

924/62

柱基計算手冊

第七設計院

柱 基 计 算 手 册

第 七 设 计 院

一九七一年六月

毛主席语录

领导我们事业的核心力量是中国共产党。

指导我们思想的理论基础是马克思列宁主义。

中国共产党是全中国人民的领导核心。没有这样一个核心，社会主义事业就不能胜利。

政治工作是一切经济工作的生命线。在社会经济制度发生根本变革的时期，尤其是这样。

政策和策略是党的生命，各级领导同志务必充分注意，万万不可粗心大意。

毛主席语录

抓革命，促生产，促工作，促战备。

备战、备荒、为人民。

鼓足干劲，力争上游，多快好省地建设社会主义。

自力更生，艰苦奋斗，破除迷信，解放思想。

打破洋框框，走自己工业发展道路。

中国人民有志气，有能力，一定要在不远的将来，赶上和超过世界先进水平。

本手册为柱基計算資料，系按鋼硯基础計算程序編排，其內容主要由基底尺寸、冲切高度和配筋三部分組成。各部分前面均有簡要的使用說明和举例，前后有連貫性，亦可单独使用。系統的計算实例单列一章，四个附录附于书后，供参考。

手册适用于基底地基反力 $\sigma_{\min} \geq 0$ 、寬度在 $1\text{m} \leq B < 5\text{m}$ 和寬长比为任意值的各种矩形柱基。查表时不必預先估計基础及填土重，地基强度亦不必預先作寬度修正，可一次查得較经济合理的基底尺寸。为柱基設計方法的改进提供了一个新的途径。

本手册可供一般土建技術人員及土建专业师生参考。

柱 基 计 算 手 册

第七設計院編

*

北京市印刷二厂印刷

书号：771—4 1971. 6

毛主席语录

为什么人的问题，是一个根本的问题，原则的问题。

前 言

在伟大领袖毛主席“**团结起来，争取更大的胜利**”的伟大号召和党的“九大”团结胜利路线指引下，全国革命人民意气风发，斗志昂扬，在社会主义革命和社会主义建设的新高潮中，各条战线上取得了辉煌的成就。

同全国各条战线一样，战斗在基本建设战线上的广大工人和革命技术人员，在毛主席“**备战、备荒、为人民**”的战略思想指引下，高举“**鞍钢宪法**”的光辉旗帜，彻底批判叛徒、内奸、工贼刘少奇一类政治骗子所鼓吹的“唯心论的先验论”、“反动的唯生产力论”等反动谬论。大破“洋奴哲学”、“爬行主义”的反革命修正主义路线。发扬“**独立自主、自力更生、艰苦奋斗、勤俭建国**”的革命精神。在工人阶级领导下，广泛地开展三结合的技术革新和技术革命的群众运动，走自己工业发展道路，创造出不少适合我国需要的新结构和新的设计计算方法，把我国的建筑事业大大地推向前进。

为了贯彻落实毛主席“**抓革命，促生产，促工作，促战备**”的伟大方针，适应基本建设形势的飞跃发展和现场设计的需要，我们编制了这本《柱基计算手册》，供同志们试用。

在柱基设计中，一般采用先假定其底面尺寸，然后进行验算，如果不合，又要重新假定，继续进行验算，直到合格为止。这种

设计方法重复工作量较大。既费时间，又不易得到经济合理的结果。为了逐步解决这个问题，有利于多快好省地进行基础设计，我们遵照毛主席“破除迷信，解放思想”的教导，作了大胆尝试，初步将摸索推导出的公式编制成一套计算表，代替较重复的公式计算，一次就能求得基底较合理的尺寸，为柱基设计方法的改进提供了一个新的途径。但由于我们活学活用毛泽东思想不够，业务水平有限，手册中可能存在不少缺点和错误，希望同志们及时提出批评和改进意见。

手册在编制过程中，得到了七零六所同志的热情支持和大力协助，对编制工作的早日完成起了很大的作用。谨在这里致以衷心的感谢。

编 者

一九七一年六月

为人民服务

毛泽东

目 录

符号说明	1
第一章 基础底面尺寸	3
一、使用说明	3
二、举例	4
三、表	9
地基强度深度修正表	
表 1 $H' \leq 1.5\text{m}$	10
表 2 $H' \geq 2.0\text{m}$	11
基础底面尺寸选用表 (用于粘土及粉砂类地基)	
表 3 $\frac{\gamma H}{R'} = 0$	12
表 4 $\frac{\gamma H}{R'} = 0.05$	16
表 5 $\frac{\gamma H}{R'} = 0.1$	20
表 6 $\frac{\gamma H}{R'} = 0.15$	24
表 7 $\frac{\gamma H}{R'} = 0.20$	28
表 8 $\frac{\gamma H}{R'} = 0.25$	32
表 9 $\frac{\gamma H}{R'} = 0.30$	36
表 10 $\frac{\gamma H}{R'} = 0.35$	40
表 11 $\frac{\gamma H}{R'} = 0.40$	44

表12	$\frac{\gamma H}{R'}=0.45$	48
表13	$\frac{\gamma H}{R'}=0.50$	52

基础底面尺寸选用表 (用于碎石及砂类地基)

表14	$\frac{\gamma H}{R'}=0$	56
表15	$\frac{\gamma H}{R'}=0.05$	60
表16	$\frac{\gamma H}{R'}=0.10$	64
表17	$\frac{\gamma H}{R'}=0.15$	68
表18	$\frac{\gamma H}{R'}=0.20$	72
表19	$\frac{\gamma H}{R'}=0.25$	76
表20	$\frac{\gamma H}{R'}=0.30$	80
表21	$\frac{\gamma H}{R'}=0.35$	84
表22	$\frac{\gamma H}{R'}=0.40$	88
表23	$\frac{\gamma H}{R'}=0.45$	92
表24	$\frac{\gamma H}{R'}=0.50$	96

基础底面尺寸选用表 (用于地基强度不考虑宽度修正)

表25	100
-----	-------	-----

基础底面尺寸选用表 (用于 $\sigma_{m+n}/\sigma_{max}$ 有控制要求情况)

表26	104
-----	-------	-----

第二章 基础冲切高度.....	108
一、使用说明	108
二、举例	109
三、表	113
偏心系数 φ_0 值表	
表27	113
基础冲切高度系数K值表	
表28 $\lambda \leq 0.5$	114
表29 $\lambda = 0.5 \sim 0.6$	118
表30 $\lambda = 0.6 \sim 0.8$	122
表31 $\lambda = 0.8 \sim 1.0$	126
第三章 基础每米配筋.....	130
一、使用说明	130
二、举例	131
三、表	134
配筋修正系数 α_A 和 α_B 值表	
表32	134
偏心系数 φ 值表	
表33	135
基础每米配筋选用表	
表34	136
第四章 计算实例	144
附录一 双向偏心受压基础计算	149
附录二 按配筋系数 S_A 、 S_B 计算基础每米配筋.....	155
附录三 圆形及椭圆形基础底面尺寸计算（倒 圆台基础及薄壳基础计算举例）	166
附录四 钢筋面积及重量表	172

符 号 说 明

N^b 和 N —室内或地下室地坪以上由柱和地梁传下的标准和计算垂直荷载 (t)

M^b 和 M —基础底面处的标准和计算弯矩 (t-m)

H —从设计地坪或地下室地坪算起的基础埋置深度 (m)

H' —挖方时从设计地面或填方时从天然地面算起的基础埋置深度 (m)

R —当基础宽度为 0.6~1.0m, 埋置深度为 1.5~2.0m 处的地基基本强度 (t/m²)

ΔR —当基础埋深大于 2.0m 时地基计算强度的增加值 (t/m²)

R' —经过深度修正后基础底面处的地基计算强度 (t/m²)

γ_0 —基础底面以上的土壤平均容重 (t/m³)

γ —基础及阶上填土的平均容重 (t/m³) (一般取 $\gamma = 2.0$ t/m³)

A 和 B —基础底面的长边和宽度 (m)

λ —基础底面的宽长比 ($\lambda = B/A$)

e —基础底面处不包括基础及填土重的偏心距 (m) ($e = \frac{M^b}{N^b}$)

σ_{max} 和 σ_{min} —基础底面处最大和最小地基反力 (t/m²)

a 和 b —柱断面的长边和宽度 (m)

φ_0 —偏心系数 (计算 σ_t 用)

σ_t —不包括基础及阶上填土重的最大地基反力 (t/m²)

$$(\sigma_t = \sigma_B \varphi_0, \sigma_B = \frac{N}{AB})$$

K —基础冲切高度系数

h_0 —基础的有效高度 (m) ($h_0 = KA$)

h —基础的实际高度 (m)

R_1 —砼的抗拉计算强度 (kg/cm²)

α_A 和 α_B —平行于A边方向和平行于B边方向的配筋修正系数

φ —偏心系数 (计算 σ_A 用)

σ_A 和 σ_B —平行于A边方向和平行于B边方向所核算断面以外不包括基础及填土重的平均地基反力 (t/m²) ($\sigma_A = \sigma_B \varphi$,

$$\sigma_B = \frac{N}{AB}$$

R_g —钢筋的计算强度 (kg/cm²)

A_{gA} 和 A_{gB} —平行于A边方向和平行于B边方向的基础每米配筋面积 (cm²/m)

毛主席语录

我们需要“本本”，但是一定要纠正脱离实际情况的本本主义。

第一章 基础底面尺寸

一、使用说明

1. 本章选用表适用于基础的地基反力 $\sigma_{\text{min}} \geq 0$ 、基础宽度 $1\text{m} \leq B < 5\text{m}$ 和基础宽长比 λ 为任意值的矩形基础。

2. 使用本章选用表时，不必预先估计基础及填土重，地基强度亦不必预先作宽度修正。

3. 表的使用步骤：

(1) 首先求基础底面处的地基计算强度 R' ：

(a) 当基础埋深 $H' \leq 1.5\text{m}$ 时，查表1，由 R 和 H' 得 R'

在中心荷载时， $R' = \text{表内数值}$

在偏心荷载时， $R' = \text{表内数值} \times 1.2$

(b) 当基础埋深 $H' \geq 2.0\text{m}$ 时，查表2，由地基持力层土壤类别、 H' 和 γ_0 得 ΔR

在中心荷载时， $R' = R + \Delta R$

在偏心荷载时， $R' = 1.2(R + \Delta R)$

(2) 选 λ （可在0.3~1.0范围内选任意值）

(3) 查B：

(a) 当地基持力层为粘土及粉砂；或碎石及砂类土地基时，

查表3~24

由 $\frac{\gamma H}{R'}$ 、 λe 和 $\frac{N^b \lambda}{R'}$ 得 B

(b) 当地基强度不考虑宽度修正时:

查表25

由 λe 和 $\frac{N^b \lambda}{R' - \gamma H}$ 得 B

查表26

由 λe 、 $\frac{N^b \lambda}{\gamma H}$ 和应力控制要求得 B

取两者中的较大值, 见例 4。

(4) 计算 A: $A = B/\lambda$

注: ①对于 $\sigma_{\min}/\sigma_{\max}$ 有控制要求而查表 3~24 不能满足时, 改查

表26, 由 λe 和 $\frac{N^b \lambda}{\gamma H}$ 得 B, 见例 2。

②在 $\lambda e < 0.16$ 的小偏心荷载时, 还应满足中心荷载条件下的 B, 见例 3。

二、举 例

例 1

已知: $N^b = 50t$, $M^b = 20t \cdot m$

粘土类地基 $R = 16t/m^2$, $H = H' = 1.4m$

求: A 及 B

解: 查表 1

由 $R = 16t/m^2$, $H' = 1.4m$

得 $R' = 1.2 \times 15.47 = 18.6t/m^2$ (偏心荷载)

选 $\lambda = 0.72$

$$e = \frac{M^b}{N^b} = \frac{20}{50} = 0.4m$$

因粘土类地基

$$\frac{\gamma H}{R'} = \frac{2 \times 1.4}{18.6} = 0.15$$

查表 6

由 $\lambda e = 0.72 \times 0.4 = 0.288$ (取 0.28)

$$\frac{N^b \lambda}{R'} = \frac{50 \times 0.72}{18.6} = 1.94$$

得 $B = 2.0\text{m}$

$$A = B/\lambda = 2.0/0.72 = 2.78\text{m}$$

取 $A = 2.8\text{m}$

注: 验算其精确性

经深度宽度修正后的地基强度

$$R' = \frac{B+19}{20} \times R = \frac{2+19}{20} \times 18.6 = 19.53\text{t/m}^2$$

实际最大地基反力

$$\begin{aligned} \sigma_{\max} &= \frac{N^b}{AB} + \frac{6M^b}{BA^2} + \gamma H = \frac{50}{2.8 \times 2} + \frac{6 \times 20}{2 \times 2.8^2} \\ &+ 2 \times 1.4 = 19.38\text{t/m}^2 \end{aligned}$$

例 2

已知: $N^b = 89.6\text{t}$, $M^b = 84.5\text{t}\cdot\text{m}$

砂质粘土类地基 $R = 16.5\text{t/m}^2$, $\gamma_0 = 1.6\text{t/m}^3$,

$H = 2.3\text{m}$, $H' = 2.1\text{m}$

求: A 及 B, 要求控制 $\sigma_{\min}/\sigma_{\max} \geq 1/4$

解: 查表 2

由 $H' = 2.1\text{m}$, 砂质粘土 $\gamma_0 = 1.6\text{t/m}^3$

得 $\Delta R = 0.32\text{t/m}^2$

$$R' = 1.2(16.5 + 0.32) = 20.2\text{t/m}^2 (\text{偏心荷载})$$

选 $\lambda = 0.7$

$$e = \frac{84.5}{89.6} = 0.943\text{m}$$

因粘土类地基

$$\frac{\gamma H}{R'} = \frac{2 \times 2.3}{20.2} = 0.228 \text{ (取0.25)}$$

查表 8

$$\text{由 } \lambda e = 0.7 \times 0.943 = 0.66$$

$$\frac{N^b \lambda}{R'} = \frac{89.6 \times 0.7}{20.2} = 3.11$$

在 $\sigma_{\min}/\sigma_{\max} \geq 1/4$ 界限线以下表示不能满足
 $\sigma_{\min}/\sigma_{\max} \geq 1/4$ 。

改查表 26

$$\text{由 } \lambda e = 0.66$$

$$\frac{N^b \lambda}{\gamma H} = \frac{89.6 \times 0.7}{2 \times 2.3} = 13.63$$

$$\text{得 } B = 3.5\text{m}$$

$$A = 3.5/0.7 = 5.0\text{m}$$

注：验算其精确性

$$\sigma_{\max} = \frac{89.6}{3.5 \times 5.0} + \frac{6 \times 84.5}{3.5 \times 5.0^2} + 2 \times 2.3 = 15.5\text{t/m}^2$$

$$\sigma_{\min} = 3.92\text{t/m}^2$$

$$\sigma_{\min}/\sigma_{\max} = 3.92/15.5 = 1/3.96$$

例 3

已知： $N^b = 145\text{t}$, $M^b = 9.7\text{t-m}$

碎石类地基 $R = 17.5\text{t/m}^2$, $\gamma_0 = 2.0\text{t/m}^3$,

$$H = H' = 2.5\text{m}$$

求： A 及 B

解：查表 2

$$\text{由 } H' = 2.5\text{m}, \text{碎石 } \gamma_0 = 2.0\text{t/m}^3$$

$$\text{得 } \Delta R = 2.5\text{t/m}^2$$

$$R' = 1.2(17.5 + 2.5) = 24\text{t/m}^2 \text{ (偏心荷载)}$$

选 $\lambda = 0.9$