

ICS 27.140
P 59

SL

中华人民共和国水利行业标准

SL320—2005
替代 SLJ 1—81

水利水电工程钻孔抽水试验规程

Code of pumping test in borehole for
water resources and hydropower engineering

2005-04-18 发布

2005-07-01 实施

中华人民共和国水利部 发布

水利造价信息网
<https://www.s/zjxx.com>

中华人民共和国水利部
关于批准发布《水利水电工程钻孔抽水试验规程》
SL 320—2005 的通知

水国科[2005] 150 号

部直属各单位，各省、自治区、直辖市水利（水务）厅（局），各计划单列市水利（水务）局，新疆生产建设兵团水利局：

经审查，批准《水利水电工程钻孔抽水试验规程》为水利行业标准，并予发布。标准编号为 **SL 320—2005**，替代 **SLJ 1—81**。

本标准自 **2005 年 7 月 1** 起实施。

标准文本由中国水利水电出版社出版发行。

二〇〇五年四月十八日

前　　言

根据水利部水利水电规划设计管理局〔水总局科〔2001〕1号〕文件和《水利技术标准编写规定》(SL 1—2002),对《水利水电工程钻孔抽水试验规程》(SLJ 1—81)进行修订。

- 本标准共**6章20节111条**和**7个附录**,主要技术内容有:
- 制定本标准的目的及其适用范围;
 - 钻孔抽水试验基本技术(试验设计、单孔与多孔试验、完整孔与非完整孔试验、稳定流与非稳定流试验及试验基本技术要求)和试验设备的具体规定;
 - 试验现场工作(钻探、设备安装、试验抽水)和各类试验标准的具体要求;
 - 试验资料整理的规定
- 本标准修订的主要内容有:
- 前引部分增加了前言;
 - 正文部分增加了术语和符号;
 - 充实了试验设计内容;
 - 增加了相关水文地质条件的分析要求;
 - 增加了分层抽水止水隔离和多孔试验分层观测的要求;
 - 修订了分段抽水含水单层最小厚度的要求;
 - 修订了包网、缠丝过滤器网眼、缝隙尺寸和填砾过滤器滤料规格的规定;
 - 修订了松散含水层抽水孔过滤器骨架管外径和基岩含水层中抽水孔开孔孔径的要求;
 - 增加了非稳定流抽水试验要求及水文地质参数计算的主要方法;
 - 增加了规程用词说明。
- 本标准为全文推荐。
- 本标准所替代标准的历次版本为:

本标准批准部门：中华人民共和国水利部
本标准主持机构：水利部水利水电规划设计管理局
本标准解释单位：水利部水利水电规划设计总院
本标准主编单位：长江水利委员会长江勘测规划设计研究院
本标准参编单位：水利部长江勘测技术研究所
本标准出版、发行单位：中国水利水电出版社
本标准主要起草人：范中原 夏金梧 马贵生 陈 飞
包雄斌 赵成生 郑光中
本标准审查会议技术负责人：李广诚
本标准体例格式审查人：陈登毅

https://www.SLJXX.CN

目 次

1	总则	7
2	术语和符号	8
2.1	术语	8
2.2	符号	9
3	基本规定	11
3.1	抽水试验设计	11
3.2	单孔试验与多孔试验	11
3.3	完整孔试验与非完整孔试验	13
3.4	抽水试验基本技术要求	13
4	设备	15
4.1	过滤器	15
4.2	抽水设备	16
4.3	测试工具	17
5	现场工作	18
5.1	钻探	18
5.2	设备安装	18
5.3	洗孔、试验抽水和观测静水位	19
5.4	稳定流抽水试验	19
5.5	非稳定流抽水试验	20
5.6	试验现场记录	21
6	试验资料整理	22
6.1	基本规定	22
6.2	渗透系数计算	22
6.3	影响半径计算	25
6.4	相关的水文地质条件分析	25
6.5	抽水试验报告	26

附录 A 观测记录格式	27
附录 B 稳定流抽水渗透系数计算公式表	29
附录 C 展开多项式的均差插值法	36
附录 D 用配线法计算非稳定流抽水试验的水文地质参数 ...	37
附录 E 用拐点法求有越流补给的水文地质参数	44
附录 F 影响半径计算公式表	52
附录 G 钻孔抽水试验成果表(示例)	53
标准用词说明	55

https://www.SZJXX.CN
水利造价信息网

1 总 则

1.0.1 为统一水利水电工程钻孔抽水试验方法,确定含水层渗透性及了解相关水文地质条件,制定本标准。

1.0.2 本标准适用于水利水电工程地质勘察中的钻孔抽水试验工作。

1.0.3 本标准的引用标准主要有以下标准:

《水利水电工程地质勘察规范》(GB 50287)

《供水水文地质勘察规范》(GB 50027)

《水利水电工程钻探规程》(SL 291)

《水利水电工程地质观测规程》(SL 245)

1.0.4 水利水电工程钻孔抽水试验除应符合本标准外,尚应符合国家现行的有关标准的规定。

2 术 语 和 符 号

2.1 术 语

2.1.1 降深 **drawdown**

抽水时的地下水位下降值，为天然静水位与动水位之差。

2.1.2 钻孔抽水试验 **pumping test in borehole**

从钻孔中抽水并根据其出水量与降深的关系，确定含水层渗透性及了解相关水文地质条件的一种原位试验方法。

2.1.3 稳定流抽水试验 **steadyflow pumping test**

抽水过程中，要求出水量和动水位同时出现相对稳定，并延续一定时间的抽水试验。

2.1.4 非稳定流抽水试验 **unsteadyflow pumping test**

抽水过程中，保持出水量固定，观测动水位变化；或保持降深固定，观测出水量变化的抽水试验。

2.1.5 抽水孔 **pumping well**

试验中用作抽水的钻孔。

2.1.6 观测孔 **observation well**

试验中专门设置的用作观测动水位的钻孔。

2.1.7 完整孔 **completely penetrating well**

进水段完全穿透含水层的抽水孔。

2.1.8 非完整孔 **partially penetrating**

进水段仅穿入含水层一部分的抽水孔。

2.1.9 单孔抽水试验 **single well pumping test**

只在一个抽水孔中抽水并测量出水量与降深值的抽水试验。

2.1.10 多孔抽水试验 **pumping test with multiple wells observation**

除在一个钻孔中抽水和测量出水量与降深外，还布置观测孔观测动水位的抽水试验。

2.1.11 降落漏斗 depression cone

在抽水孔周围形成的漏斗状地下水位面(水压面)的下降区域。

2.1.12 动水位 drawdown level

抽水过程中随出水量和时间变化而变化的地下水位(水头)。

2.1.13 过滤器 screen assembly

设置于抽水孔中进水段部位,用于护壁、滤水和防止涌砂的装置。

2.2 符号

B—越流因数。

a_s—含水层砂、土颗粒级配的不均匀系数。

D₁₀、**D₅₀**—填砾过滤器滤料中,过筛砾料质量百分数为**10%**、**50%**的滤料颗粒的最大粒径。

d₁₀、**d₂₀**、**d₅₀**、**d₆₀**—含水层砂、土样颗粒分析试验中,过筛土粒质量百分数为**10%、20%、50%、60%**的颗粒的最大粒径。

H—潜水含水层的厚度。

h—承压含水层自顶板算起的压力水头高度。

h_t—任一观测孔在抽水或水位恢复时的孔壁处的潜水含水层厚度。

h_w—抽水或水位恢复时抽水孔壁处的潜水含水层厚度。

Δh²—天然情况下潜水含水层厚度和抽水孔或观测孔孔壁处潜水含水层厚度(**h_w**或**h_t**)的平方差,即 $\Delta h^2 = H^2 - h_w^2$ 或 $\Delta h^2 = H^2 - h_t^2$ 。

K—含水层渗透系数。

l—过滤器长度。

M—承压含水层的厚度。

Q—出水量。

1 总 则

1.0.1 为统一水利水电工程钻孔抽水试验方法,确定含水层渗透性及了解相关水文地质条件,制定本标准。

1.0.2 本标准适用于水利水电工程地质勘察中的钻孔抽水试验工作。

1.0.3 本标准的引用标准主要有以下标准:

《水利水电工程地质勘察规范》(GB 50287)

《供水水文地质勘察规范》(GB 50027)

《水利水电工程钻探规程》(SL 291)

《水利水电工程地质观测规程》(SL 245)

1.0.4 水利水电工程钻孔抽水试验除应符合本标准外,尚应符合国家现行的有关标准的规定。

3 基本规定

3.1 抽水试验设计

3.1.1 抽水试验设计宜包括下列内容：

- 1 试验目的、试验方案及试验地段的选择。
- 2 抽水孔和观测孔及观测线的布置。
- 3 抽水孔、观测孔结构，成孔工序，过滤器型号规格以及安装要求。
- 4 抽水设备与试验测试工具的技术要求。
- 5 现场试验技术与试验记录要求。
- 6 渗透系数计算方法与计算公式的选择。
- 7 相关水文地质条件分析的要求。

3.1.2 试验设计应根据下列地质与水文地质资料进行：

- 1 试验区的地下水分布、流向及埋藏条件。
- 2 松散含水层岩性结构、颗粒组成、成层特性及透水性与富水性的定量估算。
- 3 层状岩体的含水层与隔水层划分，含水裂隙岩体与岩溶岩体的分布特征，岩体裂隙与岩溶的发育程度及其几何参数在典型地段的调查、统计资料。
- 4 含水层或含水岩组的厚度。
- 5 必要时可布置专门的钻孔，补充有关的其他地质及水文地质资料。

3.2 单孔试验与多孔试验

3.2.1 单孔试验与多孔试验的选择，应根据工程区地质与水文地质条件的复杂程度及其对工程的影响大小进行，并应符合下列要求：

- 1 地质与水文地质条件比较简单的工程区，为初步查明河床

砂卵石层及其他松散含水层的渗透性及其分布规律时，宜选择单孔抽水试验。

2 地质与水文地质条件复杂的工程区，为查明河床砂卵石层及其他松散含水层的渗透性和渗透各向异性时，宜在区内典型地段或含水层渗透性及渗透各向异性对建筑物渗流控制设计有重大影响的地段布置多孔抽水试验。

3 以基岩水文地质问题为主体的工程区，为查明层状、裂隙、岩溶等含水岩体的渗透性、渗透各向异性，各含水层、带间的水力联系，以及地下水与地表水的水力联系时，宜选择多孔抽水试验。

3.2.2 多孔试验观测线布置，应遵守下列规定：

1 均质松散含水层中的多孔试验，宜布置一条观测线，其方向应垂直地下水流向；当含水层中地下水水力坡降较大时，可布置两条观测线，其方向应一条垂直地下水流向，另一条平行地下水流向。为解决坝基渗漏和建筑物基坑降水问题时，平行地下水流向的一条宜布置在抽水孔上游一侧。

2 在非均质各向异性的松散含水层中的多孔试验，应布置两条观测线，其中一条应沿渗透性最大的方向布置，另一条应与前一条相垂直。

3 裂隙岩体或岩溶岩体的多孔试验，应布置两条观测线，其中一条应沿构造发育方向或强透水方向布置，另一条应与前一条垂直。当岩体各向异性突出、水文地质条件复杂时，宜在各主要渗透方向上均布置观测线。

3.2.3 松散含水层中的多孔试验，每条观测线上的观测孔宜为3个；裂隙岩体和岩溶岩体中，每条观测线上的观测孔宜为2~5个。

3.2.4 观测孔至抽水孔的距离应符合下列规定：

1 当抽水孔为完整孔时，第一个观测孔孔距宜为2~3m，第二、第三个观测孔孔距宜分别为含水层厚度的1~1.5倍和2~3倍。

2 当抽水孔为非完整孔时，应根据抽水孔类型及拟选公式的要求确定。

3 最远观测孔孔距不宜太大，应能保证该观测孔内有一定降深。

3.2.5 裂隙岩体和岩溶岩体中多孔抽水观测孔至抽水孔的距离，宜根据场区的地质结构、地下水分布、含水层透水性和富水性确定；条件复杂时，观测线可分期形成。

3.2.6 层状孔隙裂隙岩体或层状岩溶岩体中多孔试验的观测孔距，当其岩层倾角不大于 **25°** 时，宜遵守 **3.2.4** 条的规定；当其倾角大于 **25°** 时，宜遵守 **3.2.5** 条的规定。

3.3 完整孔试验与非完整孔试验

3.3.1 多个含水层需要进行分层抽水时，抽水孔段的结构类型（完整孔、非完整孔），应根据各个试验含水层的厚度分别确定，并应对试验含水层和相邻含水层间的隔水层或相对隔水层采取止水隔离措施。

3.3.2 当含水层厚度不大于 **15m** 时，宜采用完整孔抽水；当含水层厚度大于 **15m** 时，可采用非完整孔抽水。

3.3.3 完整孔抽水，其过滤器长度宜为含水层厚度的 **0.9** 倍以上；非完整孔抽水，其过滤器长度和位置，应根据拟选用公式的适用条件确定。

3.3.4 非均质层状含水层，当其单层厚度不小于 **3m** 时，可采用非完整孔进行分段抽水，过滤器置于单层中部，长度宜不大于 **1/3** 单层厚度；当单层厚度小于 **3m** 时，不宜进行分段抽水试验。

3.3.5 河床下含水层的非完整孔抽水，过滤器应置于含水层的上部，其顶端至河底的距离应大于 **3m**。

3.4 抽水试验基本技术要求

3.4.1 松散含水层抽水孔中的过滤器外壁应设置测压管，其有眼部分长度应与抽水孔过滤器一致。

3.4.2 多孔试验的观测孔，其过滤器长度和深度都应与抽水孔过滤器的长度和深度相同。

3 最远观测孔孔距不宜太大，应能保证该观测孔内有一定降深。

3.2.5 裂隙岩体和岩溶岩体中多孔抽水观测孔至抽水孔的距离，宜根据场区的地质结构、地下水分布、含水层透水性和富水性确定；条件复杂时，观测线可分期形成。

3.2.6 层状孔隙裂隙岩体或层状岩溶岩体中多孔试验的观测孔距，当其岩层倾角不大于 **25°** 时，宜遵守 **3.2.4** 条的规定；当其倾角大于 **25°** 时，宜遵守 **3.2.5** 条的规定。

3.3 完整孔试验与非完整孔试验

3.3.1 多个含水层需要进行分层抽水时，抽水孔段的结构类型（完整孔、非完整孔），应根据各个试验含水层的厚度分别确定，并应对试验含水层和相邻含水层间的隔水层或相对隔水层采取止水隔离措施。

3.3.2 当含水层厚度不大于 **15m** 时，宜采用完整孔抽水；当含水层厚度大于 **15m** 时，可采用非完整孔抽水。

3.3.3 完整孔抽水，其过滤器长度宜为含水层厚度的 **0.9** 倍以上；非完整孔抽水，其过滤器长度和位置，应根据拟选用公式的适用条件确定。

3.3.4 非均质层状含水层，当其单层厚度不小于 **3m** 时，可采用非完整孔进行分段抽水，过滤器置于单层中部，长度宜不大于 **1/3** 单层厚度；当单层厚度小于 **3m** 时，不宜进行分段抽水试验。

3.3.5 河床下含水层的非完整孔抽水，过滤器应置于含水层的上部，其顶端至河底的距离应大于 **3m**。

3.4 抽水试验基本技术要求

3.4.1 松散含水层抽水孔中的过滤器外壁应设置测压管，其有眼部分长度应与抽水孔过滤器一致。

3.4.2 多孔试验的观测孔，其过滤器长度和深度都应与抽水孔过滤器的长度和深度相同。

4 设 备

4.1 过 滤 器

4.1.1 过滤器类型宜按表 4.1.1 的规定选择

表 4.1.1 过滤器类型选择

含水层	抽水孔过滤器类型	观测孔过滤器类型
软岩、断层破碎带、裂隙密集带、岩溶强烈发育带以及其他不稳定岩层或含砂很少的卵砾石层	骨架过滤器	骨架过滤器
砂砾石层或中粗砂层	包网或缠丝过滤器	包网过滤器
细砂层或粉细砂层	填砾过滤器	包网过滤器

4.1.2 抽水孔过滤器骨架的孔隙率不宜小于 30%，观测孔的孔隙率不宜小于 15%。

4.1.3 包网、缠丝过滤器的网眼和缝隙尺寸宜按表 4.1.3 的规定确定。

表 4.1.3 包网、缠丝过滤器网眼和缝隙尺寸 单位：mm

过滤器类型	网眼、缝隙尺寸	
	颗粒均匀的含水层	颗粒不均匀的含水层
包网过滤器	(1.5~2.0) d_{50}	(2.0~2.5) d_{50}
缠丝过滤器	(1.25~1.5) d_{50}	(1.5~2.0) d_{50}

注：细砂取小值，粗砂取大值。

4.1.4 填砾过滤器骨架管包网、缠丝的网眼、缝隙尺寸可采用 D_{10} 。

4.1.5 填砾过滤器的滤料规格应遵守下列规定：

- 1 砂土类含水层的 $a_s < 10$ 时，滤料规格宜按式(4.1.5-1)计算：

$$D_{\text{d}} = (6 \sim 8) d_{\text{s}} \quad (4.1.5-1)$$

2 碎石类土含水层的 $d_{\text{s}} < 2\text{mm}$ 时, 滤料规格宜按式 (4.1.5-2) 计算:

$$D_{\text{d}} = (6 \sim 8) d_{\text{s}} \quad (4.1.5-2)$$

3 碎石土类含水层的 $d_{\text{s}} \geq 2\text{mm}$ 时, 滤料粒径宜为 10~20mm.

4 填砾过滤器滤料的 σ 不宜大于 5.

4.1.6 填砾过滤器的滤料厚度不应小于 50mm.

4.1.7 过滤器骨架管的外径应符合下列规定:

1 填砾过滤器骨架管外径宜为 73~89mm;

2 包网或缠丝过滤器骨架管外径宜为 108~127mm;

3 基岩抽水下过滤器时, 其骨架管外径宜为 108~127mm;

4 观测孔过滤器骨架管外径宜为 73mm.

4.1.8 过滤器下端应设置管底封闭的沉淀管, 其长度宜为 2~3m.

4.1.9 从松散含水层中抽水, 当过滤器顶端在地下水位以下一定深度时, 其工作管可不接出地面, 但工作管与上部套管间的间隙应采取有效的止砂措施。

4.2 抽水设备

4.2.1 试验的抽水设备应根据地下水位埋深和钻孔出水量选择, 并应符合下列规定:

- 1 地下水位埋深小于 6.5m 时, 宜选用地面离心式水泵。
- 2 地下水位埋藏较深, 但钻孔出水量不大时, 宜选用潜水电泵。
- 3 地下水位埋藏较深, 且钻孔出水量较大时, 宜选用空气压缩机。

4.2.2 当钻孔出水量较大, 选择地面离心式水泵受到过滤器直径限制时, 可选用大于进水管公称口径的水泵, 但不应超过二级。

4.3 测 试 工 具

4.3.1 观测地下水位宜采用电测水位计或自动测试水位计,观测读数应精确到 **0.5 cm**。

4.3.2 出水量的测试工具应根据水量大小、精度要求和方便实用的原则选择，并应符合下列规定：

1 当出水量小于 **0.001 m³/s** 时，宜选用量杯或量桶，其充满水所需时间不宜少于 **15s**，观测读数应精确到 **0.5s**；

2 当出水量不小于 **0.001 m³/s** 时，宜选用三角堰或水表，堰水位读数应精确到 **0.1 cm**，水表读数应精确到 **0.001 m³**。

$$D_{\text{d}} = (6 \sim 8) d_{\text{s}} \quad (4.1.5-1)$$

2 碎石类土含水层的 $d_{\text{s}} < 2\text{mm}$ 时, 滤料规格宜按式 (4.1.5-2) 计算:

$$D_{\text{d}} = (6 \sim 8) d_{\text{s}} \quad (4.1.5-2)$$

3 碎石土类含水层的 $d_{\text{s}} \geq 2\text{mm}$ 时, 滤料粒径宜为 10~20mm.

4 填砾过滤器滤料的 σ 不宜大于 5.

4.1.6 填砾过滤器的滤料厚度不应小于 50mm.

4.1.7 过滤器骨架管的外径应符合下列规定:

1 填砾过滤器骨架管外径宜为 73~89mm;

2 包网或缠丝过滤器骨架管外径宜为 108~127mm;

3 基岩抽水下过滤器时, 其骨架管外径宜为 108~127mm;

4 观测孔过滤器骨架管外径宜为 73mm.

4.1.8 过滤器下端应设置管底封闭的沉淀管, 其长度宜为 2~3m.

4.1.9 从松散含水层中抽水, 当过滤器顶端在地下水位以下一定深度时, 其工作管可不接出地面, 但工作管与上部套管间的间隙应采取有效的止砂措施。

4.2 抽水设备

4.2.1 试验的抽水设备应根据地下水位埋深和钻孔出水量选择, 并应符合下列规定:

- 1 地下水位埋深小于 6.5m 时, 宜选用地面离心式水泵。
- 2 地下水位埋藏较深, 但钻孔出水量不大时, 宜选用潜水电泵。
- 3 地下水位埋藏较深, 且钻孔出水量较大时, 宜选用空气压缩机。

4.2.2 当钻孔出水量较大, 选择地面离心式水泵受到过滤器直径限制时, 可选用大于进水管公称口径的水泵, 但不应超过二级。

5 现场工作

5.1 钻探

5.1.1 抽水孔、观测孔的孔位应由地质、钻探、测量人员共同在现场确定。

5.1.2 钻探完成后，应及时测量孔（管）口高程及孔位坐标。孔内所有测深，均应从同一个固定基点算起。

5.1.3 多孔试验的钻孔施工程序，宜先钻抽水孔，后钻观测孔。

5.1.4 松散含水层的抽水孔孔径不宜小于200mm，基岩含水层的抽水孔孔径不宜小于130mm。

5.1.5 抽水孔和观测孔的钻探方法除应执行SL 291的有关规定外，尚应符合下列规定：

1 基岩中的抽水孔钻进应采用清水钻进法。

2 松散层中的抽水孔钻进应采用跟管法。

3 也可采用能保证抽水孔平直，孔身附近不受扰动，孔壁不被覆盖和堵塞的其他钻进方法。

4 试验孔段不应使用泥浆和植物胶冲洗液钻进。

5.1.6 松散含水层每个试验孔段的钻进中，均宜取1~3组试样进行颗粒分析试验。

5.1.7 在抽水孔和观测孔的钻进中，均应按SL 246的有关规定进行地下水简易观测。

5.2 设备安装

5.2.1 抽水孔和观测孔下过滤器前，应采用清水或其他有效的无固相溶液将孔内泥质物冲洗干净。

5.2.2 过滤器安装应按照试验设计书的要求进行，同时记录过滤器各部分的规格和实际下入深度，并应及时绘制抽水孔结构图。

5.2.3 抽水孔的测压管应固定在过滤器的外壁上，与过滤器同步

准，各次降深间的差值宜相等。

5.4.2 单孔抽水最小降深不宜小于 **0.5m**；多孔抽水的抽水孔最小降深，应以最远或次远观测孔的降深不小于 **0.1m** 或任一相邻观测孔的降深差值不小于 **0.2m** 为准。

5.4.3 潜水含水层抽水孔最大降深，不应大于含水层厚度的 **0.3** 倍；承压含水层的动水位不宜降到含水层顶板以下。

5.4.4 基岩含水层中的抽水降深宜从大到小；松散含水层中的降深宜从小到大。

5.4.5 试验时抽水开始后的第 **5min、10min、15min、20min、30min、40min、50min、60min**，宜各观测一次动水位和出水量，以后每隔 **30min** 观测一次。

5.4.6 动水位稳定标准应符合下列要求：

1 采用地面离心泵和潜水电泵抽水时，抽水孔的水位波动值不应大于 **3cm**，观测孔的水位波动值不应大于 **1cm**。

2 采用空压机抽水时，抽水孔的水位波动值不应大于 **10cm**，观测孔的水位波动值不应大于 **1cm**。

5.4.7 试验中的每次降深稳定延续时间应符合下列规定：

1 单孔抽水稳定延续时间不应少于 **4h**；多孔试验的稳定延续时间不应少于 **8h**，并应以最远观测孔的动水位波动情况确定。

2 透水性弱和比较弱的含水层抽水，应适当延长稳定延续时间。

5.4.8 在抽水稳定延续时间内，出水量稳定标准应符合下列规定：

1 实测出水量最大值与最小值之差小于平均出水量的 **5%**。

2 出水量无持续增大或变小的趋势。

5.5 非稳定流抽水试验

5.5.1 试验中应控制抽水孔出水量，使之保持常量，其稳定标准按 **5.4.8** 条的规定执行。

5.5.2 试验延续时间应根据降深与时间 [$s(\Delta t) \sim \lg t$] 关系曲

线确定，并应符合下列要求：

1 $S(\Delta h^2) - \lg t$ 关系曲线呈直线状，其水平投影在 $\lg t$ 轴上的数值不少于两个对数周期。

2 当 $S(\Delta h^2) - \lg t$ 关系曲线有拐点时，则宜延续至拐点后出现水平线的最初时刻。

5.5.3 试验时，出水量和动水位的观测时间，宜在抽水开始后的第 1min、2min、3min、4min、6min、8min、10min、15min、20min、25min、30min、40min、50min、60min、80min、100min、120min 各观测一次，以后每隔 30min 观测一次，直至结束。

5.6 试验现场记录

5.6.1 抽水孔和观测孔结构、试验设备及其安装等结束后，应按附录 A 的有关规定格式记录相应的基本技术资料及安装情况。

5.6.2 试验过程中应按附录 A 的有关规定进行出水量和水位观测。对稳定流抽水试验，应及时绘制 $S-t$ 、 $Q-t$ 和 $Q-S$ 或 $Q-\Delta h^2$ 关系曲线；对非稳定流抽水试验，主要应绘制 $S-\lg t$ 或 $\lg S-\lg t$ 关系曲线，若为多孔抽水，还应绘制 $S-\lg r$ 或 $S-\lg \frac{t}{\tau}$ 关系曲线。

5.6.3 试验结束前应全面检查原始记录和有关曲线是否正确、齐全，所发现的问题应在现场纠正。

6 试验资料整理

6.1 基本规定

6.1.1 渗透系数计算和相关水文地质条件分析,应在对试验区地质和水文地质条件基本查明的基础上,通过合理地选择计算公式和绘制相关的平面图、剖面图进行。

6.1.2 当根据观测孔资料,采用附录B所列潜水含水层多孔抽水试验公式计算渗透系数时,其适用范围应为抽水降落漏斗坡度不大于25°处。

6.1.3 抽水试验结束后,应依据勘察任务书的要求提交相应的试验报告。

6.2 渗透系数计算

6.2.1 根据单孔稳定流抽水资料计算渗透系数时,可选用附录B表B-1中的公式,但应符合下列要求:

1 当 $Q-S$ (或 $Q-\Delta H^2$)关系曲线呈直线时,可以直接选用附录B表B-1中公式。

2 当 $Q-S$ (或 $Q-\Delta H^2$)关系曲线呈曲线,而 $S/Q-Q$ (或 $\Delta H^2/Q-Q$)关系曲线呈直线时,可采用作图法求得纵轴(S/Q)上的截距 a (待定系数),并将拟从附录B表B-1内选用公式中的 Q/S 或 $Q/(H^2 - k_0)$ 项以 a 代入后计算渗透系数。

3 当 $Q-S$ (或 $Q-\Delta H^2$)关系曲线呈任一形式曲线时,可采用插值法按附录C中的0.0.4表得出代数多项式 $Q-S$ 的待定系数 a_1 ,并将拟采用公式中的 Q/S 或 $Q/(H^2 - k_0)$ 项以 $1/a_1$ 代换计算渗透系数。

6.2.2 多孔稳定流抽水,当观测孔中的降深 S (或 ΔH^2),在 $S-\lg r$ (或 $\Delta H^2-\lg r$)关系曲线上能连成直线时,则宜选用附录B表B-2中的公式计算渗透系数。

6.2.3 根据潜水含水层单孔稳定流邻河抽水资料计算渗透系数时，除应遵守**6.2.1**条的规定外，尚应根据邻河情况从附录**B**中选择相应的邻河公式。

6.2.4 根据潜水含水层多孔稳定流邻河抽水资料计算渗透系数时，除应遵守**6.2.2**条的规定外，尚应根据邻河情况、观测线布置方向，从附录**B**中选择相应的公式。

6.2.5 根据非稳定流抽水试验的抽水孔或观测孔资料计算渗透系数时，宜选用下列公式：

1) 配线法。 $W(u)$ 与 u 可按配线法求得，配线法操作，可按附录**D**执行。

① 承压含水层完整孔：

$$K = \frac{Q}{4\pi M} W(u) \quad (6.2.5-1)$$

$$u = \frac{r^2 S_1}{4KM} \quad (6.2.5-2)$$

② 潜水含水层完整孔：

$$K = \frac{Q}{2\pi S(H + h_w)} W(u) \quad (6.2.5-3)$$

$$u = \frac{\mu r^2}{4K(H + h_w)t} \quad (6.2.5-4)$$

式中 $W(u)$ ——井函数；

r ——观测孔至抽水孔的距离。

2) 直线法。当 $\frac{r^2 S_1}{4KM}$ (或 $\frac{r^2 \mu}{4K(H + h_w)t}$) < 0.1 时，可采用下列公式：

① 承压含水层完整孔：

$$K = \frac{2.3 Q}{4\pi M(S_2 - S_1)} \lg \frac{r_2}{r_1} \quad (6.2.5-5)$$

或 $K = \frac{2.3 Q}{4\pi M(S_2 - S_1)} \lg \frac{t_2}{t_1} \quad (6.2.5-6)$

② 潜水含水层完整孔：

$$K = \frac{2.3Q}{2\pi(\Delta t_2^2 - \Delta t_1^2)} \lg \frac{t_2}{t_1} \quad (6.2.5-7)$$

$$\text{或} \quad K = \frac{2.3Q}{2\pi(\Delta t_2^2 - \Delta t_1^2)} \lg \frac{t_2}{t_1} \quad (6.2.5-8)$$

式中 s_1, s_2 —观测孔或抽水孔在 $s-\lg t$ 关系曲线的直线段任意两点的纵坐标值 (m)；

t_1, t_2 —在 $s-\lg t$ (或 $\Delta t^2-\lg t$) 关系曲线上纵坐标为 s_1, s_2 (或 $\Delta t_1^2, \Delta t_2^2$) 两点的相应时间 (min)；

$\Delta t_1^2, \Delta t_2^2$ —观测孔或抽水孔在 $\Delta t^2-\lg t$ 关系曲线的直线段上任两点的纵坐标值 (min²)。

6.2.6 非稳定流单孔抽水试验，在有越流补给但不考虑弱透水层弹性释水的条件下，利用 $s-\lg t$ 关系曲线上拐点处的斜率计算渗透系数时，宜选用下列公式：

$$K = \frac{2.3Q}{4\pi M m_1 e^{m_1}} \quad (6.2.6)$$

式中 m_1 — $s-\lg t$ 关系曲线上拐点处的斜率。

拐点处斜率、越流因数等参数可按附录 E 的规定求得。

6.2.7 稳定流抽水试验或非稳定流抽水试验，当利用恢复水位资料计算渗透系数时，可选用下列公式：

1 停止抽水前动水位已稳定，可选用式 (6.2.6) 计算，式中的 m_1 值应为恢复水位 $s-\lg(1 + t_0/t_r)$ 关系曲线上拐点处的斜率。

2 停止抽水前动水位仍呈直线下降时，可选用下列公式：

1) 承压含水层完整孔：

$$K = \frac{2.3Q}{4\pi M S} \lg \left(1 + \frac{t_0}{t_r} \right) \quad (6.2.7-1)$$

2) 潜水含水层完整孔：

$$K = \frac{2.3Q}{2\pi(H^2 - h_0^2)} \lg \left(1 + \frac{t_0}{t_r} \right) \quad (6.2.7-2)$$

式中 t_0 —抽水开始到停止的时间 (min)；

t —抽水停止时算起的恢复时间 (min);
 s —水位恢复时的剩余降深 (m);
 h —水位恢复时的潜水含水层厚度 (m).

6.2.8 如恢复水位曲线直线段的延长线不通过原点时,应分析其原因,必要时应进行修正。

6.3 影响半径计算

6.3.1 稳定流多孔抽水试验影响半径的确定,应利用观测孔中的水位降低资料,选用附录 F 的有关公式计算。

6.3.2 根据稳定流单孔抽水试验资料计算渗透系数时,其影响半径可采用经验数据,也可选用附录 F 的有关公式计算。

6.4 相关的水文地质条件分析

6.4.1 通过多孔抽水试验资料进行相关水文地质条件分析应包括下列内容:

- 1 地下水、地表水以及各含水层间的水力联系。
- 2 含水层或含水岩体渗透性的各向异性。
- 3 强透水带的分布及其特征。
- 4 断层的阻水性或透水性。

6.4.2 相关水文地质条件分析应在掌握试验场地基本技术条件、地质条件、水文地质条件的基础上进行。

6.4.3 相关水文地质条件分析中应绘制下列图件:

1 多孔抽水试验场地内,某一相同时刻的地下水等水位线图(或流网图)。

- 2 多孔抽水试验场地典型方向上的降落漏斗剖面图。

6.4.4 地下水等水位线图宜包括下列内容:

- 1 抽水孔、观测孔(包括利用的长期观测孔)的位置。
- 2 断层破碎带、岩溶发育带的分布。
- 3 含水层与隔水层的分布。
- 4 抽水前地下水静水位等值线。

- 5 某一相同时刻的抽水动水位等值线。
- 6 邻近地表水体位置和相同时刻的水体水位。

6.4.5 降落漏斗剖面图宜包括下列内容：

- 1 地形断面。
- 2 抽水孔、观测孔位置及结构剖面。
- 3 断层破碎带、岩溶发育带的位置。
- 4 含水层与隔水层的位置。
- 5 抽水前地下水静水位线。
- 6 抽水时某一相同时刻的动水位线。
- 7 抽水时，相邻含水层某一相同时刻的动水位线。

6.5 抽水试验报告

6.5.1 抽水试验报告宜包括文字说明和成果图表两部分内容。

6.5.2 文字说明宜包括下列内容：

- 1 工程概况。
- 2 试验目的。
- 3 试验地段的地质和水文地质条件。
- 4 计算成果和分析成果。
- 5 成果质量评价。
- 6 对下一孔(组)试验的建议。

6.5.3 成果图表可采用附录 G 的格式，并根据需要选用下列图表：

- 1 试验场地平面图。
- 2 抽水孔和观测孔施工技术剖面图。
- 3 多孔抽水试验场地内稳定或相对稳定时段的地下水等水位线图。
- 4 $Q-S$ 或 $Q-\Delta h^2$ 关系曲线和 $S-\lg t$ (或 $\Delta h^2-\lg t$) 关系曲线图。
- 5 基本数据和计算成果表。

附录 A 观测记录格式

表 A-1 基本技术资料记录表

孔_____段		过滤器 器 含水层	类型	水泵名称 水泵型号 吸水管直径 (mm) 吸水管深度 (m) 动力 水位计 流量计
孔口高程 (m)			过滤器孔隙率 (%)	
孔深 (m)			孔眼直径 (mm)	
孔径 (mm)			网型网号	
类型			填砾直径 (mm)	
水位深度 (m)			填砾厚度 (mm)	
顶板深度 (m)			填砾高度 (m)	
底板深度 (m)			过滤器长度 (m)	
厚度 (m)			顶端深度 (m)	
止水深度 (m)			底端深度 (m)	
岩性				

记录:

校核:

年 月 日

表 A-2 抽水孔安装记录表

孔_____段					
名 称	直 径 (mm)	长 度 (m)	顶 端 深 度 (m)	底 端 深 度 (m)	备 注
套 管					
连接管					
过滤器					
沉淀管					

记录:

校核:

年 月 日

表 A-3 观测孔安装记录表

孔_____段

项 目	第一观测线的观测孔			第二观测线的观测孔		
孔口高程 (m)						
管口高程 (m)						
孔 径 (mm)						
过滤器内径 (mm)						
过滤器长度 (m)						
过滤器顶深度 (m)						
过滤器底深度 (m)						
至抽水孔距离 (m)						

记录： 校核： 年 月 日

表 A-4 观测孔水位记录表

孔_____段 孔(管)口高程_____ (m)

时 间			孔(管) 内水深	水位降深	时 间			孔(管) 内水深	水位降深
日	时	分	(m)	(m)	日	时	分	(m)	(m)

记录： 校核： 年 月 日

表 A-5 抽水试验孔观测记录表

孔_____段 孔(管)口高程_____ (m)

时 间			孔 内 水 位		测压管水位		出 水 量		备注
日	时	分	动水位 (m)	降深 (m)	动水位 (m)	降深 (m)	堰水位或 水表读数 (cm, m ³ /s)	出水量 (m ³ /s)	

记录： 校核： 年 月 日

附录 B 稳定流抽水渗透系数计算公式表

表 B-1 单孔抽水渗透系数计算公式表

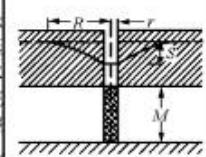
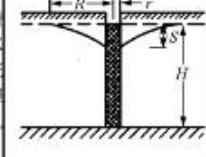
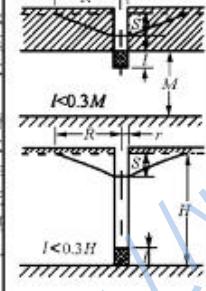
序号 类型	示意图	计算公式	适用条件	提出人
1 承压水完整孔		$K = \frac{0.366 Q}{M} \lg \frac{R}{r}$	承压水含水层 单孔完整井	裘布依
2 潜水完整孔		$K = \frac{0.732 Q}{(2H-S)S} \lg \frac{R}{r}$	潜水含水层 单孔完整井	裘布依
3 承压水、潜水非完整孔		$K = \frac{0.366 Q}{M} \lg \frac{R}{r}$ $\alpha = 1.6$ $\alpha = 1.32$	1. 承压水、潜水含水层 2. 过滤器紧接含水层顶板或底板 3. $i < 0.3M$ 或 $i < 0.3H$	吉林斯基、巴布什金

表 B-1 (续)

序号 类型	示意图	计算公式	适用条件	提出人
4 潜水、承压水非完整孔	<p>4 潜水、承压水非完整孔 C——河底至过滤器上端的距离。</p>	$K = \frac{0.366 Q}{H} \lg \frac{R}{r}$	1. 潜水、承压水含水层 2. 过滤器置于含水层中部 3. 应用于河床抽水时 σ 值不应小于 3m 4. $l < 0.3H$ 或 $l > 0.3H$	布什金
5 承压水、潜水非完整孔		$K = \frac{Q}{2\pi M} \left[\ln \frac{R}{r} + \frac{M - l}{l} \ln \frac{1.12M}{l} \right]$	1. 承压水、潜水含水层。用于潜水时，将 M 换成 H 或 $H + M/2$ 2. $l > 0.2M$	徐水振范
6 承压水、潜水非完整孔		$K = \frac{Q}{2\pi M} \left[\ln \frac{R}{r} + \frac{M - l}{l} \ln \left(1 + 0.2 \frac{M}{l} \right) \right]$	1. 承压水、潜水含水层。用于潜水时，将 M 换成 H 或 $H + M/2$ 2. $l > 0.2M$	徐生
7 潜水非完整孔		$K = \frac{0.366 Q}{(B + D)H} \lg \frac{R}{r}$	1. 潜水含水层 2. 过滤器在含水层中部	斯卡拉·拉·諾·維奇

表 B-1 (续)

序号 类型	示意图	计算公式	适用条件	提出人
8 潜水非完整孔		$K = \frac{0.732 Q}{(H+l)S} \lg \frac{R}{r}$	1. 潜水含水层 2. 过滤器地含水层下部	多布诺里斯基
9 潜水非完整孔		$K = \frac{0.732 Q}{S} \left[\frac{(l+R)}{\lg \frac{R}{r}} + \frac{l}{\lg \frac{0.66l}{r}} \right]$	1. 潜水含水层 2. 非淹没式过滤器 3. l < 0.3H	巴布什金
10 潜水非完整孔		$K = \frac{0.732 Q}{(2H-S)S} \lg \frac{2b}{r}$	1. 潜水含水层单孔完整井 2. 鄱阳 3. b < 2H	弗尔格伊米尔
11 潜水非完整孔		$K = \frac{0.732 Q}{S} \left[\frac{H-S}{R} + \frac{m}{R} \left(\frac{m}{R} + \frac{m}{2} - \frac{b}{2} \right) \right]$ <p>式中：m 为由含水层底板到过滤器有效工作部分中点的长度 5. b > m/2</p>	1. 潜水含水层 2. 非淹没式过滤器 3. 鄱阳 4. 含水层厚度有限	巴布什金

表 B-1 (续)

序号 类型	示意图	计算公式	适用条件	提出人
12 潜水非完整孔		$K = \frac{0.732 Q}{\left(\frac{l+s}{r} + \frac{0.66l}{r} - 0.22 \ln \frac{b}{r} \right)}$	1. 潜水含水层 2. 非淹没式过滤器 3. 郊河 4. 含水层厚度很大 5. $b > l$	巴布什金
13 潜水非完整孔		$K = \frac{0.732 Q}{\left(\frac{l+s}{r} + \frac{0.66l}{r} - 0.11 \frac{l}{b} \right)}$	1. 潜水含水层 2. 非淹没式过滤器 3. 郊河 4. 含水层厚度很大 5. $b < l$	巴布什金
14 潜水非完整孔		$K = \frac{0.16 Q}{B} \times \left(2.3 \lg \frac{0.66l}{r} - \sinh \frac{0.45l}{b} \right)$	1. 潜水含水层 2. 郊河 3. 过滤器在含水层中 4. $l < 0.3H$	巴布什金
15 潜水非完整孔		$K = \frac{0.16 Q}{B} \times \left(2.3 \lg \frac{1.32l}{r} - \sinh \frac{0.9l}{b} \right)$	1. 潜水含水层 2. 郊河 3. 过滤器紧接含水层底部 4. $l < 0.3H$	巴布什金

表 B-2 多孔抽水渗透系数计算公式表

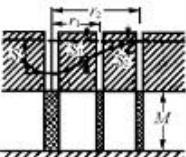
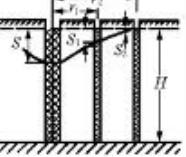
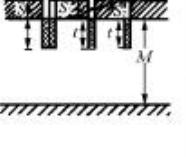
序号	类型 示意图	计算公式	适用条件	提出人
1	承压水完整孔	 $K = \frac{0.386 Q}{M(B_1 - B_2)} \ln \frac{r_2}{r_1}$	承压水含水层 多孔完整井	裘布依
2	潜水完整孔	 $K = \frac{0.78 Q}{(2H - A - 4) \times (A - 4)} \ln \frac{r_2}{r_1}$	潜水含水层 多孔完整井	裘布依
3	承压水非完整孔	 $K = \frac{0.16 Q}{l(B_1 - B_2)} \times \left[\sinh \frac{l}{n_1} - \sinh \frac{l}{n_2} \right]$	1. 承压水含水层 2. 过滤器紧接含水层顶板 3. $l < 0.3M$ 4. $n_1 \leq 0.3M$, $n_1 = 0.3n_2$ 5. $\epsilon = l$	吉林斯基
4		$K = \frac{0.16 Q}{l(B_1 - B_2)} \times \left[\sinh \frac{l}{n_1} - \sinh \frac{l}{n_2} - \frac{l}{M} \right] \times \left[\sinh \frac{M}{n_1} - \sinh \frac{M}{n_2} - \frac{n_2}{n_1} \right]$	1. 承压水含水层 2. $l > 0.3M$	纳斯莫尔格

表 B-2 (续)

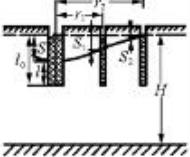
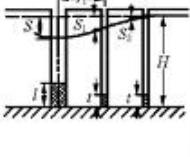
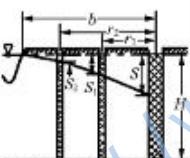
序号	类型	示意图	计算公式	适用条件	提出人
5	潜水非完整孔		$K = \frac{0.16 Q}{F(B_1 - B_2)} \times \left[\sinh \frac{F}{\eta_1} + \sinh \frac{F}{\eta_2} \right]$ <p style="text-align: center;">式中: $F = l_0 - 0.5(B_1 + B_2)$</p>	1. 潜水含水层 2. 抽水孔为非淹没式过滤器 3. $l < 0.3H$ 4. $B < 0.3l_0$ 5. $\eta_1 = 0.3\eta_2$, $\eta_2 \leq 0.3H$	吉林斯基
6			$K = \frac{0.08 Q}{F(B_1 - B_2)} \times \left[\left(\sinh \frac{0.4F}{\eta_1} + \sinh \frac{1.6F}{\eta_2} \right) - \left(\sinh \frac{0.4F}{\eta_2} + \sinh \frac{1.6F}{\eta_1} \right) \right]$ <p style="text-align: center;">式中: $F = l_0 - 0.5(B_1 + B_2)$</p>	1. 潜水含水层 2. 过滤器位于含水层中部 3. $l < 0.3H$ 4. $\eta_2 < 0.3H$ 5. $t = l$	吉林斯基
7	潜水非完整孔		$K = \frac{Q}{2\pi F(B_1 - B_2)} \times \left[\left(\sinh \frac{F}{\eta_1} - \sinh \frac{F}{\eta_2} \right) - \frac{F}{\eta_1} \right] \times \left[\sinh \frac{F}{\eta_1} - \sinh \frac{F}{\eta_2} - \frac{F}{\eta_2} \right]$	1. 潜水含水层 2. $t > 0.5H$	纳斯罗尔格
8			$K = \frac{0.08 Q}{(2B - B_1 - B_2)(B_1 - B_2)} \times l_0 \frac{\eta_2}{\eta_1}$	1. 潜水含水层 2. 过滤器位于含水层中部	斯卡拉诺维奇
9	潜水完整孔		$K = \frac{0.732 Q}{(2H - B_1) B_1} \lg \frac{2\eta_1 - \eta_2}{\eta_1}$	1. 潜水含水层 2. 鄱河 3. 观测线垂直于岸边、观测孔位于近河一边 4. 一个观测孔	盖布依、弗尔格
10	潜水完整孔		$K = \frac{0.732 Q}{(2H - B_1 - B_2)(B_1 - B_2)} \times \frac{\eta_2(2\eta_1 - \eta_2)}{\eta_1(\eta_2 - \eta_1)}$	1. 潜水含水层 2. 鄱河 3. 观测线垂直于岸边、观测孔位于近河一边 4. 两个观测孔	伊米尔

表 B-2 (续)

序号	类型 示意图	计算公式	适用条件	提出人
11	潜水完整孔	$K = \frac{0.732 Q}{(2H - S_1) S_1} \sqrt{\frac{4\theta + \eta}{\eta}}$	1. 潜水含水层 2. 鄱河 3. 观测线平行岸边 4. 一个观测孔	裘布依 弗尔格伊米尔
12	潜水非完整孔	$K = \frac{0.732 Q}{(2H - S_1 - S_2)(S_1 - S_2)} \times \left[\frac{1}{2} \ln \frac{4\theta + \eta}{4\theta + \eta} + \ln \frac{S_2}{S_1} \right]$	1. 潜水含水层 2. 鄱河 3. 观测线平行岸边 4. 两个观测孔	裘布依 弗尔格伊米尔
13	潜水非完整孔	$K = \frac{0.16 Q}{B_1} \times \left[\ln \frac{1}{\eta} - \ln \frac{1}{\sqrt{4\theta + \eta}} \right]$	1. 潜水含水层 2. 过滤器位于含水层中部 3. 鄱河 4. 观测线平行岸边 5. $I < 0.3H$	巴布什金
14	潜水非完整孔	$K = \frac{0.16 Q}{B_1} \times \left[\ln \frac{1}{\eta} - \ln \frac{1}{2\delta \pm \eta} \right]$	1. 潜水含水层 2. 过滤器位于含水层中部 3. 鄱河 4. 观测线垂直岸边且在远河一侧 $(2\delta + \eta)$ 或近河一侧 $(2\delta - \eta)$ 5. $I < 0.3H$	巴布什金

附录 C 展开多项式的均差插值法

C.0.1 当抽水试验关系曲线 $Q-S$ (或 $Q-\Delta h^2$) 呈曲线时, 可采用插值多项式来消除产生曲线的孔损影响。

C.0.2 $Q-S$ 关系曲线可采用一个高次方多项式表示为:

$$S = a_1 Q + a_2 Q^2 + \cdots + a_n Q^n \quad (\text{C.0.2})$$

式中 a_1, a_2, \dots, a_n ——待定系数。

C.0.3 一次项系数 a_1 可用式(C.0.3)表达:

$$a_1 = \frac{1}{2\pi KM} \ln \frac{R}{r} \quad (\text{C.0.3})$$

C.0.4 以四组 $Q-S$ 抽水试验资料为例, 式(C.0.2)可简化为式(C.0.4):

$$S = a_1 Q + a_2 Q^2 + a_3 Q^3 + a_4 Q^4 \quad (\text{C.0.4})$$

采用表 C.0.4 求 $Q-S$ 多项式及其待定参数 a_1 。

表 C.0.4 插值均差表

s	Q (m³/s)	S (m)	一阶均差	二阶均差	三阶均差	四阶均差
0	0	0				
1	Q_1	S_1	a_{11}	a_{21}	a_{31}	a_{41}
2	Q_2	S_2	a_{12}	a_{22}	a_{32}	
3	Q_3	S_3	a_{13}	a_{23}	a_{33}	
4	Q_4	S_4	a_{14}	a_{24}		

表 C.0.4 中:

$$\begin{aligned} a_{11} &= \frac{S_1 - 0}{Q_1 - 0}, \quad a_{12} = \frac{S_2 - S_1}{Q_2 - Q_1}, \quad a_{13} = \frac{S_3 - S_2}{Q_3 - Q_2}, \\ a_{14} &= \frac{S_4 - S_3}{Q_4 - Q_3}, \quad a_{21} = \frac{a_{12} - a_{11}}{Q_2 - 0}, \quad a_{22} = \frac{a_{13} - a_{12}}{Q_3 - Q_1}, \\ a_{23} &= \frac{a_{14} - a_{13}}{Q_4 - Q_2}, \quad a_{24} = \frac{a_{14} - a_{13}}{Q_4 - 0}, \quad a_{31} = \frac{a_{22} - a_{21}}{Q_3 - Q_1}, \quad a_{32} = \frac{a_{23} - a_{22}}{Q_4 - Q_2} \end{aligned}$$

则

$$\begin{aligned} S &= a_{11} Q + a_{12} Q(Q - Q_1) + a_{13} Q(Q - Q_1)(Q - Q_2) \\ &\quad + a_{14} Q(Q - Q_1)(Q - Q_2)(Q - Q_3) \end{aligned}$$

展开即可得:

$$S = a_{11} + a_{12} Q_1 + a_{13} Q_1 Q_2 + a_{14} Q_1 Q_2 Q_3$$

附录 D 用配线法计算非稳定流抽水试验 的水文地质参数

D.0.1 对式(6.2.5-1)取对数,得:

$$\lg S = \left[\lg \frac{Q}{4\pi T} \right] + \lg W(u) \quad (\text{D.0.1-1})$$

对式(6.2.5-2)改写为:

$$\frac{r^2}{t} = \left[\frac{4T}{S_0} \right] u \quad (\text{D.0.1-2})$$

取式(D.0.1-2)对数

$$\lg \frac{r^2}{t} = \left[\lg \frac{4T}{S_0} \right] + \lg u \quad (\text{D.0.1-3})$$

在出水量 Q 保持不变的情况下,式(D.0.1-1)、(D.0.1-2)、
(D.0.1-3)中的括号部分对试验而言是常数。如此,在 S 与 r^2/t
有关系的条件下, $W(u)$ 与 u (或 $1/u$)也有相应关系。

D.0.2 利用表 D.0.2 在双对数坐标纸上绘制 $W(u) - 1/u$ 的标
准曲线,见图 D.0.2。

D.0.3 在另一张模数相同的透明双对数纸上绘制实测的 $S - t/r^2$
曲线,见图 D.0.3。

D.0.4 将实测曲线置于标准曲线上,在保持对应坐标轴
彼此平行的条件下相对平移,直至两曲线重合为止,见图
D.0.4。

D.0.5 任取一匹配点(在曲线上或曲线外均可),记录匹配点的
对应坐标值: $W(u)$, $1/u$, S , t/r^2 代入式(6.2.5-1)~式
(6.2.5-4)中分别计算有关参数。

表 D.0.2 W (1) 数值表 (Ferris, Brown 和 Stallman 等)

$\frac{N}{N}$	$N \times 10^{-5}$	$N \times 10^{-4}$	$N \times 10^{-3}$	$N \times 10^{-2}$	$N \times 10^{-1}$	$N \times 10^{-10}$	$N \times 10^{-9}$	$N \times 10^{-8}$	$N \times 10^{-7}$	$N \times 10^{-6}$	$N \times 10^{-5}$	$N \times 10^{-4}$	$N \times 10^{-3}$	$N \times 10^{-2}$	$N \times 10^{-1}$	N
1.0	25.9615	21.0530	29.3554	27.6538	24.7612	22.4466	26.1459	17.9435	15.5400	13.3405	10.9457	8.6322	6.3215	4.0379	1.4229	0.3194
1.1	25.9622	21.0537	29.3561	26.6535	24.6538	22.3536	26.0537	17.7402	15.4406	13.1400	10.6404	8.3270	6.2004	3.9426	1.3791	0.3189
1.2	25.7752	21.4797	28.1741	26.8715	24.5708	22.2565	26.9537	17.5411	15.2500	13.0500	10.7534	8.4503	6.1504	3.8576	1.3595	0.3184
1.3	25.4922	21.9290	29.0440	26.7614	24.4908	22.1366	26.8537	17.3411	15.0705	12.9705	10.6734	8.2703	6.0505	3.7705	1.3490	0.3183
1.4	25.0261	21.3225	29.0459	26.7173	24.4147	22.1122	26.8500	17.0700	15.3044	12.9015	10.6500	8.2905	6.0505	3.7054	1.3341	0.3182
1.5	25.5501	21.3285	28.5000	26.8458	24.3458	22.0400	26.7400	17.4000	15.1554	12.8555	10.5500	8.2278	6.0200	3.6574	1.4045	0.3100
1.6	25.4915	21.3100	28.5004	26.8500	24.3612	21.8700	26.7700	17.3700	15.0700	12.7000	10.4507	8.1504	6.0002	3.6700	1.4300	0.3080
1.7	25.4900	21.1888	28.5058	26.8500	24.3208	21.8100	26.6554	17.3200	15.0100	12.7077	10.4002	8.1007	6.0006	3.6148	1.3678	0.3076
1.8	25.3700	21.0712	28.7000	26.6500	24.1604	21.6500	26.5500	17.2007	14.9501	12.6505	10.5579	8.0405	6.7405	3.6001	1.3000	0.3071
1.9	25.3197	21.0171	28.7145	26.6119	24.1804	21.6006	26.5502	17.2018	14.9500	12.5504	10.5500	7.9915	6.0500	3.6500	1.3449	0.3059
2.0	25.3904	20.9800	28.6002	26.6007	24.0801	21.7005	26.4500	17.1000	14.8077	12.5501	10.5000	7.9402	6.0004	3.5547	1.2227	0.3000
2.1	25.2305	20.8170	28.6145	26.5119	24.0500	21.7007	26.4001	17.0105	14.7000	12.4504	10.4500	7.8914	6.0007	3.5000	1.1820	0.2981
2.2	25.1781	20.8705	28.5079	26.2253	23.9422	21.6002	26.2576	17.0500	14.7504	12.4000	10.4000	7.8449	6.0042	3.2614	1.1454	0.2979
2.3	25.1285	20.8251	28.5205	26.2200	23.9158	21.6107	26.2101	17.0100	14.7000	12.3508	10.3500	7.8004	6.0000	3.2179	1.1000	0.2959
2.4	25.0801	20.7805	28.4000	26.1768	23.8758	21.5702	26.2700	16.9800	14.6504	12.3200	10.3000	7.7579	6.0505	3.1762	1.0762	0.2944
2.5	25.0455	20.7427	28.4401	26.1275	23.8149	21.5205	26.2200	16.9200	14.6077	12.2501	10.2500	7.7172	6.1007	3.1205	1.0445	0.2941
2.6	25.0000	20.7005	28.4000	26.0500	23.7507	21.4901	26.1005	16.8600	14.5504	12.2000	10.2000	7.6770	6.1000	3.0800	1.0130	0.2935
2.7	25.0000	20.6887	28.3801	26.0000	23.7500	21.4504	26.0500	16.8000	14.5000	12.1500	10.1500	7.6400	6.0010	3.0515	0.9840	0.2918
2.8	25.0010	20.6504	28.3795	26.0000	23.6442	21.7218	26.0100	16.7500	14.4500	12.1007	10.1000	7.6007	6.0001	3.0573	0.9500	0.2900
2.9	25.0000	20.5945	28.3017	25.9901	23.5905	21.5800	26.0000	16.7000	14.4000	12.0500	10.0500	7.5607	6.0000	3.0000	0.9142	0.2882
3.0	25.0000	20.5504	28.2078	25.9502	23.5506	21.5000	26.0474	16.7400	14.4420	12.1807	10.0104	7.5172	6.0507	2.9501	0.8807	0.2805
3.1	25.0002	20.5276	28.2200	25.9224	23.5100	21.4172	26.0146	16.7200	14.4000	12.1000	9.9500	7.5000	6.0002	2.9270	0.8515	0.2714
3.2	25.0004	20.4956	28.1802	25.8907	23.4900	21.2805	26.0200	16.6800	14.3777	12.0751	9.7700	7.4700	6.0000	2.8905	0.8103	0.2613
3.3	25.0000	20.4551	28.1205	25.8500	23.4573	21.2547	26.0100	16.6400	14.3470	12.0444	9.7400	7.4300	6.0000	2.8501	0.8000	0.2500
3.4	25.0000	20.4052	28.1206	25.8000	23.3274	21.2340	26.0200	16.6107	14.3178	12.0145	9.7100	7.4007	6.0002	2.8270	0.8147	0.2500

表 D.0.2 (续)

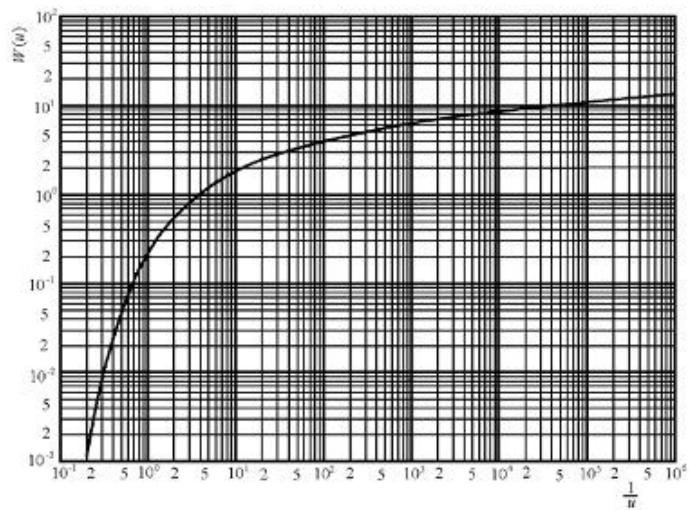
<i>N</i>	<i>N</i> × 10 ⁻⁵	<i>N</i> × 10 ⁻⁴	<i>N</i> × 10 ⁻³	<i>N</i> × 10 ⁻²	<i>N</i> × 10 ⁻¹	<i>N</i> × 10 ⁻¹⁰	<i>N</i> × 10 ⁻⁹	<i>N</i> × 10 ⁻⁸	<i>N</i> × 10 ⁻⁷	<i>N</i> × 10 ⁻⁶	<i>N</i> × 10 ⁻⁵	<i>N</i> × 10 ⁻⁴	<i>N</i> × 10 ⁻³	<i>N</i> × 10 ⁻²	<i>N</i> × 10 ⁻¹	<i>N</i>
3.5	22.7000	20.4932	20.1000	25.8019	20.4935	21.1000	10.4933	10.4937	14.2001	11.4935	9.4930	7.4937	6.4933	2.4933	0.7942	0.000070
3.6	22.6900	20.3930	20.0975	25.7725	20.4708	21.1000	10.4931	10.4935	14.1930	11.4934	9.4938	7.4936	6.4932	2.4937	0.7945	0.000100
3.7	22.6800	20.2930	20.0941	25.7425	20.4495	21.1000	10.4937	10.4931	14.1835	11.4930	9.4934	7.4932	6.4930	2.4933	0.7954	0.000140
3.8	22.6700	20.1940	20.0914	25.7125	20.4282	21.1000	10.4910	10.4925	14.1730	11.4928	9.4927	7.4926	4.4924	2.7000	0.7971	0.000200
3.9	22.6600	20.0950	20.0884	25.6825	20.3982	21.1000	10.4977	10.4955	14.1730	11.4975	9.4948	7.4975	4.4975	2.7050	0.7184	0.000267
4.0	22.6750	20.2227	20.2001	25.6575	20.3649	21.0000	10.7500	10.4972	14.1640	11.4920	9.4946	7.4972	4.4932	2.6010	0.7084	0.000270
4.1	22.6550	20.3200	20.3064	25.6250	20.3342	21.0000	10.7500	10.4935	14.1500	11.4975	9.4948	7.4935	4.4934	2.6076	0.6950	0.000249
4.2	22.6250	20.3200	20.3067	25.6187	20.3161	21.0000	10.7100	10.4964	14.1650	11.4932	9.4937	7.4965	4.4967	2.6044	0.6760	0.000260
4.3	22.6000	20.3004	20.2975	25.5952	20.3025	20.9000	10.4974	10.3964	14.0830	11.7767	9.4771	7.1740	4.0782	2.6110	0.6545	0.000265
4.4	22.5800	20.1774	20.2748	25.5722	20.2965	20.9070	10.4944	10.3919	14.0530	11.7567	9.4541	7.1520	4.0593	2.6000	0.6537	0.000255
4.5	22.5750	20.1549	20.2620	25.5497	20.2471	20.9465	10.4620	10.3904	14.0630	11.7542	9.4327	7.1265	4.0310	2.5964	0.6350	0.000270
4.6	22.5550	20.1820	20.2600	25.5277	20.2252	20.9235	10.4200	10.3734	14.0140	11.7222	9.4037	7.1075	4.0031	2.5574	0.6114	0.000261
4.7	22.5100	20.1114	20.2600	25.5062	20.2007	20.9011	10.3985	10.2950	13.9920	11.4937	9.3822	7.0800	4.7077	2.5200	0.5970	0.000265
4.8	22.5000	20.0904	20.2678	25.4852	20.1858	20.8980	10.3774	10.2745	13.9720	11.4937	9.3571	7.0650	4.7087	2.5000	0.5848	0.001058
4.9	22.4720	20.0837	20.2672	25.4645	20.1630	20.8934	10.3500	10.2542	13.9510	11.4461	9.3445	7.0444	4.7402	2.4971	0.5721	0.001051
5.0	22.3521	20.0435	20.7670	25.4444	20.1418	20.8002	10.3000	10.2440	13.9314	11.4260	9.3238	7.0340	4.7201	2.4870	0.5590	0.001145
5.1	22.3020	20.0287	20.7271	25.4245	20.1220	20.8194	10.2500	10.2143	13.9116	11.4071	9.3035	7.0244	4.7054	2.4681	0.5470	0.001061
5.2	22.3120	20.0198	20.7007	25.4031	20.1035	20.8200	10.2474	10.1945	13.8922	11.3866	9.2871	7.0050	4.6971	2.4500	0.5352	0.000000
5.3	22.3000	20.0213	20.6987	25.3901	20.0905	20.7900	10.2700	10.1700	13.7930	11.3700	9.2697	6.9800	4.6862	2.4130	0.5250	0.000000
5.4	22.3720	20.0726	20.6700	25.3674	20.0640	20.7922	10.2600	10.1571	13.7645	11.3519	9.2494	6.9676	4.6695	2.3940	0.5140	0.000710
5.5	22.3500	20.0512	20.6516	25.3461	20.0455	20.7400	10.4400	10.1307	13.6951	11.3355	9.2330	6.9513	4.6575	2.3775	0.5034	0.000640
5.6	22.3300	20.0392	20.6300	25.3210	20.0305	20.7200	10.4200	10.1207	13.6161	11.3155	9.2130	6.9304	4.6304	2.3604	0.4950	0.000570
5.7	22.3211	20.0195	20.6120	25.3026	20.0108	20.7082	10.4055	10.1000	13.5904	11.2975	9.1958	6.8932	4.5958	2.3427	0.4850	0.000500
5.8	22.3007	20.0011	20.5995	25.2859	20.0004	20.6900	10.3800	10.0805	13.7600	11.2804	9.1779	6.8703	4.5795	2.3222	0.4752	0.000452
5.9	22.1980	20.0040	20.5814	25.2700	20.0703	20.6711	10.3711	10.0605	13.7050	11.2635	9.1598	6.8535	4.5511	2.3111	0.4657	0.000400

表 D.0.2 (续)

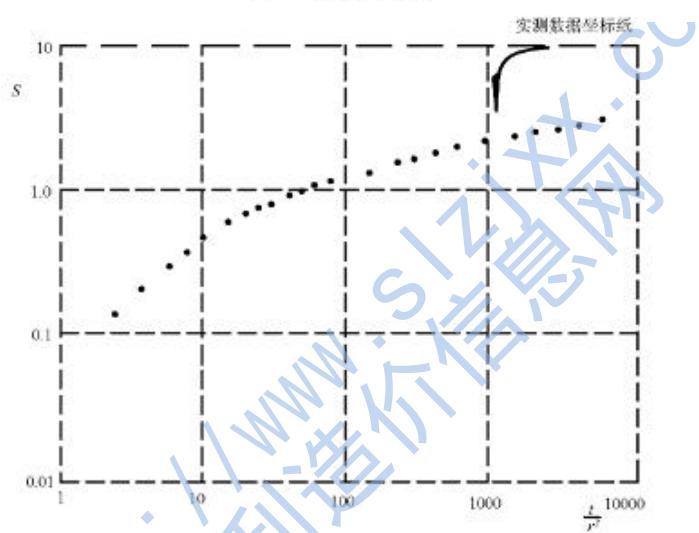
N	$N \times 10^{-5}$	$N \times 10^{-4}$	$N \times 10^{-3}$	$N \times 10^{-2}$	$N \times 10^{-1}$	$N \times 10^{-10}$	$N \times 10^{-9}$	$N \times 10^{-8}$	$N \times 10^{-7}$	$N \times 10^{-6}$	$N \times 10^{-5}$	$N \times 10^{-4}$	$N \times 10^{-3}$	$N \times 10^{-2}$	$N \times 10^{-1}$	N
6.0	22.1628	22.0572	27.5946	25.2020	22.9395	20.6590	18.3549	15.0517	13.7421	11.4465	9.1460	6.8429	4.5464	2.2353	0.4544	0.0002601
6.1	22.1528	22.0537	27.5811	25.2055	22.9428	20.6495	18.3579	15.0552	13.7326	11.4500	9.1275	6.8254	4.5298	2.2297	0.4454	0.0002611
6.2	22.1570	22.0541	27.5818	25.2058	22.9427	20.6501	18.3575	15.0550	13.7328	11.4528	9.1112	6.8252	4.5122	2.2145	0.4365	0.0002614
6.3	22.1510	22.0524	27.5168	25.2126	22.9107	20.6001	18.3025	15.0229	13.7028	11.3978	9.0862	6.7902	4.4904	2.1864	0.4280	0.0002626
6.4	22.1558	22.0527	27.5501	25.1975	22.9349	20.6228	18.3088	15.0272	13.6945	11.3820	9.0735	6.7775	4.4698	2.1845	0.4187	0.0002629
6.5	22.0588	22.0572	27.4946	25.1620	22.9794	20.5798	18.3743	15.0717	13.6981	11.3945	9.0640	6.7539	4.4552	2.1701	0.4135	0.0002634
6.6	22.0745	22.0719	27.4948	25.1697	22.9741	20.5815	18.3800	15.0748	13.6988	11.3913	9.0587	6.7497	4.4501	2.1638	0.4086	0.0002638
6.7	22.0595	22.0598	27.4548	25.1657	22.9491	20.5465	18.3499	15.0414	13.6398	11.3693	9.0397	6.7357	4.4261	2.1017	0.3959	0.0002642
6.8	22.0445	22.0421	27.4955	25.1598	22.9348	20.5017	18.3281	15.0295	13.6246	11.3214	9.0188	6.7269	4.4094	2.1778	0.3905	0.0002645
6.9	22.0500	22.0525	27.4549	25.1225	22.9197	20.5171	18.3145	15.0119	13.6094	11.3088	9.0043	6.7023	4.3930	2.1640	0.3810	0.0002650
7.0	22.0185	22.0181	27.4105	25.1079	22.9003	20.5027	18.3001	15.0076	13.5869	11.2904	8.9899	6.6979	4.3826	2.1058	0.3758	0.0002655
7.1	22.0015	22.0000	27.3908	25.0937	22.7611	20.4865	18.1860	15.0084	13.5800	11.2762	8.9797	6.6737	4.3775	2.1076	0.3688	0.0002658
7.2	21.9975	22.0040	27.3928	25.0797	22.7771	20.4745	18.1720	15.0094	13.5808	11.2642	8.9617	6.6598	4.3626	2.1246	0.3620	0.0002661
7.3	21.9737	22.0711	27.3965	25.0558	22.7688	20.4698	18.1582	15.0088	13.5800	11.2594	8.9479	6.6450	4.3500	2.1118	0.3532	0.0002668
7.4	21.9901	22.0575	27.3549	25.0538	22.7457	20.4672	18.1446	15.0020	13.5804	11.2088	8.9343	6.6294	4.3394	2.0981	0.3457	0.0002674
7.5	21.9487	22.0441	27.3415	25.0389	22.7285	20.4497	18.1311	15.0000	13.5800	11.2204	8.9200	6.6150	4.3231	2.0807	0.3400	0.0002680
7.6	21.9384	22.0300	27.3232	25.0297	22.7231	20.4395	18.1179	15.0056	13.5137	11.2102	8.9076	6.6057	4.3100	2.0744	0.3341	0.0002686
7.7	21.9208	22.0178	27.3182	25.0135	22.7108	20.4274	18.1048	15.0023	13.4957	11.1971	8.8946	6.5927	4.2970	2.0638	0.3280	0.0002693
7.8	21.9074	22.0046	27.3069	24.9997	22.6971	20.3945	18.0910	15.0000	13.4900	11.1942	8.8817	6.5798	4.2842	2.0500	0.3221	0.0002697
7.9	21.9067	22.0021	27.2995	24.9959	22.6844	20.3818	18.0798	15.0000	13.4740	11.1714	8.8688	6.5571	4.2735	2.0388	0.3155	0.0002700
8.0	21.8821	22.0705	27.2708	24.8744	22.5718	20.3592	18.0686	15.0040	13.4514	11.1580	8.8558	6.5345	4.2601	2.0269	0.3105	0.0002707
8.1	21.8697	22.0571	27.2645	24.8619	22.5694	20.3598	18.0543	15.0118	13.4460	11.1464	8.8439	6.5121	4.2466	2.0135	0.3050	0.0002709
8.2	21.8574	22.0548	27.2528	24.8487	22.5471	20.3445	18.0410	15.0096	13.4387	11.1362	8.8317	6.4938	4.2345	2.0042	0.2986	0.0002715
8.3	21.8453	22.0427	27.2401	24.8275	22.5259	20.3294	18.0289	15.0072	13.4272	11.1230	8.8185	6.4777	4.2225	1.9939	0.2943	0.0002719
8.4	21.8333	22.0307	27.2282	24.8056	22.5038	20.3104	18.0170	15.0023	13.4136	11.1101	8.8078	6.4627	4.2107	1.9839	0.2891	0.0002725

表 D.0.2 (续)

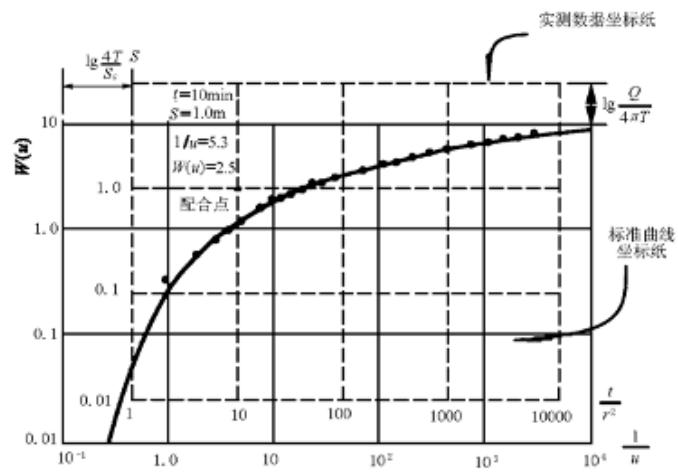
N	$N \times 10^{-5}$	$N \times 10^{-4}$	$N \times 10^{-3}$	$N \times 10^{-2}$	$N \times 10^{-1}$	$N \times 10^{-10}$	$N \times 10^{-9}$	$N \times 10^{-8}$	$N \times 10^{-7}$	$N \times 10^{-6}$	$N \times 10^{-5}$	$N \times 10^{-4}$	$N \times 10^{-3}$	$N \times 10^{-2}$	$N \times 10^{-1}$	N
0.5	31.3215	29.5199	27.2169	24.8127	22.6112	20.5095	18.0069	15.7094	13.4008	11.0022	8.7057	6.4009	4.1000	1.9711	0.3040	0.00002162
0.6	31.3098	29.5072	27.2046	24.8050	22.6035	20.5000	17.9949	15.6917	13.3924	11.0005	8.7040	6.4022	4.1074	1.9604	0.2790	0.00001986
0.7	31.7022	29.4957	27.1981	24.6025	22.5079	20.3955	17.9827	15.6803	13.3776	11.0000	8.7025	6.4007	4.1050	1.9498	0.2742	0.00001783
0.8	31.7002	29.4942	27.1916	24.6010	22.5075	20.3920	17.9712	15.6697	13.3691	11.0005	8.7010	6.4002	4.1046	1.9390	0.2594	0.00001682
0.9	31.7755	29.4799	27.1798	24.5978	22.5052	20.3888	17.9600	15.6574	13.3558	11.0028	8.7007	6.4000	4.1034	1.9289	0.2547	0.00001589
0.0	31.7049	29.4618	27.1682	24.5956	22.5049	20.3814	17.9499	15.6462	13.3467	11.0011	8.7000	6.4000	4.1023	1.9187	0.2502	0.00001485
0.1	31.7039	29.4597	27.1641	24.5945	22.5039	20.3794	17.9397	15.6353	13.3356	11.0000	8.7000	6.4000	4.1013	1.9087	0.2507	0.00001115
0.2	31.7024	29.4586	27.1572	24.5935	22.5030	20.3764	17.9296	15.6246	13.3217	11.0001	8.7000	6.4000	4.1005	1.9087	0.2515	0.00000999
0.3	31.7015	29.4590	27.1524	24.5925	22.5022	20.3706	17.9189	15.6136	13.3100	11.0002	8.7000	6.4000	4.1000	1.9088	0.2470	0.00000949
0.4	31.7200	29.4155	27.1387	24.6131	22.5105	20.3579	17.9059	15.6006	13.3002	10.9976	8.6051	6.3004	4.0902	1.8781	0.2429	0.00000803
0.5	31.7100	29.4077	27.1161	24.6025	22.4999	20.3476	17.8946	15.5892	13.2969	10.9970	8.6045	6.3000	4.0807	1.8685	0.2387	0.00000725
0.6	31.6998	29.3972	27.0945	24.5930	22.4865	20.3369	17.8848	15.5717	13.2791	10.9795	8.5940	6.2720	4.0704	1.8589	0.2347	0.00000649
0.7	31.6994	29.3998	27.0945	24.5927	22.4791	20.3276	17.8799	15.5618	13.2698	10.9692	8.5697	6.2620	4.0601	1.8505	0.2306	0.000005771
0.8	31.6792	29.3795	27.0745	24.5714	22.4698	20.3198	17.8687	15.5511	13.2585	10.9599	8.5504	6.2517	4.0579	1.8412	0.2269	0.000005173
0.9	31.6699	29.3554	27.0699	24.5703	22.4597	20.3181	17.8585	15.5390	13.2493	10.9488	8.5416	6.2459	4.0479	1.8220	0.2221	0.000004987



图D.0.2 标准曲线



图D.0.3 实测数据曲线



图D.0.4 标准曲线与实测数据配线图

附录 E 用拐点法求有越流补给的水文地质参数

E.0.1 有越流补给的非稳定流抽水试验观测孔的 $S-\lg t$ 曲线的斜率变化为：由小到大，又由大变小，理论上存在拐点，可进行有关参数计算。

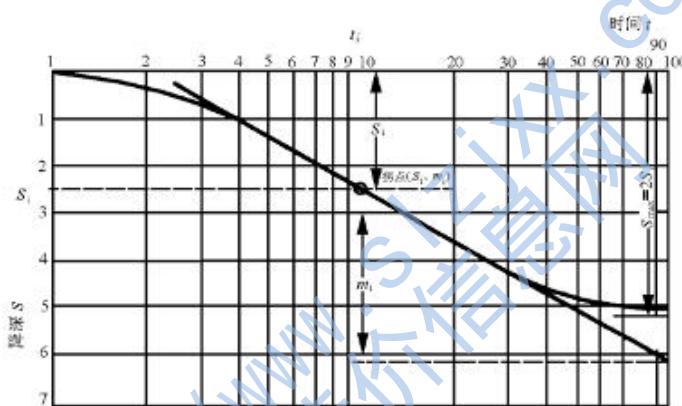
E.0.2 在单对数坐标纸上绘制 $S-\lg t$ 曲线，用外推法确定最大降深 S_{\max} ，见图 E.0.2，并用下式计算拐点处降深 S_1 。

$$S_1 = \frac{Q}{4\pi T} K_0\left(\frac{r}{B}\right) = \frac{1}{2} S_{\max} \quad (\text{E.0.2})$$

式中 $K_0\left(\frac{r}{B}\right)$ ——虚宗量贝塞尔函数；

S_1 ——拐点处降深；

S_{\max} ——最大降深。



图E.0.2 $S-\lg t$ 曲线

E.0.3 根据 S_1 确定拐点位置，并从图上读出拐点出现的时间 t_1 。

E.0.4 做拐点处曲线的切线，并从图上确定拐点处切线的斜

率 m_1 。

E.0.5 根据下式，求得：

$$e^{\frac{r}{B}} K_0\left(\frac{r}{B}\right) = 2.3 \frac{s_1}{m_1} \quad (\text{E.0.5})$$

式中 m_1 —— 拐点处切线的斜率。

查表 E.0.5 确定 $\left(\frac{r}{B}\right)$ 和 $e^{\frac{r}{B}}$ 值。

表 E.0.5 $e^z K_0(z), e^z K_0(z), -E_1(-z)$ 和 $-E_1(-z)e^z$ 的数值表

(据 Hantush)

z	e^z	$K_0(z)$	$e^z K_0(z)$	$-E_1(-z)$	$-E_1(-z)e^z$
0.010	1.0101	4.7212	4.7687	4.0379	4.0787
0.011	1.0111	4.6260	4.6771	3.9435	3.9874
0.012	1.0121	4.5390	4.5988	3.8576	3.9044
0.013	1.0131	4.4590	4.5173	3.7785	3.8282
0.014	1.0141	4.3849	4.3467	3.7054	3.7578
0.015	1.0151	4.3159	4.2812	3.6374	3.6925
0.016	1.0161	4.2514	4.2200	3.5739	3.6315
0.017	1.0171	4.1908	4.1627	3.5143	3.5746
0.018	1.0182	4.1337	4.1068	3.4631	3.5209
0.019	1.0192	4.0797	4.0560	3.4050	3.4705
0.020	1.0202	4.0285	4.0166	3.3547	3.4235
0.021	1.0212	3.9797	3.9642	3.3069	3.3771
0.022	1.0222	3.9332	3.9207	3.2614	3.3340
0.023	1.0233	3.8888	3.8793	3.2179	3.2927
0.024	1.0243	3.8463	3.8398	3.1763	3.2535
0.025	1.0253	3.8056	3.8019	3.1385	3.2159
0.026	1.0263	3.7664	3.7655	3.0983	3.1799
0.027	1.0274	3.7287	3.7307	3.0615	3.1452
0.028	1.0284	3.6924	3.7972	3.0261	3.1119
0.029	1.0294	3.6574	3.7650	2.9920	3.0800
0.030	1.0305	3.6235	3.7339	2.9581	3.0494
0.031	1.0315	3.5908	3.7033	2.9273	3.0196
0.032	1.0325	3.5591	3.6740	2.8965	2.9908
0.033	1.0336	3.5284	3.6468	2.8668	2.9631
0.034	1.0346	3.4985	3.6190	2.8379	2.9362
0.035	1.0356	3.4697	3.5933	2.8099	2.9101
0.036	1.0367	3.4416	3.5678	2.7827	2.8848
0.037	1.0377	3.4145	3.5430	2.7563	2.8608
0.038	1.0387	3.3877	3.5189	2.7306	2.8364
0.039	1.0398	3.3618	3.4955	2.7056	2.8133
0.040	1.0408	3.3365	3.4727	2.6813	2.7907
0.041	1.0419	3.3119	3.4505	2.6576	2.7688

表 E.0.5 (续)

s	σ^2	$E_0(s)$	$\sigma^2 E_0(s)$	$-E_1(-s)$	$-E_1(-s)\sigma^2$
0.042	1.0429	3.2879	3.4289	2.6344	2.7474
0.043	1.0439	3.2645	3.4079	2.6119	2.7267
0.044	1.0450	3.2415	3.3574	2.5899	2.7064
0.045	1.0460	3.2182	3.3073	2.5684	2.6866
0.046	1.0471	3.1973	3.2478	2.5477	2.6672
0.047	1.0481	3.1768	3.2287	2.5268	2.6483
0.048	1.0492	3.1569	3.2100	2.5068	2.6300
0.049	1.0502	3.1342	3.2918	2.4871	2.6120
0.050	1.0513	3.1142	3.2733	2.4679	2.5945
0.051	1.0523	3.0945	3.2554	2.4491	2.5773
0.052	1.0534	3.0762	3.2383	2.4306	2.5604
0.053	1.0544	3.0582	3.2226	2.4126	2.5440
0.054	1.0555	3.0396	3.2062	2.3948	2.5278
0.055	1.0565	3.0214	3.1901	2.3775	2.5120
0.056	1.0576	3.0015	3.1744	2.3604	2.4964
0.057	1.0587	2.9839	3.1589	2.3437	2.4811
0.058	1.0597	2.9666	3.1437	2.3273	2.4658
0.059	1.0608	2.9496	3.1288	2.3111	2.4515
0.060	1.0618	2.9329	3.1142	2.2953	2.4371
0.061	1.0629	2.9165	3.0999	2.2797	2.4230
0.062	1.0640	2.9003	3.0858	2.2645	2.4082
0.063	1.0650	2.8844	3.0719	2.2494	2.3936
0.064	1.0661	2.8688	3.0584	2.2346	2.3822
0.065	1.0672	2.8534	3.0450	2.2201	2.3691
0.066	1.0682	2.8382	3.0319	2.2068	2.3562
0.067	1.0693	2.8233	3.0189	2.1917	2.3434
0.068	1.0704	2.8086	3.0052	2.1779	2.3310
0.069	1.0714	2.7941	2.9917	2.1643	2.3188
0.070	1.0725	2.7798	2.9814	2.1508	2.3057
0.071	1.0736	2.7657	2.9693	2.1376	2.2949
0.072	1.0747	2.7519	2.9573	2.1246	2.2832
0.073	1.0757	2.7382	2.9455	2.1118	2.2717
0.074	1.0768	2.7247	2.9340	2.0991	2.2603
0.075	1.0779	2.7114	2.9226	2.0867	2.2482
0.076	1.0790	2.6983	2.9113	2.0744	2.2361
0.077	1.0800	2.6853	2.9002	2.0623	2.2273
0.078	1.0811	2.6726	2.8894	2.0503	2.2165
0.079	1.0822	2.6599	2.8785	2.0386	2.2062
0.080	1.0833	2.6475	2.8680	2.0269	2.1957
0.081	1.0844	2.6352	2.8575	2.0155	2.1856
0.082	1.0855	2.6231	2.8472	2.0042	2.1754
0.083	1.0865	2.6111	2.8370	1.9930	2.1655
0.084	1.0876	2.5992	2.8270	1.9820	2.1557
0.085	1.0887	2.5875	2.8171	1.9711	2.1460

表 E.0.5 (续)

s	σ^2	$E_0(s)$	$\sigma^2 E_0(s)$	$-E_1(-s)$	$-E_1(-s)\sigma^2$
0.066	1.0898	2.5769	2.8073	1.9604	2.1364
0.067	1.0909	2.5545	2.7976	1.9498	2.1270
0.068	1.0920	2.5332	2.7881	1.9393	2.1176
0.069	1.0931	2.5121	2.7787	1.9290	2.1085
0.070	1.0942	2.4910	2.7694	1.9187	2.0994
0.071	1.0953	2.4701	2.7602	1.9087	2.0906
0.072	1.0964	2.4493	2.7511	1.8987	2.0818
0.073	1.0975	2.4286	2.7421	1.8888	2.0729
0.074	1.0986	2.4081	2.7333	1.8791	2.0643
0.075	1.0997	2.4779	2.7246	1.8695	2.0558
0.076	1.1008	2.4573	2.7159	1.8599	2.0473
0.077	1.1019	2.4371	2.7074	1.8505	2.0390
0.078	1.1030	2.4470	2.6989	1.8412	2.0307
0.079	1.1041	2.4370	2.6906	1.8320	2.0227
0.100	1.1052	2.4271	2.6823	1.8229	2.0147
0.11	1.1163	2.3333	2.6046	1.7371	1.9361
0.12	1.1275	2.2479	2.5345	1.6595	1.8771
0.13	1.1388	2.1695	2.4707	1.5889	1.8094
0.14	1.1503	2.0972	2.4123	1.5241	1.7382
0.15	1.1618	2.0300	2.3585	1.4645	1.7015
0.16	1.1735	1.9674	2.3068	1.4092	1.6637
0.17	1.1853	1.9088	2.2625	1.3578	1.6094
0.18	1.1972	1.8537	2.2193	1.3098	1.5561
0.19	1.2093	1.8018	2.1788	1.2649	1.5295
0.20	1.2214	1.7527	2.1408	1.2227	1.4934
0.21	1.2337	1.7026	2.1045	1.1839	1.4598
0.22	1.2461	1.6620	2.0710	1.1454	1.4273
0.23	1.2586	1.6199	2.0389	1.1080	1.3969
0.24	1.2713	1.5798	2.0064	1.0762	1.3681
0.25	1.2840	1.5415	1.9793	1.0443	1.3409
0.26	1.2969	1.5048	1.9517	1.0139	1.3149
0.27	1.3100	1.4687	1.9233	0.9849	1.2902
0.28	1.3231	1.4380	1.8950	0.9573	1.2666
0.29	1.3364	1.4076	1.8668	0.9309	1.2441
0.30	1.3499	1.3770	1.8386	0.9057	1.2226
0.31	1.3634	1.3465	1.8094	0.8815	1.2018
0.32	1.3771	1.3156	1.7809	0.8583	1.1820
0.33	1.3910	1.2867	1.7523	0.8361	1.1630

表 E.0.5 (续)

s	e^s	$E_0(s)$	$e^s E_0(s)$	$-E_1(-s)$	$-E_1(-s)e^s$
0.34	1.4050	1.2587	1.7685	0.8147	1.1446
0.35	1.4191	1.2327	1.7493	0.7942	1.1270
0.36	1.4333	1.2075	1.7306	0.7745	1.1101
0.37	1.4477	1.1832	1.7129	0.7554	1.0936
0.38	1.4623	1.1596	1.6956	0.7371	1.0779
0.39	1.4770	1.1367	1.6789	0.7199	1.0626
0.40	1.4918	1.1145	1.6627	0.7024	1.0473
0.41	1.5068	1.0930	1.6470	0.6859	1.0335
0.42	1.5220	1.0721	1.6317	0.6700	1.0197
0.43	1.5373	1.0518	1.6169	0.6548	1.0063
0.44	1.5527	1.0321	1.6025	0.6397	0.9933
0.45	1.5683	1.0129	1.5886	0.6253	0.9807
0.46	1.5841	0.9943	1.5750	0.6114	0.9685
0.47	1.6000	0.9761	1.5617	0.5979	0.9566
0.48	1.6161	0.9584	1.5489	0.5848	0.9451
0.49	1.6323	0.9412	1.5363	0.5721	0.9338
0.50	1.6487	0.9244	1.5241	0.5598	0.9229
0.51	1.6653	0.9081	1.5122	0.5478	0.9123
0.52	1.6820	0.8921	1.5006	0.5362	0.9019
0.53	1.6989	0.8766	1.4892	0.5250	0.8919
0.54	1.7160	0.8614	1.4781	0.5140	0.8820
0.55	1.7330	0.8466	1.4673	0.5034	0.8725
0.56	1.7507	0.8321	1.4567	0.4930	0.8631
0.57	1.7683	0.8180	1.4464	0.4830	0.8541
0.58	1.7860	0.8042	1.4363	0.4732	0.8451
0.59	1.8040	0.7907	1.4262	0.4637	0.8365
0.60	1.8221	0.7775	1.4167	0.4544	0.8280
0.61	1.8404	0.7646	1.4073	0.4454	0.8197
0.62	1.8589	0.7520	1.3980	0.4368	0.8116
0.63	1.8776	0.7397	1.3888	0.4280	0.8036
0.64	1.8965	0.7277	1.3800	0.4197	0.7950
0.65	1.9155	0.7159	1.3718	0.4115	0.7862
0.66	1.9346	0.7043	1.3637	0.4036	0.7780
0.67	1.9542	0.6920	1.3553	0.3960	0.7707
0.68	1.9739	0.6800	1.3461	0.3883	0.7635
0.69	1.9937	0.6711	1.3380	0.3810	0.7566
0.70	2.0136	0.6635	1.3301	0.3738	0.7500

表 E.0.5 (续)

s	σ^2	$E_0(s)$	$\sigma^2 E_0(s)$	$-E_1(-s)$	$-E_1(-s)\sigma^2$
0.71	2.0840	0.6601	1.3223	0.3668	0.7461
0.72	2.0544	0.6399	1.3147	0.3599	0.7394
0.73	2.0751	0.6300	1.3072	0.3532	0.7329
0.74	2.0959	0.6202	1.2998	0.3467	0.7266
0.75	2.1170	0.6106	1.2925	0.3403	0.7204
0.76	2.1383	0.6012	1.2855	0.3341	0.7144
0.77	2.1596	0.5920	1.2785	0.3280	0.7084
0.78	2.1815	0.5829	1.2715	0.3221	0.7027
0.79	2.2034	0.5740	1.2649	0.3163	0.6969
0.80	2.2255	0.5653	1.2582	0.3106	0.6912
0.81	2.2479	0.5568	1.2517	0.3050	0.6856
0.82	2.2705	0.5484	1.2452	0.2996	0.6802
0.83	2.2933	0.5402	1.2389	0.2943	0.6749
0.84	2.3264	0.5321	1.2326	0.2891	0.6697
0.85	2.3397	0.5242	1.2265	0.2840	0.6644
0.86	2.3632	0.5165	1.2205	0.2790	0.6593
0.87	2.3869	0.5088	1.2145	0.2742	0.6545
0.88	2.4109	0.5013	1.2086	0.2694	0.6495
0.89	2.4351	0.4940	1.2029	0.2647	0.6445
0.90	2.4596	0.4867	1.1972	0.2602	0.6400
0.91	2.4843	0.4796	1.1916	0.2557	0.6352
0.92	2.5093	0.4727	1.1860	0.2513	0.6306
0.93	2.5345	0.4658	1.1806	0.2470	0.6260
0.94	2.5600	0.4591	1.1752	0.2429	0.6218
0.95	2.7857	0.4524	1.1699	0.2387	0.6172
0.96	2.6117	0.4459	1.1647	0.2347	0.6130
0.97	2.6379	0.4396	1.1595	0.2308	0.6088
0.98	2.6645	0.4333	1.1544	0.2269	0.6046
0.99	2.6912	0.4271	1.1494	0.2231	0.6004
1.00	2.7183	0.4210	1.1445	0.2194	0.5964
1.1	3.0042	0.3953	1.0983	0.1880	0.5588
1.2	3.3201	0.3185	1.0575	0.1584	0.5259
1.3	3.6693	0.2782	1.0210	0.1355	0.4972
1.4	4.0562	0.2487	0.9881	0.1182	0.4712
1.5	4.4817	0.2198	0.9582	0.1000	0.4482
1.6	4.8530	0.1890	0.9309	0.0863	0.4275

表 E.0.5 (续)

s	e^s	$E_0(s)$	$e^s E_0(s)$	$-E_1(-s)$	$-E_1(-s)e^s$
1.7	5.4739	0.1665	0.9059	0.0747	0.4086
1.8	6.0496	0.1459	0.8828	0.0647	0.3915
1.9	6.6869	0.1288	0.8614	0.0562	0.3758
2.0	7.3391	0.1139	0.8416	0.0489	0.3613
2.1	8.1062	0.1008	0.8230	0.0426	0.3480
2.2	9.0260	0.0883	0.8057	0.0372	0.3356
2.3	9.9742	0.0791	0.7894	0.0325	0.3242
2.4	11.0232	0.0702	0.7740	0.0284	0.3135
2.5	12.1825	0.0623	0.7595	0.0249	0.3035
2.6	13.4637	0.0554	0.7459	0.0219	0.2942
2.7	14.8797	0.0493	0.7329	0.0192	0.2854
2.8	16.4446	0.0438	0.7206	0.0169	0.2773
2.9	18.1742	0.0390	0.7089	0.0148	0.2698
3.0	20.0655	0.0347	0.6978	0.0131	0.2621
3.1	22.1980	0.0310	0.6871	0.0115	0.2551
3.2	24.5325	0.0276	0.6770	0.0101	0.2485
3.3	27.1126	0.0246	0.6673	0.0089	0.2424
3.4	29.9641	0.0220	0.6580	0.0079	0.2365
3.5	33.1155	0.0196	0.6490	0.0070	0.2308
3.6	36.5982	0.0175	0.6405	0.0062	0.2254
3.7	40.4473	0.0156	0.6322	0.0055	0.2204
3.8	44.7012	0.0140	0.6243	0.0048	0.2155
3.9	49.4025	0.0125	0.6168	0.0043	0.2108
4.0	54.5982	0.0112	0.6093	0.0038	0.2063
4.1	60.3408	0.0100	0.6022	0.0033	0.2021
4.2	66.6863	0.0089	0.5953	0.0030	0.1980
4.3	73.6998	0.0080	0.5887	0.0026	0.1941
4.4	81.4509	0.0071	0.5823	0.0022	0.1903
4.5	90.0171	0.0064	0.5761	0.0021	0.1866
4.6	99.4843	0.0057	0.5701	0.0018	0.1832
4.7	109.9472	0.0051	0.5643	0.0016	0.1798
4.8	121.5104	0.0046	0.5586	0.0014	0.1766
4.9	134.2898	0.0041	0.5531	0.0013	0.1734
5.0	148.4132	0.0037	0.5478	0.0011	0.1704

E.0.6 根据 r/B 值求得：

$$B = \frac{r}{\left[\frac{r}{B} \right]} \quad (\text{E.0.6-1})$$

并按有关公式分别求得：

$$T = \frac{2.3Q}{4\pi m_1 e^{\frac{f}{8}}} \quad (\text{E.0.6-2})$$

$$S_0 = \frac{2Tt_1}{Br} \quad (\text{E.0.6-3})$$

式中 t_1 ——拐点出现的时间。

附录 F 影响半径计算公式表

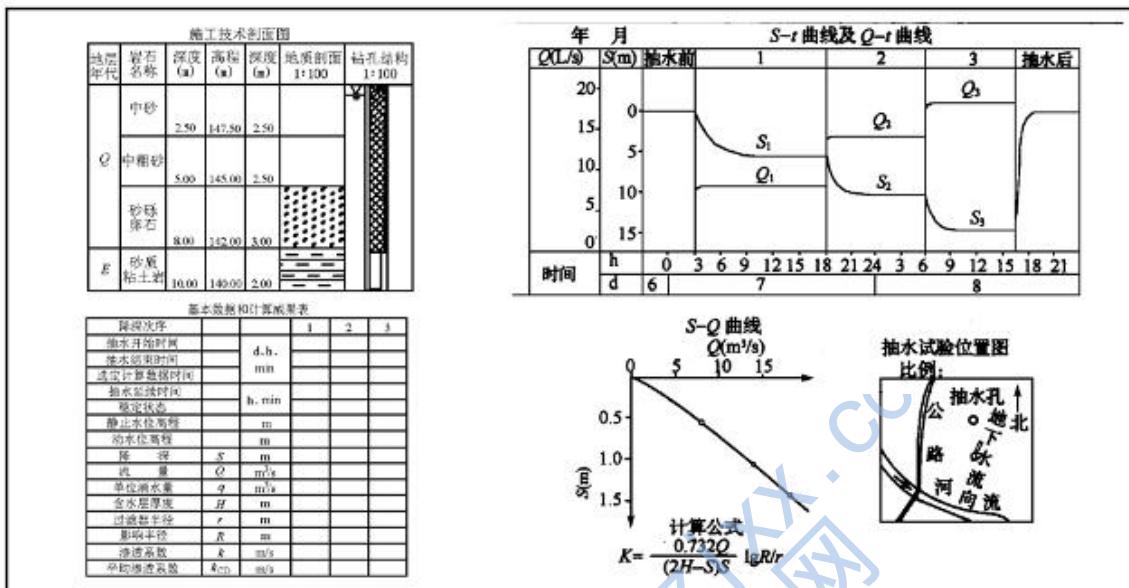
表 F 影响半径计算公式表

试验类型	公 式	适用条件	公式提出者	备注
多孔 抽水	$\lg R = \frac{S_1 \lg \eta_2 - S_2 \lg \eta_1}{S_1 - S_2}$	1. 承压水 2. 两个观测孔	裘布依	
	$\lg R = \frac{S_1(2H - S_1) \lg \eta_2 - S_2(2H - S_2) \lg \eta_1}{(S_1 - S_2)(2H - S_1 - S_2)}$	1. 潜水 2. 两个观测孔	裘布依	
单孔 抽水	$R = 2000 s / K$	1. 承压水 2. 概略计算	吉哈尔特	
	$R = 600 s \sqrt{HK}$	1. 潜水 2. 概略计算	库萨金	
	$R = \sqrt{\frac{12s}{\mu}} \sqrt{\frac{QK}{\pi}}$	1. 潜水 2. 完整孔	柯泽尼	
	$R = 2 \sqrt{\frac{Ks}{\mu}}$	潜水	威伯	
	$R = \frac{Q}{2\pi Ks}$	1. 承压水 2. 概略计算	凯尔盖	

附录 G 钻孔抽水试验成果表（示例）

表 G-1 孔单孔抽水试验成果表

工程名称



承担任务机组

观测员：

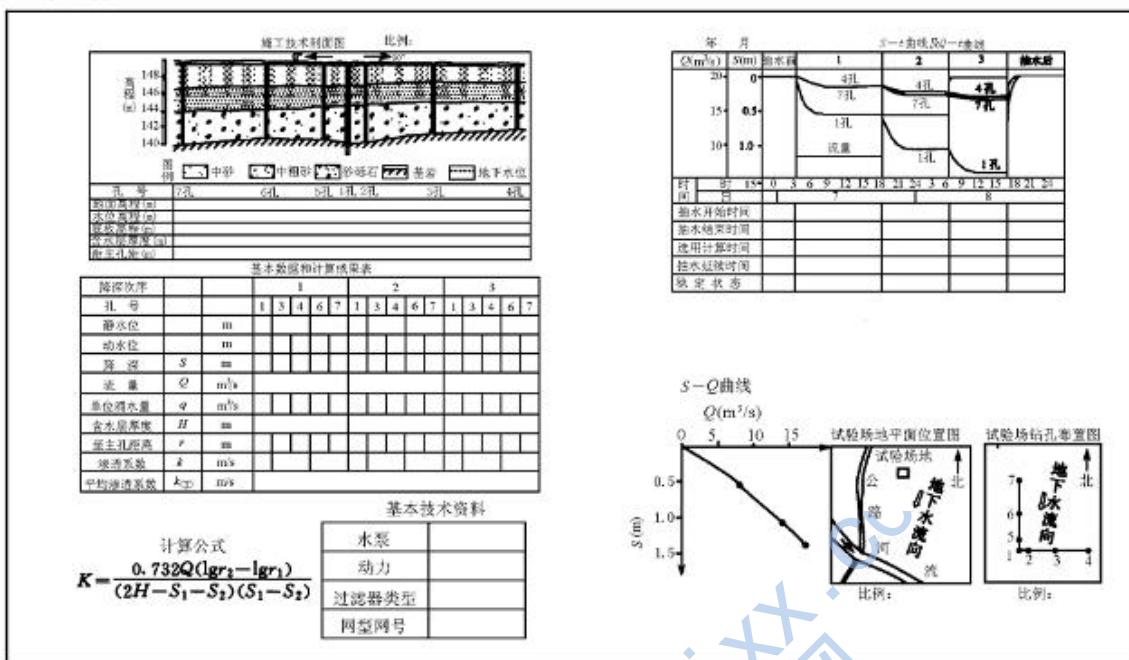
制表:

七

年 月 日

表 G-2 孔多孔抽水试验成果表

工程名称



承担任务机组:

观测员:

制表:

校核:

年 月 日

标准用词说明

执行本标准时，标准用词应遵守下表规定。

标准用词说明

标准用词	在特殊情况下的等效表述	要求严格程度
应	有必要、要求、要、只有……才允许	要 求
不应	不允许、不许可、不要	
宜	推荐、建议	推 荐
不宜	不推荐、不建议	
可	允许、许可、准许	允 许
不必	不需要、不要求	