

城市排水管道設計手冊

刘仲亮 王中民編著



城 市 建 設 出 版 社

城市排水管道設計手冊

劉仲亮 編著
王中民

城市建設出版社出版

• 1957 •

城市排水管道設計手冊

編著者 刘仲亮 王中民

*

城市建设出版社出版

(北京阜外大街)

国家統計局印刷厂印刷 新华書店总經售

*

开本787×1092 1/32 1957年9月第一版

印張 4 5/8 插頁 6 1957年9月第一次印刷

字数 90 千字 印数 1 —— 2,565册

北京市書刊出版業營業許可証出字第 088 号

前　　言

这本手册主要供給从事城市排水設計的同志参考之用。因完稿較早，內容虽曾作补充，恐仍不夠完善。如有錯誤及不妥之处，望讀者多提意見，以便修正。

目 录

第一章 管渠的水力計算

(一) 計算公式.....	1
(二) 管渠斷面形狀的選擇.....	9
(三) 最常用的管渠斷面的計算.....	10
(四) 圖表的繪制.....	19
(五) 下水道系統的選擇.....	22

第二章 雨水下水道

(一) 降雨強度公式.....	24
(二) 遷流系數.....	40
(三) 融化水遷流.....	45
(四) 流量計算的方法.....	46
(五) 地圖集水時間.....	48
(六) 管道的計算.....	52
(七) 管道的設計規範.....	57
(八) 雨水管的受壓排水.....	59
(九) 管道的附屬建築.....	63

第三章 合流制下水道

(一) 設計流量的計算.....	80
(二) 暴雨出水口.....	84

第四章 半分流制下水道

第五章 污水下水道

(一) 污水量.....	88
(二) 變化系數.....	90
(三) 設計污水流量.....	96

(四) 污水流量变化曲綫	100
(五) 污水管道中水流运动的特殊性	102
(六) 下水道水力計算的标准資料	104
(七) 下水道的埋設深度	107
(八) 工業企業下水道設計的特点	108
(九) 污水管道的建筑物	112
(十) 防空条件	121
(十一) 污水管道計算表格	122

附 录
附 圖
附 表

參 考 文 獻

第一章 管渠的水力計算

(一) 計 算 公 式

下水道管渠水力計算的基本公式，是按一般所采取的等流量公式。

$$q = \omega v \quad (1)$$

$$v = C \sqrt{R i} \quad (2)$$

式中： q —設計流量（立方公尺/秒）

ω —水流有效斷面面積（平方公尺）

v —水流平均流速（公尺/秒）

R —斷面水力半徑（公尺）， $R = \omega : \rho$ 。

此处 ρ 为湿周，以公尺計。

i —水力坡降，采取等于管的坡降

C —流速系数

流速系数 C 在管渠的水力計算上極為重要，為計算系数 C 值，很多有經驗的研究者曾提出了一些公式，來代表此系数与水力半徑、管壁粗糙程度及其他因素的关系。茲將最常用的几种介紹如下：

1. 巴夫洛夫斯基公式

$$C = \frac{I}{n} R^y \quad (3)$$

式中： n —管壁材料的粗糙系数（各种材料的 n 值見表 1 中的規定）

R —水力半徑（公尺）

$$Y = 2.5 \sqrt{n} - 0.18 - 0.75 \sqrt{R} (\sqrt{n})$$

-0.10)各不同R及不同n时的C值列于表2。
近似的可以采用：

当 $R < 1$ 公尺时, $Y \cong 1.5 \sqrt{n}$

3 公尺 $> R > 1$ 公尺时, $Y \cong 1.3 \sqrt{n}$

如果 $R > 3$ 公尺, 則巴夫洛夫斯基公式便不能应用。

粗 糙 系 数 n 值

表 1

等級	渠 壁 表 面 种 类	n	$\frac{1}{n}$
1	特別光滑的牆面；塗有珊瑚質或其他漆类的牆面.....	0.009	111.1
2	拼接安裝很好的極精細的刨平木板；純粹水泥的精致抹面.....	0.010	100.0
3	精致水泥抹面(1/3沙)；清潔(新的)瓦管；安放及連接良好的金屬管；精刨木板.....	0.011	90.9
4	安裝很好的不刨木板；正常情形的水管；沒有顯著的水銹；非常清潔的排水管；極好的混凝土壁.....	0.012	83.3
5	優良石砌壁；良好的磚砌壁；正常情況的排水管；略有積污的水管.....	0.013	76.9
6	積污管(水管及排水管)；中等情況的混凝土壁.....	0.014	71.4
7	中等磚砌壁；中等情況的加工石塊的砌面；積污較多的排水管；復在板條上的油布.....	0.015	66.7
8	良好的塊石壁面；舊的(不規則的)磚砌壁；比較粗制的混凝土壁；特別光滑、加工最好的石面.....	0.017	58.8
9	復蓋厚的、固定的、淤泥層的渠道；堅實黃土中的渠道，被不斷的淤泥層所凝結的堅實、細小沙石中的渠道(並無不良情形者).....	0.018	55.6
10	中等(完全滿意的)塊石砌的渠壁；卵石襯砌；在石中開挖的極清潔的渠道；有淤泥層凝結的黃土中的、堅實沙石的、堅實泥土的渠道(正常情形).....	0.020	50.0

續表 1

11	坚实黏土的渠道；被局部的淤泥层(有的地方是中断的)凝结的黄土、沙石及泥土的渠道；养护修理在中等以上的土渠	0.0225	44.4
12	良好的砌块石壁；养护修理中等的土渠；情况极良好的河道(清潔直的河床，水流暢通，无塌岸及深潭)	0.025	44.0
13	土渠：大的，则其养护修理情况系属中等标准以下；小的，则其养护修理情况系属中等标准	0.0275	36.4
14	情况比較不良的土渠(例如，部分渠底有水藻、卵石或沙石)；看得出水草的叢生；部分渠岸的崩塌等等。有良好水流条件的河道	0.030	33.3
15	情况極不良好的渠道(有不合理的縱橫面，石子水草發生显著的阻礙等)；比較良好条件的河道，但有少許石子及水草	0.035	28.6
16	情况特別不好的渠道(不少的深潭及塌岸；蘆葦叢生；渠底有大石及很多的根等)；水流条件較差的河道(与前类比較而言)；其中石子及水草的数量增加；有数量不多的深潭及淺槽等等的弯曲的河床。	0.040	26.0

表 2

按巴夫洛夫斯基公式而計算的系數 C 值

$$C = \frac{1}{n} R^y, \text{ 式中 } y = 2.5 \sqrt{n} - 0.13 - 0.75 \sqrt{R} (\sqrt{n} - 0.10)$$

R(公尺)	n=0.11	0.012	0.013	0.014	0.015	0.017	0.018	0.020	0.0225	0.0250	0.0275	0.030	0.035	0.040
0.10	67.36	60.33	54.46	49.45	45.07	38.00	35.06	30.85	26.18	22.48	19.53	17.50	14.00	11.43
0.12	69.00	61.92	56.00	50.86	46.47	39.29	36.34	32.05	27.29	23.56	20.51	18.40	14.80	12.15
0.14	70.36	63.25	57.30	52.14	47.74	40.47	37.50	35.10	28.26	24.48	21.38	19.25	15.54	12.80
0.16	71.64	64.50	58.46	53.29	48.80	41.53	38.50	34.05	29.16	25.28	22.18	19.96	16.20	13.40
0.18	72.73	65.58	59.46	54.29	49.80	42.47	39.45	34.90	29.95	26.04	22.87	20.63	16.80	13.95
0.20	73.73	66.50	60.46	55.21	50.74	43.55	40.28	35.65	30.71	26.76	23.56	21.23	17.54	14.48
0.22	74.64	67.42	61.31	56.07	51.54	44.11	40.89	36.40	31.37	27.40	24.14	21.80	17.86	14.95
0.24	75.55	68.25	62.08	56.86	52.34	44.88	41.78	37.05	32.00	28.00	24.72	22.36	18.34	15.40
0.26	76.27	69.00	62.85	57.57	53.00	45.53	42.45	37.70	32.62	28.56	25.27	22.86	18.83	15.83
0.28	77.00	69.75	63.54	58.29	53.67	46.17	43.06	38.25	33.15	29.08	25.78	23.35	19.26	16.25
0.30	77.73	70.42	64.23	58.93	54.34	46.82	43.67	38.86	33.69	29.60	26.25	23.80	19.68	16.60
0.32	78.36	71.08	64.85	59.50	54.94	47.55	44.25	39.55	34.17	30.08	26.72	24.23	20.06	16.98
0.34	79.00	71.67	65.46	60.07	55.47	47.94	44.78	39.85	34.66	30.56	27.16	24.63	20.46	17.33
0.36	79.64	72.25	66.00	60.64	56.07	48.47	45.28	40.56	35.15	31.00	27.60	25.03	20.83	17.68
0.38	80.18	72.75	66.54	61.22	56.54	48.94	45.78	40.80	35.60	31.40	28.00	25.45	21.17	18.00
0.40	80.73	73.33	67.08	61.72	57.07	49.41	46.28	41.26	36.00	31.80	28.40	25.80	21.51	18.30
0.45	81.91	74.50	68.23	62.86	58.20	50.53	47.34	42.30	36.97	32.76	29.31	26.66	22.31	19.05
0.50	83.09	75.67	69.31	63.30	59.27	51.59	48.39	43.25	37.91	33.64	30.14	27.46	23.06	19.75

續表 2

R(公尺)	n=0.011	0.012	0.013	0.014	0.015	0.017	0.018	0.020	0.025	0.029	0.035	0.040
0.55	84.09	76.67	70.31	64.95	60.20	52.55	49.28	44.10	38.75	34.44	30.94	28.20
0.60	85.09	77.58	71.23	65.86	61.14	53.41	50.17	44.90	39.51	35.20	31.67	28.90
0.65	86.00	78.42	72.08	66.64	61.94	54.17	50.95	45.70	40.26	36.92	32.36	29.53
0.70	86.82	79.25	72.93	67.50	62.74	54.94	51.73	46.40	40.93	36.60	33.01	30.16
0.75	87.55	80.00	73.69	68.22	63.47	55.70	52.45	47.05	41.60	37.24	33.63	30.76
0.80	88.27	80.75	74.46	68.93	64.20	56.35	53.12	47.70	42.22	37.84	34.25	31.30
0.85	89.00	81.50	75.08	69.57	64.87	57.06	53.78	48.50	42.80	38.40	34.80	31.86
0.90	89.64	82.17	75.69	70.22	65.47	57.64	54.39	48.90	43.37	38.96	35.34	32.36
0.95	90.27	82.50	76.31	70.86	66.07	58.25	54.90	49.45	43.91	39.48	35.85	32.86
1.00	90.91	83.55	76.92	71.43	66.67	58.82	55.56	50.00	44.44	40.00	36.36	33.33
1.10	92.00	84.33	77.92	72.36	67.54	59.64	56.34	50.75	45.15	40.72	37.05	34.00
1.20	93.09	85.33	78.92	73.29	68.40	60.47	57.12	51.50	45.82	41.40	37.71	34.63
1.30	94.09	86.26	79.77	74.07	69.14	61.17	57.78	52.15	46.48	42.04	38.32	35.23
1.40	95.00	87.08	80.62	74.86	69.87	61.88	58.45	52.75	47.06	42.64	38.91	35.76
1.50	95.82	87.83	81.38	75.57	70.54	62.53	59.06	53.35	47.60	43.20	39.41	36.30
1.60	96.64	88.58	82.15	76.29	71.20	63.11	59.62	53.90	48.12	43.72	39.96	36.80
1.70	97.36	89.26	82.85	76.93	71.80	63.70	60.17	54.45	48.62	44.24	40.43	37.26
1.80	98.09	89.92	83.54	77.57	72.40	64.23	60.67	54.95	49.11	44.72	40.91	37.70
1.90	98.82	90.58	84.15	78.14	72.94	64.76	61.17	55.40	49.35	45.20	41.34	38.13
2.00	99.45	91.17	84.77	78.72	73.47	65.29	61.67	55.85	50.00	45.64	41.78	38.56
2.10	100.09	91.75	85.31	79.22	73.94	65.76	62.12	56.30	50.36	46.04	42.18	38.96

續表 2

\bar{x} (公尺)	$n=0.011$	0.012	0.013	0.014	0.015	0.017	0.018	0.020	0.0225	0.0250	0.0275	0.030	0.035	0.040
2.20	100.73	92.55	85.92	79.79	74.47	66.95	62.56	56.70	50.79	46.48	42.58	39.33	34.26	30.45
2.30	101.27	92.83	86.46	80.29	74.94	66.64	62.95	57.15	51.19	46.84	42.94	39.70	34.60	30.78
2.40	101.91	93.62	86.92	80.72	75.34	67.05	63.34	57.50	51.55	47.24	43.50	40.06	34.94	31.13
2.50	102.45	93.92	87.46	81.22	75.80	67.47	63.73	57.90	51.91	47.60	43.67	40.40	35.18	31.45
2.60	102.91	94.35	87.93	81.64	76.20	67.88	64.12	58.25	52.26	47.96	44.03	40.73	35.60	31.75
2.70	103.36	94.75	88.38	82.07	76.60	68.29	64.51	58.60	52.62	48.32	44.56	41.06	35.91	32.05
2.80	105.91	95.25	88.85	82.50	77.00	68.64	64.84	58.95	52.95	48.64	44.69	41.56	36.20	32.35
2.90	104.36	95.67	89.23	82.86	77.34	69.00	65.17	59.30	53.24	48.96	44.98	41.70	36.45	32.60
3.00	104.82	96.08	89.69	83.29	77.74	69.55	65.51	59.60	53.55	49.28	45.30	42.00	36.70	32.80

2. 曼宁公式：

$$C = \frac{1}{n} R^{\frac{1}{6}} \quad (4)$$

公式(4)是巴夫洛夫斯基公式的特定式，如將該式代入公式(2)則得

$$v = \frac{1}{n} R^{\frac{1}{6}} \sqrt{R i} = \frac{1}{n} R^{\frac{2}{3}} i^{\frac{1}{2}} \quad (5)$$

由于公式(5)結構簡便，計算容易，所以应用較广。

3. 高爾巴乔夫公式：

$$C = \frac{70}{1 + \frac{m}{\sqrt{R}}} \quad (6)$$

式中： m——粗糙系数（各种材料的m值列于表3）
R——水力半徑（公尺）

高爾巴乔夫公式的粗糙系数值

表3

渠 壁 表 面 种 类	m
極光滑面（玻璃管；精刨木板；加鋼筋的水泥抹面；塗新瀝青的生鐵管；鋼管和黃銅管；挂膠的消防水龍帶）.....	0.04
光滑面（焊接和鉚接的鐵管；承口接及凸緣接的無錫、無疤、清潔的生鐵管）.....	0.06
平直面（包有一薄層礦物性襯里的生鐵自来水管；普通水泥抹面；未刨木面；皮帶管和帆布管等）.....	0.08
塗有黏膜的平直面陶土管、混漿土管、鐵管、木管、瀝青管、下水道中以及在濁水、降水流动时的渠道和排水道.....	0.10

續表 3

渠 壁 表 面 种 类	m
非平直面和粗糙面	
瀝青磚鋪面或木磚鋪面.....	0.15
規則碎石砌筑的鋪面.....	0.25
圓石或不規則碎石鋪砌筑的鋪面.....	0.35
極粗糙渠槽:	
具有規則邊坡的人工渠道和新溝道.....	0.60
具有整溝和塌岸的人工渠道和原有溝道.....	0.75
河灘水流或具有河灘的天然複式河床.....	1.00
山地河流石質河床.....	1.25
水草叢生的河床.....	1.40
露頭的土坡面.....	1.00
復蓋有植物的斜坡面.....	1.25

4. 阿格羅斯金公式:

$$C = 17.72(K + \log R) \quad (7)$$

式中: K—粗糙參變數, $K = \frac{1}{17.72n}$ 是由粗糙系數

n所決定。n值見表1所列, 不同n時的K值列于表4。R——同前

粗 糙 參 變 數 K 值 表 4

n	0.009	0.010	0.011	0.012	0.015	0.014	0.015	0.017
K	6.270	5.643	5.150	4.703	4.541	4.031	3.760	3.319
n	0.018	0.020	0.0225	0.025	0.0275	0.030	0.035	0.040
K	3.135	2.822	2.508	2.258	2.052	1.881	1.612	1.411

5. 巴生公式:

$$C = \frac{87}{1 + \frac{r}{\sqrt{R}}} \quad (8)$$

式中: r —粗糙系数, R —同前,

巴生公式內的粗糙系数 r 值

表 5

渠 壁 表 面 种 类	r
十分光滑的壁面(刮平木板, 光滑的水泥抹面)	0.06
光滑的壁面(未刨木板, 石砌和磚砌壁, 混凝土管、生鐵管、良好的混凝土壁),	0.16
不光滑的壁面(堆砌良好的塊石壁, 普通混凝土壁),	0.46
干砌塊石壁, 極粗糙的混凝土壁, 卵石鉗面, 坚实土壤及在岩石中开挖的壁面	0.85
普通情形的土質壁面	1.30
阻力強大的土質河床(小圓石, 岩石, 大圓石, 級生水草的河床)	1.75

排水管最常用的断面形狀为: 圆形, 倒卵形, 馬蹄形和矩形。这些断面的重要水力特性是它的最大流量和最大流速不是在全部充满时發生, 而是在局部充水时發生的。这是因为当这种断面上部充满时, 湿周比面积增加的快, 所以水力半徑將开始減小, 因而流速和流量也同时減小。現將各种断面溝管在最大流速(V_{maxc})和最大流量(Q_{maxc})时, 充水深(h)与断面高度(H)的比值列于表6(表見下頁)。

(二) 管渠断面形狀的选择

在选择管渠断面形狀时, 应考虑下列几点:

1. 靜力 埋設在土中的管渠, 必須有足夠的强度, 以便能承受内压力(自重及液体重)与外压力(土压力及各种車輛的活荷重)。
2. 水力 管渠以具有在同样有效断面內, 能排洩較大的流量的断面形狀为最佳, 也就是管渠的水力半徑应当力求最大。同时

表 6

断面形式	断面高度与宽度之比	由 $h : H$ 值得到的	
		V_{make}	Q_{make}
圆 形	2 : 2	0.813	0.950
倒 卵 形	2.586 : 2	0.839	0.944
同 上	3 : 2	0.854	0.950
同 上	5.458 : 2	0.860	0.953
馬 蹄 形	1.707 : 2	0.803	0.930
同 上	1.414 : 2	0.794	0.924
同 上	1.268 : 2	0.796	0.924

避免低水流时的沉澱，应在水流可能較小的有效断面內，具有比較大的流速。

3. 經濟 埋設的 1 公尺管道的成本，与它最大流量的比值應該是最小。力求能夠預制以及采用当地材料。

4. 施工养护 管渠断面形狀，应便于施工，以縮短工期，在养护上容易掏挖、冲洗，及使用机械疏通的可能。

一般的說，污水管最常用的是圆形断面，但也常用倒卵形及矩形。雨水管渠則采用圆形、倒卵形、馬蹄形、矩形和梯形等。

(三) 最常用的管渠断面的計算

1. 圆形管 如圖1.

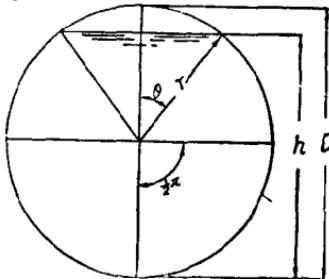


圖 1 圓形斷面

$$\omega = (\pi - \theta) \gamma^2 + \sin \theta \cos \theta \gamma^2$$

$$\rho = 2(\pi - \theta) \gamma$$

$$R = \frac{\omega}{\rho} = \frac{\gamma}{2} + \frac{\sin 2\theta}{4(\pi - \theta)} \cdot \gamma \quad (9)$$

或：

$$\omega = \frac{1}{4} D \rho + \left(h - \frac{D}{2} \right) \sqrt{h(D-h)}$$

$$\rho = \frac{1}{2} \pi D + \operatorname{Darsin} \frac{2h-D}{D}$$

若 $\theta = 0$ (满流时)

$$\text{则 } \omega = \pi \gamma^2, \quad P = 2\pi \gamma$$

$$R = \frac{\gamma}{2} = \frac{D}{4} \quad (10)$$

式中： ω —水流有效断面面积(平方公尺)

$$\pi = 3.1416 \quad \theta \text{—弧度}$$

$$\gamma \text{—半径(公尺)} \quad \rho \text{—湿周(公尺)}$$

$$R \text{—同前} \quad D \text{—直径(公尺)} \quad h \text{—充水深(公尺)}$$

按照公式(5)若将水力半径R以半径 γ 代之，则

$$v = K_v \frac{1}{n} \gamma^{\frac{1}{2}} i^{\frac{1}{2}}, \quad (11)$$

$$Q = K_Q \frac{1}{n} \gamma^{\frac{1}{2}} i^{\frac{1}{2}}, \quad (12)$$

因为 K_v, K_Q 值是根据充水深 h 所决定，所以先将此数计算后，流速 v 及流量 Q 即可很容易的求出。将不同水深时的 K_v, K_Q 及 $\omega = K_\omega \gamma^2, \rho = K_\rho \gamma, R = K_R \gamma$ 中之 K_ω, K_ρ, K_R ，值列于表7。