

4

给水排水设计手册

室外给水

中国建筑工业出版社

给水排水设计手册

第四册

室外给水

《给水排水设计手册》编写组

(限国内发行)

*

中国建筑工业出版社出版(北京西郊百万庄)

新华书店北京发行所发行 各地新华书店经售

天津市第一印刷厂印刷

*

开本: 787×1092毫米 1/32 印张: 25.3/4 字数: 779 千字

1974年11月第一版 1976年3月第二次印刷

印数: 38,481—64,680册 定价: 2.00 元

统一书号: 15040·3090

《給水排水設計手冊》全書共分九冊。本分冊為《室外給水》，包括：地下水取水、地表水取水、淨水、輸配水和泵房的設計計算、維修管理等內容。

本書供給水排水專業設計人員使用，也可供基建單位、礦業企業有關人員和大專院校給水排水專業師生參考。

* * *

派出人員參加本手冊編寫組的單位：

| | |
|----------------|--------------|
| 湖南省建築設計院 | 甘肅省給水排水勘探設計院 |
| 湖南大學 | 吉林省給水排水勘探設計院 |
| 上海市政工程設計院 | 北京市市政設計院 |
| 北京市環境保護科學研究所 | 北京電力局設計所 |
| 四川省給水排水設計院 | 中南給水排水設計院 |
| 重庆建筑工程學院 | 天津大學 |
| 冶金工業部北京有色冶金設計院 | 四川省工業建築設計院 |
| 陝西省第一建築設計院 | 中南工業建築設計院 |
| 水利電力部西北電力設計院 | 水利電力部西安熱工研究所 |
| 冶金工業部沈阳鋁鎂設計院 | 第一機械工業部洛陽設計院 |
| 第一機械工業部第八設計院 | 第二機械工業部第七設計院 |
| 第二機械工業部第二研究設計院 | 第七機械工業部第七設計院 |
| 第四機械工業部第十設計院 | 交通部第三鐵路設計院 |
| 國家建委建築科學研究院 | |

前　　言

为了适应我国社会主义革命和社会主义建设的新发展，我们根据广大读者的需要，对原中国工业出版社1968年以来内部出版发行的《给水排水设计手册》，进行了改编，增订了内容，编写出本设计手册，准备分册付印，国内发行，以便为进一步搞好“三结合”现场设计，提供一套比较实用的工具书。改编后的手册共计八个分册：第一册——常用资料；第二册——管渠水力计算表；第三册——室内给水排水与热水供应；第四册——室外给水；第五册——水质处理与循环水冷却；第六册——室外排水与工业废水处理；第七册——排洪与渣料水力输送；第八册——材料器材；第九册——常用设备。

本册《室外给水》是在原来的《给水排水设计手册》第四册——给水——的基础上，经过全面校核和修改补充编成的。其中第三章净水部分，修改和补充较多。同时以相当大的篇幅，介绍了无产阶级文化大革命以来，我国广大工人和技术人员在给水工艺方面创造的技术革新成果；也简要地介绍了一些国内给水工程的资料。

改编本手册时，有关的标准和规范也在编制和修订过程中，因此，使用本手册时，需注意查阅新出的标准和规范，并以新的标准规范为准。

尽管我们作了上述一些工作，但因限于水平和工作能力，书中的错误和缺点仍然难免，我们热诚地希望各兄弟单位和广大读者提出宝贵意见。

《给水排水设计手册》编写组

1973年11月

毛主席语录

在生产斗争和科学实验范围内，人类总是不断发展的，自然界也总是不断发展的，永远不会停止在一个水平上。因此，人类总得不断地总结经验，有所发现，有所发明，有所创造，有所前进。

马克思主义者认为人类社会的生产活动，是一步又一步地由低级向高级发展，因此，人们的认识，不论对于自然界方面，对于社会方面，也都是一步又一步地由低级向高级发展，即由浅入深，由片面到更多的方面。

目 录

前 言

| | |
|---------------------------------|----|
| 第一章 地下水取水 | 1 |
| 第一节 地下水取水构筑物的适用范围 | 1 |
| 第二节 渗透系数和影响半径的确定 | 2 |
| 第三节 管井 | 4 |
| 一、管井出水量计算 | 4 |
| (一)单井出水量计算 | 4 |
| (二)井群布置与出水量计算 | 16 |
| (三)大厚度含水层中分段取水井组的配置与出水量计算 | 24 |
| 二、管井设计 | 29 |
| (一)管井构造 | 29 |
| (二)过滤器设计 | 30 |
| (三)井管防腐 | 45 |
| 三、管井抽水含砂量控制标准与除砂器设计 | 46 |
| (一)管井抽水时含砂量标准 | 46 |
| (二)除砂器设计 | 46 |
| 第四节 渗渠 | 48 |
| 一、渗渠的位置选择与平面布置 | 50 |
| 二、渗渠出水量计算 | 51 |
| 三、渗渠设计 | 57 |
| 四、集水井设计 | 61 |
| 五、渗渠设计注意事项 | 61 |
| 六、东北地区部分渗渠简介 | 61 |
| 第五节 大口井 | 64 |
| 一、大口井出水量计算 | 64 |
| 二、大口井设计 | 68 |
| (一)大口井的型式 | 68 |
| (二)大口井的结构材料 | 71 |

| | |
|----------------------|------------|
| (三)井壁进水 | 72 |
| (四)井底反滤层 | 74 |
| (五)进水流速的校核 | 75 |
| (六)国内已建部分大口井简介 | 76 |
| 第六节 辐射井 | 78 |
| 一、辐射井的位置选择与平面布置 | 78 |
| 二、辐射井出水量计算 | 79 |
| 三、集水井与辐射管的设计 | 86 |
| 四、辐射井的施工 | 91 |
| 五、国内已建部分辐射井简介 | 96 |
| 第七节 虹吸管集水 | 99 |
| 一、虹吸管集水的适用条件与平面布置 | 99 |
| 二、虹吸管设计 | 100 |
| 三、排气设备的选择与计算 | 101 |
| 四、集水井设计 | 102 |
| 五、真空罐容积的确定 | 104 |
| 第二章 地表水取水 | 105 |
| 第一节 河流水文计算 | 105 |
| 一、频率计算 | 105 |
| 二、相关计算 | 117 |
| 三、浪高、浪爬高计算 | 118 |
| 第二节 取水构筑物位置选择 | 119 |
| 第三节 固定式取水构筑物 | 127 |
| 一、固定式取水构筑物分类 | 127 |
| 二、取水头部 | 138 |
| 三、进水管道 | 144 |
| 四、集水井 | 146 |
| 五、斗槽 | 158 |
| 六、附属设备及设施 | 166 |
| 七、局部冲刷计算 | 169 |
| 第四节 移动式取水构筑物 | 179 |
| 一、缆车式取水 | 179 |
| (一)缆车式取水适用条件及特点 | 179 |

| | |
|---------------------------|------------|
| (二)設備选择 | 180 |
| (三)泵車設計 | 186 |
| (四)坡道設計 | 190 |
| (五)輸水斜管和叉管設計 | 194 |
| (六)总平面布置示例 | 199 |
| (七)标准設計攬車規格及水泵型号 | 201 |
| (八)已有纜車取水构筑物的簡况 | 202 |
| 二、圍船式取水 | 204 |
| (一)圍船式取水适用条件及特点 | 204 |
| (二)圍船的位置和设备选择 | 204 |
| (三)设备布置 | 206 |
| (四)圍船穩性要求及驗算 | 207 |
| (五)聯絡管及輸水斜管 | 211 |
| (六)圍船的錨固和移位 | 217 |
| (七)标准設計船体規格及水泵型号 | 223 |
| (八)已有圍船取水构筑物簡况 | 232 |
| 三、浮吸式取水 | 234 |
| 第五节 山溪浅水河流取水 | 237 |
| 一、山溪浅水河流水文特征 | 237 |
| 二、常用的几种取水形式 | 238 |
| 三、底栏栅式取水 | 240 |
| (一)底栏栅式取水构筑物組成部分 | 240 |
| (二)位置选择 | 242 |
| (三)設計要点 | 243 |
| (四)底栏栅式取水构筑物計算 | 243 |
| 四、低坝式取水 | 255 |
| 第三章 净水 | 257 |
| 第一节 净水工艺 | 257 |
| 一、淨水工艺选择 | 257 |
| 二、淨水工艺流程 | 257 |
| 第二节 混凝 | 259 |
| 一、混凝剂 | 261 |
| 二、助混凝剂 | 262 |

| | |
|----------------|------------|
| 三、混凝剂与助凝剂投量計算 | 264 |
| 四、投药方法与調制 | 269 |
| 五、投药设备 | 279 |
| (一)投加、提升设备 | 279 |
| (二)計量设备 | 288 |
| 六、加药间及仓库 | 291 |
| 第三节 混合 | 291 |
| 一、水泵混合 | 293 |
| 二、管式混合 | 293 |
| 三、多孔隔板式混合槽 | 294 |
| 四、分流隔板式混合槽 | 295 |
| 五、桨板式机械混合池 | 296 |
| 第四节 反应 | 297 |
| 一、平流式与竖流式隔板反应池 | 299 |
| 二、回轉式隔板反应池 | 304 |
| 三、旋流式反应池 | 305 |
| 四、涡流式反应池 | 306 |
| 五、悬浮反应加隔板反应池 | 309 |
| 六、机械反应池 | 311 |
| 第五节 沉淀 | 314 |
| 一、沉淀池型式选择 | 315 |
| 二、高浊度水的自然沉淀 | 316 |
| 三、平流式沉淀池 | 317 |
| (一)設計数据 | 317 |
| (二)計算公式 | 317 |
| (三)計算实例 | 324 |
| (四)沉淀池进出口型式及計算 | 328 |
| 四、竖流式沉淀池 | 328 |
| 五、幅流式沉淀池 | 338 |
| (一)一般要求 | 338 |
| (二)計算公式及設計数据 | 341 |
| (三)排泥装置 | 347 |
| (四)簡易幅流式沉淀池 | 347 |

X

| | |
|-----------------------------|------------|
| (五)已有幅流式沉淀池(预沉池)資料 | 349 |
| 六、排泥方式 | 349 |
| (一)多斗底重力排泥 | 349 |
| (二)穿孔管排泥 | 354 |
| (三)机械排泥 | 367 |
| (四)排泥管及排空时间計算 | 371 |
| 七、斜板与斜管沉淀池 | 373 |
| (一)斜板沉淀池 | 373 |
| (二)斜管沉淀池 | 380 |
| 第六节 澄清 | 389 |
| 一、澄清池型式选择 | 389 |
| 二、加速澄清池 | 391 |
| (一)設計要点及数据 | 391 |
| (二)計算公式 | 393 |
| (三)計算实例 | 397 |
| (四)运行管理要点 | 409 |
| (五)几种不同类型的加速澄清池 | 411 |
| 三、水力循环澄清池 | 415 |
| (一)設計要点及数据 | 417 |
| (二)計算公式 | 417 |
| (三)計算实例 | 420 |
| (四)运行管理 | 429 |
| (五)部分已投产的水力循环澄清池的設計数据 | 432 |
| 四、脉冲澄清池 | 432 |
| (一)脉冲澄清池的特点 | 433 |
| (二)工作原理 | 436 |
| (三)設計要点及数据 | 437 |
| (四)脉冲发生器的型式及計算 | 441 |
| (五)計算实例 | 454 |
| (六)运行管理要点 | 465 |
| (七)国内已建的部分脉冲澄清池的設計数据 | 470 |
| 五、悬浮澄清池 | 471 |
| (一)无穿孔底板悬浮澄清池型式 | 471 |
| (二)設計要点及数据 | 471 |

| | |
|--------------------------------------|------------|
| (三)計算公式 | 476 |
| (四)計算实例 | 478 |
| (五)运行管理要点 | 486 |
| 第七节 过滤 | 486 |
| 一、快滤池 | 488 |
| (一)普通快滤池 | 488 |
| (二)双层滤料快滤池 | 508 |
| 二、接触双层滤池 | 511 |
| (一)設計数据 | 511 |
| (二)設計与运行管理要点 | 512 |
| 三、虹吸滤池 | 512 |
| (一)虹吸滤池特点及操作 | 512 |
| (二)設計要点 | 514 |
| (三)設計数据及計算公式 | 515 |
| (四)計算实例 | 517 |
| (五)豆石滤水板 | 518 |
| (六)部分已建虹吸滤池的設計及运行数据 | 522 |
| 四、无阀滤池 | 524 |
| (一)无阀滤池特点 | 524 |
| (二)重力式无阀滤池 | 527 |
| (三)压力式无阀滤池 | 541 |
| 五、压力滤池 | 558 |
| (一)系統布置形式 | 558 |
| (二)設計要点 | 560 |
| 六、压力式綜合淨水器 | 561 |
| (一)壓力式綜合淨水器的特点 | 561 |
| (二)工作原理 | 561 |
| (三)主要設計数据 | 563 |
| (四)运行管理要点 | 564 |
| (五) $\phi 2000$ 毫米压力式綜合淨水器計算实例 | 564 |
| 第八节 消毒 | 571 |
| 一、常用消毒方法 | 572 |
| 二、液氯消毒 | 572 |
| (一)設計数据与計算 | 573 |

| | |
|-----------------------------|------------|
| (二)加氯机种类 | 573 |
| (三)加液氯间及液氯仓库 | 579 |
| 三、漂白粉消毒 | 583 |
| (一)设计要点 | 583 |
| (二)计算公式 | 583 |
| (三)投加漂白粉设备 | 584 |
| 四、氯胺消毒 | 585 |
| (一)设计要点 | 585 |
| (二)投加与调制氯的设备 | 586 |
| 五、中途加氯 | 586 |
| 第九节 水厂设计 | 589 |
| 一、厂址选择 | 589 |
| 二、水厂设计原则 | 590 |
| 三、水厂布置要点 | 590 |
| 四、水厂平面布置 | 591 |
| (一)生产构筑物 | 591 |
| (二)辅助建筑物 | 592 |
| (三)水厂的其它组成 | 594 |
| 五、水厂净水工艺流程的标高设计 | 595 |
| 六、水厂布置实例 | 599 |
| 第四章 输配水 | 608 |
| 第一节 输水管渠 | 608 |
| 一、线路选择与布置 | 608 |
| 二、水力计算 | 610 |
| 三、水锤计算及水锤消除设备的选定 | 616 |
| 四、管道穿越障碍物 | 626 |
| 第二节 配水管网及调节构筑物 | 631 |
| 一、管网布置 | 631 |
| 二、管网计算 | 632 |
| 三、水塔高度和二级泵房水泵扬程的确定 | 646 |
| 四、调节设施 | 648 |
| 五、管网附件 | 658 |
| 第三节 管渠及其敷设 | 663 |

| | |
|-------------------------|------------|
| 一、管渠材料 | 663 |
| 二、管道敷設 | 664 |
| 三、管道接头 | 679 |
| 四、管道支墩 | 684 |
| 五、管道防腐 | 689 |
| 六、管道水压试驗 | 693 |
| 第五章 泵房 | 698 |
| 第一节 给水水泵种类 | 698 |
| 一、离心泵 | 698 |
| 二、轴流泵 | 706 |
| 三、旋涡泵 | 707 |
| 四、活塞泵 | 707 |
| 五、空气揚水机 | 708 |
| 六、水锤泵、水輪泵 | 709 |
| 第二节 设备选择 | 712 |
| 一、水泵 | 712 |
| 二、水泵引水设备 | 713 |
| 三、起重设备 | 721 |
| 四、动力设备 | 722 |
| 五、排水设备 | 723 |
| 第三节 泵房布置 | 723 |
| 一、机组布置 | 723 |
| 二、管路布置与敷設 | 724 |
| 三、泵房高度 | 726 |
| 四、电气设备布置 | 729 |
| 五、建筑及其他設施 | 730 |
| 六、各种泵房布置示例 | 731 |
| 第四节 露天泵房 | 743 |
| 一、概述 | 743 |
| 二、适用范围及注意事项 | 743 |
| 三、电动机的防潮 | 743 |
| 四、水泵安装及布置 | 745 |
| 五、操作、维护与管理 | 745 |

| | |
|--------------|-----|
| 第五节 泵房的自动控制 | 746 |
| 一、泵房的自动化 | 746 |
| 二、泵房的远动化 | 748 |
| 第六节 计量设备 | 750 |
| 一、常用流量计量设备 | 750 |
| 二、文氏管水表 | 750 |
| 三、孔板式水表 | 755 |
| 四、流量记录仪表 | 760 |
| 五、分流管水表 | 762 |
| 六、量水薄壁堰 | 763 |
| 附录 | 768 |
| 一、碱式氯化铝 | 768 |
| 二、聚丙烯酰胺 | 770 |
| 三、XB-1型水旋澄清池 | 774 |
| 四、水力驱动加速澄清池 | 781 |
| 五、微滤机 | 788 |
| 六、悬浮澄清滤池 | 789 |
| 七、泡沫塑料过滤器 | 791 |
| 八、无顶盖重力式无阀滤池 | 795 |
| 九、快滤池表面冲洗 | 798 |
| 十、硅藻土滤池 | 801 |
| 十一、紫外线消毒 | 803 |

第一章 地下水取水

第一节 地下水取水构筑物的适用范围

地下水取水构筑物的适用范围

表 1-1

| 型式 | 尺 寸 | 深 度 | 水文地质条件 | | | 出水量 |
|-----|------------------------------|--------------------------|------------------|----------------------------------|--------------------------------------|--|
| | | | 地下水埋深 | 含水层厚度 | 水文地质特征 | |
| 管井 | 井径为50~1000毫米 常用为150~600毫米 | 井深为20~1000米 常用为300米以内 | 在抽水设备能解决的情况下不受限制 | 厚度一般在5米以上,或有几层含水层 | 适于任何砂、卵石地层 | 单井出水量一般为500~6000米 ³ /日,最大为20000~30000米 ³ /日 |
| 大口井 | 井径为2~12米 常用为4~8米 | 井深为30米以内 常用为6~20米 | 埋藏较浅,一般在12米以内 | 厚度一般在5~20米 | 补给条件良好,渗透性较好,渗透系数最好在20米/日以上,适于任何砂砾地区 | 单井出水量一般为500~10000米 ³ /日,最大为20000~30000米 ³ /日 |
| 辐射井 | 同大口井 | 同大口井 | 同大口井 | 同大口井。能有效地开采水量丰富、含水层较薄的地下水和河床下渗透水 | 补给条件良好,含水层最好为中粗砂或砾石层并不含漂石 | 单井出水量一般为5000~50000米 ³ /日 |
| 渗渠 | 管径为0.45~1.5米 常用为0.6~1.0米 | 埋深为10米以内 常用为4~7米 | 埋藏较浅,一般在2米以内 | 厚度较薄,一般约为4~6米 | 补给条件良好,渗透性较好,适于中砂、粗砂、砾石或卵石层 | 一般为15~30米 ³ /日/米,最大为50~100米 ³ /日/米 |

第二节 渗透系数和影响半径的确定

一、渗透系数

渗透系数 K 值对地下水取水构筑物的出水量计算影响较大，应力求接近实际情况。 K 值的确定，目前尚无精确的计算方法。按现有各种方法求得的 K 值，常不能反映实际情况。一般认为，根据抽水试验资料按公式(1-5)～(1-7)计算结果比较接近实际。对于需水量不大的小型或一般性工程，遇到无抽水资料时，设计人员除应深入实地调查研究外，还应现场确定井位，按试验与生产结合的要求打井抽水，取得必要的资料，推算渗透系数，以确定单井出水量和井数。

当暂时无条件获得抽水资料，需要先行粗略估算时，可参考表1-2选用，或参照水文地质条件类似地区的平均渗透系数进行估算。

渗透系数

表 1-2

| 岩层种类 | 岩层颗粒 | | 渗透系数 K (米/日) |
|--------|-----------|---------|----------------|
| | 粒径(毫米) | 所占重量(%) | |
| 粉砂 | 0.05~0.10 | 70以下 | 1~5 |
| 细砂 | 0.10~0.25 | >70 | 5~10 |
| 中砂 | 0.25~0.50 | >50 | 10~25 |
| 粗砂 | 0.50~1.00 | >50 | 25~50 |
| 极粗砂 | 1~2 | >50 | 50~100 |
| 砾石夹砂 | — | — | 75~150 |
| 带粗砂的砾石 | — | — | 100~200 |
| 清洁的砾石 | — | — | >200 |

注：1.含水层含泥量多时取小值。

2.含水层颗粒不均匀系数大于2时取小值。

3.表中数值为试验室中理想条件下获得的，有时与实际出入较大，采用时，宜根据具体情况，适当调整。

二、影响半径

影响半径 R 值，对各种取水构筑物的出水量计算均有一定的影响，以水平式集水构筑物最为显著，应力求接近实际情况。一般按下列三种方法来确定：1) 直接用抽水试验结果求出；2) 使用现场已有的试验或生产运转资料；3) 使用与当地水文地质条件相近似的试验或生产运转资料。

1. 根据钻孔抽水试验资料求得影响半径 R 值，可采用公式(1-1)、(1-2)。

1) 承压水

$$R \lg \frac{R}{r} = R_0 \lg \frac{R_0}{r_0} \times \frac{S}{S_0} \quad (1-1)$$

2) 无压水

$$R \lg \frac{R}{r} = R_0 \lg \frac{R_0}{r_0} \times \frac{S(2H-S)}{S_0(2H-S_0)} \quad (1-2)$$

式中 R —— 设计影响半径(米)；

r —— 设计井的半径(米)；

R_0 —— 试验(或测定)所得的影响半径(米)；

r_0 —— 试验(或测定)井的半径(米)；

S —— 设计井的水位降落(米)；

S_0 —— 试验(或测定)井的实际水位降落(米)；

H —— 含水层厚度(米)。

2. 当进行粗略计算时， R 值可采用经验公式(1-3)或(1-4)。

$$R = 10S\sqrt{K} \text{ (米)} \quad (1-3)$$

$$R = 2S\sqrt{HK} \text{ (米)} \quad (1-4)$$

式中 S —— 井中水位降落值(米)；

K —— 渗透系数(米/日)；

H —— 无压含水层厚度或承压含水层的水头高度(自底板算起)(米)。

3. 根据颗粒分析资料和单位出水量粗略估算影响半径 R 值时可分别参照表1-3和表1-4确定。