

# 晋江市人民政府西园街道办事处文件

晋政西〔2025〕10号

## 晋江市人民政府西园街道办事处关于印发 《晋江市埔坑水库 2025 年度汛期水库 防洪调度计划》的通知

砌田社区居委会、官前社区居委会、各相关部门：

现将《晋江市埔坑水库 2025 年度汛期水库防洪调度计划》  
印发给你们，请遵照执行。

晋江市人民政府西园街道办事处

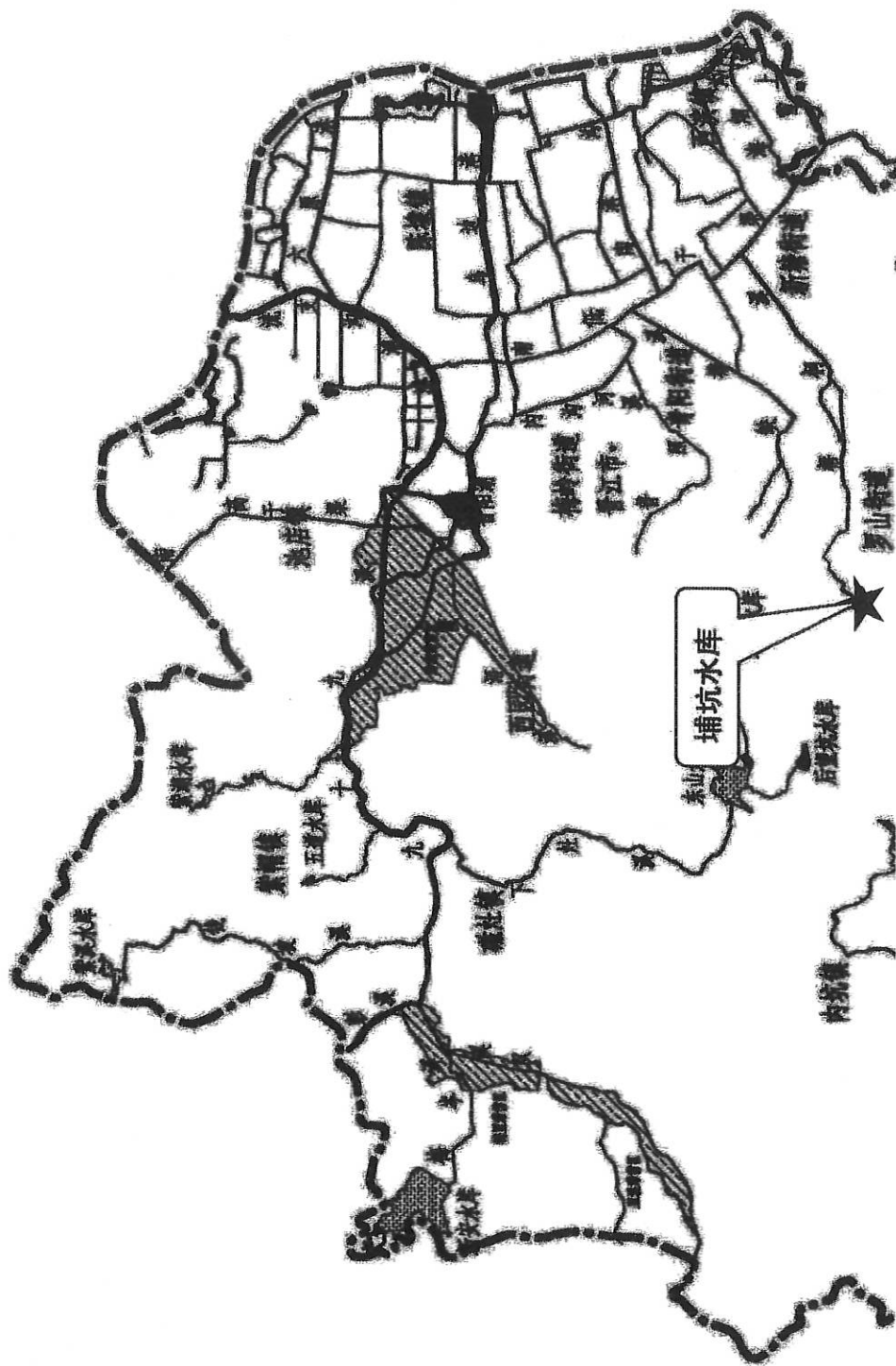
2025 年 4 月 14 日



# 目 录

埔坑水库水系图.....	3
埔坑水库工程特性表.....	4
一、水库基本情况.....	5
1.1 流域水文气象特点.....	5
1.2 工程概况.....	5
二、水库大坝安全运行情况.....	7
2.1 工程运行管理.....	7
2.2 大坝安全鉴定结论.....	7
2.3 大坝防洪能力复核.....	12
2.4 水雨情遥测系统、洪水预报调度系统运行情况.....	13
三、水库大坝防洪情况.....	18
3.1 水库防洪标准.....	18
3.2 下游防洪对象、任务.....	18
3.3 上年度调度情况.....	18
四、洪水调度运用计划.....	18
4.1 洪水调度原则.....	19
4.2 汛期划分.....	19
4.3 调洪成果.....	19

埔坑水库水系图



### 埔坑水库工程特性表

水库机构		埔坑水库		主管部门		西园街道办事处
管理机构名称		晋江市西园街道社会事务服务中心<乡村振兴科>		所在地点		西园街道砌田社区
地理位置	东经	118°33'	开工日期	1965.10	所在河流	九十九溪
	北纬	25°11'	竣工日期	1966.05	高程基准	85 国家高程基准
集雨面积 (k m <sup>2</sup> )		0.81		主坝	坝型	均质土坝
河流比降 (%)		21.56			坝顶高程(m)	59.70
主河道长度 (km)		1.26			墙顶高程(m)	61.20
多年平均降水量 (mm)		1250			最大坝高(m)	15.0
多年平均径流量 (万 m <sup>3</sup> )		57.75			坝顶长度(m)	280
正常蓄水位 (m)		57.98			坝顶宽度(m)	3
死水位 (m)		52.48		副坝	坝型	/
设计重现期 (年)		50			坝顶高程(m)	/
校核重现期 (年)		500			墙顶高程(m)	/
设计洪水位 (m)		58.74			最大坝高(m)	/
相应洪峰流量(m <sup>3</sup> /s)		17.99			坝顶长度(m)	/
相应洪水总量(万 m <sup>3</sup> )		28.76			坝顶宽度(m)	/
校核洪水位 (m)		59.03		溢洪道	型式	明渠式
相应洪峰流量(m <sup>3</sup> /s)		27.80			堰顶高程(m)	57.98
相应洪水总量(万 m <sup>3</sup> )		43.37			堰顶净宽(m)	5.9
抗震设防烈度		Ⅷ度			最大下泄 (m <sup>3</sup> /s)	16.39
设计抗震设防烈度		Ⅷ度			消能设施	/
					启闭设备	/
库容特征	总库容(m <sup>3</sup> )	42.66		输水涵洞	型式	浆砌石箱涵
	调洪库容(m <sup>3</sup> )	7.87			长度(m)	42.8
	兴利库容(m <sup>3</sup> )	23.89			断面尺寸(m)	0.7×0.8m
	死库容(m <sup>3</sup> )	10.9			进口底高程(m)	52.48
工程效益	有效灌溉面积	850 亩			出口底高程(m)	52.08
	设计实灌面积	1400 亩			最大输水流量	0.58 (m <sup>3</sup> /s)
	保护人口	900 人		放水型式	转动门盖φ30	
	保护城镇	/		启闭设备	卷扬式启闭机	
	保护耕地	850 亩				

## 1 水库基本情况

### 1.1 流域水文气象特点

埔坑水库系属九十九河流域。九十九溪以支流众多而得名，是晋江市境内最长的河流。九十九溪发源于南安市大旗尾山，上游为彭溪和双溪两支流，流经晋江市内坑镇和紫帽镇，于晋江市磁灶镇下官路汇合后流经磁灶、池店于加沙桥上游纳入沿江、直溪、金鸡闸南渠，过加沙桥至双沟又分浦沟和乌边港两支流，分别由溜滨水闸汇入晋江和乌边港水闸入海。九十九溪集雨面积为 354km<sup>2</sup>，河长 47km，河道比降 1.6‰。

水库坝址以上集水面积为 0.81km<sup>2</sup>，主河道河长 1.26km，主河道平均坡降 21.56‰。

本流域暴雨频繁发生，集中在 4~9 月的锋面暴雨和台风暴雨，特大暴雨主要还是台风暴雨。一次暴雨持续时间一般不超过三天，特别是台风暴雨，时间短，强度大，还伴随着大风。

### 1.2 工程概况

埔坑水库位于晋江市西园街道砌田社区，系属下灶溪支流，水库坝址以上集水面积为 0.81km<sup>2</sup>，兴建于 1965 年 10 月，1966 年 5 月建成，是一座以农田灌溉为主，结合防洪的小（2）型水库。埔坑水库工程等级为 V 等工程，工程规模为小（2）型，大坝等主要永久性建筑物级别为 5 级建筑物。水库现有防洪标准为 50 年一遇设计，500 年一遇校核。水库自建成投效以来，在农田灌溉、防洪和养殖等多方面充分发挥了效益。水库有效灌

溉面积 850 亩，最大实灌面积 1400 亩，下游涉及保护人口 900 人，为当地农业生产和保证人民生命财产安全发挥了重要的作用。

水库枢纽主要由大坝、溢洪道、输水涵洞组成，具体如下：

### (1) 大坝

埔坑水库大坝为均质土坝，大坝最大坝高 15.0m，坝顶高程 59.70m（85 国家高程基准，下同），坝顶总长度 280.0m，坝顶宽度 3.0m（含防浪墙宽 0.45m）。大坝迎水坡采用土工膜防渗、混凝土板护面，坝坡坡比为 1:2.65；背水坡坡比 1:1.85，高程 52.70m 以上采用框格草坡护坡，高程 52.70m 以下采用草皮护坡；高程 52.70 有一条过坝渠道，渠道为梯形断面，渠宽 1.2m，坡比为 1:1，深 0.8m；高程 49.58m 以下设干砌块石贴坡排水反滤。

### (2) 溢洪道

溢洪道位于大坝右岸，型式为明渠式溢洪道，全长 140m，堰顶高程为 57.98m，堰顶净宽 5.9m，溢洪道由进口段、平流控制段和泄槽段组成。溢洪道底板、侧墙均为浆砌块石结构，基础为坡残土。最大下泄流量为  $16.39\text{m}^3/\text{s}$ ，溢洪道桩号 Y0+046.5 ~ Y0+050.0 上设有一座两孔人行桥。

### (3) 输水涵洞

输水涵洞位于大坝左侧，为浆砌条石矩形箱涵，长 42.8m，洞身断面尺寸净尺寸为  $0.7\times 0.8\text{m}$ （宽 $\times$ 高），进口底高程为 52.48m，出口高程为 52.08m。进水设备为转动门盖，采用卷扬式启闭机启闭，最大输水流量  $0.58\text{m}^3/\text{s}$ 。

## 2 水库大坝安全运行情况

### 2.1 工程运行管理

埔坑水库现由晋江市西园街道办事处负责管理。

埔坑水库工程安全监测项目为巡视检查、水文气象的监测。

巡视检查采用人工观测，每月 3 至 4 次进行日常巡视检查。通过水库管理人员经常到坝上察看，检查坝坡的完好情况、有否存在白蚂蚁活动迹象、背水坡坡面有无潮湿、岸坡周围有无漏水、裂缝等，掌握水库安全运行情况。同时结合日常巡视，每年汛前、汛后各进行一次全面大检查，汛期轮流上坝值班，加强巡查力度。

水文气象监测是通过水文测报系统采集所需要的水文信息，重点实时动态信息设置雨量、水位传感器由遥测终端机实时采集并传输到中心站。通过水文测报系统能够实时采集、存储雨量及水位数据。

埔坑水库目前大坝坝体、溢洪道、输水涵洞等运行情况均较好，从大坝 59 年的运行情况看，大坝质量基本能够满足现状防洪标准和灌溉等要求。

### 2.2 大坝安全鉴定结论

#### 2.2.1 安全鉴定结论

埔坑水库晋水〔2021〕81 号安全鉴定结论如下：

工程质量评价为基本合格；运行管理评价为较规范；防洪能力复核为 B 级；渗流安全评价为 B 级；结构安全评价为 B 级；

抗震安全评价为 B 级；金属结构安全评价为 B 级；综合大坝工程各专项安全性分析结果，评定埔坑水库大坝为二类坝。

### 2.2.2 工程现状存在的主要问题：

大坝：库区上游侧存在养鸭场。迎水坡坡面长有少量杂草，坝顶防浪墙局部出现破损、脱落现象。大坝背水坡长满杂草，发现红蚁活动迹象。背水坡右侧山体部分开挖砌筑有 1 座小坟墓，过坝渠道为浆砌石护砌，渠底砂土淤积，杂草丛生。背水坡未设置岸坡排水沟。贴坡排水坡面长满杂草，背水坡坝脚排水沟有大量砂土及杂草淤积。

溢洪道：溢洪道进口前段堆积少量生活垃圾，并长有大量的杂草，影响行洪；溢洪道全段渠底有大量泥沙、树叶淤积，并长有大量的杂草。溢洪道陡坡泄槽末端未设置消力池，有少量泥沙、树叶淤积。

输水涵洞：启闭机锈蚀，操作不便且闸门不能关紧。启闭机拉杆防腐涂层较差，变形严重，涵洞里面存在沉积物，出口渠道底部有大量砂土、淤泥并长有杂草；

其它：大坝缺乏位移及渗漏观测设施，水位尺设置不完善。

### 2.2.3 工程历年除险加固处理情况

针对 2021 年安全鉴定现状存在问题，水库于 2021 年 7 月进行晋江市小型水库维修养护工程(埔坑水库)实施方案，主要加固内容如下：

(1) 背水坡左坝端新建排水沟，采用 C20 现浇砼，尺寸为

0.3 × 0.3m (净宽 × 净高), 垫层采用碎石垫层, 厚 0.08m, 壁厚为 0.2m, 总长 84m。其中: 第一段长 2.68m, 坡比 1: 26.11; 第二段长 8.26m, 坡比 1: 6.26; 第三段长 22.47m, 坡比 1: 1.00; 第四段长 9.03m, 坡比 1: 19.21; 第五段长 20.11m, 坡比 1: 18.01; 第六段长 13.12m, 坡比 1: 9.79; 第七段长 7.73m, 坡比 1: 9.90。排水沟在平面每隔 10m 设一道沥青伸缩缝, 伸缩缝宽 0.2m, 伸缩缝填塞沥青杉板。

(2) 背水坡右坝端新建排水沟, 采用 C20 现浇砼, 尺寸为 0.3 × 0.3m (净宽 × 净高), 垫层采用碎石垫层, 厚 0.08m, 壁厚为 0.2m, 总长 41m。其中: 第一段长 25.98m, 坡比 1: 12.76; 第二段长 4.13m, 坡比 1: 4.89; 第三段长 1.79m, 坡比 1: 1.48; 第四段长 8.54m, 坡比 1: 3.26。排水沟在平面每隔 10m 设一道沥青伸缩缝, 伸缩缝宽 0.2m, 伸缩缝填塞沥青杉板。

(3) 背水坡左坝段新增下坝台阶, 采用 C20 砼浇筑, 垫层采用碎石垫层, 厚 0.1m, 台阶宽 1.5m, 单个台阶高为 0.21m。

(4) 坝脚排水沟进行清障, 清障面积 875.50 m<sup>2</sup>; 排水沟采用 M10 砂浆进行勾缝处理, 勾缝面积 875.50 m<sup>2</sup>。下坝台阶穿越排水沟连接处新增钢筋砼预制桥板方便通行, 桥 1 长 3.7m 宽 1.5m 厚 0.3m, 桥 2 长 3.3m 宽 1.5m 厚 0.3m。

(5) 坝脚排水沟下游侧顶部平台采用 C20 砼硬化, 厚 0.12m, 硬化面积 180 m<sup>2</sup>, 碎石垫层厚 0.08m。顶部平台在平面每隔 20m 设一道沥青伸缩缝, 伸缩缝宽 0.2m, 伸缩缝填塞沥青

杉板。

(6) 采用 C20 砼浇筑对迎水坡高程 54.92m 平台进行修护，修护长度 167.5m，厚 0.1m。

(7) 启闭房新建 C20 砼启闭机基础，尺寸 1m × 0.7m × 0.8m(长 × 宽 × 高)，在墙上高 0.55m 处新开一个尺寸为 0.3m × 0.3m(长 × 高) 的方形窗口，表面进行砂浆抹面处理，对原窗口进行封堵，启闭机原钢丝绳及拉杆统一更换成  $\varnothing$  12mm 钢丝绳。

水库于 2023 年 8 月计划进行晋江市小型水库维修养护项目(埔坑水库)实施方案，主要加固内容如下：

(1) 对背水坡下游两侧输水渠道进行 C20 砼护砌加固。

(2) 水库大坝为均质土坝，结合原地质勘探土层揭示，经分析，发现右坝肩所处位置强风化花岗岩其埋深较浅，厚度不大，且风化严重，透水性大，原大坝砌筑时对该位置处理不妥当，疑似存在水流通过坝侧岩层渗透至下游坝面并溢出的通道。因此本次加固针对漏水坝段及右坝肩岩体进行灌浆防渗处理。拟采用充填式灌红粘土浆的方案对坝体渗漏进行防渗处理。根据大坝现有渗漏情况，本次灌浆加固处理范围为桩号 K0+160.0~K0+260.0 沿坝轴线坝段，具体布置见平面图，灌浆孔长度为 1231m。

1) 孔位布置。拟在大坝坝顶桩号 K0+160.0~K0+260.0 设置 2 排灌浆孔，排距 2.0m，孔距 2.5m，间隔布置。灌浆孔拟定深度为 8.82 ~ 19.05m。

2)造孔。造孔机械采用 100 型钻机，并尽量采用干法造孔。造孔灌浆按三序孔进行，孔距由稀至密，逐渐加密至设计孔距，即第一序孔距为 10m，第二序孔距为 5m，第三序孔距为 2.5m。

3)浆液配制。坝顶桩号 K0+160.0~K0+260.0 灌浆浆液可利用当地红粘土，采用湿法制浆，其物理指标选用要求：浆液的粘粒含量在 20~45%，粉粒含量在 40~50%，砂粒含量在 10%以内，一般塑性指标 10~25%，浆液容重一般控制在 1.3~1.6t/m<sup>3</sup>，粘度达到 30s 以上。

4)灌浆压力。灌浆压力应根据《土坝坝体灌浆技术规范》，充填式灌浆孔口压力控制在  $5.0 \times 10^4 \text{Pa}$  (0.5kg/cm<sup>2</sup>) 左右，瞬时灌浆压力控制在  $10 \times 10^4 \text{Pa}$  (1.0kg/cm<sup>2</sup>) 左右。灌浆机和孔口须安装压力表，灌浆压力必须做好记录，重要孔还须绘制压力过程线。

5)灌浆。灌浆应先灌河槽段，后灌岸坡段，采用孔底注浆全孔灌注的方式进行，灌浆过程浆液稀浓应根据吃浆量大小作适当调整，总原则是先稀后浓，吃浆量大时用浓浆。在灌浆中，应先对第一序采用“少灌多复”的方式轮灌，每孔每次平均灌浆量以孔深计，每 m 孔深控制在 0.5~1.0m，每孔灌浆次数应在 5 次以上。

6)封孔。在设计最大压力下，灌浆孔段停止吸浆或吸浆小于 0.4L/min 时，并持续 30~60min，即可停止灌浆，对于吃浆大的还必须复灌。当灌浆全部结束后，要进行封孔，封孔方法将孔内 0.5m 深的浆液取出，用直径 2~3cm 含水量适中的粘土球充

填，并分层捣实，要求比坝顶面略高一些。

## 2.3 大坝防洪能力复核

### 2.3.1 水库防洪标准

埔坑水库工程等级为 V 等工程，工程规模为小（2）型，大坝等主要永久性建筑物级别为 5 级建筑物。水库现有防洪标准为 50 年一遇设计，500 年一遇校核。

### 2.3.2 过洪能力和调洪原则

（1）水库水位～库容曲线见表 2-1。

表 2-1 埔坑水库水位～库容关系曲线

水位 (m)	54.90	55.68	56.68	57.68	57.98	58.68	59.68
库容 (万 m <sup>3</sup> )	6.52	9.86	14.65	20.66	22.80	28.07	36.61

（2）水位泄流曲线

埔坑水库溢洪道为明渠式溢洪道，堰顶高程为 57.98m，调洪演算原则为：起调水位为 57.98m，当水库水位超过堰顶高程后自由溢流进行计算。水位～泄流关系曲线见表 2-2。

表 2-2 水位～泄流关系曲线

水位(m)	57.98	58.18	58.43	58.68	58.93	59.18	59.47
泄流量(m <sup>3</sup> /s)	0.00	1.20	4.42	9.31	15.59	21.80	29.98

表 2-3 调洪演算成果表

频率	P=10%	P=3.33%	P=0.33%
洪峰流量 (m <sup>3</sup> /s)	13.32	17.94	25.84
最高库水位 (m)	58.32	58.48	58.61
库容(万 m <sup>3</sup> )	25.32	26.56	29.19
最大下泄量 (m <sup>3</sup> /s)	2.94	5.39	12.59

## 2.4 水雨情遥测系统、洪水预报调度系统运行情况

### 2.4.1 水雨情遥测系统

埔坑水库主要采用利用自动雨水情测报系统自动观测遥测为主，辅以人工巡查量测，水库管理人员结合水库的降雨量和水位变化情况，运用本专业知识进行分析，掌握水库内各时段的水情变化情况。

水库所在流域水文测站分布、观测项目：在水库的主坝右侧输水涵洞启闭房上部建设一个水位雨量站，能够自动实时采集、存储雨量及水位数据，中心站设在晋江市防汛抗旱指挥部。

### 2.4.2 洪水预报调度系统运行情况

根据水、雨、汛、险、灾情不同特点，分别按以下规定报告。

(1) 水情：正常情况下水库每月1日、11日、21日上午8:30分前将水位报晋江市防汛抗旱指挥部。

(2) 雨情：正常情况下通过人工和雨量自动监测仪器采集雨量，并逐月做好记录，如遇到暴雨或持续大暴雨则不定时上报雨量情况。

(3) 汛情：如因持续降大到暴雨出现汛情，水库水位超汛限及以上发生汛情，应及时逐级上报汛情。

(4) 险情：如汛情严重，出现大面积散浸、漏洞、管涌、崩岸、跌窝、裂缝、脱坡等险情或因暴雨导致泥石流、塌方等险情，应立即报晋江市水利局、晋江市防汛抗旱指挥部，并详细报告出险时间、地点、险情、发展态势及初步处理情况。如

发生重大险情或危及人身安全，也可同时直报晋江市西园街道办事处领导。

(5) 灾情：凡发生洪涝灾害，应及时报告受灾情况，包括耕地、作物、人畜、房屋和财产等受灾情况。

警戒险情警报一旦发布，水库管理处应立即向晋江市水利局、晋江市防汛抗旱指挥部报告。联络方式：

(1) 将利用现有的有线电话、移动电话等有线、无线通讯工具与各抢险单位取得联系。

(2) 在非常情况下将用车辆进行联系。

经请示晋江市水利局、晋江市防汛抗旱指挥部同意后，由晋江市西园街道办事处主要领导签发危险险情警报，并通过有线电视、广播、警报车、敲钟、敲锣等传播媒介作危险警报传播，做到危险区群众家喻户晓。

#### 2.4.3 洪水预报及洪水量判别方法

水库洪水预报建议根据设计暴雨计算成果进行预报。洪水量级判别采用库水位反推入库流量级别，并参照雨量作为佐证。

(1) 根据水库布置的雨量测站点，进行雨量、水情收集，结合水库实际洪水进行情况和经验洪水逐时预报洪量、水位和流量。

(2) 同时根据气象预报，特别是邻近的短时预报，预测降雨的大小，推求洪水大小和入库流量。

(3) 根据中长期气象预报，并结合各气象部门的预报，预测降雨发生的时间及大小，推求洪水大小。

表 2-4

洪水量级判别条件

判别项 频率	洪峰流量 $Q_m(m^3/s)$	1h 雨量 (mm)	6h 雨量 (mm)	24h 雨量 (mm)
10%	13.32	80.88	163.38	244.20
3.33%	17.94	102.93	219.86	328.63
0.33%	25.84	147.31	337.81	504.93

表 2-5

调洪演算过程表 (P=10%, 试算法)

T (h)	Q ( $m^3/s$ )	Z (m)	V (万 $m^3$ )	q ( $m^3/s$ )
0.00	0.00	57.98	22.80	0.00
3.91	1.33	58.06	23.40	0.48
4.09	2.66	58.07	23.50	0.56
4.22	4.00	58.09	23.62	0.65
4.36	5.33	58.12	23.82	0.81
4.44	6.66	58.13	23.96	0.93
4.49	7.99	58.15	24.09	1.03
4.61	9.32	58.19	24.42	1.39
4.69	10.66	58.23	24.65	1.79
4.81	11.99	58.28	25.05	2.5
4.94	13.32	58.34	25.49	3.23
5.14	11.99	58.42	26.15	4.35
5.32	10.66	58.48	26.57	5.42
5.48	9.32	58.51	26.81	6.03
5.70	7.99	58.54	27.00	6.52
5.99	6.66	58.55	27.07	6.71
6.40	5.33	58.54	26.98	6.48
7.06	4.00	58.49	26.65	5.62
8.39	2.66	58.40	25.94	4.00
11.30	1.33	58.25	24.84	2.11
28.21	0.00	57.98	22.80	0.00

表 2-6

调洪演算过程表 (P=3.33%, 试算法)

T (h)	Q (m <sup>3</sup> /s)	Z (m)	V (万 m <sup>3</sup> )	q (m <sup>3</sup> /s)
0.00	0.00	57.98	22.80	0.00
3.84	1.79	58.09	23.60	0.64
4.02	3.59	58.10	23.73	0.74
4.15	5.38	58.13	23.90	0.88
4.30	7.18	58.16	24.18	1.10
4.38	8.97	58.19	24.37	1.31
4.43	10.76	58.21	24.54	1.60
4.55	12.56	58.27	24.97	2.33
4.63	14.35	58.31	25.27	2.86
4.76	16.15	58.38	25.80	3.8
4.88	17.94	58.46	26.39	4.94
5.09	16.15	58.57	27.21	7.07
5.27	14.35	58.63	27.71	8.36
5.43	12.56	58.67	27.98	9.05
5.65	10.76	58.69	28.16	9.56
5.94	8.97	58.69	28.19	9.64
6.35	7.18	58.67	28.00	9.11
7.00	5.38	58.60	27.48	7.78
8.33	3.59	58.47	26.51	5.26
11.21	1.79	58.30	25.18	2.69
27.91	0.00	57.98	22.80	0.00

表 2-7

调洪演算过程表 (P=0.33%, 试算法)

T (h)	Q (m <sup>3</sup> /s)	Z (m)	V (万 m <sup>3</sup> )	q (m <sup>3</sup> /s)
0.00	0.00	57.98	22.80	0.00
3.62	2.76	58.14	23.98	0.94
3.82	5.52	58.17	24.21	1.12
3.97	8.28	58.21	24.50	1.53
4.14	11.04	58.27	24.98	2.36
4.23	13.80	58.31	25.29	2.88
4.29	16.55	58.35	25.56	3.34
4.44	19.31	58.44	26.28	4.66
4.53	22.07	58.51	26.78	5.94
4.67	24.83	58.62	27.61	8.1
4.81	27.59	58.73	28.51	10.58
5.04	24.83	58.86	29.65	13.94
5.24	22.07	58.94	30.27	15.78
5.42	19.31	58.97	30.55	16.59
5.64	16.55	58.98	30.65	16.88
5.95	13.80	58.96	30.49	16.41
6.37	11.04	58.90	29.99	14.95
7.04	8.28	58.79	29.05	12.18
8.41	5.52	58.61	27.51	7.85
11.29	2.76	58.38	25.79	3.75
27.51	0.00	57.98	22.80	0.00

### **3 水库大坝防洪情况**

#### **3.1 水库防洪标准**

埔坑水库工程等级为 V 等工程，工程规模为小（2）型，大坝等主要永久性建筑物级别为 5 级建筑物。水库现有防洪标准为 50 年一遇设计，500 年一遇校核。

#### **3.2 下游防洪对象、任务**

埔坑水库自建成投效以来，在农田灌溉、防洪等方面充分发挥了工程效益。水库有效灌溉面积 850 亩，最大实灌面积 1400 亩；水库下游涉及保护人口 900 人，为当地农业生产和保证人民生命财产安全发挥了重要的作用。

#### **3.3 上年度调度情况**

根据晋江市水利局对汛限水位的批复，埔坑水库 2024 年水库正常高水位为 57.98m，堰顶高程为 57.98m（溢洪道未挂闸），汛限水位为 57.98m。当库水位接近汛限水位时，应根据上游来水情况，提前做好预排预泄，使库水位保持在汛限水位以下；当入库流量逐渐加大，且库水位达到汛限水位时，要采取措施，尽快将水位降至汛限水位以下。

### **4 洪水调度运用计划**

防洪调度的任务是确保工程安全，利用防洪库容或调洪库容拦蓄洪水、削减洪峰、减免洪水灾害，有效处理防洪与兴利的矛盾，充分发挥水库的综合效益。

#### 4.1 洪水调度原则

防洪调度以大坝安全为首要原则，按照设计确定的目标、任务及上级有关文件的规定进行洪水调度；汛期按汛限水位调节，非汛期在保证供水、灌溉的基础上，按正常高水位尽量多蓄水，充分发挥水库的功能效益；坚持兴利服从防洪，局部服从整体，下级服从上级为原则。

根据晋江市水利局对汛限水位的批复，埔坑水库 2024 年水库正常高水位为 57.98m，堰顶高程为 57.98m（溢洪道未挂闸），汛限水位为 57.98m。2025 年汛期汛限水位建议按 57.98m 控制，相应的防洪库容为 34.79 万  $m^3$ ，控蓄水位按 57.48m 控制。

汛期开始，当库水位接近汛限水位时，应根据上游来水情况，提前开启输水涵洞预排预泄，来多少泄多少，使库水位保持在汛限水位；当入库流量大于输水涵洞泄洪能力时，完全打开输水涵洞进行库水降排并随时监控库水位上涨情况。随时来水量的减小，慢慢关闭闸门，使汛期水位保持在汛限水位。在汛期末，水库在洪水消退阶段回蓄到正常蓄水位。

#### 4.2 汛期划分

根据泉州市防洪防台风应急预案规定，4 月 1 日至 10 月 15 日为汛期，其中初汛期为 4 月 1 日~6 月 30 日，主汛期为 7 月 1 日~9 月 20 日，后汛期为 9 月 21 日~10 月 15 日。

#### 4.3 调洪成果

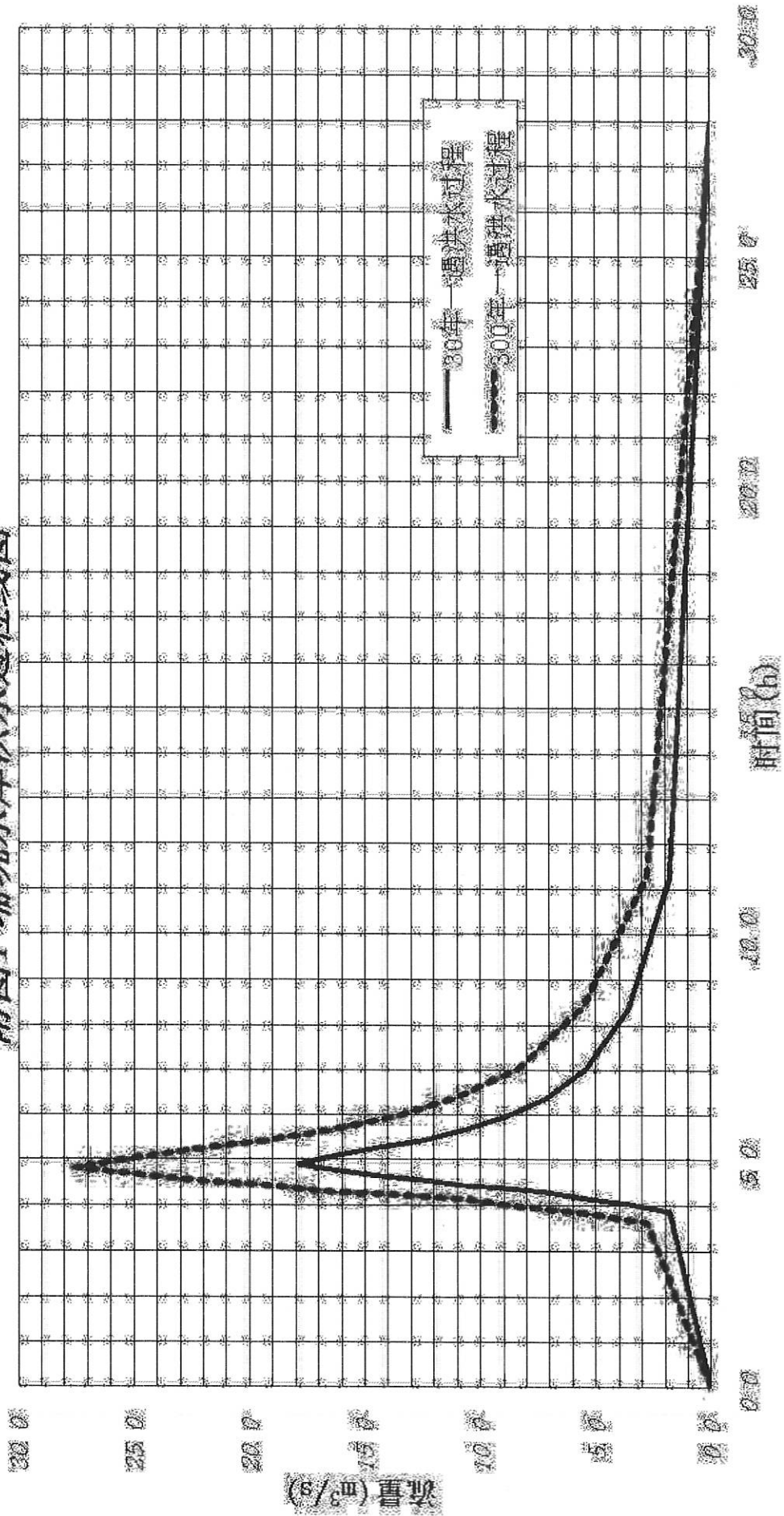
根据拟定的汛限水位重新进行调洪演算，成果见表 4-1

表 4-1

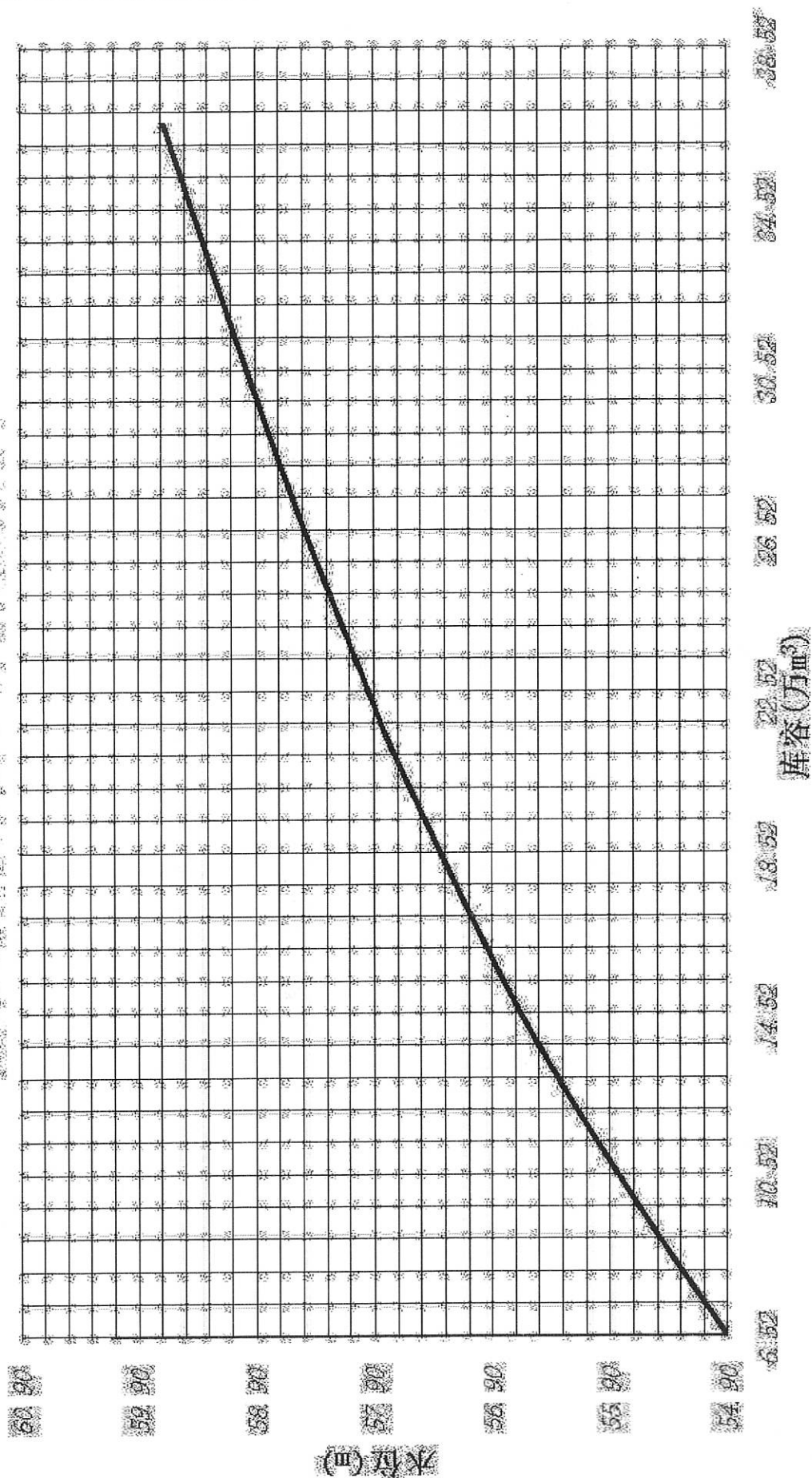
埔坑水库调洪演算成果表

频率	P=10%	P=3.33%	P=0.33%
洪峰流量 (m <sup>3</sup> /s)	13.32	17.94	25.84
最高库水位 (m)	58.32	58.48	58.81
库容(万 m <sup>3</sup> )	25.32	26.56	29.19
最大下泄量 (m <sup>3</sup> /s)	2.94	5.39	12.59

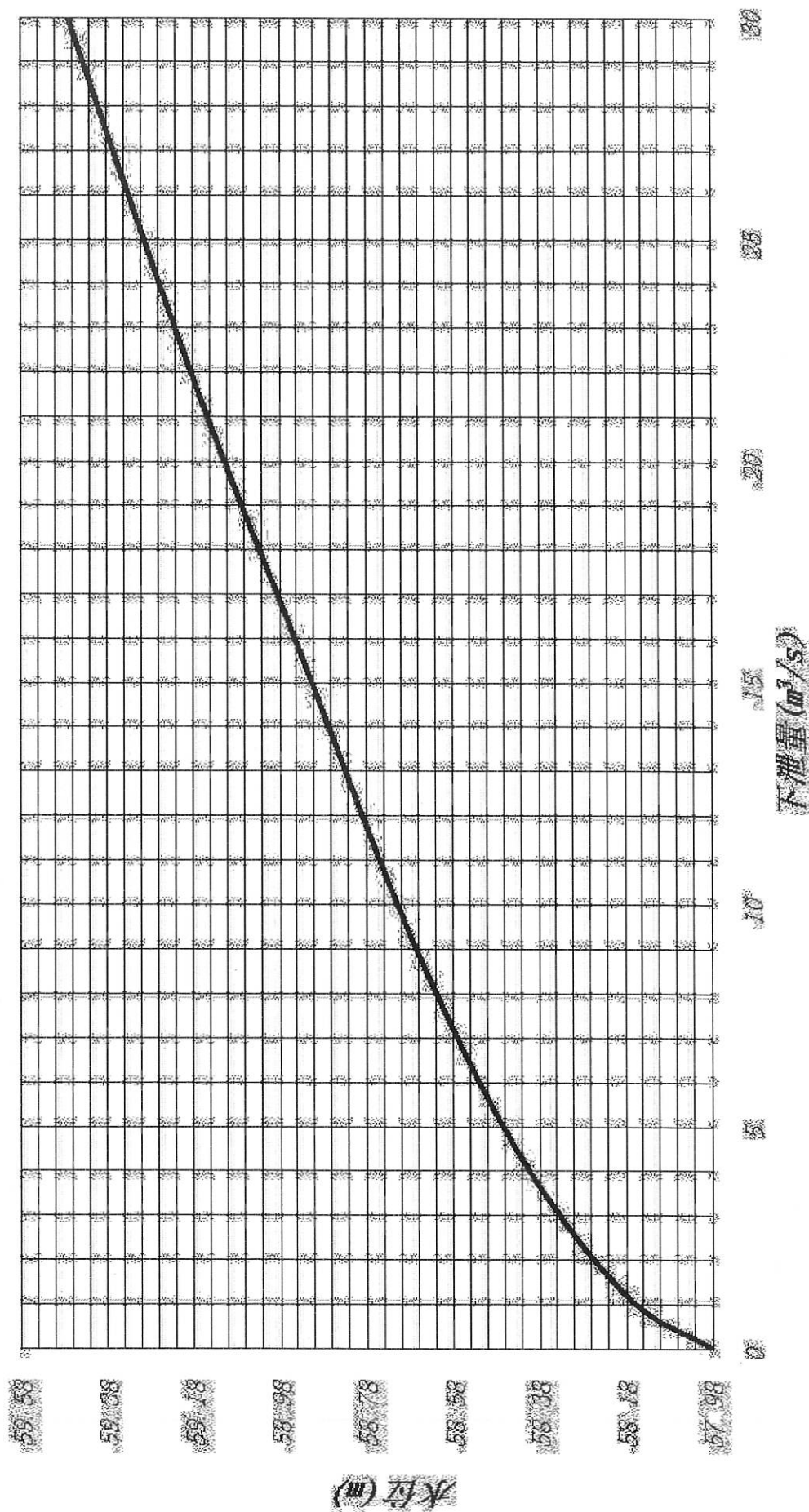
附图1 埔坑水库洪水过程线图



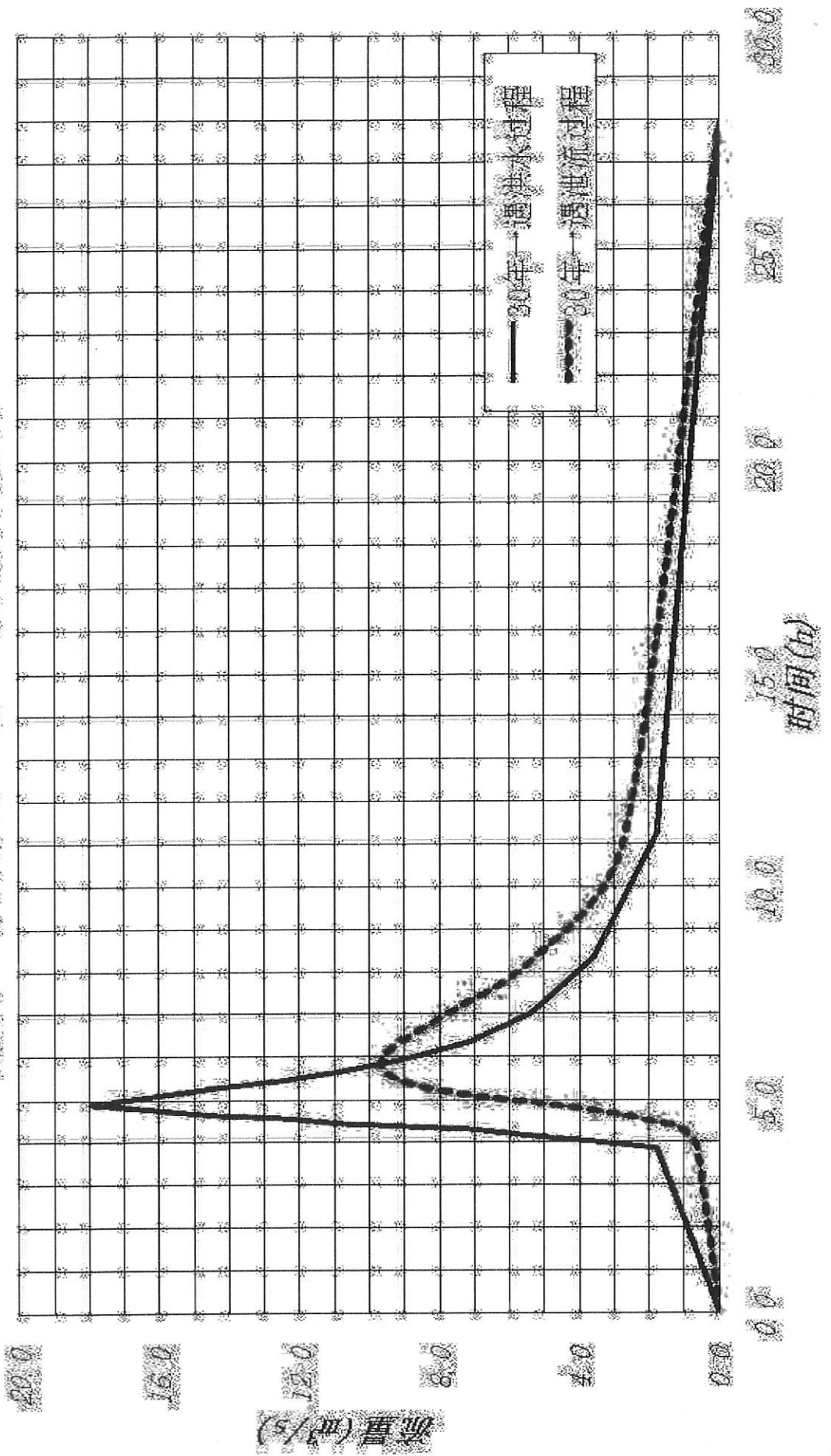
附图2 埔坑水库水位~库容关系曲线图



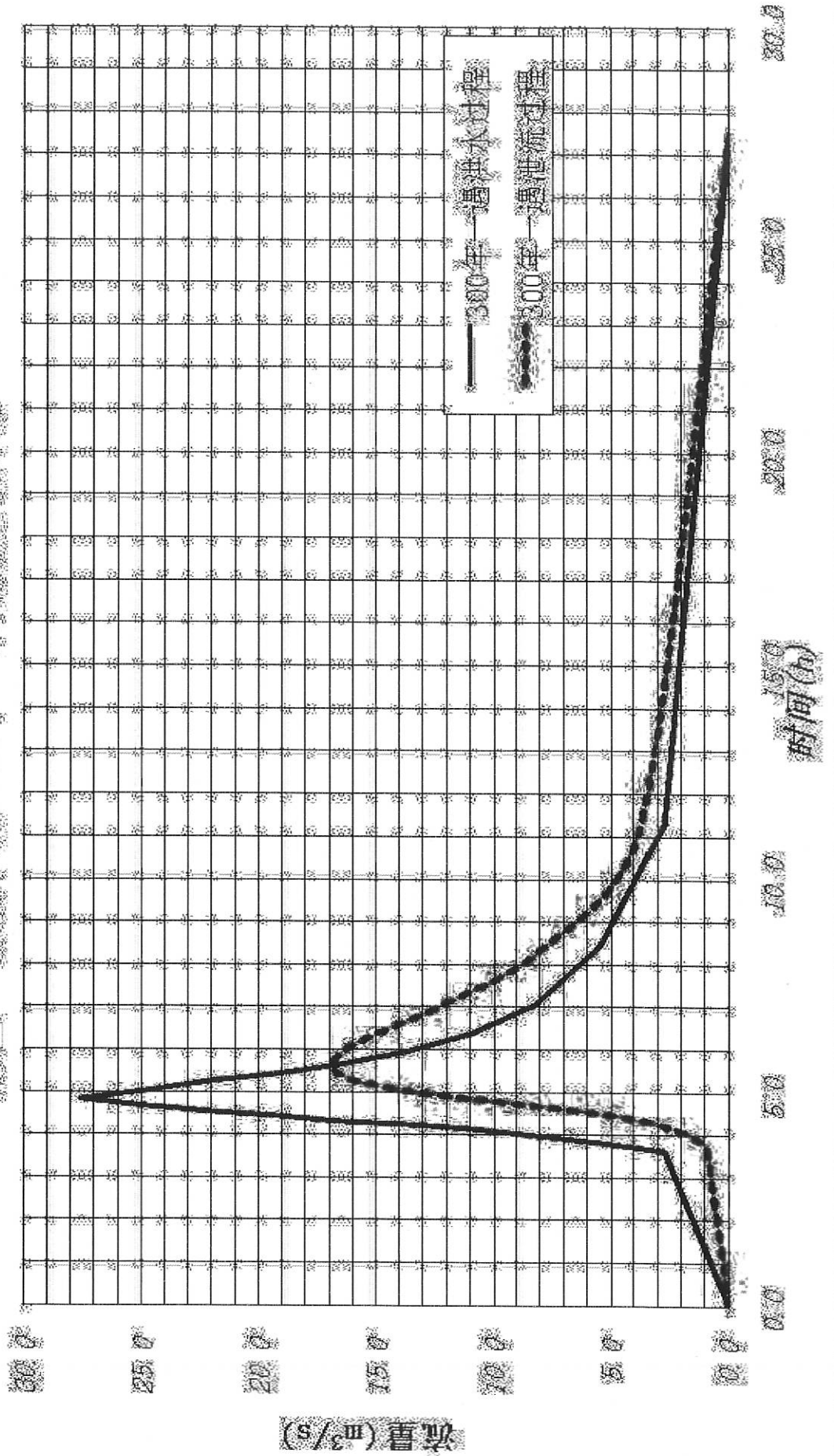
附图3 埔坑水库水位~下泄流量关系曲线图



附图4 埔坑水库30年一遇调洪过程线



附图5 埔坑水库300年一遇调洪过程线



---

抄送：晋江市水利局

---

晋江市人民政府西园街道办事处

2025年4月14日印发

---