

# 钢筋混凝土构件计算手册

(按新规范)

郭继武 主编

万国学术出版社

# 钢筋混凝土构件计算手册

(按新规范)

郭继武 主编  
郭继武 张述勇 编  
张孟威 冯小川



万国学术出版社

1992·北京

## 内 容 提 要

本手册是根据国家标准《混凝土结构设计规范》(GBJ10—89)编写的，供工程设计人员用的工具书。内容包括钢筋混凝土梁、板、柱和基础计算，每部分又分为：计算表的适用范围、制表公式推导及说明、使用方法及计算例题。

本手册内容实用、新颖、计算简捷、叙述详尽、使用方便、便于掌握。

本手册除供建筑工程设计人员设计用之外，也可作为学习新规范的参考用书。

## 钢 筋 混 凝 土 构 件 计 算 手 册

郭 继 武 主 编

责任编辑：张自平、皮声援

---

万 国 学 术 出 版 社 出 版

(北京西直门外北京展览馆剧场)

北京通县向阳印刷厂 印刷

开本：787×1092 毫米 1/16 字数：1002千字

印 张：41.75

1992年3月第一版 1992年3月第一次印刷

印 数：3000 定 价：26.70元

ISBN 7—80003—184—5/U·3

---

## 前 言

---

国家标准《混凝土结构设计规范》(GBJ10-89)已于1990年1月1日起开始施行。新规范较原规范在内容上有较多的充实,在计算理论上有了长足的发展。并采用了国务院颁布的“中华人民共和国法定计量单位”。

为了满足建筑工程设计的需要,我们按新规范编写了这本《钢筋混凝土构件计算手册》。主要内容包括钢筋混凝土梁、板、柱和基础的计算,每部分又分为:表的适用范围、制表公式的推导及说明、使用方法和计算例题。

本手册具有以下特点:

1. 计算方法新颖、实用:本手册所用的制表公式及计算用表与已出版的同类手册不同,有自己的特色,计算方法新颖、实用。
2. 适用面广:工程上常用的梁、板、柱和基础的计算,均可在本手册中找到解答。
3. 计算简捷:本手册计算中间环节少,计算简捷,便于掌握,使用方便。
4. 制表原理叙述详尽:对较复杂的制表公式均有较详细地推导过程,可供读者了解制表原理。

本手册除供设计时作工具书外,还可作为学习新规范的参考。

由于水平所限,时间匆促,错误、不当之处在所难免,敬请读者予以指正。

编 者

1991.10.15于北京

7563102

# 目 录

第一章 常用数据表	1	离式配筋) .....	42
表 1-1 法定计量单位与习用非法定计量单位换算关系表	1	第三章 梁的正截面承载力计算	45
表 1-2 钢筋强度标准值	1	表 3-1 梁的承载力 $M_u$ 和配筋 $A_s$ 表	49
表 1-3 钢丝、钢绞线强度标准值	2	表 3-2 露天或室内高温度环境钢筋面积换算系数 $\beta_s$ 值表	101
表 1-4 钢筋强度设计值	2	表 3-3 钢筋由一排改为两排钢筋面积换算系数 $\beta_s$ 值表	115
表 1-5 钢丝、钢绞线强度设计值	3	表 3-4 $\alpha_{t,s} \rho_{max} (\%)$ 值表	129
表 1-6 钢筋弹性模量 $E_s$	3	表 3-5 梁、板截面有效高度表	130
表 1-7 混凝土强度标准值	3	表 3-6 计算矩形、T形截面受弯件承载力用 $\alpha - \rho (\%)$ 表	133
表 1-8 混凝土强度设计值	3	表 3-7 T 形截面 $\overline{M}_{u2} - \overline{A}_{s2}$ 表	142
表 1-9 混凝土弹性模量 $E_c$	4	第四章 矩形、T 形和工形截面梁受剪承载力计算表	154
表 1-10 原规范(TJ10-74)混凝土标号与新规范(GBJ10-89)混凝土强度等级换算表	4	表 4-1 集中荷载作用下系数 $\lambda - \alpha, \gamma$ 表	155
表 1-11 混凝土保护层最小厚度	4	表 4-2 梁的斜截面承载力换算系数 $\beta_1, \beta_2$ 值表	155
表 1-12 钢筋混凝土构件纵向受力钢筋最小配筋百分率	5	表 4-3 一根弯起钢筋受剪承载力 $V_{tbl}$ 表	156
表 1-13 受弯构件的允许挠度	5	表 4-4 矩形、T 形和工形截面梁斜截面承载力计算公式表	156
表 1-14 裂缝控制等级、混凝土拉应力限制系数 $\alpha_{ct}$ 及最大裂缝宽度允许值	5	表 4-5 矩形、T 形和工形截面梁斜截面承载力表	159
表 1-15 钢筋的计算截面面积及公称质量	6		
表 1-16 每米板宽内的钢筋截面面积表	6		
表 1-17 钢筋组合截面面积表	7		
第二章 板的承载力计算	8	第五章 梁的扭曲截面承载力计算用表	207
表 2-1 单向板 1 m 板宽受弯承载力与配筋表	10	表 5-1 梁的扭曲截面承载力表	213
表 2-2 按弹性理论计算双向板在均布荷载作用下的弯矩系数 $k$ 值表	32	第六章 柱的承载力计算表	447
表 2-3 例题 2-3 双向板配筋表	37	表 6-1 钢筋混凝土轴心受压构件的稳定系数 $\varphi$ 值表	443
表 2-4 双向板 $K_x^F$ 公式表	39	表 6-2 轴心受压柱承载力 $N/\varphi$ 计算表	449
表 2-5 双向板按塑性理论计算 $K_x$ 及 $K_x^F$ 值表(弯起式配筋)	40	表 6-3 偏心距增大系数与相对初始偏心距乘积 $\eta \frac{e_i}{h}$ 值表	455
表 2-6 双向板按塑性理论计算 $K_x$ 及 $K_x^F$ 值表(分			

表6-4 系数 $k$ 值表.....	462	表7-3 受弯构件满足最大裂缝宽度要求的 有效受拉区配筋率 $\rho_{te}(\%)$ .....	615
表6-5 矩形截面对称配筋偏心受压柱配筋 率 $\rho(\%)$ 值表 .....	467		
表6-6 工形截面尺寸表 .....	509		
表6-7 工形截面对称配筋偏心受压柱钢筋 截面面积 $A_1$ 、 $A_s$ 和 $A_{se}$ 值表.....	515		
表6-8 系数 $K_1$ 、 $K_2$ 值表.....	525		
<b>第七章 正常使用极限状态验算 .....</b>	<b>535</b>	<b>第八章 扩展基础的计算 .....</b>	<b>637</b>
表7-1 构件类型及支承条件修正系数 .....	537	表8-1 墙下条形基础截面有效高度 $h_0$ 值 表.....	639
表7-2 梁、板不需作挠度验算的最大跨 高比 $\left[\frac{l_0}{h_0}\right]$ 值表 .....	539	表8-2 计算墙下条形基础底板配筋数量 $K$ 值表.....	641
		表8-3 弯矩系数 $\beta_1$ 和 $\beta_2$ 值表.....	645
		表8-4 柱下钢筋混凝土独立基础截面有效 高度 $h_0$ 值表.....	647

# 第一章 常用数据表

法定计量单位与习用非法定计量单位换算关系表

表 1-1

序号	量的名称	法定计量单位		习用非法定计量单位		单位换算关系
		名 称	符 号	名 称	符 号	
1	力	牛顿	N	千 克 力	kgf	$1\text{kgf} = 9.80665\text{N}$
		千牛顿	kN	吨 力	tf	$1\text{tf} = 9.80665\text{kN}$
2	线分布力	牛顿每米	N/m	千克力每米	kgf/m	$1\text{kgf/m} = 9.80665\text{N/m}$
		千牛顿每米	kN/m	吨力每米	tf/m	$1\text{tf/m} = 9.80665\text{kN/m}$
3	面分布力	牛顿每平方米 (帕斯卡)	N/m <sup>2</sup> (Pa)	千克力每平方米	kgf/m <sup>2</sup>	$1\text{kg/m}^2 = 9.80665\text{N/m}^2 (\text{Pa})$
		千牛顿每平方米 (千帕斯卡)	kN/m <sup>2</sup> (kPa)	吨力每平方米	tf/m <sup>2</sup>	$1\text{tf/m}^2 = 9.80665\text{kN/m}^2 (\text{kPa})$
4	体分布力	牛顿每立方米	N/m <sup>3</sup>	千克力每立方米	kgf/m <sup>3</sup>	$1\text{kgf/m}^3 = 9.80665\text{N/m}^3$
		千牛顿每立方米	kN/m <sup>3</sup>	吨力每立方米	tf/m <sup>3</sup>	$1\text{tf/m}^3 = 9.80665\text{kN/m}^3$
5	力 矩	牛顿·米	N·m	千克力·米	kgf·m	$1\text{kgf}\cdot\text{m} = 9.80665\text{N}\cdot\text{m}$
		千牛顿·米	kN·m	吨力·米	tf·m	$1\text{tf}\cdot\text{m} = 9.80665\text{kN}\cdot\text{m}$
6	应 力 材料强度	兆帕斯卡	MPa	千克力每平方毫米	kgf/mm <sup>2</sup>	$1\text{kgf/mm}^2 = 9.80665\text{MPa}$
		兆帕斯卡	MPa	千克力每平方厘米	kgf/cm <sup>2</sup>	$1\text{kgf/cm}^2 = 0.0980665\text{MPa}$
		千帕斯卡	kPa	吨力每平方米	tf/m <sup>2</sup>	$1\text{tf/m}^2 = 9.80665\text{kPa}$
7	弹性模量	兆帕斯卡	MPa	千克力每平方厘米	kgf/cm <sup>2</sup>	$1\text{kgf/cm}^2 = 0.0980665\text{MPa}$

钢筋强度标准值(N/mm<sup>2</sup>)

表 1-2

项 次	种 类	$f_{y,k}$ 或 $f_{p,y,k}$ 或 $f_{p,k}$
1	热轧钢筋	1 级 (A3、AY3)
		II 级 (20MnSi、20MnNb(b))
		$d \leq 25$
		$d = 28 \sim 40$
		III 级 (25MnSi)
2	冷拉钢筋	IV 级 (40Si <sub>2</sub> MnV, 45SiMnV, 45Si <sub>2</sub> MnTi)
		I 级 ( $d \leq 12$ )
		II 级 $d \leq 25$
		$d = 28 \sim 40$
		III 级
3	热处理钢筋	IV 级
		40Si <sub>2</sub> Mn ( $d = 6.0$ )
		43Si <sub>2</sub> Mn ( $d = 8.2$ )
		45Si <sub>2</sub> Cr ( $d = 10.0$ )

钢丝、钢绞线强度标准值(N/mm<sup>2</sup>)

表 1-3

项 次	种 类		$f_{stk}$ 或 $f_{ptk}$
1	碳素钢丝	$\phi 4$	1670
		$\phi 5$	1570
2	刻痕钢丝	$\phi 5$	1470
		$d = 9.0(7\phi 3.0)$	1670
		$d = 12.0(7\phi 4.0)$	1570
3	钢 绞 线	$d = 15.0(7\phi 5.0)$	1470
		甲级	I组 II组
		$\phi 4$	700 650
4	冷拔低碳钢丝	$\phi 5$	650 600
		$\phi 3 \sim \phi 5$	550

注: 碳素钢丝系指国家标准《预应力混凝土用钢丝》GB5223-85的矫直回火钢丝。

钢筋强度设计值(N/mm<sup>2</sup>)

表 1-4

项 次	种 类	$f_y$ 或 $f_{py}$	$f'_{y}$ 或 $f'_{py}$
1	I 级 (A3、AY3)	210	210
	II 级 (20MnSi、20MnNb(b)) $d \leq 25$	310	310
	$d = 28 \sim 40$	290	290
	III 级 (25MnSi)	340	340
2	IV 级 (40Si <sub>2</sub> MnV、45SiMnV、45Si <sub>2</sub> MnTi)	500	400
	I 级 ( $d \leq 12$ )	250	210
	II 级 $d \leq 25$ $d = 28 \sim 40$	380 360	310 290
	III 级	420	340
3	IV 级	580	400
	热 处 理 钢 筋 40Si <sub>2</sub> Mn( $d = 6.0$ ) 48Si <sub>2</sub> Mn( $d = 8.2$ ) 45Si <sub>2</sub> Cr( $d = 10.0$ )	1000	400

注: ①在钢筋混凝土结构中, 轴心受拉和小偏心受拉构件的钢筋抗拉强度设计值大于 310N/mm<sup>2</sup> 时, 仍应按 310N/mm<sup>2</sup> 取用; 其他构件的钢筋抗拉强度设计值大于 340N/mm<sup>2</sup> 时, 仍应按 340N/mm<sup>2</sup> 取用; 对于直径大于 12mm 的 I 钢筋, 如经冷拉, 不得利用冷拉后强度。

②当钢筋混凝土结构的混凝土强度等级为 C10 时、光面钢筋的强度设计值应按 190N/mm<sup>2</sup> 取用, 变形钢筋(包括月牙纹钢筋和螺纹钢筋)的强度设计值应按 230N/mm<sup>2</sup> 取用。

③构件中配有不同种类的钢筋时, 每种钢筋根据其受力情况应采用各自的强度设计值。

钢丝、钢绞线强度设计值(N/mm<sup>2</sup>)

表1-5

项 次	种 类	$f_y$ 或 $f_{py}$	$f'_{y}$ 或 $f'_{py}$
1	碳素钢丝 刻痕钢丝	$\phi 4$ $\phi 5$	1130 1070
		$\phi 5$	1000
3	钢绞线 冷拔低碳钢丝	$d = 9.0(7\phi 3)$ $d = 12.0(7\phi 4)$ $d = 15.0(7\phi 5)$	1130 1070 1000
		甲级 $\phi 4$ $\phi 5$	I 组 II组 460 430 430 400
4	乙级 $\phi 3 \sim \phi 5$ 用于焊接骨架和焊接网时 用于绑扎骨架和绑扎网时		320 250
			320 250

注：①冷拔低碳钢丝用作预应力钢筋时，应按表1-3规定的钢丝强度标准值逐盘进行检验，其强度设计值应按甲级采用；乙级冷拔低碳钢丝可按分批检验，并宜用作焊接骨架、焊接网、架立筋、箍筋和构造钢筋。  
 ②当碳素钢丝、刻痕钢丝、钢绞线的强度标准值不符合表1-3的规定时，其强度值应进行换算。

钢筋弹性模量  $E_s$  值(kN/mm<sup>2</sup>)

表1-6

项 次	钢 筋 种 类	弹 性 模 量
1	I级钢筋、冷拉I级钢筋	210
2	II级钢筋、III级钢筋、IV级钢筋、热处理钢筋、碳素钢丝、冷拔低碳钢	200
3	冷拉II级钢筋、冷拉III级钢筋、冷拉IV级钢筋、刻痕钢丝、钢绞线	180

混凝土强度标准值(N/mm<sup>2</sup>)

表1-7

项 次	强度种类	符号	混 凝 土 强 度 等										
			C7.5	C10	C15	C20	C25	C30	C35	C40	C45	C50	
1	轴心抗压	$f_{ck}$	5	6.7	10	13.5	17	20	23.5	27	29.5	32	34
2	弯曲抗压	$f_{cmk}$	5.5	7.5	11	15	18.5	22	26	29.5	32.5	35	37.5
3	抗 拉	$f_{tk}$	0.75	0.9	1.2	1.5	1.75	2	2.25	2.45	2.6	2.75	2.85
													36
													39.5
													2.95

混凝土强度设计值(N/mm<sup>2</sup>)

表1-8

项 次	强度种类	符号	混 凝 土 强 度 等 级										
			C7.5	C10	C15	C20	C25	C30	C35	C40	C45	C50	
1	轴心抗压	$f_c$	3.7	5	7.5	10	12.5	15	17.5	19.5	21.5	23.5	25
2	弯曲抗压	$f_{cm}$	4.1	5.5	8.5	11	13.5	16.5	19	21.5	23.5	26	27.5
3	抗 拉	$f_t$	0.55	0.65	0.9	1.1	1.3	1.5	1.65	1.8	1.9	2	2.1
													29
													2.2

注：①计算现浇钢筋混凝土轴心受压及偏心受压构件时，如截面的长边或直径小于30mm，则表中混凝土的强度设计值应乘以系数0.8；当构件质量（如混凝土成型、截面和轴线尺寸等）确有保证时，可不受此限。

②离心混凝土的强度设计值应按有关专门规定取用。

混凝土弹性模量  $E_e$  (N/mm<sup>2</sup>)

表1-9

项 次	混 凝 土 强 度 等 级	弹 性 模 量
1	C7.5	$1.45 \times 10^4$
2	C10	$1.75 \times 10^4$
3	C15	$2.20 \times 10^4$
4	C20	$2.55 \times 10^4$
5	C25	$2.80 \times 10^4$
6	C30	$3.00 \times 10^4$
7	C35	$3.15 \times 10^4$
8	C40	$3.25 \times 10^4$
9	C45	$3.35 \times 10^4$
10	C50	$3.45 \times 10^4$
11	C55	$3.55 \times 10^4$
12	C60	$3.60 \times 10^4$

原规范(TJ10-74)混凝土标号与新规范(GBJ10-89)混凝土强度等级换算表 表1-10

原规范混凝土标号	100	150	200	250	300	400	500	600
新规范混凝土强度等级	C8	C13	C18	C23	C28	C38	C48	C58

混凝土保护层最小厚度(mm)

表1-11

环 境 条 件	构 件 名 称	混 凝 土 强 度 等 级		
		$\leq C20$	$C25 \text{ 及 } C30$	$> C35$
室 内	板、墙、壳	15		
	梁 和 柱	25		
露 天 或 室 内	板、墙、壳	35	25	15
	梁 和 柱	45	35	25

注：①处于室内正常环境由工厂生产的预制构件，当混凝土强度等级不低于C20，其保护层厚度可按表中规定减少5mm，但预制构件中预应力钢筋（包括冷拔低碳钢丝）的保护层厚度不应小于15mm；处于露天或室内高湿度环境的预制构件，当表面有水泥砂浆抹面层且有质量保证措施时，保护层厚度可按表中室内正常环境中构件的数值采用。

②预制钢筋混凝土受弯构件，钢筋端头的保护层厚度为10mm。预制的肋形板，其主肋的保护层厚度可按梁考虑；

③处于露天或室内高湿度环境中的结构，其混凝土强度等级不宜低于C25，当非主要承重构件的混凝土强度等级采用C20时，其保护层厚度可按表中C25的规定值取用。

④板、墙、壳中分布钢筋的保护层厚度不应小于10mm。梁柱中箍筋和构造钢筋的保护层厚度不应小于15mm。

⑤要求使用年限较长的重要建筑物和受沿海环境侵蚀的建筑物的承重结构，当处于露天或室内高湿度环境时，其保护层厚度应适当的增加。

⑥有防火要求的建筑物，其保护厚度尚应符合国家现行有关防火规范的有关规定。

钢筋混凝土构件纵向受力钢筋最小配筋百分率(%)

表1-12

项 次	分 类	混凝土强度等级	
		≤C35	C40~C60
1	轴心受压构件的全部受压钢筋	0.4	0.4
2	偏心受压及偏心受拉构件的受压钢筋	0.2	0.2
3	受弯构件、偏心受压构件、大偏心受拉构件的受拉钢筋及小偏心受拉构件每一侧的受拉钢筋	0.15	0.2

注：①受压钢筋和偏心受压构件的受拉钢筋的最小配筋百分率按构件的全截面面积计算，其余的受拉钢筋的最小配筋百分率按全截面面积扣除位于受压边或受拉较小边翼面积( $b'_t - b$ ) $h'_t$ 后的截面面积计算。  
 ②配置碳素钢丝、刻痕钢丝、钢绞线、热处理钢筋和冷拔低碳钢丝的预应力混凝土构件，其正截面承载力设计值不应小于正截面开裂时的内力值。对配置上述钢筋的预应力混凝土受弯构件，其正截面受弯承载力应符合下列要求： $M_u > M_{cr}$ ，此处， $M_u$ 为预应力混凝土受弯构件正截面受弯承载力设计值， $M_{cr}$ 为预应力受弯构件的正截面开裂弯矩值。  
 ③当温度、收缩等因素对构件产生较大影响，构件的最小配筋百分率应适当增加。

受弯构件的允许挠度

表1-13

项 次	构 件 类 型	允许挠度(以计算跨度 $l_0$ 计算)
1	吊车梁：手动吊车 电动吊车	$l_0/500$ $l_0/600$
2	屋盖、楼盖及楼梯构件： 当 $l_0 < 7m$ 时 当 $7 \leq l_0 \leq 9m$ 时 当 $l_0 > 9m$ 时	$l_0/200(l_0/250)$ $l_0/250(l_0/300)$ $l_0/300(l_0/400)$

注：1.如果构件制作时预先起拱，且使用上也允许，则在验算挠度时，可将计算所得的挠度值减去起拱值，预应力混凝土构件尚可减去预加应力所产生的反拱值。  
 2.表内有括号中的数值适用于使用上对挠度有较高要求的构件。  
 3.悬臂构件的允许挠度值按表中相应数值乘以系数2取用。  
 4.计算跨度  $l_0$  可由钢筋混凝土结构计算手册中查得。

裂缝控制等级、混凝土拉应力限制系数  $\alpha_{ct}$  及最大裂缝宽度允许值(mm)

表1-14

结 构 构 件 工 作 条 件	钢 筋 种 类	预应力混凝土结构		
		钢 筋 混 凝 土 结 构	冷 拉 II 级 钢 筋	冷 拉 III 级 钢 筋
室内正常环境	I 级 钢 筋		刻 痕 钢 丝	
	II 级 钢 筋		碳 素 钢 丝	
	III 级 钢 筋		钢 锈 线	
	一般 构件	三 级 0.3(0.4)	热 处 理 钢 筋	冷 拔 低 碳 钢 丝
	屋 面 梁	三 级 0.3	冷 拉 II 级 钢 筋	二 级
	托 梁	二 级 $\alpha_{ct} = 1.0$	冷 拉 III 级 钢 筋	$\alpha_{ct} = 0.5$
	中 级 工 作 制 吊 车 梁	二 级 0.3	冷 拉 IV 级 钢 筋	$\alpha_{ct} = 0.3$
露天或室内高湿度环境	屋 架、托 架	二 级 0.2		
	重 级 工 作 制 吊 车 梁	二 级 $\alpha_{ct} = 0.5$		
		二 级 $\alpha_{ct} = 0.3$		

注：1.属于露天或室内高湿度环境一栏的构件系指直接受雨淋的构件，无围护结构的房屋中经常受雨淋的构件，经常受蒸汽或凝结水作用的室内构件(如浴室等)，与土壤直接接触的构件。  
 2.对处于年平均相对湿度小于60%的地区，且变荷载标准值与恒载标准值之比大于0.5的受弯构件，其最大裂缝宽度允许值可采用括号内的数字。  
 3.对承受两台及两台以上的相同部位，且起重量不大于50t的中级工作制吊车的预应力混凝土等截面高度吊车梁，当采用冷拉II、III、IV级钢筋时，可根据使用要求，选用允许出现裂缝的预应力混凝土构件，其正截面的最大裂缝宽度允许值应采用0.1mm。  
 4.采用冷拉II、III、IV级钢筋的承受重级工作制吊车的预应力混凝土吊车梁，当处理露天或室内高湿度环境，其裂缝控制等级不变，混凝土拉应力限制系数  $\alpha_{ct}$  可取0.3。  
 5.烟囱、筒仓以及处于液体压力下的结构构件，其裂缝控制要求应符合现行专门规范的有关规定。



钢筋组合截面面积表(单位: 直径-mm, 面积-mm<sup>2</sup>)

表1-17

2 根		3 根		4 根		5 根		6 根		7 根		8 根	
根数及直径		面积		根数及直径		面积		根数及直径		面积		根数及直径	
2 φ10	157	3 φ12	4 φ12	452	5 φ12	565	6 φ12	679	7 φ12	792	8 φ12	905	
1 φ10 + 1 φ12	191	2 φ12 + 1 φ14	3 φ12 + 1 φ14	493	4 φ12 + 1 φ14	606	5 φ12 + 2 φ14	760	5 φ12 + 2 φ14	873	6 φ12 + 2 φ14	987	
2 φ12	226	1 φ12 + 2 φ14	421	3 φ12 + 2 φ14	534	3 φ12 + 2 φ14	647	3 φ12 + 3 φ14	801	4 φ12 + 3 φ14	914	5 φ12 + 3 φ14	1027
1 φ12 + 1 φ14	267	3 φ14	462	1 φ12 + 3 φ14	575	2 φ12 + 3 φ14	688	2 φ12 + 4 φ14	842	3 φ12 + 4 φ14	955	4 φ12 + 4 φ14	1068
2 φ14	308	2 φ14 + 1 φ16	509	4 φ14	616	1 φ12 + 4 φ14	729	1 φ12 + 5 φ14	883	2 φ12 + 5 φ14	996	3 φ12 + 5 φ14	1109
1 φ14 + 1 φ16	355	1 φ14 + 2 φ16	556	5 φ14	770	5 φ14	924	7 φ14	1078	2 φ12 + 6 φ14	1150		
2 φ16	603	3 φ16	603	2 φ14 + 2 φ16	710	4 φ14 + 1 φ16	817	4 φ14 + 2 φ16	1018	5 φ14 + 2 φ16	1172	8 φ14	1232
1 φ16 + 1 φ18	456	2 φ16 + 1 φ18	657	1 φ14 + 3 φ16	757	3 φ14 + 2 φ16	854	3 φ14 + 3 φ16	1065	4 φ14 + 3 φ16	1219	6 φ14 + 2 φ16	1326
2 φ18	509	1 φ16 + 2 φ18	710	4 φ16	804	2 φ14 + 3 φ16	911	2 φ14 + 4 φ16	1112	3 φ14 + 4 φ16	1266	5 φ14 + 3 φ16	1373
1 φ18 + 1 φ20	569	3 φ18	763	3 φ16 + 1 φ18	858	1 φ14 + 4 φ16	958	1 φ14 + 5 φ16	1159	2 φ14 + 5 φ16	1313	4 φ14 + 4 φ16	1420
2 φ20	628	2 φ18 + 1 φ20	823	2 φ16 + 2 φ18	911	5 φ16	1005	6 φ16	1206	7 φ16	1407	3 φ14 + 5 φ16	1467
1 φ20 + 1 φ22	694	1 φ18 + 2 φ20	883	1 φ16 + 3 φ18	964	4 φ16 + 1 φ18	1059	4 φ16 + 2 φ18	1133	5 φ16 + 2 φ18	1514	2 φ14 + 6 φ16	1514
2 φ22	760	3 φ20	942	4 φ18	1018	3 φ16 + 2 φ18	1112	3 φ16 + 3 φ18	1366	4 φ16 + 3 φ18	1567	8 φ16	1608
1 φ22 + 1 φ25	871	2 φ20 + 1 φ22	1008	3 φ18 + 1 φ20	1077	2 φ18 + 3 φ18	1165	2 φ16 + 4 φ18	1420	3 φ16 + 4 φ18	1621	6 φ16 + 2 φ18	1715
2 φ25	982	1 φ20 + 2 φ22	1074	2 φ18 + 2 φ20	1137	1 φ16 + 4 φ18	1219	1 φ16 + 5 φ18	1473	2 φ16 + 5 φ18	1674	5 φ16 + 3 φ18	1768
3 φ22	1140	1 φ18 + 3 φ20	1197	5 φ18	1272	6 φ18	1527	7 φ18	1781	4 φ16 + 4 φ18	1822		
2 φ22 + 1 φ25	1257	4 φ20	1257	4 φ18 + 1 φ20	1332	4 φ18 + 2 φ20	1646	5 φ18 + 2 φ20	1900	3 φ16 + 5 φ18	1875		
1 φ22 + 2 φ25	1362	3 φ20	1362	3 φ18 + 2 φ20	1391	3 φ18 + 3 φ20	1705	4 φ18 + 3 φ20	1960	3 φ16 + 6 φ18	1929		
3 φ25	1474	2 φ20	1474	2 φ18 + 2 φ22	1388	2 φ18 + 3 φ20	1451	2 φ18 + 4 φ20	1766	3 φ18 + 4 φ20	2020	8 φ18	2036
				1 φ20 + 3 φ22	1454	1 φ18 + 4 φ20	1512	1 φ18 + 5 φ20	1826	2 φ18 + 5 φ20	2080	6 φ18 + 2 φ20	2155
				4 φ22	1521	5 φ20	1571	6 φ20	1885	7 φ20	2199	5 φ18 + 3 φ20	2214
				3 φ22 + 1 φ25	1631	4 φ20 + 1 φ22	1637	4 φ20 + 2 φ22	2017	5 φ20 + 2 φ22	2331	4 φ18 + 4 φ20	2275
				2 φ22 + 2 φ25	1742	3 φ20 + 2 φ22	1702	3 φ20 + 3 φ22	2082	4 φ20 + 3 φ22	2397	3 φ18 + 5 φ20	2334
				1 φ22 + 3 φ25	1853	2 φ20 + 3 φ22	1768	2 φ20 + 4 φ22	2149	3 φ20 + 4 φ22	2463	3 φ18 + 6 φ20	2394
				4 φ25	1963	1 φ20 + 4 φ22	1835	1 φ20 + 5 φ22	2215	2 φ20 + 5 φ22	2529	8 φ20	2513
						5 φ22	1901	6 φ22	2281	7 φ22	2661	6 φ20 + 2 φ22	2645
						4 φ22 + 1 φ25	2012	4 φ22 + 2 φ25	2503	5 φ22 + 2 φ25	2883	5 φ20 + 3 φ22	2711
						3 φ22 + 2 φ25	2122	3 φ22 + 3 φ25	2613	4 φ22 + 3 φ25	2994	4 φ20 + 4 φ22	2778
						2 φ22 + 3 φ25	2233	2 φ22 + 4 φ25	2723	3 φ22 + 4 φ25	3103	3 φ20 + 5 φ22	2843
						1 φ22 + 4 φ25	2343	1 φ22 + 5 φ25	2834	2 φ22 + 5 φ25	3214	2 φ20 + 6 φ22	2909
						5 φ25	2454	6 φ25	2945	7 φ25	3436	8 φ22	3041
												6 φ22 + 2 φ25	3263
												5 φ22 + 3 φ25	3374
												4 φ22 + 4 φ25	3484
												3 φ22 + 5 φ25	3594
												2 φ22 + 6 φ25	3705
												φ25	3927

## 第二章 板的承载力计算

### §2-1 单向板1m板宽受弯承载力与配筋表

#### 一、适用条件

本表适用于室内正常环境、露天或室内高湿度环境下的钢筋混凝土单向板；混凝土强度等级：C15、C20、C25；纵向受力钢筋：I、II级。

#### 二、制表公式及说明

根据《混凝土设计规范》(GBJ10-89)<sup>①</sup>公式(4.1.5-1)，单筋矩形截面受弯构件正截面承载力按下式计算：

$$M \leq M_u = f_{cm} b x (h_0 - 0.5x) \quad (2-1)$$

根据《规范》公式(4.15-2)，混凝土受压区高度：

$$x = \frac{f_y A_s}{f_{cm} b} \quad (2-2)$$

将式(2-2)代入式(2-1)，并注意到  $\rho = \frac{A_s}{bh_0}$  和板宽  $b = 1000\text{mm}$ ，经整理后，得

$$M_u = f_y \rho h_0^2 \left( 1 - 0.5 \rho \frac{f_y}{f_{cm}} \right) \times 10^{-3} \quad (\text{kN}\cdot\text{m}) \quad (2-3)$$

钢筋面积

$$A_s = \rho b h_0 = \rho h_0 \times 10^3 \quad (\text{mm}^2) \quad (2-4)$$

根据式(2-3)和式(2-4)，并取板的有效高度  $h_0 = h - 20\text{mm}$  (室内正常环境)，即可制成表2-1a～表2-1f。

#### 三、使用方法

##### (一) 处于室内正常环境的单跨或多跨单向板

根据混凝土强度等级、钢筋种类、板厚  $h$ ，由表2-1a～表2-1f可查出，当  $M \leq M_u$  时对应的钢筋截面面积  $A_s$ 。

##### (二) 处于露天或室内高湿度环境的单跨或多跨单向板

当混凝土强度等级为C15、C20时，查板厚为  $h - 20\text{mm}$  栏中的  $M_u$  和对应的  $A_s$  值；

当混凝土强度等级为 C25 时，查板厚为  $h - 10\text{mm}$  栏中的  $M_u$  和对应的  $A_s$  值。

[例题2-1] 处于室内正常环境的单向板，板厚  $h = 80\text{mm}$ ，混凝土强度等级：C15，纵向受力钢筋：I 级，承受弯矩设计值： $M = 9.5\text{kN}\cdot\text{m}/\text{m}$ 。

试确定板的纵向受力钢筋截面面积  $A_s$ 。

[解] 因为构件处于室内正常环境，故可直接按板厚  $h = 80\text{mm}$  查表确定  $A_s$ 。由表2-1a查

<sup>①</sup>以下简称《规范》。

得  $M < M_u = 9.71 \text{ kN m/m}$ ,  $A_s = 960 \text{ mm}^2/\text{m}$ 。

〔例题2-2〕 处于露天环境的单向板，板厚130mm，混凝土：C20，纵向钢筋：I级。承受弯矩设计值： $M = 12 \text{ kN m/m}$ 。

试确定板的纵向受力钢筋截面面积  $A_{\text{s}}$ 。

〔解〕 因为构件处于露天环境，且混凝土强度等级为C20，故应按板厚  $h = 130 - 20 = 110 \text{ mm}$ ，查表。由表2-1查得，当  $M < M_u = 12.57 \text{ kN m/m}$  时， $A_s = 720 \text{ mm}^2/\text{m}$ 。



