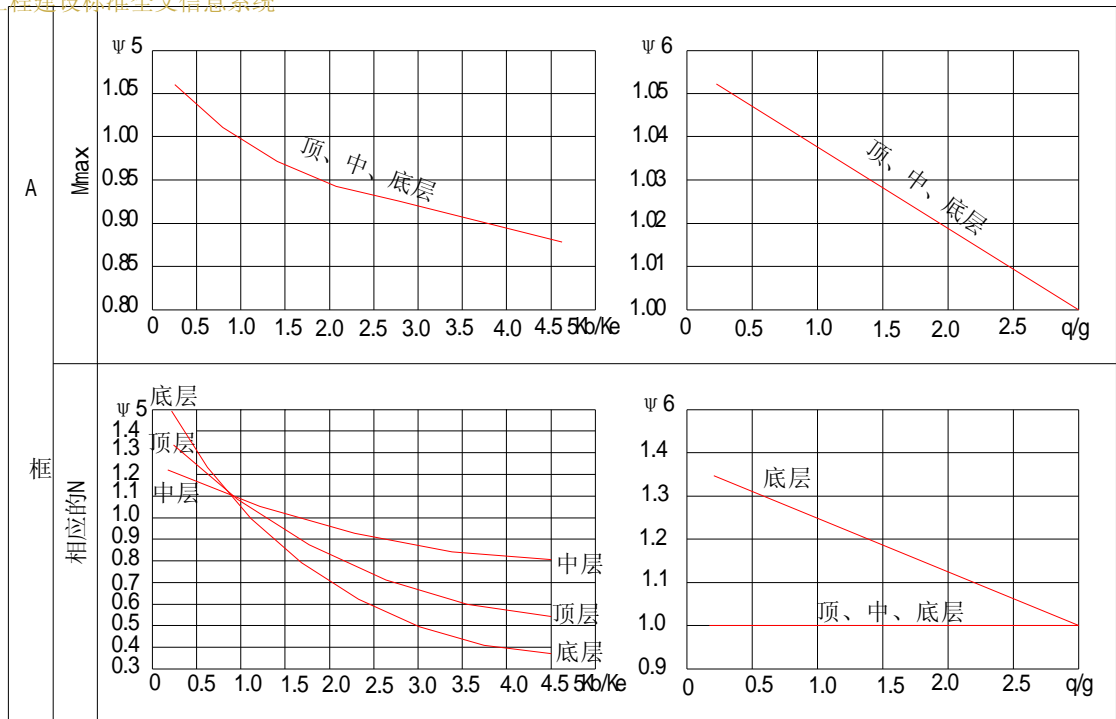


(a)

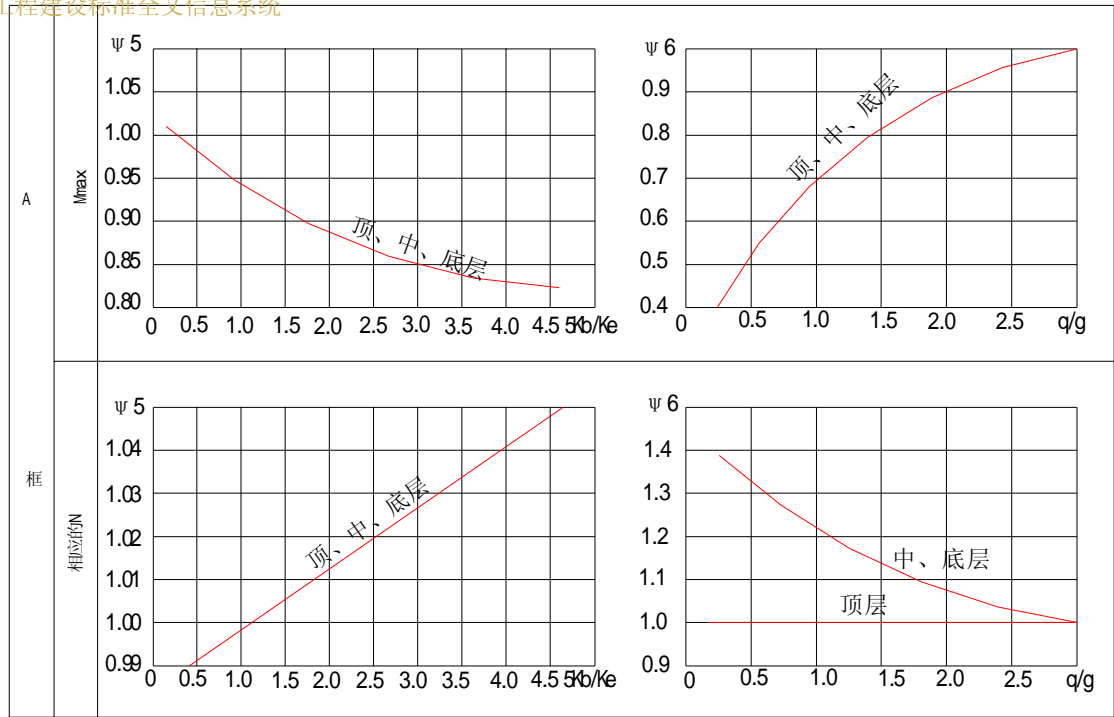


(b)

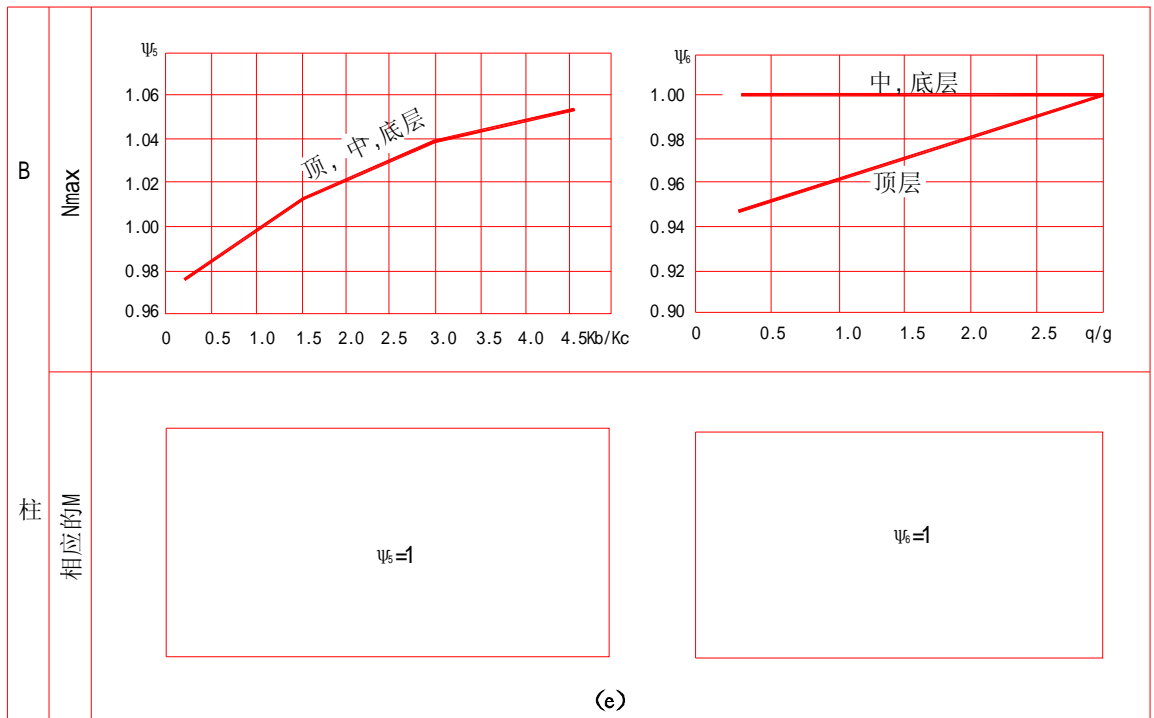


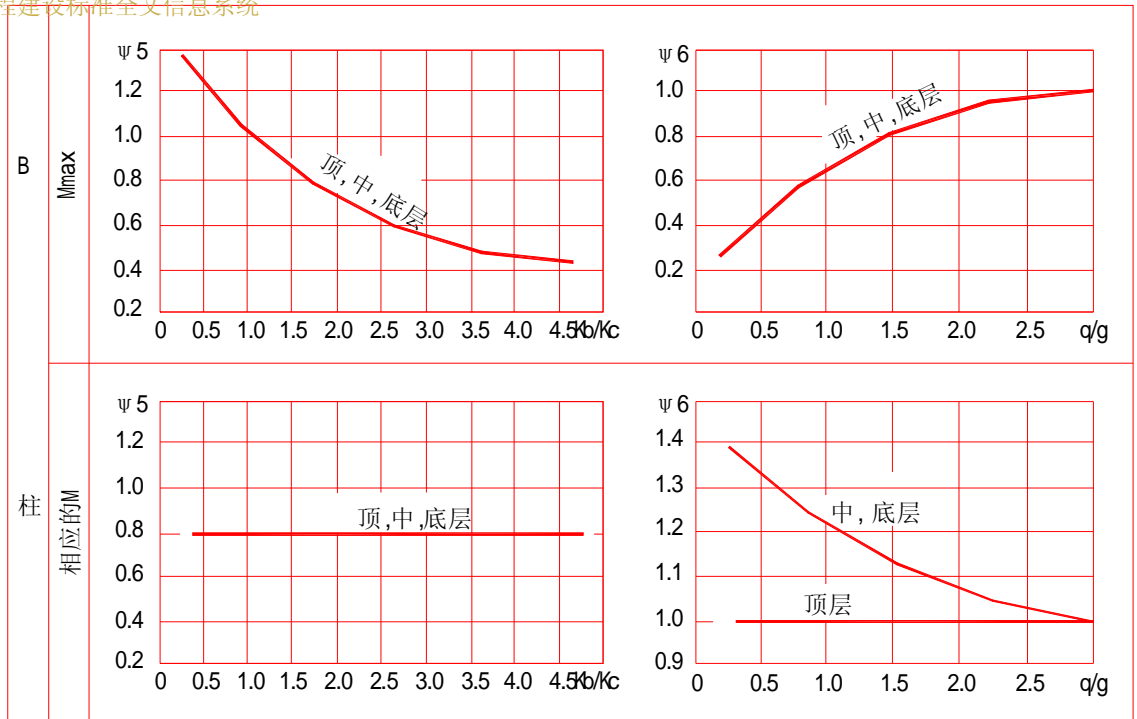


(c)

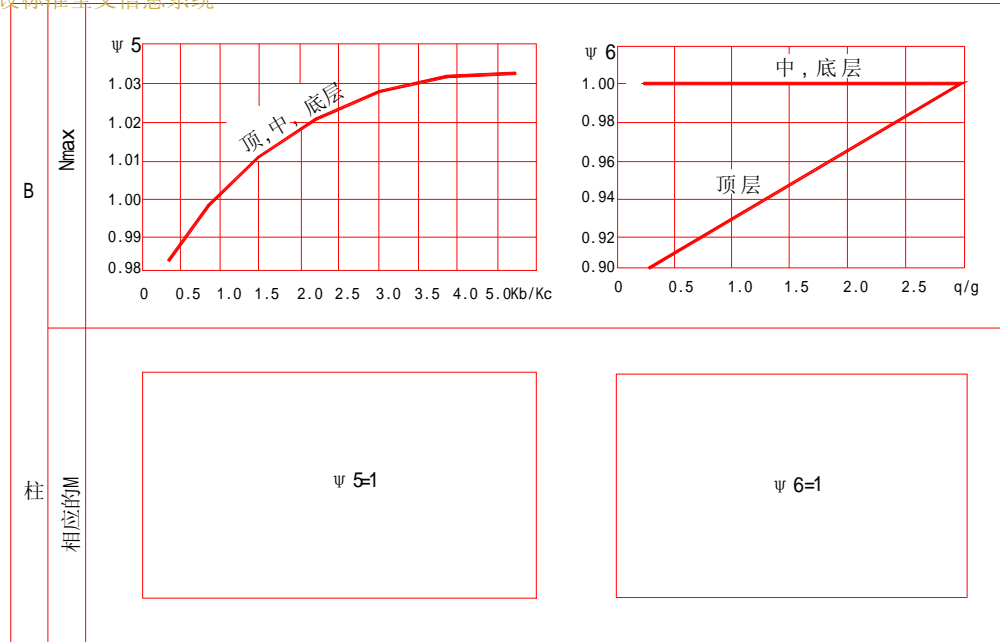


(d)





(f)



(g)

图 B.0.2-5 多层框架 A、B、C 柱的  $\Psi_5-K_b/K_c$  和  $\Psi_6-q/g$  关系曲线

**B. 0. 3 计算步骤。**

**B. 0. 3. 1 仅承受竖向荷载的框架。**

(1)确定计算简图,包括跨度、层高、梁柱截面尺寸和荷载;

(2)根据框架的跨数、层数,由表 B. 0. 2-1、B. 0. 2-2、B. 0. 2-3 查出各控制截面的基本内力系数  $\alpha_{mo}$ 、 $\alpha_{vo}$ 、 $\alpha_{co}$ ;

(3)计算梁柱线刚度比  $K_b/K_c$ ,并由图 B. 0. 2-1 至图 B. 0. 2-5 查出影响系数  $\Psi_1$ 、 $\Psi_3$ 、 $\Psi_5$ ;

(4)计算可变荷载设计值与永久荷载设计值的比值( $q/g$ ),由图 B. 0. 2-1 至图 B. 0. 2-5 查出影响系数  $\Psi_2$ 、 $\Psi_4$ 、 $\Psi_6$ ;

(5)将各系数分别代入公式(B. 0. 2-1)至公式(B. 0. 2-11),算出框架梁、柱各控制截面的内力设计值;框架梁两支座弯矩的平均值加跨中弯矩之和不应小于 1.02 倍按净跨计算的简支弯矩,如果计算结果不满足上述要求,则该跨跨中截面的弯矩设计值应按规定公式(4. 1. 6-3)确定;

(6)根据内力设计值进行配筋计算;仅在竖向荷载作用下,框架柱的抗剪箍筋一般可按构造配置;

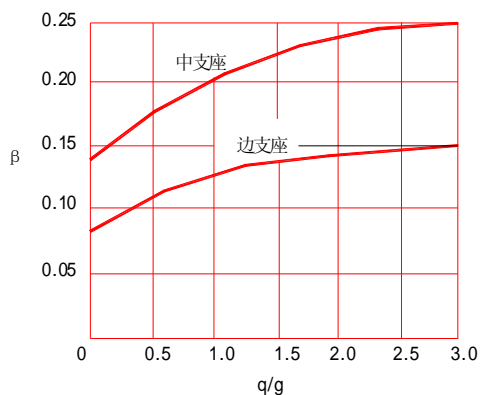


图 B. 0. 3  $\beta$ — $q/g$  关系曲线

(7) 框架梁的纵向受拉钢筋直径不应超过附录 A 不需作裂缝宽度验算的最大钢筋直径; 在应用附录 A 时, 弯矩调幅系数  $\beta$  值可近似按下列规定确定:

1) 单跨框架的支座和跨中截面取  $\beta=0$ ;

2) 两跨和两跨以上框架:

各层跨中截面及顶层边支座截面取  $\beta=0$ ;

顶层各中支座截面取  $\beta=0.10$ ;

除顶层外的其余各层框架梁支座截面的  $\beta$  值根据  $q/g$  的比值由图 B. 0. 3 查得;

(8) 框架梁的跨高比  $l_0/h_0$  应符合《混凝土结构设计规范》附录八不需作挠度验算的跨高比的要求。

#### B. 0. 3. 2 同时承受竖向和水平荷载的框架。

当框架同时受竖向和水平荷载作用时, 可将两类荷载引起的内力分开计算然后叠加。竖向荷载作用下的内力按本附录方法计算; 水平荷载作用下的内力可用结构力学的近似方法或其他简化方法计算, 并不考虑弯矩调整。

在叠加截面的内力时, 应考虑荷载的最不利组合, 并乘以相应的荷载组合系数。

框架柱各控制截面的剪力设计值可按水平荷载作用下的剪力设计值乘以 1.1 后采用。

#### B. 0. 4 计算图表和使用方法。

B. 0. 4. 1 在使用表 B. 0. 2-1 至表 B. 0. 2-3、图 B. 0. 2-1 至图 B. 0. 2-5 时, 梁、柱各计算截面采用图 B. 0. 4 所示的编号。

B. 0. 4. 2 当框架的层高、跨度和截面尺寸有变化时, 应按如下规定计算梁柱线刚度比何  $K_b/K_c$ :

(1) 当计算中间跨框架梁的内力时, 应取该梁与上、下层中柱的线刚度比的平均值;

(2) 当计算边跨框架梁的内力时, 应取该梁与上、下层边柱的线刚度比的平均值;

(3)当计算柱的内力时,应分别按该柱与上、下框架梁的梁柱线刚度比查 $\Psi_5$ ,选择较大值采用。

**B.0.4.3** 在计算中间各层和底层框架梁的内力时,应按本层框架梁上的可变荷载设计值与永久荷载设计值的比值 $q/g$ 查 $\psi_2$ 和 $\psi_4$ ;当计算中间各层和底层柱的内力时,应分别按上、下框架梁的 $q/g$ 值查 $\psi_6$ ,并选取较大值采用,当计算顶层框架梁或顶层柱的内力时,应按顶二层框架梁上的 $q/g$ 值查 $\psi_2$ 、 $\psi_4$ 或 $\psi_6$ 。

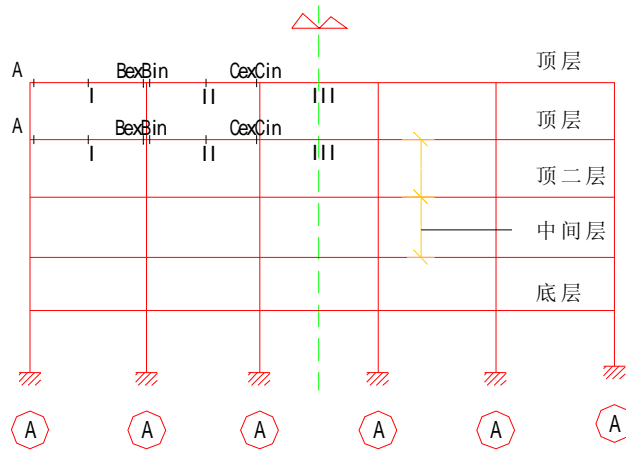


图 B.0.4 截面编号及梁、柱名称



## 附录 C 本规程用词说明

**C.0.1** 为便于在执行本规程条文时区别对待,对要求严格程度不同的用词说明如下:

1. 表示很严格,非这样作不可的用词:  
正面词采用“必须”,反面词采用“严禁”。
2. 表示严格,在正常情况下均应这样作的用词:  
正面词采用“应”,反面词采用“不应”或“不得”。
3. 表示允许稍有选择,在条件许可时首先应这样作的用词:  
正面词采用“宜”或“可”,反面词采用“不宜”。

**C.0.2** 条文中指定必须按其他有关标准、规范执行时,写法为“应符合……的规定(或要求)”或“应按……执行”。非必须按所指定的标准、规范或其他规定执行时,写法为“可参照……”。

## 附加说明

### 本规程主编单位、参编单位 和主要起草人名单

主 编 单 位： 重庆建筑大学

参 编 单 位： 天津大学  
清华大学

主要起草人： 刘南科 周基岳 王春瑞  
王玉起 赵光仪 吴佩刚