# 分宜县东杭矿业有限公司 1号尾矿库 安全现状评价报告

江西赣安安全生产科学技术咨询服务中心

APJ-(赣)-002 2025年6月26日

# 分宜县东杭矿业有限公司 1号尾矿库 安全现状评价报告

法定代表人:应宏 技术负责人:管自强 评价项目负责人:许玉才

评价报告完成日期:二〇二五年六月廿六日

# 分宜县东杭矿业有限公司 1号尾矿库

## 安全现状评价技术服务承诺书

- 一、在本项目安全评价活动过程中,我单位严格遵守《安全生产法》及相关法律、法规和标准的要求。
- 二、在本项目安全评价活动过程中, 我单位作为第三方, 未受到任何组织和个人的干预和影响, 依法独立开展工作, 保证了技术服务活动的客观公正性。
- 三、我单位按照实事求是的原则,对本项目进行安全评价,确保出具的报告均真实有效,报告所提出的措施具有针对性、有效性和可行性。
- 四、我单位对本项目安全评价报告中结论性内容承担法律责任。

江西赣安安全生产科学技术咨询服务中心

2025年6月26日

# 规范安全生产中介行为的九条禁令

赣安监管规划字〔2017〕178号

- 一、禁止从事安全生产和职业卫生服务的中介服务机构(以下统称中介机构)租借资质证书、非法挂靠、转包服务项目的行为;
- 二、禁止中介机构假借、冒用他人名义要求服务对象接受有 偿服务,或者恶意低价竞争以及采取串标、围标等不正当竞争手 段,扰乱技术服务市场秩序的行为;
  - 三、禁止中介机构出具虚假或漏项、缺项技术报告的行为;
- 四、禁止中介机构出租、出借资格证书、在报告上冒用他人签名的行为;
  - 五、禁止中介机构有应到而不到现场开展技术服务的行为;
- 六、禁止安全生产监管部门及其工作人员要求生产经营单位 接受指定的中介机构开展技术服务的行为;
- 七、禁止安全生产监管部门及其工作人员没有法律依据组织由生产经营单位或机构支付费用的行政性评审的行为;
- 八、禁止安全生产监管部门及其工作人员干预市场定价,违 规擅自出台技术服务收费标准的行为:
- 九、禁止安全生产监管部门及其工作人员参与、擅自干预中介机构从业活动,或者有获取不正当利益的行为。

## 评价人员

项目 相关人员	姓名	资格证书号	从业登记编号	签	字
项目负责人	许玉才	1800000000200658	033460		
项目组成员	李景龙	20231004636000000141	36250406364		
	黄伯扬	1800000000300643	032737		
	许玉才	1800000000200658	033460		
	郑强	080000000101605	001851		
	管自强	S011035000110191000614	020516		
报告编制人	许玉才	180000000200658	033460		
报告审核人	李 强	0800000000204055	007079		
过程控制负责人	王冠	S011035000110192001523	027086		
技术负责人	管自强	S011035000110191000614	020516		

## 4 前 言

分宜县东杭矿业有限公司成立于 2005 年 1 月,是分宜县民营矿山企业,位于分宜县钤山镇田心村境内,矿区有简易公路,交通较为方便,始建于2006 年,2007 年建成投产,有选矿厂两座、尾矿库三座。其中分宜县东杭矿业有限公司 2 号、3 号尾矿库已闭库销号。

分宜县东杭矿业有限公司 1 号尾矿库(以下简称 1 号尾矿库)尾矿坝总坝高 52.04m,总库容达 97.42 万 m³,为山谷型IV级库,库区汇水面积 0.1km²。分宜县东杭矿业有限公司于 2016 年 6 月取得了原江西省安全生产监督管理局颁发的 1 号尾矿库《安全生产许可证》。由于企业人员变动等原因,以至于 1 号尾矿库的《安全生产许可证》 2022 年失效至今。企业准备恢复启用 1 号尾矿库,并与江西省应急管理厅矿山处沟通,同意按程序办理相关手续。

分宜县东杭矿业有限公司现按照《安全生产许可证条例》《非煤矿山企业安全生产许可证实施办法》《江西省非煤矿矿山企业安全生产许可证办法》《关于做好非煤矿矿山企业安全生产许可证延期换证工作的通知》等法律法规规范的有关要求,需办理1号尾矿库安全生产许可证(期满三年)延期手续。

受分宜县东杭矿业有限公司委托,江西赣安安全生产科学技术咨询服务中心承担了1号尾矿库安全现状评价工作,按照国家有关法律、法规和技术标准的要求,2025年5月20~21日、6月20日组织评价专家组到现场检查和调研、复查,收集了相关的资料数据。通过对尾矿库运营中潜在

的危险有害因素辨识和危险程度分析,对 1 号尾矿库的生产安全现状、安全生产法律法规及有关规程的符合性和适应性进行了安全评价,提出了较为合理可行的安全对策措施。按照《安全评价通则》的要求编制本报告。

在评价过程中得到分宜县东杭矿业有限公司的领导、安全生产管理人 员及职工的大力支持,在此表示感谢!



## 目 录

1 概述	1
1.1 评价目的和原则	1
1.1.1 评价目的	1
1.1.2 评价原则	1
1.2 评价依据	1
1.2.1 法律、法规	1
1.2.2 规章、规定	1
1.2.3 标准、规范	1
1.2.4 其他依据和主要参考资料	. 10
1.3 评价对象、范围和内容	
1.3.1 评价对象、范围	11
1.3.2 评价内容	.11
1.4 评价程序	.12
2 尾矿库概况	.15
2.1 企业简介	.15
2.2 尾矿库基本情况	15
2.2.1 库区地理位置	. 19
2.2.3 区域工程、水文地质条件	. 20
2.2.4 尾矿库库容	21
2.2.5 尾矿库等别	25
2.2.6 尾矿库主要构筑物	. 25
2.2.7 安全监测设施	. 32
2.2.8 尾矿库辅助设施	. 32

2.2.9 放矿工艺36
2.3 安全综合管理36
2.3.1 安全机构设置36
2.3.2 安全生产责任制36
2.3.3 安全生产管理制度37
2.3.4 安全生产应急救援与措施37
2.3.5 安全教育培训37
2.3.6 安全措施费用37
2.3.7 安全检查与隐患排查、风险管控38
2.3.8 安全生产标准化38
2.3.9 职业卫生
2.3.10 事故情况38
2.4 周边环境39
3 辨识与分析危险、有害因素41
3.1 尾矿库病害的产生原因41
3.1.1 勘察因素造成的病害41
3.1.2 设计因素造成的病害41
3.1.3 施工因素造成的病害42
3.1.4 操作管理不当造成的病害42
3.1.5 其他因素造成的病害43
3.1.6 尾矿库失事实例
3.2 尾矿库危险、有害因素分析44
3.2.1 滑坡(坝坡失稳)44
3.2.2 洪水漫顶45
3.2.3 渗漏45
3.2.4 排水、泄洪构筑物破坏46

3.2.5 调洪库容不足	47
3.2.6 裂缝	47
3.2.7 淹溺	47
3.2.8 高处坠落	47
3.2.9 粉尘	48
3.2.10 库区山体滑坡、塌方和泥石流	48
3.3 重大危险源辩识	50
3.4 危险、有害因素分析结果	52
3.4.1 危险、有害因素产生的原因	52
3.4.2 危险、有害因素分析结果	52
4 安全评价单元划分和选择	54
4.1 评价单元划分	54
4.2 评价方法选择	54
5 定性、定量安全评价	
5.1 综合安全管理单元	55
5.1.1 安全检查表评价	55
5.1.2 综合安全管理单元评价小结	57
5.2 尾矿坝体单元	58
5.2.1 安全检查表评价	58
5.2.2 尾矿坝稳定性分析	60
5.2.3 评价单元小结	69
5.3 防洪排水单元	70
5.3.1 安全检查表评价	70
5.3.2 尾矿库调洪演算	72
5.3.3 评价单元小结	79
5.4 安全监测设施单元	80

5.4.1 安全检查法评价	80
5.5 库区环境单元	81
5.5.1 安全检查表评价	81
5.5.2 评价单元小结	81
5.6 综合安全评价	82
5.6.1 概述	82
5.6.2 评价标准说明	82
5.6.3 尾矿库综合评分表	83
5.6.4 评价结论	83
6 安全对策措施建议	84
6.1 安全管理对策措施建议	84
6.2 安全技术对策措施建议	85
7 安全评价结论	90
8 附图附件	92
8.1 附图	92
8.2 附件	92

## 1 概述

## 1.1 评价目的和原则

#### 1.1.1 评价目的

为了贯彻"安全第一、预防为主、综合治理"的方针,查找、分析和预测项目存在的危险、有害因素及危险、危害程度,提出合理可行和安全对策措施,指导危险源辨识、监控和事故预防,以达到最低事故率,最少损失和最优的安全投资效益,确保建设项目在安全设施方面符合国家的有关法律、法规、规定和标准。同时为建设项目安全生产许可证延期换证和现场安全管理、应急管理部门安全监管提供技术支撑。

## 1.1.2 评价原则

突出重点,兼顾全面,条理清楚,数据准确完整,取值合理,整改意 见具有可操作性,评价结论科学、客观、公正。

## 1.2 评价依据

## 1.2.1 法律、法规

《中华人民共和国矿山安全法》(中华人民共和国主席令第 65 号,自 1993 年 5 月 1 日起施行)

《中华人民共和国劳动法(2018年修订)》(中华人民共和国主席令第 24 号,自 1995年1月1日起施行)

《中华人民共和国气象法(2016年修订)》(中华人民共和国主席令第 57 号,2000年1月1日起施行)

《中华人民共和国职业病防治法(2018年修正版)》(中华人民共和国主席令第 24 号, 自 2002年 5月1日起施行)

《中华人民共和国安全生产法(2020年修订)》(中华人民共和国主

席令第88号, 自2002年11月1日起施行)

《中华人民共和国防震减灾法(2008 年修订)》(中华人民共和国主席令第7号,自2009年5月1日起施行)

《中华人民共和国水土保持法(2010年修订)》(中华人民共和国主席令第39号,自2011年3月1日起施行)

《中华人民共和国环境保护法(2014年修订)》(中华人民共和国主席令第9号,自2015年1月1日起施行)

《中华人民共和国固体废物污染环境防治法(2020年修订)》(中华人民共和国主席令第43号,自2020年9月1日起施行)

《中华人民共和国突发事故应对法(2024年修订)》(中华人民共和国主席令第 25 号,自 2024年11月1日起施行)

《中华人民共和国矿山安全法实施条例》(国务院授权,劳动部令第4号,1996年10月30日起施行)

《建设工程质量管理条例》(国务院令第 279 号,自 2000 年 1 月 30 日起施行)

《建设工程勘察设计管理条例(2015年修订)》(国务院令第293号, 自2000年9月25日起施行)

《工伤保险条例(2010年修订)》国务院令第 375 号,自 2004年 1月 1日起施行)

《建设工程安全生产管理条例》(国务院令第 393 号,自 2004 年 2 月 1 日起施行)

《安全生产许可证条例 (2014 年修正)》 (国务院令第 397 号,自 2004 年 1 月 13 日起施行) 《劳动保障监察条例》(国务院令第 423 号,自 2004 年 12 月 1 日起施行)

《生产安全事故报告和调查处理条例》(国务院令第 493 号,自 2007 年 6 月 1 日起施行)

《生产安全事故应急条例》(国务院令第 708 号,2019 年 4 月 1 日起施行)

《江西省实施〈中华人民共和国矿山安全法〉办法(2010年修正)》 (江西省人民代表大会常务委员会公告第15号,自1994年12月1日起施行)

《江西省安全生产条例》(江西省第十届人民代表大会常务委员会公告第95号,2007年3月29日江西省第十届人民代表大会常务委员会第二十八次会议通过,2017年7月26日江西省第十二届人民代表大会常务委员会第三十四次会议修订,2019年9月28日江西省第十三届人民代表大会常务委员会第十五次会议修正,2023年7月26日江西省第十四届人民代表大会常务委员会第三次会议第二次修订,2023年9月1日起施行)

## 1.2.2 规章、规定

《生产经营单位安全培训规定》(国家安监总局令第 3 号,国家安监总局令第 63 号、80 号修正,2006 年 3 月 1 日起施行)

《安全生产事故隐患排查治理暂行规定》(国家安监总局令第 16 号, 2008 年 2 月 1 日起施行)

《作业场所职业健康监督管理暂行规定》(国家安监总局令第 47 号, 2009 年 9 月 1 日起施行)

《特种作业人员安全技术培训考核管理规定》(国家安监总局令第30

号, 国家安监总局令第63号、80号修正, 2010年7月1日起施行)

《非煤矿矿山安全生产许可证实施办法》(国家安监总局令第 20 号, 国家安监总局令第 78 号修正, 2011 年 3 月 1 日起施行)

《江西省非煤矿矿山企业安全生产许可证办法》(江西省人民政府令第 189 号,2019 年 9 月 29 日江西省政府令第 241 号第一次修改,2011 年 3 月 1 日起施行)

《尾矿库安全监督管理规定》(国家安监总局令第 38 号、国家安监总局令第 78 号修正,2011 年 7 月 1 日起施行)

《生产安全事故信息报告和处置办法》(国家安监总局令第 21 号, 2011 年 11 月 1 日起施行)

《安全生产培训管理办法》(国家安监总局令第 44 号,国家安监总局令第 63 号、80 号修正,2012 年 3 月 1 日起施行)

《用人单位职业健康监护监督管理办法》(国家安监总局令第 49 号, 2012 年 6 月 1 日起施行)

《金属非金属矿山建设项目安全设施目录(试行)》(国家安监总局令第75号,2015年7月1日起施行)

《生产安全事故应急预案管理办法》(国家安监总局令第88号,根据2019年7月11日应急管理部令第2号修正,自2016年7月1日起施行)

《江西省生产安全事故隐患排查治理办法》(江西省人民政府令第238号,2021年6月9日省人民政府令第250号第一次修正,2018年12月1日起施行)

《尾矿污染环境防治管理办法》(生态环境部第 26 号, 2022 年 7 月 1 日起施行)

《矿山救援规程》(应急部令第 16 号,自 2024 年 7 月 1 日起施行) 《国务院关于进一步加强安全生产工作的决定》(国发〔2004〕2 号, 2004 年 1 月 9 日〕

《国务院关于进一步加强企业安全生产工作的通知》(国发〔2010〕 23 号,2010年7月19日〕

《国务院关于加强地质灾害防治工作的决定》(国发〔2011〕20号, 2011年6月13日〕

《国务院关于坚持科学发展安全发展促进安全生产形势持续稳定好转的意见》(国发〔2011〕40号,2011年11月26日)

《国务院安委办关于建立安全隐患排查治理体系的通知》(安委办〔2012〕1号,2012年1月5日〕

《江西省人民政府关于进一步加强企业安全生产工作的实施意见》(赣府发〔2010〕32号,2010年10月8日)

《转发国务院安委会办公室贯彻落实国务院〈通知〉精神进一步加强 非煤矿山安全生产工作实施意见的通知》(赣安办字〔2010〕73 号,2010 年9月2日)

《关于在全省尾矿库设置安全运行标示牌的函》(赣安监管函字〔2008〕16号,2008年5月5日〕

《关于印发江西省非煤矿山安全检查表的通知》(赣安监管一字〔2008〕338号,2008年12月31日〕

《关于进一步加强尾矿库监督管理工作的指导意见》(赣安监管一字(2012)239号,2012年8月13日)

《江西省安委会关于加强生产经营单位事故隐患排查治理工作的指导

意见》(赣安(2014)32号,2014年12月18日)

《国家安全监管总局关于宣布失效一批安全生产文件的通知》(安监总办〔2016〕13号,2016年2月4日〕

《江西省安委会办公室关于印发企业安全生产资料建档通用要求的通知》(赣安办字(2016)53号,2016年12月18日)

《江西省安委会办公室关于印发江西省安全风险分级管控体系建设通用指南的通知》(赣安办字〔2016〕55号,2016年12月26日)

《江西省安全生产委员会关于在全省高危行业领域实施安全生产责任保险制度的指导意见》(赣安〔2017〕22号,2017年10月26日)

《国家安全监管总局办公厅关于修改用人单位劳动防护用品管理规范 的通知》(安监总厅安健〔2018〕3号,2018年1月15日〕

《关于印发防范化解尾矿库安全风险工作方案的通知》(应急〔2020〕 15号,2020年2月20日)

《关于印发江西省防范化解尾矿库安全风险工作实施方案的通知》(赣 应急字〔2020〕64号,2020年4月30日)

《江西省应急管理厅关于加强全省尾矿库安全生产风险监测预警系统运行管理的通知》(赣应急字〔2022〕18号,2022年3月9日)

《国家矿山安全监察局关于印发〈金属非金属矿山重大事故隐患判定标准〉的通知》(矿安〔2022〕88号,2022年7月8日)

《关于印发〈企业安全生产费用提取和使用管理办法〉的通知》(财 资〔2022〕136号,2022年11月21日)

《中共中央办公厅国务院办公厅关于进一步加强矿山安全生产工作的意见》(厅字〔2023〕21号,2023年8月25日)

《国家矿山安全监察局关于印发〈非煤矿山建设项目安全设施重大变更范围〉的通知》(矿安〔2023〕147号,2023年11月14日)

《国家矿山安全监察局〈关于印发金属非金属矿山重大事故隐患判定标准补充情形〉的通知》(矿安〔2024〕41号,2024年4月23日)

《江西省人民政府办公厅关于印发〈江西省生产经营单位安全生产主体责任规定〉的通知》(赣府厅发〔2024〕20号,2024年6月20日)

《国家矿山安全监察局关于进一步加强非煤矿山安全生产行政许可工作的通知》(矿安〔2024〕70号,2024年6月28日)

《矿山救援规程》(应急部令第16号,自2024年7月1日起施行)

《国家矿山安全监察局综合司关于进一步加强矿山隐蔽致灾因素普查 工作的通知》(矿安综函〔2024〕259号,2024年10月23日)

《国家矿山安全监察局关于进一步强化非煤矿山重大事故隐患动态清零工作的通知》(矿安〔2024〕116号,2024年12月14日)

《江西省应急管理厅关于印发江西省企业安全生产标准化建设定级实施办法的通知》(赣应急字〔2024〕116号,2024年12月27日)

《关于印发〈安全生产责任保险实施办法〉的通知》(应急〔2025〕 27号,2025年3月29日〕

《江西省安全生产委员会办公室关于印发〈江西省生产经营单位安全生产管理人员规范履职工作指引〉的通知》(赣安办字〔2025〕56号,2025年5月12日)

## 1.2.3 标准、规范

《岩土工程勘察规范(2009年版)》(GB50021-2001,2009年7月1日 实施) 《尾矿堆积坝岩土工程技术规范》(GB50547-2010,2010年7月1日实施)

《混凝土结构工程施工规范》(GB50666-2011, 2012 年 8 月 1 日实施)

《工业企业总平面设计规范》(GB50187-2012, 2012年8月1日实施)

《构筑物抗震设计规范》(GB50191-2012, 2012年10月1日实施)

《尾矿设施设计规范》(GB50863-2013, 2013年12月1日实施)

《尾矿设施施工及验收规范》(GB50864-2013, 2014年6月1日实施)

《防洪标准》(GB50201-2014, 2015年5月1日实施)

《尾矿库在线安全监测系统工程技术规范》(GB51108-2015, 2016年2月1日实施)

《中国地震动参数区划图》(GB18306-2015, 2016年6月1日实施)

《水工建筑物抗震设计标准》(GB51247-2018, 2018年11月1日实施)

《危险化学品重大危险源辨识》(GB18218-2018, 2019年3月1日实施)

《一般工业固体废物贮存和填埋污染控制标准》(GB18599-2020, 2021 年7月1日实施)

《尾矿库安全规程》(GB39496-2020, 2021年9月1日实施)

《矿山安全标志》(GB/T14161-2008, 2009年10月1日实施)

《粉尘作业场所危害程度分级》(GB/T5817-2009, 2009年12月1日实施)

《生产经营单位生产安全事故应急预案编制导则》(GB/T29639-2013, 2013年10月1日实施)

《个体防护装备配备规范 第1部分: 总则》(GB39800.1-2020, 2022

#### 年1月1日实施)

《个体防护装备配备规范 第 4 部分: 非煤矿山》(GB39800.4-2020, 2022 年 1 月 1 日实施)

《安全色和安全标志》(GB2894-2025, 2026年12月1日实施)

《矿区水文地质工程地质勘探规范》(GB/T12719-2021, 2021年12月1日实施)

《生产过程危险和有害因素分类与代码》(GB/T13861-2022, 2022年 12月1日实施)

《尾矿堆积坝岩土工程技术标准》(GB/T50547-2022, 2022 年 12 月 1 日实施)

《厂矿道路设计规范》(GBJ22-87, 1988年8月1日实施)

《安全评价通则》(AQ8001-2007, 2007年4月1日实施)

《尾矿库安全监测技术规范》(AQ2030-2010, 2011年5月1日实施)

《金属非金属矿山安全标准化规范导则》(KA/T2050.1-2016, 2017年 3月1日实施)

《金属非金属矿山安全标准化规范尾矿库实施指南》

(KA/T2050.4-2016, 2017年3月1日实施)

《矿山隐蔽致灾因素普查规范》(KA/T22-2024,2024年11月1日实施)

《矿山隐蔽致灾因素普查规范第3部分: 金属非金属矿山及尾矿库》

(KA/T22.3-2024, 2024年11月1日实施)

《碾压式土石坝施工规范》(DL/T5129-2001, 2001年7月1日实施)

《水利水电工程设计洪水计算规范》(SL44-2006, 2006年10月1日实施)

《水工混凝土结构设计规范》(SL191-2008, 2009年2月10日实施)

《水工建筑物荷载设计规范》(SL744-2016, 2017年2月25日实施)

《碾压式土石坝设计规范》(SL274-2020, 2021年2月28日实施)

《水电工程水工建筑物抗震设计规范》(NB35047-2015/XG1-2021,2021 年11月16日实施)

## 1.2.4 其他依据和主要参考资料

《分官县东杭矿业有限公司1号尾矿库安全现状评价委托书》

《分宜县东杭矿业有限公司一号尾矿库加固加高工程地质勘察报告 (详勘阶段)》(北京中地大工程勘察设计研究院有限责任公司,2012年8 月)

《分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库加固加高工程初步设计(修改版)》《分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库加固加高工程初步设计安全专篇(修改版)》《分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库加固加高工程施工图设计》(江西省冶金设计院有限责任公司,2012年10月)

《分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库在线监测系统方案设计》 (金建工程设计有限公司,2021年8月)

《分宜县东杭矿业有限公司一号尾矿库工程地质勘察报告》 (江西省物化探地质工程有限公司,2022年7月)

《分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库尾矿坝稳定性分析报告》(金建工程设计有限公司,2022年7月)

《分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库检测报告》

(江西建信工程质量检测有限公司,2024年4月27日)

《分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库2024年度调洪演算报告》

## (金建工程设计有限公司,2024年3月)

《分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库安全设施设计符合性诊断报告》 (江西省冶金设计院有限责任公司,2025年5月)

企业提供的营业执照、安全生产许可证、主要负责人和安全管理人员 及尾矿工的资格证书、1号尾矿库图纸及其他资料。

## 1.3 评价对象、范围和内容

## 1.3.1 评价对象、范围

评价对象:分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库。

评价范围:分宜县东杭矿业有限公司(以下简称东杭矿业)1号尾矿库 (以下简称1号尾矿库)的库区、尾矿坝、排水构筑物、安全监测设施的运 营情况及其安全管理情况,不含选矿厂和尾矿输送系统、回水系统以及东 杭矿业已闭库销号的2号、3号尾矿库。

## 1.3.2 评价内容

- 1.检查审核东杭矿业提供的相应资质证书、营业执照的有效性及范围;
- 2.检查东杭矿业安全机构的设置及人员的配备,安全生产管理制度、操作规程的制定及执行情况;
- 3.检查 1 号尾矿库相关的安全设施、措施是否符合相关技术标准、规范的要求;
- 4.检查东杭矿业主要负责人、安全管理人员的培训考核,检查审核尾矿工的培训、取证情况及一般作业人员的安全教育、培训情况;
- 5.检查、审核 1 号尾矿库事故应急救援设施、措施及预案编制、人员训练情况;
  - 6.分析 1 号尾矿库存在的危险、有害因素;

- 7.对1号尾矿库存在的问题提出安全对策措施;
- 8.按照客观、公正、真实的原则,严谨、明确地做出安全评价结论。

## 1.4 评价程序

安全评价程序包括:前期准备;辨识与分析危险、有害因素;划分评价单元;定性、定量评价;提出安全对策措施建议;做出评价结论;编制安全评价报告。

#### 1.前期准备

明确被评价对象,备齐有关安全评价所需的设备、工具,收集国内外相关法律、法规、技术标准及建设项目资料。

2.辨识与分析危险、有害因素

根据评价对象的具体情况,辨识和分析危险、有害因素,确定其存在的部位、方式,以及发生作用的途径和变化规律。

## 3.划分评价单元

评价单元划分应科学、合理,便于实施评价,相对独立且具有明显的特征界限。

## 4.定性、定量评价

根据评价单元的特性,选择合理的评价方法,对评价对象发生事故的可能性及其严重程度进行定性、定量评价。

## 5.对策措施建议

- (1)根据危险、有害因素辨识结果与定性、定量评价结果,遵循针对性、技术可行性、经济合理性的原则,提出消除或减弱危险、危害的技术和管理对策措施建议。
  - (2) 对策措施建议应具体祥实、具有可操作性。按照针对性和重要性

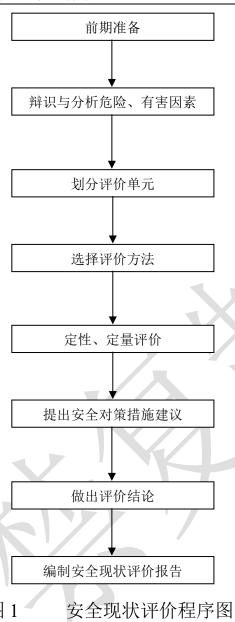
的不同,措施和建议可分为应采纳和宜采纳两种类型。

#### 6.安全评价结论

- (1)安全评价机构应根据客观、公正、真实的原则,严谨、明确地做出安全评价结论。
- (2)安全评价结论的内容应包括高度概括评价结果,从风险管理角度 给出评价对象在评价时与国家有关安全生产的法律法规、标准、规章、规 范的符合性结论,给出事故发生的可能性和严重程度的预测性结论,以及 采取安全对策措施后的安全状态等。

7.编制安全评价报告

安全评价程序框图如下:



江西赣安安全生产科学技术咨询服务中心

图 1

## 2 尾矿库概况

## 2.1 企业简介

#### (1) 基本概况

分宜县东杭矿业有限公司(原江西分宜尖峰矿业有限公司,以下简称东杭矿业)为有限责任公司(自然人投资或控股),成立于 2005 年 1 月 6 日,注册资本为 300 万人民币,法定代表人为敖小根,注册地址为江西省新余市分宜县钤山镇松山街,《营业执照》由分宜县市场监督管理局 2016 年 6 月份换发,统一社会信用代码: 91360521705667788F,经营范围: 铁矿采选、销售,钢材、化工产品(危险化学品除外)销售,行业为黑色金属矿采选业。下属矿山、选矿厂位于分宜县钤山镇松山村境内,始建于 2006 年,2007 年建成投产。

东杭矿业设有总经理1人,副总经理2人,下设生产部、安环科、办公室,现有员工65人,其中中层管理人员8人,采矿、地质、矿物加工等工程技术人员7人,其它管理人员3人。

矿山原采用斜井+平硐联合开拓(现改为斜坡道+斜井联合开拓),采矿方法为无底柱浅孔留矿法,采矿生产能力3万t/a,主要产品为铁精粉,生产能力150t/d。配套有一、二选矿厂两座,1号、2号、3号尾矿库三座,其中1号、2号尾矿库之间就间隔一座山头。

2号尾矿库位于分宜县钤山镇松山村东南 1km 肖家山一带山谷中,汇水面积 0.046km²。由江西省冶金设计院 2003 年 7 月设计,2005 年投入使用。2号尾矿库初期坝为均质粘土坝,坝顶高程+140 m,坝高 18.8m,后期采用上游式尾矿筑坝,设计最终使用标高+165.0m,总坝高 44m,总库容 41万 m³,采用单格排水斜槽+连接井+排水涵管排洪,为山谷型四等库。2号

尾矿库早已停止使用。

3号尾矿库位于分宜县钤山镇松山村东南1km条带山谷中,汇水面积0.175km²。始建于2006年,2006年11月底竣工试运行。2010年2月,企业委托江西省冶金设计院编制了除险加固初步设计和安全专篇,同年12月,经原江西省安全生产监督管理局组织的专家组审查。2011年2月,江西省冶金设计院编制了《分宜县东杭矿业有限公司3号尾矿库加高扩容初步设计》。2011年5月20日,经原江西省安全生产监督管理局组织专家组现场审查,通过了竣工验收(赣安监非煤项目验批(2011)021号)。3号尾矿库初期坝为均质土坝,设计除险加固处理时,坝体下游采用干砌块石进行压坡处理,坝顶高程+144.5m,坝高12.5m,后期采用上游式尾矿筑坝,坝顶最终标高+160.7m,总坝高29.7m,总库容55.40万m³,采用单格排水斜槽+连接井+排水涵管排洪,为山谷型五等库。3号尾矿库也已停止使用。

上述 2 号、3 号尾矿库已于 2022 年 7 月份闭库销号。

## 2.2 尾矿库基本情况

原 1 号尾矿库(为原江西分宜尖峰矿业有限公司 1 号尾矿库)始建于 2001 年,主要施工依据为 2001 年 1 月江西省冶金设计院提供的《江西分宜 尖峰矿业有限公司尾矿库工程施工图》,始建于 2001 年,采用一次性建坝 方式,坝顶实际高程+146.80m、顶宽 5.0m、坝轴线长约 145.0m、坝高 27.3m,总库容 21.6 万 m³,为五等库,于 2006 年取得了安全生产许可证。运行至 2009 年已达到设计标高,因当时铁矿行业不景气,原江西分宜尖峰矿业有限公司基本处于全面停产状态,原 1 号尾矿库不再排放废砂。2011 年初,东杭矿业接管原 1 号尾矿库后,于 2011 年注销了原 1 号尾矿库的安全生产许可证。

2012年,由于 2 号、3 号尾矿库均将堆至设计最终坝顶高程,东杭矿业特向原江西省安全生产监督管理局申请重新启用原 1 号尾矿库。原省安监局以赣安监非煤设审〔2012〕001 号文的形式,要求企业严格按照"三同时"制度进行原 1 号尾矿库加高扩容工程的建设。

2012年5月,江西省冶金设计院有限责任公司编制了《分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库加固加高工程可行性研究报告》。

2012年6月,分宜县工业和信息化局以《分宜县企业投资技术改造项目备案通知书》形式同意"东杭矿业1号尾矿库扩建改造工程"予以备案。

2012年8月,北京中地大工程勘察设计研究院有限责任公司出具了《分 宜县东杭矿业有限公司一号尾矿库加固加高工程地质勘察报告(详勘阶 段)》。

2012年8月,南昌安达安全技术咨询有限公司编制了《分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库加固加高工程安全预评价报告》,通过了原江西省安全生产监督管理局组织的专家组评审,已备案,文见备案号〔2012〕038号。

2012年9月,江西省冶金设计院有限责任公司编制了《分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库加固加高工程初步设计安全专篇》,通过了原江西省安全生产监督管理局组织的专家组评审,文见赣安监非煤项目设审(2012)069号。

1号尾矿库加固加高工程开工于 2012 年 10 月 10 日、于 2013 年 8 月 17 日完工,施工单位为新余市天工水陆建设有限公司、监理单位为江西省新大地建设监理有限公司、安全验收评价报告编制单位为江西赣安安全生产科学技术咨询服务中心。2015 年 12 月,1号尾矿库加固加高工程安全设

施通过了尾矿库专家组现场竣工验收。

东杭矿业于 2016 年 6 月取得了原江西省安全生产监督管理局颁发的 1 号尾矿库《安全生产许可证》,证书编号: (赣) FM 安许证字[2016]M1698 号。后进行了延期换证,2019 年 7 月取得了江西省应急管理厅颁发的 1 号尾矿库《安全生产许可证》,编号: (赣) FM 安许证字[2016]M1698 号,许可范围: 尾矿库运营(四等库,初期坝坝高 44.04m,堆积坝坝高 8.0m,坝顶高程+165.0m 以下,总坝高 52.04m,总库容 97.42 万 m³),证书有效期: 2019 年 7 月 2 日至 2022 年 7 月 1 日。

江西省物化探地质工程有限公司2022年7月提交了《分宜县东杭矿业有限公司一号尾矿库工程地质勘察报告》;金建工程设计有限公司2022年7月提交了《分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库尾矿坝稳定性分析报告》。

2022年9月,我中心提交了的《分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库安全现状评价报告》,但由于1号尾矿库安全生产标准化证书过期了(当时《江西省安全生产条例》仍规定安全生产标准化证书是非煤矿山企业取得安全生产许可证的前置条件;因《江西省应急管理厅关于印发江西省企业安全生产标准化建设定级实施办法(试行)的通知》刚出台,安全生产标准化评审、定级工作处于暂停状态,企业与新余市应急管理局、新余市应急管理协会联系了1号尾矿库安全生产标准化三级评审、定级事宜,并承诺《江西省企业安全生产标准化建设定级实施办法(试行)》正式运作后,3个月内完成安全生产标准化评审、取证工作),加上企业人事变动等原因,以至于1号尾矿库安全生产许可证失效。东杭矿业自2023年3月起至今处于停产状态,但东杭矿业派驻有管理人员、操作人员对1号尾矿库进行了日常安全管理。企业准备恢复启用1号尾矿库,并与江西省应急管理厅矿山

处沟通, 同意按程序办理相关手续。

考虑到矿山须持续生存发展,企业委托了江西省冶金设计院有限责任 公司进行了1号尾矿库现场勘查、复核,于2025年5月出具了《分宜县东 杭矿业有限公司1号尾矿库安全设施设计符合性诊断报告》,结论为:(1) 分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库依法履行了审批程序情况; (2)分宜 县东杭矿业有限公司1号尾矿库安全设施设计合规: (3)分官县东杭矿业 有限公司1号尾矿库各安全设施基本按照设计建设及生产运行,其存在问 题详见 5.4 章节。现状第一级堆积坝子坝高度虽略高于设计值约 0.3m,但 尾矿坝整体处于稳定状态,1号尾矿库后期运行时严格按设计要求堆筑各级 子坝并控制堆积坝的整体外坡比和总坝高,则不影响后续正常运行。

1号尾矿库基本情况见下表。

表 2-1 1号尾矿库基本情况调查表

矿山名称	分宜县东杭矿业有限公司	行业类别		有色采选业	
尾矿库名称	分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库	投产时间		2016年	
尾矿库地址	分宜县钤山镇松山村	尾矿库 服务期限		13年	
设计单位	江西省冶金设计院有限责任公司	设计    原江西省		原江西省	
以日平位		审批单位	安全	生产监督管理局	
设计库容(万 m³)	97.42	己堆积库容(フ	$\vec{j}$ m <sup>3</sup> )	68.5	
设计主坝高(m)	52.04	目前主坝高(n	坝高 (m) 46.3		
尾矿库等别	四等库	库型	山谷型	山谷型	
安全度分类	正常库	筑坝方式	上游》	上游法筑坝	
安全评价意见	安全生产条件一般,能满足基本的安	安全评价单	江西	江西赣安安全生产	
	全生产活动,属正常库。	位	科学技术	科学技术咨询服务中心	
尾矿库及库区安全	т.				
存在的主要问题	无				
近五年生产					
安全事故情况	无				

## 2.3 库区地理位置

1号尾矿库位于分官县钤山镇松山村东南约 500m, 距分官县南偏东方

向直线距离 20km,现状尾矿坝坝顶中心地理坐标为: 东经 114°40′21.58″,北纬 27°37′33.65″。有分宜~文竹铁路及分宜~安福公路经过松山村,到分宜县城 34km,从松山村有简易公路到 1 号尾矿库 1.0km 左右,交通便利。

#### 2.4 库区自然环境

1号尾矿库库区属剥蚀性低山丘陵地貌,地形起伏变化较大,沟谷发育,地势东西两端高中间低,北高南低,1号尾矿库位于条带山谷中,南北向呈圆斗形展布,库区周边山体海拔最高点+207.7m,最低点标高低于+125.93.m,山体植被发育。

库区地质构造简单,不压矿,地层比较单一,岩土层物理力学性质较好,库区水文地质条件简单,库区工程地质条件简单,坝址两岸山体雄厚,山体稳定性良好,不存在坝肩以外的渗漏问题,也不存在泥石流等不良地质现象。

库区地处亚热带,是典型的中亚热带湿润性雨林气候,具有气候湿润温和,日照充足,四季分明,雨量充足及无霜期长等特点,年平均气温 16℃,年平均降雨量 1743mm,最大年降水量达 2125mm(1954 年),最小降水量986.8mm(1978 年),植被条件较好,年蒸发量一般低于年降水量,多年平均蒸发量 1071mm。最大年蒸发量 1360.4mm(1963 年),最少年蒸发量820.8mm(1975 年)。无霜期达 260d,日照多年平均 1667.2h,太阳辐射总量多年平均值 102.89kJ/cm²,多年平均主导风向为东风,风力微弱,多二级风,多年平均风速为 2.5m/s,风速大于 7 级风(17m/s)以上日期平均每年1.3d。

根据新余气象站 1997~2005 年水文观测资料,年平均降雨量

1675.1mm, 其中 4~6 月占全年降雨量的 60%, 最大年降雨量 2100.0mm (1997年),最小年降雨量 1397.9mm (2001年),最大日降雨量 133.3mm (2001年4月20日),连续最长降雨日数 17天(1998年6月11日~27日),日平均降雨量 17mm。全年总蒸发量 1300~1500mm,特大暴雨降雨量 188.0mm/日(2009年)。

#### 2.5 地质概况

本章节内容主要摘自江西省物化探地质工程有限公司 2022 年 7 月的《分宜县东杭矿业有限公司一号尾矿库工程地质勘察报告》。

## 2.5.1 地形地貌

坝址区属中等强度以构造剥蚀为主形成的低山丘陵区,坝址下游坡脚处地面标高+113.82m,坝体北东方向山体标高+188.0~+191.0m,坝体左坝肩山体标高+168.0m,右坝肩山体标高+166.0m。山坡植被发育。组成尾矿库为一"U"型山涧沟谷,山谷延伸方向北东~南西向。三面环山,南西向为山谷出口,地势由北东向南西渐低。

## 2.5.2 区域地质构造

场地位于华南褶皱系赣中南褶隆赣西南拗陷武功山~玉华山隆断柬中 段缘,北邻萍乡~广丰深断裂及萍乡~乐平台陷。区内出露地层主要为晚 元古界神山群及震旦系地层。为浅变质绿泥千枚岩、绢云千枚岩、绿泥绢 云千枚岩和磁铁石英岩,分布在神山背斜南翼及南西部边缘展布。东起良 山、九龙山、杨家桥,西至松山新址一带。神山群为一套浅海相复理石火 山碎屑岩及炭质泥岩建造,夹多层变细碧岩及变角斑岩,震旦系为一套火 山碎屑~硅铁建造浅变质岩夹类复理石泥质建造。区域构造以神山倒转背 斜为主体,北翼为萍乡~广丰深断裂切割破坏,南西部北西向断裂发育,

21

背斜南翼及南西部收剑部位为震旦系含铁岩系分布沿铁矿层走向有一系列的紧密同斜褶皱群展布,伴随褶曲作用产生香肠、窗棂、栅状等线型构造。

#### 2.5.3 地层岩性及工程地质特征

#### (1) 初期坝体

初期坝②:由碾压粉质粘土组成,浅红色,手搓呈细条,有轻微砂粒感。干强度中等,韧性中等,呈可塑状态,外坡比1:2.5。

排水棱体③: 由块石、片石组成,青灰色。

堆积坝体:由碾压粉质粘土组成,手搓呈细条,干强度中等,韧性中等,呈可塑状态,外坡比1:3.5。

- (2)尾细砂①: 灰色, 在 ZK6、ZK12 孔中见到, 揭露厚度 30.3~39.0m, 呈稍密状态。
- (3) 坝基粉质粘土④:浅红色,以粘粒为主,手搓呈细条,有轻微砂粒感,干强度中等,韧性中等,呈可塑状态,厚度 2.3~5.5m,平均厚度 3.82m。在 ZK3 孔中,底部有 1.0m 厚的褥垫碎石层,碎石层从老坝坝脚至排水棱体。
- (4) 绿泥绢云千枚岩⑤: 为本区的基底岩石,层位分布稳定。千枚状构造,斜片理,片理面与水平夹角 28°~33°,具丝绢光泽。分二个风化带,其特性如下:

强风化带⑤- I: 棕黄色、桔红色,矿物成份己被破坏,保留原岩结构,手捏可粉碎,伏于残坡积层之下,二者界线清楚,为软弱岩体,厚度 3.0~4.4m,平均厚度 3.45m。闭合裂隙较发育,被铁质、泥质充填。

中风化带⑤-II: 埋藏于强风化带之下,浅灰~灰黄色,千枚状构造, 裂隙不发育,偶见闭合裂隙被铁质充填,锤击可碎,为半坚硬岩体。揭露 厚度 2.6~3.6m,平均揭露厚度 3.07m,本层与强风化带呈过渡关系,界线 尚清。

#### 2.5.4 地震及不良地质作用

根据《中国地震动参数区划图》和《建筑抗震设计规范》(2016 年版),本区地震动峰值加速度 0.05g,设计特征值周期为 0.35s,属设计地震分组第一组,场地类别为(II)类,地震基本烈度 6 度,地壳稳定。

库区山坡坡度较缓,植被发育,历史上未发生过滑坡、坍塌、沉陷、 泥石流等不良地质现象,区域稳定性和坝基稳定性较好。

据《中国地震动参数区划图》可知,库区抗震设防烈度6度,不存在尾砂液化问题,不作尾砂液化判别。

#### 2.5.5 地下水及渗透性评价

- ①残坡积层水,残坡积层遍布于山坡和洼地中,由含碎石粉质粘土组成。地下水赋存于粉质粘土中,钻探时冲洗液稍见消耗。地下水分水岭与地表水分水岭一致,地下水流向由北东向南西迳流,排泄到下游小溪沟中,含水性弱。
- ②风化裂隙水,强风化闭合裂隙较发育,多被泥铁质充填,岩石未见 溶蚀现象,含水性弱。

坝体粉质粘土②-1 层渗透系数 K=5.6E - 05cm/s,属弱透水层。粉质粘土层下部碎石层②-2 渗透系数 3.0E - 03cm/s,属中等透水层。粉质粘土④层,坝基渗透系数 K=0.9E - 05cm/s,属微透水层。强风化带(⑤- I )渗透系数 K=4.5E - 05cm/s,属弱透水层。

## 2.5.6 浸润线原状分析与预测

(1) 浸润线原状

在 1-1′ 剖面上可以看出,库区地下水位向下游渗流过程中,沉积滩内

水位降落缓慢,1-1′剖面水位浸润线标高在+110.0~+123.5m间,其浸润线标高亦呈北东高,南西低,向南西方向渗流。

#### (2) 浸润线变化分析与预测

坝体浸润线的变化与多方面因素有关,主要为季节变化、雨季与旱季、 干滩长度、排水系统排水效果等。

降雨时库区水位升高,浸润线随之升高,干滩长度延长,浸润线相应 降低,排水系统排水不畅,浸润线随之升高。坝体堆积颗粒的均匀性及渗 透性对浸润线变化也有影响。

#### 2.5.7 结论及建议

- (一) 主坝初期坝体和堆积子坝为碾压粉质粘土坝, 经碾压呈可塑状态, 马道内侧已设立排水沟, 排水畅通, 未发现渗水、开裂、沉陷不良地质现象, 初期坝体和堆积子坝稳定性好。
- (二) 坝基为粉质粘土,层位分布稳定,厚度较大,基础能满足坝体 的承载力和抗滑稳定要求,坝基稳定性好。
- (三)场地地表水系不发育,库区为一沟谷组成,降雨时有间歇性溪流水,旱季干涸。
- (四)尾细砂①属中等透水层,坝体粉质粘土层②-1属弱透水层,褥垫碎石层②-2属中等透水层,粉质粘土④层属微透水层,强风化带⑤-I属弱透水层。
  - (五)场地地震烈度VI度,不存在尾砂发生地震液化问题。

## 2.6 基础资料

(一) 尾矿资料

选矿厂生产规模: 150t/d;

年工作日: 300d, 两班/d;

尾矿量: 8.4 万 t/a (5.6 万 m³/a);

尾矿干容重: 1.5t/m³;

尾矿浆浓度: 25%;

尾矿粒度: - 200 目占 65%~70%.

(二) 尾矿库运行控制参数

防洪标准: 洪水重现期为 200a。

安全超高: 0.7m;

最小干滩长度: 70m:

泄流水深为 0.8m, 在汛期必须满足尾矿坝坝顶高程高于库内水位 1.5m。 浸润线埋深控制值详见表 2-2。

马道标高       运行工况	+165.0	+157.0	+147.0	+135.0
初期坝正常运行		5.46	6.24	7.93
初期坝洪水运行		3.96	5.38	7.47
终期坝正常运行	10.61	9.27	8.48	9.13
终期坝洪水运行	6.28	4.96	5.17	7.30

表 2-2 浸润线埋深控制值(单位: m)

## 2.7 尾矿库库容与等别

设计 1 号尾矿库总坝高 52.04m,总库容 97.42 万 m³,为四等库,库内主要水工构筑物等级为四级。目前主坝高 46.36m,已堆存库容 68.5m³,按《尾矿库安全规程》《尾矿设施设计规范》的规定,1 号尾矿库属四等库,库内主要水工构筑物级别为 4 级。

## 2.8 尾矿库安全设施

(一) 尾矿坝

### 1.初期坝

### (1)设计情况

初期坝坝顶高程+157m,坝轴线处粉质粘土层顶标高+112.96m,初期坝高 44.04m,坝顶宽 5m,坝顶轴线长 190.7m。初期坝上游坡比 1:2.0,下游坡面坡比均为 1:2.5,分别于+147.0m、+135.0m 高程处设马道,马道宽均为 2.0m。

尾矿坝上游坡面采用 400g/m²无纺土工布作为反滤层,其上采用土工布袋装尾砂护坡,护坡层厚 30cm,无纺土工布在现状坝顶、坝肩及坝底均锚固于人工开挖的 0.5m×0.5m 的锚固沟内,锚固长度不得小于 1.5m。下游坝坡采用草皮护坡。

下游坡脚处设置碾压块石排水棱体,排水棱体顶部高程为+123.0m,顶宽 2.0m,下游坡比 1:1.75,上游坡比 1:1.5。棱体上游坡面铺一层 400g/m² 无纺土工布作反滤层用,土工布嵌入坝顶、坝基及坝肩人工开挖的 0.5m×0.5m 的锚固沟内,锚固长度不得小于 1.5m; 为保护干砌块石不扎坏土工布,在块石上铺一层碎石及粗砂垫层,厚度均为 20cm,然后铺设土工布。排水棱体下游采用人工干砌块石护坡,厚 30cm。

## (2) 现场检查情况

初期坝为碾压粘土坝,坝顶高程+157.0m,坝顶宽 5.5m (但堆筑粘土子坝后,仅剩余 2.0m),坝高 44.04m。初期坝上游坡比 1:2.0,下游坡面坡比均为 1:2.5,分别于+147.0m、+135.0m 高程处设马道,马道宽分别为 2.4m、2.9m。当年 1 号尾矿库加固加高工程安全设施竣工验收时,+147m 马道右侧就设有假坟墓两穴(经了解,假坟墓为实心小土堆、无棺木,仅外设墓碑而已,与坝体融为一体)。初期坝下游坡脚处设碾压块石排水棱体,棱

体顶部高程+123.0m,顶宽 2.9m。初期坝下游坝坡采用植草护坡,已人工定期砍除了长势茂密的杂草和清除松树、泡桐树。下游坡面中部设有砖混结构的人行台阶。

初期坝坝体无沉陷、变形、裂缝、滑坡、渗漏、渗流、沼泽化等现象, 总体运行工况正常。与上一轮评价相比,初期坝没变化。

### 2.堆积坝

### (1) 设计情况

1号尾矿库采用上游放矿法,放矿方向垂直于坝轴线,后期采用粘土堆积子坝,粘土堆积子坝分三级,第一级子坝高 2.0m,第二、三级子坝高均为 3.0m。堆积子坝下游坡比为 1:3.5,上游坡比为 1:2.0,子坝坝顶宽度为 5.0m;第一级子坝下游与初期坝坝顶重合宽度为 2.0m,第二级子坝下游坡面与第一级子坝坝顶重合宽度均为 2.0m,第三级子坝下游坡面与第二级子坝坝顶重合宽度均为 2.0m。堆积子坝前应彻底清除坝肩地表土层,清基至粉质粘土层。堆积坝堆坝高度 8.0m,最终坝顶高程+165.0m,平均外坡比 1:4.875。

### 2.现场检查情况

1号尾矿库已堆筑了一个粘土子坝,子坝高 2.32m,坝顶高程+159.32m, 外坡比为 1:3.5。子坝内坡脚砂面离坝顶高度差平均 1.5m。

堆积坝无沉陷、变形、裂缝、滑坡、渗漏、渗流、沼泽化等现象,总体运行工况正常。与上一轮评价相比,堆积坝没变化。

### 3.副坝

#### (1) 设计情况

副坝坝型为浆砌块石坝,坝体构造:坝顶高程+165.0m,坝底原地面标

高+157.0m,清基 1.5m 深至全风化千枚岩。清基后采用 C20 素混凝土回填50cm 至+156.0m 高程,形成素混凝土垫层,素混凝土垫层两端深入坝基层1.0m;在垫层上砌筑浆砌块石副坝,垫层以上坝体高 9.0m,总坝高为 9.5m。坝顶宽度 2.0m,上游坝坡坡比 1:0.3,下游坝坡坡比 1:0.7,在副坝轴线中心处设一条 0.5m 厚 C20 素混凝土防渗墙,混凝土防渗等级为 W4,防渗墙深入坝基 1.0m。

### (2) 现场检查情况

副坝为浆砌块石坝,坝顶高程+165.0m,坝顶宽 2.0m,坝高 4.0m,上游坝坡坡比 1:0.3,下游坝坡坡比 1:0.7。副坝坝体无变形、沉陷、裂缝等现象,运行工况正常。与上一轮评价相比,副坝没变化。

### 4.坝坡面排水

### (1) 设计情况

沿尾矿坝下游坡与两岸山坡上设置坝肩截水沟,并在尾矿坝坝顶、马道及下游坡面设置坝面排水沟。

坝面排水沟采用 M7.5 水泥砂浆砌粘土砖结构,沟内侧采用 1:3 水泥砂浆抹面,厚 2cm。坝面排水沟分横沟和纵沟两种,横沟沿马道内侧布置,纵坡 0.1%,纵、横沟横断面均为矩形,B×H=0.3m×0.3m,壁厚 250mm,沟底采用 C15 素混凝土,厚 150mm,横沟和纵沟相互连通,形成坝面排水网。坝脚集水沟采用 M7.5 浆砌块石结构,横断面为矩形,B×H=0.8m×1.0m,底板和壁厚均为 500mm。坝肩沟采用 M7.5 水泥砂浆砌粘土砖结构,沟内侧采用 1:3 水泥砂浆抹面,厚 2cm。坝肩沟横断面均为矩形,B×H=0.5m×0.5m,壁厚 250mm,沟底采用 C15 素混凝土,厚 150mm。

### (2) 现场检查情况

初期坝、堆积坝外坡面设有坡面、马道排水沟,初期坝、堆积坝左右两侧与山体结合处设有坝肩沟,均采用水泥砂浆砖砌结构,其中坡面排水沟矩形断面: B×H=0.35m×0.2m,马道排水沟矩形断面: B×H=0.31m×0.2m,坝肩沟矩形断面: B×H=0.60m×0.30m,其中右侧坝肩沟底部与排水明渠汇合。与上一轮评价相比,坝坡面排水沟没变化。

#### 5.排渗设施

### (1)设计情况

初期坝坝脚下游至坝基内设置纵向排渗盲沟,排渗盲沟垂直于坝轴线,排渗盲沟间距为 10m,依据现场地形坡向下游,排渗盲沟出口位于排水棱体下游坡脚处的集水沟内。排渗盲沟在坝基粉质粘土层中开挖形成,横断面尺寸为 0.6m×0.6m,内部放置 D=150mm 的 UPVC 开花孔排渗管,排渗管外包裹一层 400g/m²无纺土工布,排渗盲沟采用小碎石充填,小碎石粒径 3~10mm,人工夯实。

在坝基范围内采用选矿碎石铺设排渗褥垫层,褥垫层厚 1.0m,在褥垫层上铺设 20cm 厚粗砂层后,再铺设一层 400g/m²无纺土工布作为反滤层。

在堆坝过程中于堆积坝体内设置垂直——水平联合排渗体。水平排渗管布置在+157.0m 高程处,垂直坝轴线方向布置,间距为 15m 一组,共布置 10 组。人工开挖预埋,水平管纵坡 3%,向库内方向抬高,将收集的渗水引入马道上坝面排水横沟;水平排渗管长 60.0m,采用 PPR 管制成,管径 90mm,壁厚 10mm,管壁开花孔,孔径 10mm,开孔率为 10%~12%,外包一层 400g/m² 无纺土工布。垂直竖井深约 7m,与水平排渗管末端连接,垂直竖井采用直径 1.0m 的布袋砂井,即用 400g/m² 无纺土工布包 10~50mm碎石,边堆尾砂边砌,竖井与水平管连通。

### (2) 现场检查情况

已按设计要求在初期坝底部设置了排渗盲沟和排渗褥垫层、反滤层,排渗盲沟共 4 组,内置 DN150mmUPVC 开花孔排渗管(外包 400g/m³ 土工布),现场检查时,除一根排渗管有渗水流出外(水量较大,估计有 1/3管,水质清澈),其余排渗管无渗水流出。另企业在初期坝下游坡面原散浸处埋设了碎石反滤层+排水管(出水口导入排水沟内),现下游坡面处干燥状态。已在+157.0m 高程处埋设了垂直——水平联合排渗体,库内沉积滩设土工布袋砂井,与垂直坝轴线水平排渗管连通,排渗管出口伸入马道坝面排水横沟,均无水渗出。与上一轮评价相比,增设了+157.0m 高程的垂直——水平联合排渗体。

### (二) 防洪、排水系统

### 1.设计情况

原1号尾矿库排水排洪设施为排水斜槽+连接井+排水管。实施1号尾 矿库加固加高工程时,必须采用加压灌注 C20 素混凝土对原1号尾矿库排 水系统进行全段封堵。

- 1号尾矿库采用排水斜槽+连接井+排水涵管+排水明渠排洪排水。各排洪构筑物特征值如下:
- ①单格排水斜槽:排水斜槽水平长 20.8m,矩形内断面尺寸为 0.8m×0.8m,槽身侧壁和底板厚度均为 300mm, C25 现浇钢筋混凝土结构,斜槽最低进水口底部高程为+152.9m,最高进水口底部高程为+164.30m。斜槽采用平盖板,板厚 200mm,每块盖板宽度为 200mm,盖板现场预制,放置在斜槽周边,随着库内尾砂上升,逐步添加盖板。盖板封堵后,其上平铺一层 400g/m² 无纺土工布,起反滤作用,防止尾砂从盖板之间的缝隙渗漏。

- ②连接井:密封连接井,连接排水涵管和斜槽,采用现浇 C25 钢筋混凝土结构。连接井高 3.4m,内径 1.5m,外径 2.5m,井身厚 500mm。
- ③排水涵管:排水涵管总长 257.50m,矩形排水涵管内断面尺寸 0.8m×0.8m,壁厚为 300mm,根据现场地形分两纵坡,前段纵坡为 0.042,排水涵管长 175.20m;后段纵坡为 0.130,排水涵管长 82.60m。采用现浇 C25 钢筋混凝土矩形涵管。
- ④排水涵管出口处接入坝肩排水明渠将尾矿水排入下游,排水明渠总长约 116.82m;分两个纵坡段,前段纵坡为 0.127,排水明渠长 59.90m;后 段纵坡为 0.192,排水明渠长 56.92m;排水明渠 1200mm×1000mm。

### (2) 现场检查情况

1号尾矿库加固加高工程安全设施竣工验收之前,施工单位已按设计要求对原排水斜槽+排水管采用 C20 素商品砼进行了加压灌浆封堵,其后一直没有出现渗漏现象。

在 1 号尾矿库库尾右侧山体设置了排水斜槽+连接井+排水涵管+排水明渠的排水系统。排水斜槽为单格矩形钢筋混凝土结构,净断面 0.8m×0.8m;斜槽盖板为平盖板,钢筋混凝土结构,长 1.1m、宽 0.21m、厚 0.25m;东杭矿业预留泄洪口(目前进水口高程+156.1m)以后,其余槽身采用盖板临时盖封措施,以防止山坡土滑塌而堵塞斜槽,现场检查时,库内无水,干滩长度 140 余米。排水涵管矩形钢筋混凝土结构,净断面 0.82m×0.81m,涵管顶部厚 0.32m、边墙厚 0.30m;排水明渠矩形钢筋混凝土结构,净断面 1.3m×1.04m。排水明渠墙体厚 0.2m。排水明渠下接消力池,消力池长 6.1m、宽 4.2m、高 2.6m;消力池再接一段矩形钢筋混凝土结构、净断面 1.2m×1.0m 的排水明渠后,汇入 2.1m×2.0m×3.1m 消力池再经内径 1.0m 预制涵管穿过

公路排入下游,涵管埋深 1.7m。

由于排水明渠右侧岸坡人工开挖后偏陡、风化明显,东杭矿业对明渠 及消力池右侧墙身采用砖墙+水泥砂浆结构加高 0.5m 处理。

2024年4月,企业委托了江西建信工程质量检测有限公司进行了1号尾矿库排水构筑物检测,提交了《分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库检测报告》。经检测,排水涵管、排水斜槽、排水斜槽盖板、连接井、消力池的现龄混凝土的抗压强度推定值分别为26.5MPa、25.9MPa、25.6MPa、27.1MPa、25.7MPa,均符合C25设计强度等级要求。

经现场查看,上述排水构筑物未出现堵塞、坍塌、裂缝、变形、腐蚀或磨蚀、漏砂等现象,该排水系统现状符合安全生产条件,运行工况正常、安全可靠。与上一轮评价相比,排水设施没变化。

### (三) 安全监测设施

## 1.设计情况

- ①坝体位移安全监测设施:在尾矿坝布置 2 条观测横断面,共布置 15 个观测点。观测点布置在初期坝坝顶、子坝坝顶、马道及坝脚处,同时应在坝肩两侧山体上布置相应的固定观测桩。
- ②坝体浸润线安全监测设施: 在尾矿坝布置 2 条观测横断面, 埋设浸润线观测管, 共布设 8 个浸润线观测点。
- ③尾矿库水位安全监测设施:可在坝前竖立水泥杆,其上设置简易的水位观测标尺,其作法可采用反光漆每隔 5cm 间隔涂刷在外壁。
- 2021年6月份,金建工程设计有限公司受企业委托,进行了分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库在线监测系统设计。金建工程设计有限公司于 2021年8月出具了《分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库在线监测系统方

### 案设计》,主要内容为:

### (1) 位移监测

在坝体上设置 1 个监测断面,在坝顶+159.5m 高程设 3 个表面位移监测点,值班房旁设 1 个基准点。

### (2) 浸润线监测

在坝体上设置 1 个监测断面, 2 个浸润线监测点均匀分布在坝顶+159.5m 高程两侧。

### (3) 干滩监测

本工程布置 1 个监测断面,每个断面上布置 2 个干滩高程监测点,同时也为干滩坡度监测点,总共 1 个干滩监测点。每个监测断面分别在 50m干滩处、70m干滩处分别布置 1 个监测点。

### (4) 水文气象监测

值班房旁设置一个雨量计。库水位监测点布置在尾矿库排水斜槽进水 口处。

## (5) 视频监测

于尾矿坝上游布置两处监控点位 1 处照坝体、1 处照库区;在排洪设施 处布置两个监控点位 1 处照进水口、1 处照出水口共设置 4 个视频监控点, 基本覆盖整个库区。

### (6) 监控中心

在公司总部办公楼设监控中心,安设主机、显示屏,主机安装有尾矿 库在线安全监测预警系统软件,具备安全监测系统的远程登录、远程访问、 远程管理、远程控制和远程维护,实现尾矿库安全监测信息在监控中心、 新余市、分宜县、省应急管理部门等多级管理与信息共享。

## 2.现场检查情况

东杭矿业按设计要求分别在初期坝的坝顶、+147.0m、+135.0m 马道上设有人工坝体位移观测桩和人工浸润线观测孔,在初期坝坝顶两侧设有起测基点;浸润线观测孔孔口设有封盖,防止异物掉入,并定期观测了坝体沉降位移及浸润线埋深情况。从观测成果看,1号尾矿库初期坝坝体位移沉降变化量很小,+157m 高程坝体浸润线埋深 14.3~14.5m、+147m 高程坝体浸润线埋深 14.4~14.6m,埋深均在规范值、设计值之上。在排水斜槽槽身一侧采用红漆线条标识库水位标高,目前库内不积水(主要是现东杭矿业选矿厂处于停产状态;另一方面,企业采用了尾矿浆压滤脱水工艺,尾矿滤饼作为建筑材料外售,澄清水返回选矿厂再利用)。

2021年9月份,东杭矿业已接金建工程设计有限公司的技术指导下,在尾矿坝+159.32m坝顶分别各设3个GNSS表面位移监测仪、浸润线水位监测仪(渗压计即孔隙水压力计);在尾矿沉积滩滩面上分别设有两个干滩长度监测仪(超声波物位计);在尾矿库左岸山体上设一个位移基准站和一个JD-01型翻斗式雨量计。在排水斜槽附近设库水位监测仪(超声波水位计),在堆积坝坝顶、排水斜槽、消力池等处设有5个视频监控仪,分别可以查看库面、库下游、坝顶和进水口、出水口的实时状况;在公司总部办公楼设监控中心,安设主机、显示屏,主机安装有海积"变形监测"系列之尾矿库在线安全监测预警系统软件,具备安全监测系统的远程登录、远程访问、远程管理、远程控制和远程维护等功能,实现了尾矿库安全监测信息在企业监控中心、新余市、分宜县、省应急管理部门等多级管理与信息共享,与上一轮评价相比,安全监测设施经后期维护,运行状况较好。

### 2.9 尾矿库辅助设施

### (1)设计情况

尾矿库管理房(值班房)设置在选厂内,在尾矿库管理房(值班房)设置生产调度电话,同时配备无线通讯工具。

在尾矿库初期坝两端分别设置夜间探照灯,以满足夜间放矿、检测和管理救援的需要。

在尾矿库左岸山体上修筑上坝公路,以备坝体日常管理及防汛物资的运输。在尾矿库初期坝上采用 C20 素混凝土修筑上坝台阶,上坝台阶宽1.5m。在库尾选厂处沿+166.0m 等高线修筑去往排水斜槽以及尾矿坝坝顶的检修便道。

### (2) 现场检查情况

1号尾矿库值班室设在1号尾矿库左侧山岗上,派专人值守尾矿库,值 班人员配有手机通讯联络;并设有应急物资库,备有编织袋、铁锹、耙子、 土箕、手拉葫芦、铁丝、潜水泵、雨衣、雨鞋、救生衣、安全帽、应急灯、 喊话器等应急救护器材。

在初期坝坝顶设置了一路照明灯。

在1号尾矿库库内左岸设有巡坝道路直达矿区,巡坝道路方便通畅。 巡坝道路通过简易人行便道可以直达初期坝、副坝、排水斜槽,在初期坝 外坡面设有混凝土人行台阶、台阶宽 0.83m。企业也可以沿出入矿区的道路 直达1号尾矿库初期坝坝脚下。

1号尾矿库在入库显眼处张贴有尾矿库安全运行牌、避灾线路图,在排水斜槽、出入排水斜槽便道外缘等处设立有安全警示牌。

## 2.10 放矿工艺

### (1)设计要求

采用放矿管沿坝轴线均匀放矿,放矿点距离排水入水口均不得少于100m,确保尾矿澄清距离为100m。

### (2) 现场情况

经现场检查,目前在尾矿堆积坝坝顶铺设有两路 6 吋 HDPE 管主管,通过三通设四路约 2m 长的放矿支管。现场检查时,未排放尾矿入库,沉积滩滩面整体较平整,为坝前高、库尾低,沉积滩平均坡降约为 1.0%,库区尾砂滩面面积约为 2.8 万 m²,库内沉积滩顶约+158.5m 标高,库内不积水,库内沉积滩干滩长度约 140m、安全超高 0.82m。

### 2.11 安全综合管理

### 2.11.1 安全机构设置

东杭矿业设有安全生产委员会,主任为总经理,建立了较完善的安全管理体系。设立有安全环保科,有安全管理人员 2 人,负责全公司的安全、环保、防尘工作。

1号尾矿库由选厂管理,配有工程技术人员1名,负责尾矿库的日常管理,现场由护坝组直接负责管理。尾矿工实行24小时值班巡查、交接班制度,安全管理人员、工程技术人员及尾矿工手机24小时开机,保持通讯畅通。

## 2.11.2 安全生产责任制

东杭矿业建立包括公司主要负责人、其他分管负责人、安全生产管理 人员、职能部门及岗位作业人员在内的安全生产责任制。并就各级安全生 产责任制落实情况进行了考核。

## 2.11.3 安全生产管理制度

东杭矿业建立了安全检查制度、安全教育培训制度、职业危害预防制度、生产安全事故管理制度、重大危险源监控和重大隐患整改制度、安全生产档案管理制度、安全生产奖惩制度等安全生产规章制度,制定了各工种操作规程(含尾矿工安全技术操作规程)和作业安全规程。各项规章制度、规程落实得较好。

## 2.11.4 安全生产应急救援与措施

东杭矿业成立了成立了应急管理小组、兼职应急救援队伍,由总经理亲自挂帅。修订的《分宜县东杭矿业有限公司东杭铁矿生产安全事故应急预案》,已于 2023 年 11 月 15 日报分宜县应急管理局备案(备案号: 360521-2023-34)。

2025年6月13日,东杭矿业与江西省煤业集团有限责任公司矿山救护总队签订了《矿山应急救援服务协议书》,有效期:2025年6月13日至2026年6月12日。

东杭矿业开展了1号尾矿库尾矿坝险情应急演练活动。

## 2.11.5 安全教育培训

东杭矿业较重视职工的安全教育培训工作,实行公司、坑(厂)、班组三级安全教育培训制度,有安全宣传教育室,主要负责人、安全管理人员及特种作业人员均经培训获得相应安全资质证书,均在有效期内。

## 2.11.6 安全措施费用

东杭矿业2025年计划提取安全专项费用41.5万元,主要用于地下矿山、 尾矿库安全设施整改,设备更新,安全教育、应急演练、安全评价、检测 检验等,其中1号尾矿库实际支出18.6万元,做到安全费用足额提取、合 理规范使用、专款专用。

### 2.11.7 安全检查与隐患排查、风险管控

东杭矿业正常开展公司级、车间级、班组级安全检查工作,开展了安全生产专项整治活动,加大了尾矿库隐患排查力度,使之经常化,发现隐患及时整改,并组织人员对隐患整改情况进行复查验收,有公司级、车间级、班组级安全检查情况及隐患整改情况记录。

东杭矿业开展了尾矿库危险源辨识和分析评价,制定了尾矿库"一图一牌三清单",即尾矿库风险控制分布图、尾矿库风险分级管控告知牌、尾矿库风险分级管控措施清单、尾矿库安全风险分级管控责任清单、尾矿库安全风险应急处置措施清单。

### 2.11.8 安全生产标准化

东杭矿业于2017年3月开始启动1号尾矿库安全生产标准化创建工作,2017年4月进入标准化建设运行阶段。2018年10月份,我中心组织专家组对1号尾矿库进行了安标化初评评审,11月份进行了复查,提交了1号尾矿库安标化初评评审材料。经江西省应急管理厅2019年1月30日第2次非煤矿山企业安全生产行政许可联席会议讨论决定,1号尾矿库安全生产标准化定级为三级,证书编号: 赣 AQBWIII[2019]001,有效期至2022年1月。目前企业正开展1号尾矿库安全生产标准化体系创建工作。

## 2.11.9 隐蔽致灾因素普查

目前分宜县东杭矿业有限公司已与江西赣安安全生产科学技术咨询服 务中心签订了合同,正在开展1号尾矿库隐蔽致灾因素普查工作。

## 2.11.10 事故情况

1号尾矿库 2015 年试运行以来一直未发生人员伤亡事故,保持了较好

38

的安全生产态势。

### 2.12 周边环境

1号尾矿库位于分宜县钤山镇松山村一山谷中,距江口水库直线距离 8km。库区地质构造简单,不压矿,地层比较单一,岩土层物理力学性质较好,库区水文地质条件简单,库区工程地质条件简单,山体稳定性良好,不存在坝肩以外的渗漏问题,也不存在岩溶、泥石流等不良地质现象以及矿床开采、放牧等人类活动情况。

1号尾矿库尾矿库上游无任何建构筑物,无其他工矿企业、大型水源地、水产基地,无一户居民,无全国和省重点保护名胜古迹。1号尾矿库左岸为本尾矿库值班室和该公司2号尾矿库。2号尾矿库已经闭库销号,两尾矿库共用同一座山体,山体雄厚,山体稳定性良好,两尾矿库汇水面积独立,排洪排水系统独立,互不影响,两座尾矿库出口汇入同一沟谷。

1号尾矿库坝脚为出入矿区的乡村道路(已进行了沥青硬化)、下游100m 处为该公司回水池(1号尾矿库的排水明渠经乡村公路下涵管排往下游回水池)、下游右侧400m 处为松山河(松山河由南向北汇入下游袁水)。下游左上方约330m 为3号尾矿库。3号尾矿库与2号尾矿库之间跨出入矿区公路而两两相望,相互之间无安全影响。

1号尾矿库尾矿坝1号尾矿库尾矿坝下游400~1000m 范围主要为农田,农田左岸为松山村(不在1号尾矿库流经方向),共有35户140人。1号尾矿库下游1000m 范围内无工矿企业、大型水源地、水产基地,无全国和省重点保护名胜古迹,无高等级公路、无铁路及主干通讯线路。



东杭矿业1、2、3号尾矿库卫星云图

## 3 辨识与分析危险、有害因素

尾矿库是矿山的一项重要生产设施,它的运行状况好坏,直接关系到矿山的安全生产和人民生命财产的安全。据统计,在世界上的各种重大灾害中,尾矿库灾害仅次于发生地震、霍乱、洪水和氢弹爆炸而居于第 18 位。它一旦发生事故,必将对下游地区居民的生命和财产造成巨大灾害,并对环境造成严重污染。

### 3.1 尾矿库病害的产生原因

尾矿库从勘察、设计、施工到使用的全过程中,任何一个环节有毛病,都可能导致尾矿库不能正常使用。其中,由于生产管理不善、操作不当或外界环境因素干扰所造成的病害比较容易检查发现;而勘察、设计、施工或其它原因造成隐患,在使用初期不易显现出来,这些常被人忽视的隐患往往属于很难补救和治理的病害。

## 3.1.1 勘察因素造成的病害

对库区、坝基、排洪管线等处的不良地质条件未能查明,就可能造成 库内滑坡、坝体变形、坝基渗漏、排洪涵管断裂、排水井倒塌等病害。

对尾矿堆坝坝体及沉积滩的勘察质量低劣,则导致稳定分析、排洪能力等结论的不可靠。

## 3.1.2 设计因素造成的病害

设计质量低劣表现在基础资料不确切、设计方案及技术论证方法不当、不遵循设计规范、对库水位及浸润线深度的控制要求不明确,或要求不切实际等方面。尽管目前设计单位资质齐全,但上述因素造成尾矿库带病运行的现象屡见不鲜。由此造成的隐患大多为坝体在中、后期稳定性和防洪能力不能满足设计规范的要求。其次,排水构筑物出现断裂、气蚀、倒塌

等病害也可能是由于设计人员技术不高或经验不足所造成。

### 3.1.3 施工因素造成的病害

初期坝施工中清基不彻底、坝体密实度不均、坝料不符合要求、反滤层铺设不当等,会造成坝体沉降不均、坝基或坝体漏矿、后期坝局部塌陷;排洪构筑物有蜂窝、麻面或强度不达标,当负荷逐渐增大时,会造成掉块、漏筋、断裂、甚至倒塌等病害。

### 3.1.4 操作管理不当造成的病害

在长期生产过程中,由于操作不当造成的常见病害和隐患如下:

- 1.放矿支管开启太少,造成沉积滩坡度过缓,导致调洪库容不足;
- 2.未能均匀放矿,沉积滩此起彼伏,造成局部坝段干滩过短;
- 3.长期独头放矿,致使矿浆顺坝流淌,冲刷子坝坡脚,且易造成细粒尾 矿在坝屑大量聚积,严重影响坝体稳定;
  - 4.长时间不调换放矿点,造成个别放矿点的矿浆外溢,冲刷坝体;
  - 5.巡查不及时,放矿管件漏矿冲刷坝体;
  - 6.坝面维护不善,雨水冲刷拉沟,严重时会造成局部坝段滑坡;
- 7.每级子坝高度堆筑太高,致使坝前沉积厚层抗剪强度很低、渗透性极差的矿泥,抬高了坝体内的浸润线,对坝体稳定十分不利;
- 8.长期对排洪构筑物不进行检查、维修,致使堵塞、露筋、塌陷等隐患 未能及时发现。

由于管理不当造成的问题主要表现在未能有效地对勘察、设计、施工和操作进行必要的审查和监督;对设计意图不甚了解,片面追求经济效益,未按设计要求指导生产;对防洪、防震问题抱有侥幸心理;明知有隐患,不能及时采取措施消除:未经原设计同意,擅自修改设计等。

### 3.1.5 其他因素造成的病害

暴雨、地震之后可能对坝体、排洪构筑物造成病害:

1.由于矿石性质或选矿工艺流程变更,引起尾矿性质(粒度组成、粒径、 比重、矿浆浓度等)的改变,而这种改变如果对坝体稳定和防洪不利时, 自然会成为隐患;

2.因工农关系未协调好,而产生的干扰常常造成尾矿库隐患。如农民在库区上游甚至于在库区以内乱采、滥挖等。

根据实际发生事故的统计资料,各种尾矿库事故发生的原因与比例见表 3-1。

表 3-1 尾矿库失事的主要原因分析表

失事原因	洪水漫顶	坝身渗漏 (包括管涌)	基础渗漏 (包括管涌)	排洪或 泄水工程	其他
比例 (%)	28	19	22	16	15

通过统计分析可知,洪水漫顶和渗漏破坏造成的失事几率较大。洪水漫顶的主要原因:

- (1) 排水系统能力不够;
- (2) 尾矿库的调洪能力和安全超高过小;
- (3) 用子坝挡水;
- (4) 管理中的失误造成排水系统堵塞。

坝身渗漏的主要原因:

- (1) 尾矿坝无排渗设施;
- (2) 尾矿干滩长度和澄清距离过短;
- (3) 尾矿坝下游坝面坡度过陡;
- (4) 从库侧或库后排矿。

### 基础渗漏的主要原因:

- (1) 坝基的工程地质条件差, 且施工时未进行必要的处理;
- (2) 筑坝材料不当;
- (3) 无排渗设施。

排洪或泄水工程发生事故的主要原因:

- (1) 排水设施的施工质量不符合设计要求;
- (2) 排水工程基础不稳而未进行处理;
- (3) 管理措施不当或误操作引发。

事故分析还表明, 地基渗漏失事多发生在 4 年坝龄以前, 而 50%发生在运行的第一年里; 坝身渗漏造成失事的有三分之一发生在竣工后 5 年之内; 溢洪泄水构筑物破坏有 1/3 发生在施工后的一年之内, 而泄流失事的有60%在泄流时发生; 坝坡或坝肩滑动而失事的, 96%在竣工 15 年后发生; 因不均匀变形, 贯穿性裂缝而失事的, 60%以上是在坝体竣工后很快发生。

## 3.2 尾矿库危险、有害因素分析

## 3.2.1 滑坡(坝坡失稳)

滑坡是尾矿坝最危险的因素之一,较大规模的滑坡,往往是垮坝事故的先兆,即使是较小的滑坡也不能掉以轻心。有些滑坡是突然发生的,有的先由裂缝开始,如不及时处理,逐步扩大和漫延,则可能造成垮坝重大事故。

滑坡的种类,按滑坡的性质分剪切性滑坡,塑流性滑坡和液化性滑坡。滑坡的主要原因:

- 1.尾矿坝边坡陡于设计边坡,坝体抗滑安全系数不足;
- 2.坝面维护不善,雨水冲刷拉沟,严重时会造成局部坝段滑坡;

3.尾矿坝坡面无排水系统或排水系统不完善,造成坝面冲刷严重,威胁 坝体安全。

经现场检查,1号尾矿库尾矿坝无滑坡现象。

### 3.2.2 洪水漫顶

洪水漫顶是造成尾矿库事故的主要危险因素,造成洪水漫顶的原因有:

- 1.排水系统能力不够;
- 2. 尾矿库的调洪能力和安全超高过小:
- 3.管理中的失误造成排水系统堵塞。

经现场检查,1号尾矿库目前无洪水漫顶现象。

### 3.2.3 渗漏

非正常渗漏也是尾矿库常见的危险、有害因素,异常渗漏常导致溢流 出口处坝体流土、冲刷及管涌等多种形式的破坏,严重的会导致垮坝事故。 非正常渗漏按渗漏的部位可分为: 坝体渗漏、坝基渗漏。

- 1.坝体渗漏的主要原因:
  - (1) 尾矿坝无排渗设施;
  - (2) 尾矿澄清距离过短;
  - (3) 尾矿坝下游坝面坡度过陡。
- 2.基础渗漏的主要原因:
  - (1) 坝基的工程地质条件差,且施工时未进行必要的处理;
  - (2) 筑坝材料不当;
  - (3) 无排渗设施。

经现场检查,1号尾矿库无坝体渗漏现象。

### 3.2.4 排水、泄洪构筑物破坏

1.排洪构筑物堵塞

排洪构筑物堵塞导致排洪能力急剧下降, 库水位上升, 安全超高不够, 直接危及坝体安全。

排洪构筑物堵塞主要原因有:

- (1) 进水口杂物淤积:
- (2) 构筑物垮塌:
- 露筋、 (3) 长期对排洪构筑物不进行检查、维修、致使堵塞、 隐患未能及时发现。
  - 2.排洪构筑物错动、断裂、气蚀、垮塌

排洪构筑物错动、断裂常常造成大量泄漏, 垮塌造成堵塞, 排洪能力 急剧下降,直接危及坝体安全。

排洪构筑物断裂、垮塌常由下列原因引起:

- (1) 未按设计要求施工;
- (2) 排洪管线等处的地基不均匀沉陷; 出现不均匀或集中荷载; 水流 流态改变等;
- (3) 排洪构筑物有蜂窝、麻面或强度不达标, 当负荷逐渐增大时, 会 造成掉块、漏筋、断裂、甚至倒塌等病害。
  - 3.排洪构筑物排洪能力不足

排洪构筑物排洪能力不足就不能及时排泄设计频率暴雨的洪水,库水 位上升, 危及坝体安全。

46

导致排洪构筑物排洪能力不足的主要原因有:

(1) 原设计洪水标准低于现行标准:

- (2) 为节约投资,人为缩小排洪通道断面尺寸;
- (3) 排洪通道存在限制性"瓶颈"。

经现场检查,1号尾矿库的排水构筑物无上述现象。

### 3.2.5 调洪库容不足

调洪库容不足将降低尾矿库的防洪能力,遇大洪水时将造成溃坝事故。 导致调洪库容不足的原因有:汛期保持高水位运行,造成调洪库容不足。 经现场检查,1号尾矿库无调洪库容不足现象。

#### 3.2.6 裂缝

裂缝是尾矿坝较为常见的有害因素,某些细小的横向裂缝有可能发展成为坝体的集中渗漏通道,有的纵向裂缝或水平裂缝也可能是坝体出现滑塌的预兆。

裂缝的主要成因有:

- 1.坝基承载能力不均衡;
- 2.坝体施工质量差;
- 3.坝身结构及断面尺寸设计不当。

经现场检查,1号尾矿库无坝体裂缝现象。

### 3.2.7 淹溺

操作人员在进行排水斜槽预制件添加、拆除等作业时,不慎坠入水中, 及人员在巡查尾矿库时意外坠入水中,或误入汇水区域游泳发生意外,将 造成人员淹溺窒息。1号尾矿库目前库内没积水,但不排除后续积水,存在 意外淹溺现象。

## 3.2.8 高处坠落

高处坠落是指在 2m 以上高处作业中发生坠落造成的伤亡事故。本项目

主要是指在库区巡查、排水斜槽预制件添加时,思想麻痹、身体、精神状态不良等意外发生高处坠落事故。

### 3.2.9 粉尘

在干旱季节和久晴未雨的情况下,遇上刮风时尾矿堆积坝的下游坡和尾矿库的干滩面上部分粒径较小的尾砂将会被风扬起,产生扬尘,对人体产生危害,或对环境产生污染。

### 3.2.10 库区山体滑坡、塌方和泥石流

尾矿库库区山体滑坡、塌方和泥石流会阻塞库内排洪系统造成洪水漫顶,对尾矿库的安全产生不利影响。1号尾矿库排水斜槽上方山体、部分检查便道经人工开挖,在持续暴雨季节易滑塌、塌方,造成排水斜槽堵塞。经现场检查,人工开挖地段已恢复了植被,滑坡、塌方和泥石流发生的可能性很小。

## 3.2.11 放矿不当

1号尾矿库属山谷型尾矿库,如果放矿不均匀的话,堆积坝坝顶高程将不能保持基本一致,容易导致沉积滩长度或滩顶最低高程不满足防洪设计要求,造成洪水漫顶甚至溃坝事故。

### 3.2.12 雷电

库区地处山区,地势较高,且场地开阔。暴雨时,一般夹击雷电现象,尤其是夏季,为雷电多发期。雷电多发生在尾矿库空旷地带,如初期坝、副坝、堆积坝、沉积滩、供电线路和巡坝道路沿线等处,雷电通过闪电形成强大电流、高温对人、建构筑物、树木等进行破坏,造成人员伤亡、火灾、建构筑物损坏。

经现场检查,1号尾矿库存在雷电危害。

### 3.2.13 触电

1号尾矿库库内架设有照明、在线监测设施供电线路,值班房设有照明设施,存在着触电危害。

触电危害的主要原因:

- 1.电器设备、线路在设计、安装上存在缺陷,或在运行中缺乏必要的检修维护,造成漏电、短路、接头松脱、绝缘失效等;
  - 2.没有必要的安全技术措施(如漏电保护等)或安全技术措施失效;
  - 3.雷雨时期,需要巡库,可能发生雷击伤害事故;
  - 4.运行管理不当,管理制度不完善,组织措施不健全;
  - 5.操作失误,或违章作业等。

危害后果:

触电伤害是由电流的能量造成的,当电流流过人体时,人体受到局部 电能作用,使人体内细胞的正常工作受到不同程度的破坏。会引起压迫感、 打击感、痉挛、疼痛、呼吸困难、血压异常、昏迷、烧伤、严重的会引起 窒息、心室颤动导致死亡。

经现场检查,1号尾矿库存在触电危害。

## 3.2.14 动植物危害

1号尾矿库地处山区,可能有蛇、虫、土蜂等,人员巡库过程中,容易诱发蛇、虫、土蜂意外咬伤。1号尾矿库地处山区,当地养殖有牛羊等动物,堆积坝外坡面生长有杂草,一旦牛羊进入啃食,容易破坏堆积坝外坡面植被、踩踏外坡面致坑坑洼洼而积水冲沟。

经现场检查,1号尾矿库存在动植物危害。

## 3.3 重大危险源与重大生产安全事故隐患辩识

### 1.重大危险源辨识

《关于开展重大危险源监督管理工作的指导意见》(安监管协调字(2004)56号)曾经将四等及以上的尾矿库纳入重大危险源进行监督管理。《国家安全监管总局关于宣布失效一批安全生产文件的通知》(安监总办(2016)13号)中,已将《关于开展重大危险源监督管理工作的指导意见》宣布失效,即取消了尾矿库进行重大危险源申报登记工作。依据《中华人民共和国安全生产法》和《危险化学品重大危险源辨识》,"重大危险源,是指长期地或者临时地生产、搬运、使用或者储存危险物品,且危险物品的数量等于或者超过临界量的单元(包括场所和设施)",可知重大危险源主要针对的是危险物品,但东杭矿业选矿厂排放的尾矿属于 I 类一般工业固体废物,不在危险物品之列,1号尾矿库目前不属于重大危险源范畴。但尾矿库是矿山企业重要的危险源,是一个具有高势能的人造泥石流的危险源,一旦失事,将给下游造成严重损失。企业仍应登记建档、定期检测、评估、监控,并制定应急预案,告知从业人员和相关人员在紧急情况下应当采取的应急措施,并报应急部门备案。

## 2.重大事故隐患辨识

依据《国家矿山安全监察局关于印发〈金属非金属矿山重大事故隐患判定标准〉的通知》《国家矿山安全监察局〈关于印发金属非金属矿山重大事故隐患判定标准补充情形〉的通知》,对1号尾矿库进行重大生产安全事故隐患识别,识别结果如下表:

# 表3-2 1号尾矿库重大事故隐患识别情况表

序号	重大事故隐患	现场现场检查情况	识别结果
1	库区或者尾矿坝上存在未按设计进行开采、	无此现象	无
	挖掘、爆破等危及尾矿库安全的活动。		重大隐患
2	坝体存在下列情形之一的:	无此现象	无
	1.坝体出现严重的管涌、流土变形等现象;		重大隐患
	2.坝体出现贯穿性裂缝、坍塌、滑动迹象;		
	3.坝体出现大面积纵向裂缝,且出现较大范		
	围渗透水高位出逸或者大面积沼泽化。		
3	坝体的平均外坡比或者堆积子坝的外坡比	尾矿坝的外坡比符合设计值	无
	陡于设计坡比。		重大隐患
4	坝体高度超过设计总坝高,或者尾矿库超过	无此现象	无
	设计库容贮存尾矿。		重大隐患
5	尾矿堆积坝上升速率大于设计堆积上升速	无设计控制指标,目前堆筑了1级子	无
	率。	坝。	重大隐患
6	采用尾矿堆坝的尾矿库,未按《尾矿库安全	金建工程设计有限公司出具了《分宜	无
	规程》(GB39496-2020)第6.1.9条规定对	县东杭矿业有限公司1号尾矿库尾矿	重大隐患
	尾矿坝做全面的安全性复核。	坝稳定性分析报告》。	
7	浸润线埋深小于控制浸润线埋深。	浸润线观测孔内全部无水。	无
_			重大隐患
8	汛前未按国家有关规定对尾矿库进行调洪 ************************************	金建工程设计有限公司出具了《分宜	无
	演算,或者湿式尾矿库防洪高度和干滩长度	县东杭矿业有限公司1号尾矿库2024	重大隐患
	小于设计值,或者干式尾矿库防洪高度和防	年度调洪演算报告》。1号尾矿库自	
	洪宽度小于设计值。	2023年3月停止排尾至今,尾矿沉积滩	
9	   排洪系统存在下列情形之一的:	滩面未发生变化。   排洪系统符合设计要求, 处于正常运	无
9			
	1.排水井、排水斜槽、排水管、排水隧洞、 拱板、盖板等排洪建构筑物混凝土厚度、强	行状况,无堵塞、渗漏、坍塌等现象。 已按设计要求封堵了原排水系统,无	里人隐忠 
	一		
	2.排洪设施部分堵塞或者坍塌、排水井有所	开市 <b>火</b> 水。 	
	倾斜,排水能力有所降低,达不到设计要求;		
	3.排水构筑物终止使用时,封堵措施不满足		
	3.3.4.水构现初公正使用时,封埔佰旭小俩是设计要求。		
10	设计以外的尾矿、废料或者废水进库。	上 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一	无
10	(大)	70207030	重大隐患
11	多种矿石性质不同的尾砂混合排放时,未按		无
	设计进行排放。	75.5762	重大隐患
12	冬季未按设计要求的冰下放矿方式进行放	无此项	/
	矿作业。	, _ · <del>_</del> , <del>_</del> ,	
13	安全监测系统存在下列情形之一的:	运行正常	无
	1.未按设计设置安全监测系统;		重大隐患
	2.安全监测系统运行不正常未及时修复;		
	3.关闭、破坏安全监测系统,或者篡改、隐		
	瞒、销毁其相关数据、信息。		

	- N	)	, 1
14	干式尾矿库存在下列情形之一的:	湿排尾矿库。	/
	1.入库尾矿的含水率大于设计值,无法进行		
	正常碾压且未设置可靠的防范措施;		
	2.堆存推进方向与设计不一致;		
	3.分层厚度或者台阶高度大于设计值;		
	4.未按设计要求进行碾压。		
15	经验算,坝体抗滑稳定最小安全系数小于国	经验算,尾矿坝坝体在各类工况均处	无
	家标准规定值的 0.98 倍。	于安全稳定状态。	重大隐患
16	三等及以上尾矿库及"头顶库"未按设计	1号尾矿库为四等库,设有应急道路。	无
	设置通往坝顶、排洪系统附近的应急道路,		重大隐患
	或者应急道路无法满足应急抢险时通行和		
	运送应急物资的需求。		
17	尾矿库回采存在下列情形之一的:	无此现象(无此项)。	无
	1.未经批准擅自回采;		重大隐患
	2.回采方式、顺序、单层开采高度、台阶坡	1//-//	
	面角不符合设计要求;		
	3.同时进行回采和排放。		
18	用以贮存独立选矿厂进行矿石选别后排出	有地下矿山、选矿厂、尾矿库,开展	无
	尾矿的场所,未按尾矿库实施安全管理的。	了尾矿库安全管理活动。	重大隐患
19	未按国家规定配备专职安全生产管理人员、	配有2名安全管理人员、1名专业技术	无
	专业技术人员和特种作业人员。	人员和尾矿工。	重大隐患
20	尾矿库排洪构筑物拱板(盖板)与周边结构	原排水系统已按设计要求进行了封	无
	缝隙未采用设计材料充满充实的,或封堵体	堵,无异常现象。	重大隐患
	设置在井顶、井身段或斜槽顶、槽身段。	1 /	
21	遇极端天气尾矿库未及时停止作业、撤出现	目前无此现象,企业制定了相关应急	无
	· 场作业人员。	处置措施。	重大隐患

经现场检查,1号尾矿库不存在上述重大事故隐患。

# 3.4危险、有害因素分析结论

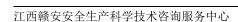
## 3.4.1 危险、有害因素产生的原因

- 1.勘察因素造成;
- 2.设计因素造成;
- 3.施工因素造成;
- 4.操作管理不当造成;
- 5.其他因素造成。

# 3.4.2 危险、有害因素分析结果

(1) 1号尾矿库不属于重大危险源、不存在重大事故隐患。

(2)1号尾矿库可能存在:滑坡(坝坡失稳),洪水漫顶,渗漏,排水、泄洪构筑物破坏,调洪库容不足,裂缝,淹溺,高处坠落,粉尘,库区山体滑坡、塌方和泥石流,雷电、触电、动植物危害等不良环境因素及其他因素造成的病害。其中坝坡失稳、排水构筑物破坏、淹溺、库区山体滑坡为本库主要危害因素,在日常管理过程中应引起高度重视。



## 4 安全评价单元划分和选择

### 4.1 评价单元划分

按照评价单元划分原则和方法,考虑1号尾矿库实际情况和尾矿库中危险、有害因素的危害程度,划分为以下五个单元:

- 1.综合安全管理单元
- 2.尾矿坝体单元
- 3.防洪排水系统单元
- 4.安全监测设施单元
- 5.库区环境单元

### 4.2 评价方法选择

安全评价方法是对系统的危险、有害因素及其危险、危害程度进行定性、定量的分析、评价的方法。评价方法的选择是根据评价的特点、具体条件和需要,考虑评价对象的特征以及评价方法的特点而确定的。根据该尾矿库危险、有害因素的特征以及安全评价导则的要求,本评价报告采用尾矿库调洪演算、坝体稳定计算、安全检查表法。

表 4-1 评价方法一览表

评价单元	评 价 方法
综合安全管理	安全检查表法
尾矿坝体	安全检查表法、坝体稳定计算
防洪排水系统	安全检查表法、尾矿库调洪演算
安全监测设施	安全检查法
库区环境	安全检查表法

## 5 定性、定量安全评价

## 5.1 综合安全管理单元

## 5.1.1 安全检查表评价

运用《江西省尾矿库安全检查表》(按现行安全生产法律法规、标准规范要求进行了调整,下同),对 1 号尾矿库整个系统的综合安全管理单元进行评判,具体情况如表 5-1 所示。

表 5-1

综合安全管理单元安全检查表

项目	检查内容	检查依据	检查方法 及地点	检查 记录	标准 分值	评分 标准	得分
安全	1.1安全生产许可证合法性。 1.2安全生产许可证有效性。 1.3安全生产许可证是否年检。	《安全生产许 可证条例》第二 条	查有效 证件	按有关规定 待延期	否决项	任一项 不符合	/
	2.1尾矿库的勘察、设计、安全评价、 施工及施工监理等工作必须由具有相 应资质的单位承担。	监督管理规定》	查设计文 件、有效 证书	有	否决 项		符合
2.	2.2尾矿坝堆积至设计最终坝高的1/2~ 2/3高度时,应对尾矿堆积坝进行工勘 和稳定性分析。	《尾矿库安全 规程》第6.1.9条	查工勘和 稳定性分 析文件	有《分宜县 东杭矿业有 限公司1号 尾矿库尾矿 坝稳定性分 析报告》	否决项		符合
与评价	2.3 在用尾矿库进行回采再利用或闭 库、停用的尾矿库重新启用或改作他用 时,必须按照尾矿库建设的规定进行工 程设计、安全评价和审批。	《尾矿库安全 规程》第4.1、 7.1、7.2、7.10、	1.查有关 资料、文 件、制度				/
	2.4 进行回采再利用时,必须严格按照 批准的设计规划进行回采、排砂和排 水,不得影响继续使用的尾矿坝和排洪 设施的安全。	8.2条;《尾矿库 安全监督管理 规定》第二十七 条	及规程、 规范 2.查工勘 和稳定性 分析文件		否决项	无设计或 设计未经 批准的否 决,出现影 响安全的 倒扣6分	/
3. 安全 <del>管理</del>	3.1应有实测的尾矿库现状图(尾矿坝平、剖面图、排洪及排水设施系统图,实测图纸有效期为六个月内)及尾矿年排放计划	《尾り库安全 规程》第11.1.3 冬	对照设 计、现状 查图纸资 料	有	项	无图纸的 否决,无计 划的倒扣3 分	符合
	3.2.1尾矿库主要负责人安全生产责任	规程》第6.1.1	资料、文 件、制度	有	10	缺1项 扣2分	10

	2.2.2.艮矿庆公竺各丰上党人生文丰任	<b>光可尔夕周</b> 》早	把茶				
	3.2.2尾矿库分管负责人安全生产责任						
	制;	家安监局、煤监					
	3.2.3尾矿库安全生产管理人员安全生						
		属非金属矿山					
	3.2.4尾矿库职能管理部门安全生产责						
		4.1.2条					
	3.2.5尾矿工岗位安全生产责任制。						
	3.3企业应建立各项安全生产管理规章	《尾矿库安全					
	制度	规程》第 6.1.1、					
	3.3.1尾矿库日常和定期的检查制度;	10.6条;《安全				  制度缺1项	
	3.3.2尾矿库应急管理制度	生产许可征条		缺 3.3.4 ,		加及 W 1 级 和 1 分 ; 1	
	3.3.3隐患排查与整改制度;	例》;《金属非		3.3.2、3.3.7			
	3.3.4特殊状况安全检查制度;	金属矿山安全		3.3.2、3.3.7 运行差		现 刑 及 不 运 行 或 运	
	3.3.5安全评价制度;	, 规程》第 4.1.2、		近17左			
		4.2.2 \ 4.2.3 \				行差扣1分	
	l	4.3.1 、 4.5.1 、		XX			
		4.5.5 \ 4.4.2					
		4.1.8 条; 《特种				缺1项	
	19.4前压仓上州以11/女生操作规作。	作业人员安全		有	2	扣1分	2
	3.5主要负责人、分管安全工作负责人			有	否决		符合
	和安全管理人员经过安全培训,考核合		1.查有关 次料、		项	人员无证	1,1 11
		政部安全监管				就否	
3.	3.6特种作业人员经有关部门考核合	1			否决		
-		(企业安全生		有	项	无证就否	符合
_ `	3.7对从业人员进行安全知识培训,新		规范		-75	76 ML Ayli []	
	员工、转岗员工应接受三级安全教育。		2. 查有效	有	3		3
_			证件、证			不符合	
	3.8制定应急救援预案及进行不定期演		书	有演练、协	_	不得分	_
	练,无与邻近应急救援组织签订的救护			议书	5		5
	7.1.2.1	局办公厅关于					
	3.9按规定提取和使用安全技术措施费						
	用;	劳动防护用品		无		   缺1项	
		管理规范的通		3.9.1 \ 3.9.3	5	11分	3
		知》《安全生产		3.7.1 (3.7.3		1,117,1	
	3.9.3有购置安全设施设备等实物证明。	ł					
	3.10从业人员按规定穿戴和使用劳动			符合	2		2
	保护用品与用具。	生产委员会关		11 H			
	3.11参加安全生产保险;	于在全省高危				 	
	3.12有为从业人员缴纳安全生产责任	行业领域实施		个别员工无		不符合	
	保险证明;	安全生产责任		安全生产责	5	不得分	0
	3.13保险人数与从事尾矿库管理、尾矿	保险制度的指		任险			
	工的实际人数相符。	导意见》					
		抗震设计规范》	查记录	有制度	5		5
小计		,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,		14 4 4 7 2 0	51		41
\1,1L					) 1		41

### 5.1.2 评价单元小结

经检查,东杭矿业于2016年6月取得了原江西省安全生产监督管理局颁发的1号尾矿库安全生产许可证,证书编号:(赣)FM安许证字[2016]M1698号,其后进行了一轮延期换证,但2022年因各种原因,导致该库安全生产许可证失效。东杭矿业自2023年3月起至今处于停产状态,仍派驻有管理人员、操作人员对1号尾矿库进行日常安全管理。并根据有关要求,委托了江西省冶金设计院有限责任公司进行了现场勘查、复核,于2025年5月出具了《分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库安全设施设计符合性诊断报告》,结论为:(1)分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库安全设施设计符合性诊断报告》,结论为:(1)分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库安全设施设计合规;(3)分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库安全设施设计合规;(3)分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库各安全设施基本按照设计建设及生产运行,其存在问题详见5.4章节。现状第一级堆积坝子坝高度虽略高于设计值约0.3m,但尾矿坝整体处于稳定状态,1号尾矿库后期运行时严格按设计要求堆筑各级子坝并控制堆积坝的整体外坡比和总坝高,则不影响后续正常运行。

东杭矿业设有安全管理机构,配备有专职安全管理人员、工程技术人员,安全管理体系健全,制定了各种安全生产管理规章制度、安全生产责任制和应急救援预案,安全管理措施落实较好;主要负责人和安全管理人员经江西省应急管理厅培训合格,持有安全资格证书;有尾矿工1人,全部持证上岗,符合规范要求;尾矿库勘察、设计、评价均由有资质单位承担,符合相关规范要求;尾矿库有实测图纸且在有效期内,东杭矿业为员工办理了安全生产责任险。尾矿库现场安全管理较为规范。尾矿库综合安全管理单元应得分51分,实际分41分,得分率为80.40%.

综上所述,1号尾矿库综合安全管理单元符合安全生产条件。东杭矿业应制定并落实好尾矿库特殊状况安全检查制度等制度。尾矿工人数太少,应增设员工并及时参加特种作业人员(尾矿工)培训、考核、取证,做到持证上岗、人数满足管理要求。

### 5.2 尾矿坝体单元

## 5.2.1 安全检查表评价

运用《江西省尾矿库安全检查表》对 1 号尾矿库尾矿坝坝体现状进行评判,对其安全性进行评述,具体见表 5-2。

表 5-2

### 尾矿坝体安全检查表

项目		检查内容	检查依据	检查方法 及地点	检查 记录	标准 分值	评分 标准	得分
初、均、地、地、地、地、地、地、地、地、地、地、地、地、地、地、地、地、地、地、	坝体	1.3 符 切 材 料 必 须 符 合 设 计 要 求	6.1.6条	对 照 设计、稳定性分析文件查现场	符合性诊断	10	任1项 不符合 就 不得分	10
体和排 水棱体		1.5坝体出现贯穿性横向裂缝,且出 现较大范围管涌、流土变形,坝体出 现深层滑动迹象。			无此现象	重大		/
		1.6经验算,坝体抗滑稳定最小安全 系数小于规范值的0.95。	条	查 稳 定 性 分析文件	大于规范值			/
		1.7坝体出现浅层滑动迹象。 1.8经验算,坝体抗滑稳定最小安全		查现场 查稳定性	无此现象 大于规范值	重大		/
		系数小于规范值的0.98。 1.9坝体出现大面积纵向裂缝,且出现较大范围渗透水高位出逸,出现大面积沼泽化。			无此现象	隐患		/
		1.10经验算,坝体抗滑稳定最小安全 系数满足规范规定值,但部分高程上 堆积边坡过陡,可能出现局部失稳。		查 稳 定 分 析 文 件 和 现场	无此现象	一般隐患		/
1 1		2.1坝体应设位移、沉降和浸润线安 全监测设施。		对 照 设 计 查现场	符合	5	不符合 不得分	5

均	Į į	5.5.2条					
	2.2浸润线位置局部过高,有渗透水 逸出,坝面局部出现沼泽化。	《尾矿库安全规程》第6.9	查 观 测 记录、现场	无此现象	一般		正常 库
	2.3坝面出现纵向或横向裂缝。	主风性/ <b>第0.9</b> 条	查现场	无裂缝	隐患		正常 库
	2.4马道的高程、宽度必须符合设计 要求。	《尾矿设施	对照设计	符合	4		4
	2.5坝面排水沟的数量、尺寸必须符合设计要求,并保持畅通。	4.5.5 \ 4.5.7	查现场	畅通	4	不符合 不得分	4
	2.6上游式尾矿坝的堆积坝下游坡面上,应结合排渗设施每隔6~10m高差设置排水沟。	1女子规程》	1 7-4 11/2 -1/1	有排水沟	3	小(号分)	3
	2.7坝面未按设计设置排水沟,冲蚀 严重,形成较多或较大的冲沟。	《尾矿设施设制规则		无冲沟			正常 库
	2.8尾矿堆积坝下游坡与两岸山坡结合处的山坡上设置的截水沟应符合设计要求,并畅通。	459冬 《尾	对照设计	符合	病库		正常库
	2.9堆积坝外坡未按设计覆土、植被。		<b>宣</b> 现切	符合			正常 库
	2.10尾矿坝下游坡面上,不得有积水坑存在。	《尾矿库安 全规程》第 6.3.11条		无此现象	3		3
才 打 少		设计规范》第 4.2.3条,《尾 矿库安全规	对照设计	无此项	5	不符合 不得分	/
	3.2挑流鼻坎应与设计的相符,施工质量合格,下泄水不得冲刷坝脚。	《尾矿库安 全规程》第 5.6.2条	对照设计查现场	无此项	5		/
Į.	刀 4.1上游式尾矿堆积坝的初期透水堆 用 石坝坝高与总坝高之比值不宜小于 및 1/8。		查设计与现场并进行验算	无此项	5		/
衤		《尾 矿 设 施 设计规范》第 4.5.4条	件、竣工、 监理报告、 现场	无此项	5	不符合	/
其	1/2初期制互用的确定险满足初期推	   设计规范》第   4 1 3 条 . 《 尾	查设计 与现场	符合	7	不得分	7

	5.1坝上必须配备有通讯照明设备、 各种安全监测设施、救生设备。 《尾矿库安 全规程》第 9.7.1条	2		0
	5.2每一期筑坝充填作业之前,必须进 行岸坡处理。岸坡处理应做隐蔽工程 记录,如遇泉眼水井、地道或洞穴等,全规程》第工程档案、 等会 要采取有效措施进行处理,经主管技 6.3.3条 查现场	3		3
	5.3每期子坝堆筑完毕,应进行质量 《 尾 矿 库 安 查现场、查 检查,检查记录需经主管技术人员签 全 规 程 》 第 尾 矿 库 工 未见 字后存档备查。 6.1.6、6.3.5条 程档案	2		0
初期切、拦	5.4坝下游坡面不得有冲刷、拉沟现象。       《尾矿库安全规程》第       查现场       无此现象	4		4
挡堆 坝 坝、积 副 拦	5.5若同一尾矿库内,建有一座或几 座尾矿堆积坝体时,不得将细粒尾矿 排至尾矿堆积坝前。	7		/
水坝坝 体和排 水棱体	5.6坝面不得出现局部隆起、塌陷、《尾矿库安 流土、管涌、渗水量增大或渗水变浑全规程》第6.9 等异常情况。	7		7
小饺 冲	5.7上游式尾矿筑坝,应于坝前均匀分散放矿(修子坝或移动放矿管时除外)。在沉积滩范围内不允许有大面积矿泥沉积;沉积滩顶应均匀平整:沉积滩坡度及长度等应符合设计要求;矿浆排放不得冲刷初期坝和子坝,严禁矿浆沿子坝内坡趾流动冲刷坝体;放矿是否有专人管理。	7	不符合 不得分	7
	5.8 坝体较长时应采用分段交替放 矿作业,使坝体均匀上升,滩面不 得出现侧坡、扇形坡或细颗粒尾矿 大量集中沉积于一端或一侧。	6	不符合 不得分	6
小计		65		61

## 5.2.2 尾矿坝稳定性分析

以下内容主要摘自金建工程设计有限公司 2022 年 7 月的《分宜县东杭 矿业有限公司 1 号尾矿库尾矿坝稳定性分析报告》。

# 5.2.2.1 主坝稳定性分析

(一) 现状主坝稳定性分析

# 1.坝体稳定的计算方法

本次稳定计算采用简化毕肖普法计算。

### 2. 坝体稳定分析要求

本尾矿库所在地区地震设防烈度为 6 度,根据《构筑物抗震设计规范》第 23.1.6 规定, 6 度时, 四、五级尾矿坝可不进行抗震验算, 但应符合相应的抗震构造措施要求。本尾矿库为四等尾矿库, 尾矿库所在地区抗震设防烈度为 6 度。

稳定计算考虑正常运行、洪水运行、特殊运行三种运行条件。根据《尾矿设施设计规范》,不同运行条件的荷载组合见表 5-3。

71 713721374171 714							
运行条件	荷载类别计算方法	1	2	3	4	5	
工党是是	总应力法	有	有	+			
正常运行	有效应力法	有	有	有	_		
\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	总应力法	_	有		有		
洪水运行	有效应力法	_	有	有	有		
性化二二二	总应力法	有	有	_	_	有	
特殊运行	有效应力法	有	有	有		有	

表 5-3 尾矿坝稳定计算的荷载组合

注: (1) 荷载类别 1 系指运行期正常库水位时的稳定渗透压力;

- (2) 荷载类别 2 系指坝体自重;
- (3) 荷载类别 3 系指坝体及坝基中的孔隙水压力;
- (4) 荷载类别 4 系指设计洪水位有可能形成的稳定渗透压力;
- (5) 荷载类别 5 系指地震荷载。

根据《尾矿设施设计规范》,按简化毕肖普法计算的四、五等尾矿库 坝坡抗滑稳定最小安全系数值见表 5-4。

表 5-4 四、五等库坝坡抗滑稳定最小安全系数表

运行条件 计算方法	正常运行	洪水运行	特殊运行
简化毕肖普法	1.25	1.15	1.10

### 3.稳定分析计算剖面

坝体稳定计算剖面选取垂直于尾矿库坝坝轴线处坝高最大位置,相对 最不利于坝体稳定的一个典型剖面进行概化处理。

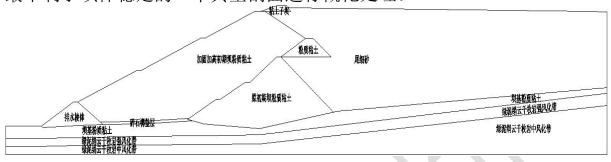


图 5-1 现状尾矿坝稳定计算剖面概化图

### 4. 坝体稳定分析参数

本次稳定性计算所采用的岩土物理力学指标是根据《分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库尾矿库工程地质勘察报告》(江西省物化探地质工程勘察院,2022年7月)成果,并参考类似工程确定的。进行计算分析时,具体物理力学指标见表 5-5。

++ 40	天然容重	渗透系数	抗剪强度		
材料	$(kN/m^3)$	(cm/s)	凝聚力 C(kPa)	内摩擦角(°)	
褥垫层碎石	21.0	3.0e - 3	5.0	33.0	
排水棱体块石	23.0	8.0e - 3	3.0	30.0	
坝体粉质粘土	19.3	5.6e - 5	24.0	22.0	
尾细砂	19.5	1.0e - 3	8.0	32.0	
粉质粘土 (坝基)	19.3	0.8e - 5	25.0	24.0	
强风化绿泥绢云千枚岩	22.0	4.5e - 5	30.0	32.0	
中风化绿泥绢云千枚岩	27.0	1.0e - 6	35.0	40.0	

表 5-5 各岩土层物理力学指标取值表

## 5. 坝体稳定分析结果及分析

本次抗滑稳定分析选用加拿大的 Rocscience 公司的 Slide 边坡稳定计算 软件,采用尾矿坝最大横剖面,运用上文所确定的计算参数与运行工况, 用简化毕肖普法计算分析现状尾矿坝下游坝坡安全稳定性,经稳定电算,

# 现状尾矿坝下游坝坡抗滑稳定安全系数见表 5-6,稳定计算图见图 5-2~5-4。

表 5-6 现状尾矿坝下游坝坡抗滑稳定安全系数计算结果表

	计算方法: 简化毕肖普法	
运行工况	安全系数	规范值
正常运行	1.357	1.25
洪水运行	1.294	1.15
特殊运行	1.179	1.10

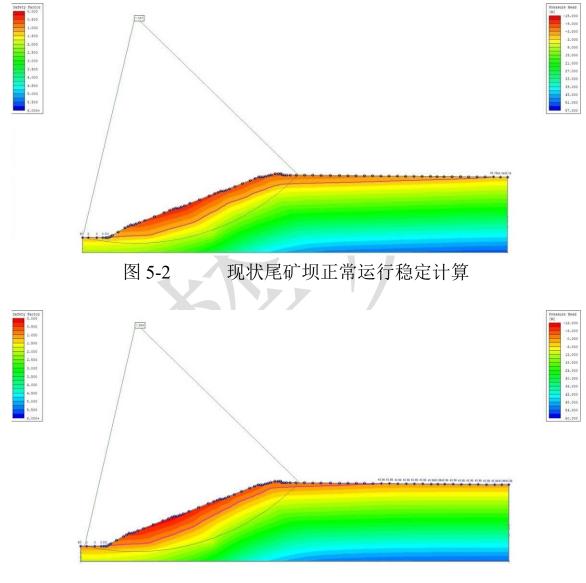
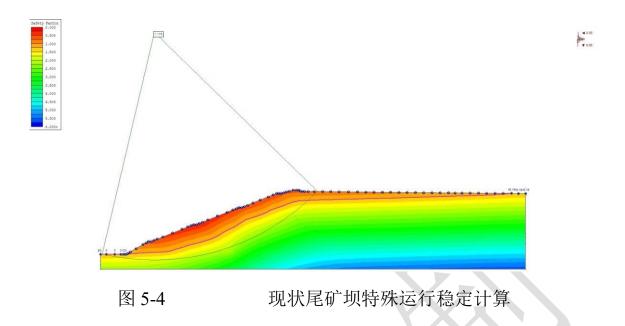


图 5-3 现状尾矿坝洪水运行稳定计算



依表 5-6 可知, 1 号尾矿库现状尾矿坝下游坝坡抗滑稳定安全系数在不同运行条件下均满足规范要求。

### (二) 最终尾矿坝稳定性分析

1号尾矿库为四等库,现状已经堆积一级子坝,子坝顶高程+159.5m,最终堆积坝顶高程为+165.0m,最终总坝高为 52.04m,至服务终期,还有两级子坝未堆筑,目前,入库尾砂性质及堆坝工艺均未改变,因此按照原设计确定的堆积坝坡比及堆筑形式,选择相应的物理力学参数,对最终尾矿坝稳定性进行验算。

# 1. 坝体稳定的计算方法

本次稳定计算采用简化毕肖普法计算。

# 2.坝体稳定分析要求

本尾矿库所在地区地震设防烈度为 6 度,根据《构筑物抗震设计规范》第 23.1.6 规定, 6 度时, 四、五级尾矿坝可不进行抗震验算, 但应符合相应的抗震构造措施要求。本尾矿库为四等尾矿库, 尾矿库所在地区抗震设防烈度为 6 度。

稳定计算考虑正常运行、洪水运行、特殊运行三种运行条件。根据《尾矿设施设计规范》,不同运行条件的荷载组合见表 5-3、坝坡抗滑稳定最小安全系数值见表 5-4。

#### 3.稳定分析计算剖面

坝体稳定计算剖面选取垂直于尾矿库坝坝轴线处坝高最大位置,相对最不利于坝体稳定的一个典型剖面进行概化处理。现状坝顶高程为+159.5m,后期按照原设计要求堆筑子坝,最终坝顶高程+165.0m,沉积滩坡度 1%,安全超高 0.7m,最高洪水位+164.3m,调洪水深 0.8m,正常运行水位+163.5m。

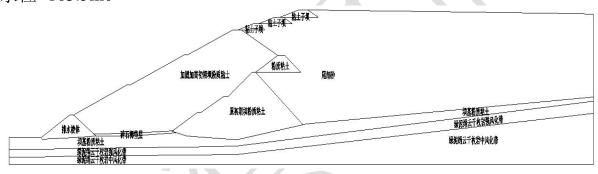


图 5-5 最终尾矿坝稳定计算剖面概化图

## 4.渗流计算

尾矿坝渗流计算的主要任务,是确定坝体浸润线的位置,坝体和坝基的渗流量以及坝体出逸段的水力坡降,作为坝体稳定计算和排渗设施设计的依据。

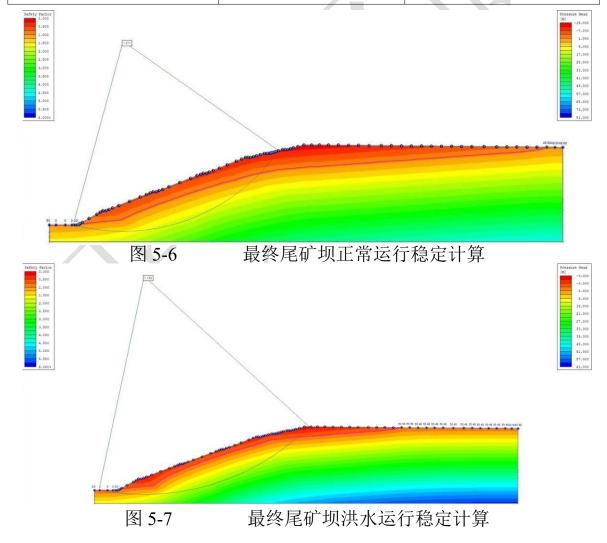
本次渗流计算选用加拿大的 Rocscience 公司的 Slide 边坡稳定计算软件中的渗流分析计算系统,采用有限元分析方法。按照《碾压式土石坝设计规范》中对于渗流计算的要求,采用表 5-5 中各土层的渗透系数值,参考《尾矿设施设计参考资料》及《分宜县东杭矿业有限公司 1 号尾矿库尾矿库工程地质勘察报告》进行尾矿坝的渗流计算。

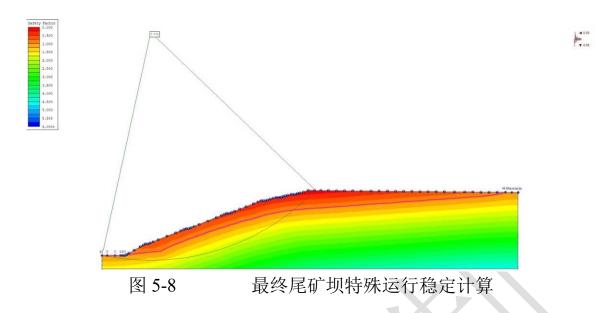
### 5. 坝体稳定分析结果及分析

本次抗滑稳定分析选用加拿大的 Rocscience 公司的 Slide 边坡稳定计算 软件,采用尾矿坝最大横剖面,运用上文所确定的计算参数与运行工况, 用简化毕肖普法计算分析最终尾矿坝下游坝坡安全稳定性,经稳定电算, 最终尾矿坝下游坝坡抗滑稳定安全系数见表 5-7,稳定计算图见图 5-6~5-8。

表 5-7 最终尾矿坝下游坝坡抗滑稳定安全系数计算结果表

	计算方法: 简化毕肖普法	
运行工况	安全系数	规范值
正常运行	1.271	1.25
洪水运行	1.152	1.15
特殊运行	1.113	1.10





依表 5-7 可知, 1 号尾矿库最终高程尾矿坝下游坝坡抗滑稳定安全系数 在不同运行条件下均满足规范要求。

### 2.5.2.2 副坝坝体稳定分析

根据《砌石坝设计规范》规定:砌石坝坝体抗滑稳定的安全系数不应小于表 5-5 中的数值。

安全系数 荷载组合 规定值 基本 3.00 K' 1 2.50 特殊 2 2.30 基本 1.05 K 1 1.00 特殊 1.00

表 5-8 抗滑稳定安全系数

注: K'——为按抗剪断强度计算的抗滑稳定安全系数;

K——为按抗剪强度计算的抗滑稳定安全系数。

砌石坝的抗滑稳定性,应根据坝体材料及坝基岩石的物理力学性质, 考虑各种荷载组合,经计算确定。砌石坝荷载组合可分为基本组合和特殊 组合(按7°地震设防)两类,砌石重力坝的荷载组合按《混凝土重力坝设 计规范》的规定确定,见表 5-9。 表 5-9

	12.57				H21, 11	奶'自主刀'人间 私紅日					
荷载	主要					荷	ī载				
1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	土安   考虑情况	自	静水	扬	淤沙	浪	冰	地震	动水	土	其他
21 H	<b>万尼</b> 頂杌	重	压力	压力	压力	压力	压力	荷载	压力	压力	荷载
#+	正常水位	√	√		√	√				$\checkmark$	$\sqrt{}$
基本组合	设计洪水位	√	√	√	√	√			√	$\checkmark$	$\sqrt{}$
坦口	冰冻情况	√	√	√	√		√			$\checkmark$	$\sqrt{}$
特殊	校核洪水情况	√	√	√	√	√			√	$\checkmark$	$\sqrt{}$
组合	地震情况	√	√	√	√	√		1		<b>√</b>	<b>√</b>
基岩允i	基岩允许承载力为 180kPa。										

砌石重力坝荷载组合

根据规范确定以下面二个接触面为本次抗滑稳定性计算的计算剖面:

- (1) 沿砌体与基岩的接触面。
- (2) 砌石体之间的接触面。

抗滑稳定安全系数计算公式:  $K = \frac{f \sum W}{\sum P}$  ,  $K' = \frac{f' \sum W + c' A}{\sum P}$ 

式中: K'——按抗剪断强度计算的抗滑稳定安全系数;

f'——滑裂面上的按抗剪断摩擦系数;

c'——滑裂面上的按抗剪断凝聚力,kPa;

A——滑裂面面积, m<sup>2</sup>;

 $\sum W$  ——作用于计算截面以上坝体全部荷载(含扬压力)对滑裂面的 法向分值,kN:

 $\sum P$ ——作用于计算截面以上坝体全部荷载(含扬压力)对滑裂面的切向分值,kN;

K——按抗剪强度计算的抗滑稳定安全系数;

f ——滑裂面上的摩擦系数,取 f=0.30。

由于1号尾矿库仅存在正常运行水位和设计洪水位,且库区所在地区设计地震烈度6°,可以不考虑地震影响。故副坝稳定计算的荷载组合仅为基本组合,主要荷载包括坝体自重、静水压力(按设计洪水位计算)、扬

68

压力、尾砂压力、土压力等。副坝为 4 级构筑物,基本组合下 K≥1.05。副坝筑坝材料容重均按 2.2t/m³ 计,尾砂干容重取 1.5t/m³,饱和容重取 2.0t/m³。由于坝体未设防渗或坝基排水措施,其扬压力折减系数为 1.0。

通过计算、分析,副坝抗剪安全系数为K=1.095,抗剪断安全系数为K'=3.013,最大应力为177kPa,最小应力为143kPa。

从上述计算结果可知,1号尾矿库的尾矿坝无论是现状还是终期,在正常运行、洪水运行工况及特殊运行工况下,其坝坡抗滑稳定安全系数均大于规程规定的最小安全系数值,尾矿坝坝体是稳定、安全的。

#### 5.2.3 评价单元小结

- 1.通过尾矿坝稳定分析计算来看, 尾矿坝坝体现状及终期在各类工况均 处于安全稳定状态。
- 2.经现场检查,1号尾矿库现状尾矿坝基本符合设计要求,未发生坝体位移、沉陷、裂缝、坍滑、渗透水、沼泽化等现象,尾矿坝体单元应得分65分,实际得分61分,得分率为93.85%,尾矿坝坝体符合安全要求。
- 3.堆筑堆积坝前,东杭矿业应实施岸坡清理、落实隐蔽工程验收和记录。 按设计要求堆筑粘土堆积坝,堆积坝堆完后,主管工程技术人员应进行质量检查,形成记录、存档备查。
- 4.HDPE 主放矿管虽然比无缝钢管耐磨,但为塑料制品,还是会磨穿的,如果尾矿工巡查不勤快,一旦尾矿浆泄漏,容易冲刷尾矿坝,造成垮坝事故。因此,东杭矿业应督促尾矿工加强尾矿放矿过程中巡查责任心,做好主放矿管轮流放矿或定期翻边或 HDPE 管更换工作(均在放矿管上做好相应记号)。
  - 5.主放矿管万一出意外(如法兰盘垫片或放矿管底部磨穿)以及库内

沉积滩砂面基本平坝顶需要堆筑子坝时(也就是堆筑子坝时期),尾矿工应立即通知选矿厂停止生产,更换垫片或放矿管,或重新往库内铺设放矿管(如果选矿厂不停产,则需要重新确定在库内适当地点放矿,以不长期独头放矿为原则)。

6.东杭矿业应提前做好取土和埋设排渗体(事先购置排渗管)计划,按设计要求在沉积滩滩面上反坡(即在滩面由库内向坝前自高而底立支架)摆放水平排渗管,库内水平排渗管接垂直排渗管,水平排渗管出水口接坝顶排水沟;之后,按设计要求在坝顶内侧重叠 2m 开始往滩面上堆筑粘土堆积子坝,子坝外坡比为1:3.5,子坝高2.0m,坝顶宽5.0m。并在子坝外坡面植被、修筑排水沟(坡面、马道排水沟,坝肩排水沟)。

#### 5.3 防洪排水系统单元

### 5.3.1 安全检查表评价

运用《江西省尾矿库安全检查表》,对 1 号尾矿库防洪排水系统单元进行评判,具体见表 5-10。

表 5-10

## 防洪排水系统单元安全检查表

项目	检查内容	检查依据	检查方法 及地点	检查 记录	标准 分值	评分 标准	得分
1	1.调洪库容与安全超高、最小干滩长度 1.1当尾矿库调洪库库容严重不足, 在设计洪水位时,安全超高和最小干 滩长度都不满足设计要求,将可能出 现洪水漫顶。	《尾矿库安全规程》 第6.9.3条	对照设计 查现场、 图纸	满足设计要求	重大险情		/
	1.2当尾矿库调洪库库容不足,在设计洪水位时安全超高和最小干滩长度均不满足设计要求。	《尾机 医分分别程》	对照设计	满足设 计要求	重大隐患		/
	1.3当尾矿库调洪库库容不足,在设计洪水位时不能同时满足设计规定的安全超高和最小干滩长度要求。	《尾矿库安全规程》 第6.9.1条	查现场	满足设 计要求	一般隐患		/

			1			
2.排洪系统 2.1尾矿库防洪能力低于设计能力 (排洪、排水构筑物结构尺寸低于设 计要求) 2.2排洪系统严重堵塞或坍塌,不能 排水或排水能力急剧下降。 2.3排水井显著倾斜,有倒塌的迹象。	《尾矿库安全规程》 第6.9.3条		排系符设运良	重大险情	有1项符合,就为重大险情	
2.4排洪系统部分堵塞或坍塌,排水 能力有所降低,达不到设计要求。 2.5排水井有所倾斜。	《尾矿库安全规程》 第6.9.2条	查现场	排洪 系统 完好	重大 隐患	有1项符 合,就为 重大隐患	/
2.6排水系统出现不影响安全使用的 裂缝、腐蚀或磨损。	《尾矿库安全规程》 第6.9.1条	巨奶奶	排洪 系统 完好	一般隐患		/
3.1库内应在适当地点设置清晰醒目的水位观测标尺,并标明正常运行水位和警戒水位。		查现场	未标明	2	缺1项 扣1分	0
3.2尾矿库水边线应与坝轴线基本保持平行。	《尾矿库安全生产标准化评分办法》	查现场	库内 无水	3	不符合 不得分	3
3.3应疏浚库区内截洪沟、坝面排水 沟及下游排洪(渠)道; 3.4按设计确定的排洪底坎高程,将 排洪底坎以上1.5倍调洪高度内的档 板全部打开; 3.5清除排洪口前水面漂浮物;	《尾矿库安全规程》	查现场	符合	6	1项不符合扣2分	6
3.6应备足抗洪抢险所需物资,落实应急救援措施; 3.7应确保上坝道路、通讯、供电及照明线路可靠和畅通; 3.8及时了解和掌握汛期水情和气象预报情况。	《尾矿库安全规程》 第6.1.10、9.7.2、9.7.4、	查现场 和记录	物资 偏少、3.8 落实差	7	不达要求 前2项有1 项扣3分, 后1项扣1 分	3
3.9不得在尾矿滩面设置泄洪口。	《冶金矿山尾矿设施 管理规程》第4.3.5条	查现场	无此 现象	7		7
3.10尾矿库排水构筑物停止使用后, 是否按照设计要求进行封堵。	《尾矿库安全规程》 第6.4.8条	查设尾矿 库工程档 案和现场	原系封异 象的运排统,现有	5	不符合不得分	5
3.12排水系统是否有变形、位移、损 坏现象。	第9.2.5条	查现场	完好	7		7
3.13未经技术论证,不得用常规子 坝拦洪。	《尾矿库安全规程》 第6.4.3条	对照设计、 现场检查	无此 现象	4		4
小计				46		40

### 5.3.2 尾矿库调洪演算

以下内容主要摘自金建工程设计有限公司 2024 年 3 月的《分宜县东杭 矿业有限公司 1 号尾矿库 2024 年度调洪演算报告》(1 号尾矿库自 2023 年 3 月停止排尾至今,尾矿沉积滩滩面未发生变化)。

1号尾矿库等级为四等,防洪标准为200a一遇,现按重现期200a一遇校核。

#### 1.洪水计算

### (1) 主要参数

根据《江西省暴雨洪水查算手册》及1:1000地形图,得:

最大 24 小时点暴雨均值 H<sub>24</sub>=107.0mm;

最大 24 小时点暴雨变差系数 Cv=0.45;

最大 24 小时点暴雨偏差系数 Cs=3.5Cv;

库区汇水面积: F=0.1km<sup>2</sup>;

主河槽纵坡降 J=0.069;

主河槽长 L=0.467km;

前期雨量 Pa=80.0mm;

下渗强度µ=2.45mm/h;

暴雨递减指数: n<sub>1</sub>=0.443, n<sub>2</sub>=0.768;

1号尾矿库位于第IV产流区、第IV汇流区,汇水面积较小,因此不作点、面暴雨修正,直接以点暴雨代替面暴雨。

## (2) 洪水计算成果

利用《江西省暴雨洪水查算手册》,采用试算法计算最大洪峰流量  $Q_m$  和汇流历时  $\tau$  。 查《江西省暴雨洪水查算手册》,并根据公式计算出设计

暴雨 24 小时的时程分配、设计净雨过程和  $R_{t/t}$ ~t 的关系曲线图,根据洪峰流量推理公式:  $Q_m=0.278h\times F$   $\tau$  ,  $\tau=0.278Lm/J^{1/3}Q^{1/4}$  。

式中: Q<sub>m</sub>——洪峰流量(m<sup>3</sup>/s);

h——净雨量(mm);

F——汇流面积(km);

τ ——汇流历时 (h);

L--主河长(km);

m——汇流参数;

J——加权平均比降。

洪水计算成果见表 5-11:

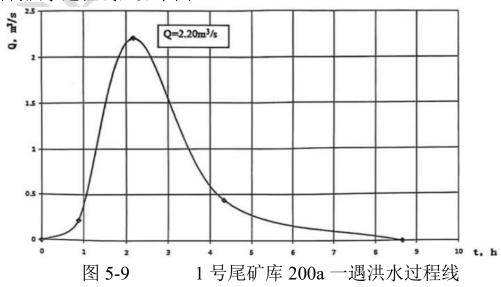
表 5-11

洪水计算成果表

区域	防洪	汇水面积	洪水	设计频率雨量	汇流时间	洪峰流量	一次洪水总量
凸以	标准	(km <sup>2</sup> )	重现期(a)	$H_{24p}$ (mm)	(h)	$Q_m (m^3/s)$	(万 m³)
库区	P=0.5%	0.1	200	298.53	0.725	2.20	1.97

### 2.洪水过程线

根据表 5-11 成果,采用《江西省暴雨洪水查算手册》中推荐的五点概 化法绘制洪水过程线,如下图:



#### 3.排洪系统泄流能力复核

(1) 自由泄流

水位未超过盖板上沿最高点时:  $Q_a = Q_2 = 0.8\sigma_1 m_1 (tg \beta + ctg \beta) \sqrt{2g} H_s^{2.5}$  水位超过盖板上沿最高点时:  $Q_b = Q_1 + Q_2$ ,  $Q_1 = m_1 (b + 0.8 H_i ctg \beta) \sqrt{2g} H_i^{1.5}$ 

- (2) 半压力流:  $Q = m_2 \omega_x \sqrt{2gH_b}$
- (3) 压力流:  $Q = \varphi \omega_c \sqrt{2gH_v}$ ,

$$\varphi = \frac{1}{2}$$

式中: H<sub>s</sub>——自由泄流水头, m, 自斜槽侧壁过水部分的最低点起算;

H<sub>t</sub>——自由泄流水头, m, 自斜槽盖板上缘最高点起算;

H<sub>b</sub>——半压力流水头, m, 自库水位至斜槽中心高差;

H<sub>y</sub>——压力流水头, m, 自库水位至斜槽下游出口中心高差; 当下游淹没时, 为库水位至下游水位高差;

b——梯形堰底宽, m,  $b=b_1+\frac{2h}{\sin \theta}$ ;

h——平盖板厚度或拱形盖板外缘拱高, m;

b<sub>1</sub>——斜槽净宽度, m;

β——斜槽倾角;

 $m_1$ ——堰流流量系数,对于宽顶堰(2.5< $\delta/H'$  <10;H' 为堰顶泄流水头)直角堰口: $m_1=0.3+0.08\frac{1}{1+D/H'}$ ;圆角堰口: $m_1=0.36+0.1\frac{3-P/H'}{1.2+1.5D/H'}$ 。对于薄壁堰及实用堰  $m_1$ =m,m 查有关表。

 $m_2$ ——孔口流量系数,平盖板斜槽  $m_2$ =0.52,拱形盖板斜槽  $m_2$ =0.55;

p---堰高, m;

σ<sub>n</sub>——淹没系数,按 h<sub>n</sub>/H 确定;

h<sub>n</sub>——斜槽进水断面处,槽内水深高出溢流沿最低点高度,m;

H——斜槽进水断面处两侧三角形堰的泄流水头, m;

 $\omega_x$ ——斜槽断面面积, $m^2$ ;

 $\omega_{\circ}$ 一排水方涵断面面积, $m^{2}$ ;

ω<sub>c</sub>——排水方涵出口断面面积, m<sup>2</sup>;

ξ<sub>1</sub>——排水斜槽末端局部水头损失,槽与方涵相同断面直接连接时,按 转角考虑,取ξ<sub>1</sub>=ξ<sub>4</sub>,当用井连接时,按水流断面突然扩大考虑,查有关表格。

ξ<sub>2</sub>——排水方涵入口局部水头损失系数,槽与方涵相同断面直接连接时,ξ<sub>2</sub>=0; 当用井连接时,按水流断面突然缩小考虑,查有关表格。

ξ3——排水方涵断面变化的局部水头损失系数;

ξ4——排水方涵转角的局部水头损失系数;

 $R_x$ 、 $C_x$ 、1——斜槽的水力半径、谢才系数、长度;

R<sub>g</sub>、C<sub>g</sub>、L——排水方涵的水力半径、谢才系数、长度;

 $p_1 = \omega_c/\omega_x$ ;  $p_2 = \omega_c/\omega_g$ .

计算不同水位时的排水斜槽泄流量,如下表所示:

泄流能力 泄流能力 正常水位 (m) 泄流水深(m) 正常水位 (m) 泄流水深(m)  $(m^3/s)$  $(m^3/s)$ 0 0 +157.00.9 1.68 +156.1+157.1 +156.1 0.1 0.01 1.0 1.74 0.05 +156.10.2 +157.21.1 1.81 +156.10.3 0.16 +157.31.2 1.86 +156.10.4 0.34 +157.41.3 1.92 0.5 0.57 +157.51.4 1.98 +156.1+156.1 0.6 0.89 +157.6 1.5 2.03 +156.10.7 1.31 +157.71.6 2.08

1.61

表 5-12 排水斜槽泄流能力计算表

0.8

+156.1

+157.8

2.14

1.7

#### 4.调洪演算

### (1) 调洪演算原理

调洪演算的目的是根据既定的排水系统确认所需的调洪库容及泄洪流量,结合洪水过程线和排水构筑物的泄水量与尾矿库的蓄水量关系曲线,通过水量平衡计算出泄洪过程线,从而定出泄流量和调洪库容。

尾矿库内任一时段  $\Delta t$  的水量平衡方程式如下所示:

$$\frac{1}{2}$$
 (Q<sub>s</sub>+Q<sub>z</sub>)  $\Delta$  t -  $\frac{1}{2}$  (q<sub>s</sub>+q<sub>z</sub>)  $\Delta$  t=V<sub>z</sub>-V<sub>s</sub>

式中: Qs、Qz——时段始、终尾矿库的来洪流量, m³/s;

q<sub>s</sub>、q<sub>z</sub>—一时段始、终尾矿库的泄洪流量, m<sup>3</sup>/s;

 $V_z$ 、 $V_s$ ——时段始、终尾矿库的蓄洪量, $m^3/s$ 。

令 
$$\overline{Q}=\frac{1}{2}$$
  $(Q_s+Q_z)$  , 将其代入上述公式,整理后得:  $V_z+\frac{1}{2} q_z \Delta t = \overline{Q} \Delta t + (V_s-\frac{1}{2} q_s \Delta t)$ 

## (2) 调洪演算

根据现状尾矿库平面布置图,排水斜槽进水口高程为+156.1m,库内无水,干滩平均坡度约 2.4%,据此计算 1 号尾矿库+156.1m 高程以上调洪库容,调洪库容见表 5-13、调洪演算结果见表 5-14。

表 5-13 调洪库容计算表

水位高	调洪深	调洪库	水位高	调洪深	调洪库	水位高	调洪深	调洪库
程(m)	度 (m)	容 (m³)	程 (m)	度 (m)	容 (m³)	程(m)	度 (m)	容 (m³)
+156.1	0	0	+156.7	0.6	6814	+157.3	1.2	16431
+156.2	0.1	925	+156.8	0.7	8245	+157.4	1.3	18322
+156.3	0.2	1935	+156.9	0.8	9759	+157.5	1.4	20300
+156.4	0.3	3029	+157.0	0.9	11273	+157.6	1.5	22363
+156.5	0.4	4206	+157.1	1.0	12907	+157.7	1.6	24512
+156.6	0.5	5468	+157.2	1.1	14626	+157.8	1.7	26747

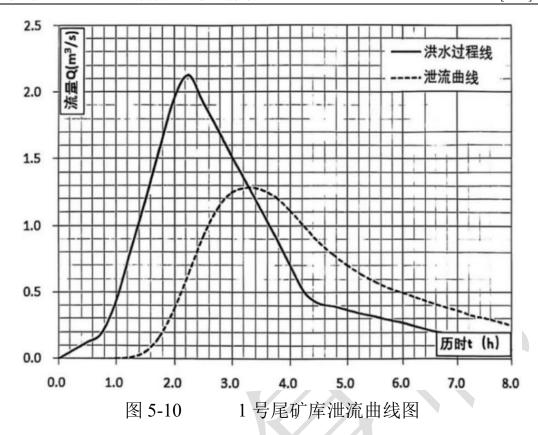
表 5-14

调洪演算结果表

1 J 1 H				州州汉开州水水				
T (h)	$Qt \\ (m^3/s)$	$\overline{Qt}$ (m <sup>3</sup> /s)	$\frac{\overline{Qt} \times \Delta t}{(m^3)}$	$V+0.5q\Delta t \ (m^3)$	$q (m^3/s)$	$V=0.5q\Delta t$ $(m^3)$		
0.0	0.000	0.032	0	0	0	0		
0.25	0.06							
0.50	0.13	0.095	29	29	0	28		
0.75	0.19	0.207	1.42	256	0.002	254		
1.00	0.42	0.307	143	256	0.002	254		
1.25	0.81	0.615	277	531	0.005	527		
1.50	1.19	0.996	553	1080	0.015	1067		
		1.377	896	1964	0.054	1915		
1.75	1.57	1.758	1239	3154	0.166	3005		
2.00	1.95	2.040	1582	4588	0.378	4248		
2.25	2.13	2.029	1836	6083	0.645	5503		
2.50	1.93	1.826	1826	7329	0.921	6500		
2.75	1.72	1.623	1643	8143	1.131	7125		
3.00	1.52	1.419	1460	8585	1.245	7465		
3.25	1.32	1.41)	1400	6363	1.243	7403		
3.50	1.11	1.216	1277	8742	1.286	7585		
3.75	0.91	1.013	1094	8680	1.269	7537		
		0.810	912	8449	1.210	7360		
4.00	0.71	0.606	729	8088	1.117	7083		
4.25	0.50	0.464	546	7629	0.998	6730		
4.50	0.42	0.410	417	7147	0.877	6358		
4.75	0.40	0.385	369	6727	0.785	6020		
5.00	0.37	0.359	346	6366	0.707	5730		
	İ							

T (h)	Qt (m <sup>3</sup> /s)	$\overline{Qt}$ (m <sup>3</sup> /s)	$\overline{Qt} \times \Delta t$ (m <sup>3</sup> )	$V+0.5q\Delta t \ (m^3)$	q (m <sup>3</sup> /s)	$V=0.5q\Delta t$ $(m^3)$
5.25	0.35					
5.50	0.32	0.334	323	6053	0.639	5479
3.30		0.308	300	5779	0.579	5258
5.75	0.30	0.283	278	5536	0.535	5054
6.00	0.27					
6.25	0.24	0.258	255	5308	0.498	4860
		0.232	232	5092	0.462	4677
6.50	0.22	0.207	209	4886	0.427	4501
6.75	0.19	0.101	106	1605	2224	4000
7.00	0.17	0.181	186	4687	0.394	4332
7.25	0.14	0.156	163	4495	0.362	4169
7.25	0.14	0.130	140	4309	0.333	4010
7.50	0.12	0.105	117	4127	0.306	3852
7.75	0.09	0.103		7127	0.300	3632
8.00	0.07	0.080	95	3946	0.280	3694
		0.054	72	3766	0.254	3537
8.25	0.04	0.029	49	3586	0.228	3381
8.50	0.02		*			
8.75	0.00	0.008	26	3407	0.202	3225
9.00	0.00	0.000	7	3232	0.177	3073

经调和演算,现状尾矿库最大下泄流量为 1.286m³/s,所需调洪库容 8164m³,由表 5-12、表 5-13 可知,当库内洪水位高程为+156.8m时,此时调洪水深 0.7m,调洪库容 8245m³,排洪系统最大下泄流量为 1.31m³/s,可以满足调洪后排洪要求,此时尾矿库安全超高 1.7m、干滩长度 70m,说明现状尾矿库排洪系统泄流能力满足安全泄洪的需要,安全超高、干滩长度满足规范要求。1号尾矿库调洪后泄流曲线如下图:



设计 1 号尾矿库运行控制参数: 干滩长度 70m, 安全超高 0.7m, 泄流水深为 0.8m, 在汛期必须满足尾矿坝坝顶高程高于库内水位 1.5m。目前 1 号尾矿库坝顶高程为+159.32m, 库内无水,干滩长度 140 余米,安全超高 1.7m,符合设计要求,故 1 号尾矿库排水系统满足泄洪要求、防洪安全状况良好。

综上所述,现状分宜县东杭矿业有限公司 1 号尾矿库满足四等库 200a 一遇防洪要求。

# 5.3.3 评价单元小结

1.通过洪水复核,1号尾矿库防洪排水系统能满足200a一遇的洪水泄流要求。

2.经现场检查,1号尾矿库排洪设施符合设计要求、运行状况良好,排水斜槽、排水涵管无变形、裂缝、坍塌、漏砂、淤堵等现象。防洪排水单元应得分46分,实际得分40分,得分率86.96%,排洪设施安全可靠、符

合安全泄流要求, 防洪排水系统符合安全要求。

3.由于库区地处山林地带,枯树败枝容易堵塞排水斜槽,东杭矿业应督 促尾矿工定期检查、清除。

4.排水斜槽槽身的库水位刻度采用红漆标识,风吹日晒雨淋容易褪色, 东杭矿业应督促管理人员及时涂新,并根据设计参数在排水斜槽适当地点 标明警戒水位(如坝顶标高以下 1.5m 等控制指标)。

5.由于排水斜槽坡度偏陡、空间有限,拱板较重,给拱板的添加或拆除带来不便,东杭矿业应加强尾矿工的安全意识培养,配置安全带、安全绳和救生衣等劳动防护用品,提供吊杆、手拉葫芦等作业工具,并培训、督促尾矿工正确使用劳动防护用品和作业工具。

#### 5.4 安全监测设施单元

### 5.4.1 安全检查法评价

经结合设计情况进行现场检查,1号尾矿库安全监测设施(包括人工观测设施、在线监测设施)设置的位置、数量与设计相符,且与监管平台联网,观测频率符合规定要求。坝体安全监测设施运行、维护状况均正常,东杭矿业较好的落实了安全监测设施维护和定期观测,并保存了观测记录。根据企业提供的浸润线观测记录表反映,浸润线埋深均在设计值、规范值以上。由企业提供的坝体位移观测记录可知,坝体沉降位移波动幅度很小,处于稳固状态,在测量允许误差范围内。

后期随着粘土堆积坝的堆筑, 东杭矿业应及时按设计要求构建人工观测设施和在线监测设施(位移沉降监测仪和浸润线监测仪及干滩长度监测仪等)。并加强安全监测设施、在线监测设施的日常检查、维护和观测、记录、分析比对工作, 保留好相应记录、存档备查。若发现异常现象, 如

数据波动较大,或与现场不一致,或设备设施故障等,应尽快修护或联系在线监测系统设计(安装调试)单位商议维修事宜,便于监测设施正常运行、发挥功效。若在线监测设施长时间维修不好,应发挥人工监测设施的作用,做到观测记录不断档。另一方面,东杭矿业应加强员工责任心教育和尾矿库在线监测系统应用及维护培训,及时采购相关电子元件,做到"小故障自行解决,系统问题专业单位处理"。

### 5.5 库区环境单元

### 5.5.1 安全检查表评价

运用《江西省尾矿库安全检查表》,对1号尾矿库库区环境单元进行评判,具体见表5-15。

表 5-15

库区环境单元安全检查表

项目	检查内容	检查依据	检查方法 及地点	检查 记录	标准 分值	评分 标准	得分
	1.1周边山体失稳,随时有可能 滑动、坍塌影响尾矿库安全。	《尾矿库安全规 程》第9.5.2条		周边山体 较稳定	一般隐患		满足 要求
库区安全	1.2尾矿坝上和尾矿库区内不得建设与尾矿库运行无关的建、构筑物。 尾矿坝上和对尾矿库产生安全影响的区域不得进行乱采。 序区是否存在违章爆破、采采施产区是否存在违章爆破。 不建筑; 外来尾矿、废石、取水; 外来尾矿、废石、取水; 外来尾矿、废石、取水,外来尾矿、废石、取水,型等危害尾矿库安全的动。 1.3库区生产道路是否通畅,临时及永久性安全警示标识是否定期完备、清晰。	《尾矿库安全规程》第6.8、9.5.3 条	查现场	符合	7	不符合不得分	7
小计					7		7

### 5.5.2 评价单元小结

经现场检查,1号尾矿库周边山体稳定,无滑动、坍塌等影响尾矿库安

全情况,库区周边不存在违章爆破、采石和建筑;不存在违章进行尾矿回 采、取水;也不存在外来尾矿、废石、废水和废弃物排入、放牧和开垦和 炸鱼等危害尾矿库安全的活动。尾矿库区内没有建设与尾矿库运行无关的 建构筑物。由于当地村民的强烈要求,经当地村委会、镇政府协调,东杭 矿业只好在尾矿坝上设两穴假坟墓,供村民祭拜。假坟墓实际上就是两实 心小土堆、没放棺材,已与坝坡面融为一体,不影响坝体安全稳定性;土 堆外侧的墓碑并不影响尾矿坝正常运行和日常检查。1号尾矿库周边安全状 况良好。库区环境单元应得分7分,实际得分7分,得分率为100%,1号 尾矿库库区环境符合安全要求。

由于1号尾矿库正下方为出入矿区的公路,平常有进进出出的各类车辆,东杭矿业仍须加强尾矿坝、排水构筑物、安全监测设施的检查、维护力度,确保正常、有效运行。

## 5.6 综合安全评价

## 5.6.1 概述

本节采用安全检查表分析法对1号尾矿库的综合安全状况进行评价, 该检查表对尾矿库系统状况的安全综合情况进行检查,并对各项检查内容 赋予了分值,依据尾矿库所得分值,将尾矿库分成四个安全等级,以此来 确定尾矿库的安全生产现状。

# 5.6.2 评价标准说明

表 5-16 评价标准说明见表

类型	概念	条件
A 类库	安全生产条件较好,生产活动有安全保障。	得分率在 90%以上
B类库	安全生产条件一般,能满足基本的安全生产活动。	得分率在 76%~89%之间
C 类库	安全生产条件较差,不能完全保证安全生产活动,需要限期整改。	得分率在 60%~75%之间
D 类库	不具备基本的安全生产条件,或未通过验收,需要责令停产整顿的尾矿库。	得分率在 60%以下

1.表中带 "\*"号的项目为否决项:达不到 "\*\*"项目要求的,归为 D 类库;达不到 "\*"号项目要求的,归为 C 类库。
2.本表评价内容,采用百分制。
3.尾矿库分类,采用得分率。因尾矿库型式不同,没有涉及的项目,可不标准分 120 分予评估,总分为实际评价项目的分值总和。最后得分采用得分率,即:实际评价得分÷实际评价项目的分值总和×100%。
4.评价方法及扣分尺度,评价人员根据实际情况具体掌握。

### 5.6.3 尾矿库综合评分表

表 5-17 尾矿库综合评分表

序号	评价项目	应得分	实得分	得分率(%)
1	综合安全管理单元	51	41	80.40
2	尾矿坝体单元	65	61	93.85
3	防洪排水单元	46	40	86.96
4	库区环境单元	7	7	100
合计		169	149	88.16

#### 5.6.4 评价结论

1号尾矿库用安全检查表法评价得分率为88.16%,属于安全生产条件一般、能满足基本安全生产活动的尾矿库,为正常库。

### 6 安全对策措施建议

### 6.1 安全管理对策措施建议

- 1.企业应编制年、季作业计划和详细运行图表,严格按照《尾矿库安全规程》《尾矿库安全监督管理规定》和设计文件的要求,统筹安排和实施尾矿输送、排放和排洪的管理工作。
- 2.企业应督促并检查尾矿工日常巡坝、检查尾矿库安全设施的执行情况,指导尾矿工认真填写好日常尾矿库交接班、巡查记录及尾矿库安全运行牌记录。

当尾矿库遇到严重影响安全运行的情况(如发生暴雨、洪水、强热带风暴,以及库水位骤升骤降或持续高水位等)、发生比较严重的破坏现象或出现其他危险迹象时,应进行库区全面特别检查,必要时应组织专人对可能出现险情的部位进行连续监视。

- 3.企业应加强尾矿工的安全教育培训工作,及时增加尾矿工,并落实到位、做到持证上岗。并按《尾矿库安全规程》的规定,配备安全监测设施检查人员、检测设施和检测人员及主管技术人员。
- 4.企业应根据 1 号尾矿库的现状,配齐备足应急救援物资器材,并每年至少组织一次综合应急预案演练或者专项应急预案演练,每半年至少组织一次现场处置方案演练,保留演练影像资料,分析评估演练效果,每3年进行一次应急预案评估、修订完善尾矿库生产安全事故应急预案,使之具有针对性、有效性和及时性。
- 5.企业应配备选矿、水工、土木工程、地质等专业技术人员管理尾矿库, 重视和加强尾矿库的建设和管理资料的归档和保管工作。
  - (1) 文件和图纸: ①如设计图纸和说明,施工、竣工图纸和文字材料,

包括初期坝、堆积坝、排水系统等;②立项报告、批复,竣工验收报告及工程的相关文件等。

- (2)应制定安全监测设施管理制度,加强观测和保护,由安全监测设施检查人员负责观测,形成观测、分析记录,并备档存查。
  - 6.企业应确保安全措施费用定额提取、专款专用,并得到落实。
- 7.企业应密切关注当地气象信息,在出入库区公路上设置安全警示牌,或配备锣鼓、喊话器,以便将险情信息及时传达和提醒出入库区人员。一旦发生险情,操作人员不得往下游奔跑,应往上游或山坡上避险。
- 8.尾矿库的尾矿坝上和下游不得建设与尾矿库运行无关的建、构筑物如住宅、运输道路和其它设施,一旦发现有动工迹象即向有关部门反映予以制止。
- 9.应加强库区山体巡查,详细观察周边山体有无异常和急变,有无滑坡、塌方和泥石流以及放牧、开垦、砍伐等情况。分析周边山体发生滑坡可能性,尤其是建库时开挖的山体的稳定性,防止山体滑塌伤人。
- 10.全面推行、持续改进尾矿库安全生产标准化创建、运行工作,深化 开展尾矿库危险源辨识与风险评估,建立隐患排查与风险管控双重预防体 系,全面推进班组建设。
- 11.应每3年开展一次隐蔽致灾因素普查工作,普查范围包括引发尾矿 库溃坝、漫顶、漏砂等灾害事故的断层破碎带、地表水体,潜在不稳定岸 坡、泥石流、特殊性岩土、软弱层、地下排洪构筑物缺陷等。

# 6.2 安全技术对策措施建议

- 一、加强尾矿排放与筑坝工作
- 1.应对入库尾矿进行检测,至少每周一次,提供入库尾矿的比重、浓度、

粒度检测成果。

- 2.应督促尾矿工加强尾矿放矿过程中巡查责任心,做好主放矿管轮流放矿或定期翻边或 HDPE 管更换工作(均在放矿管上做好相应记号)。可在堆积坝坝顶铺设两路主放矿管(一用一备),并做好堆筑子坝时期的放矿管理。
- 3.主放矿管万一出意外(如法兰盘垫片或放矿管底部磨穿)以及库内沉积滩砂面基本平坝顶需要堆筑子坝时(也就是堆筑子坝时期),尾矿工应立即通知选矿厂停止生产,更换垫片或放矿管,或重新往库内铺设放矿管(如果选矿厂不停产,则需要重新确定在库内适当地点放矿,以不长期独头放矿为原则)。
- 4.上游式筑坝法,应于坝前均匀分散放矿,保证粗粒尾矿沉积于坝前,细粒排至库内。在沉积滩上不能有大面积的泥沉积,保持滩顶平整,保证干滩长度和坡度,不得任意从库后或库侧放矿。放矿矿浆不得冲刷坝坡,放砂有专人管理。
- 5.应提前做好取土和埋设排渗体(事先购置排渗管)计划,按设计要求在沉积滩滩面上反坡(即在滩面由库内向坝前自高而底立支架)摆放水平排渗管,库内水平排渗管接垂直排渗管,水平排渗管出水口接坝顶排水沟;之后,按设计要求在坝顶内侧重叠 2m 开始往滩面上堆筑粘土堆积子坝,子坝外坡比为1:3.5,子坝高2.0m,坝顶宽5.0m。并在子坝外坡面植被、修筑排水沟(坡面、马道排水沟,坝肩排水沟)。
- 6.堆积坝堆筑前,应实施岸坡清理、落实隐蔽工程验收(包括排渗管的埋设)和记录。堆积坝堆筑完后,由工程技术人员进行质量检查,形成记录、存档备查。

- 7.可采取洒水、施肥养护堆积坝草皮,防止坡面受雨水冲刷拉沟。一旦草皮枯死,宜及时补种。若坡面拉沟严重,应及时取土回填。
  - 二、加强尾矿坝检查
- 1.检查坝体位移。要求坝的位移量变化应均衡,无突变现象,且应逐年减小。当位移量变化出现突变或有增大趋势时,应查明原因,妥善处理;
- 2.检查坝体有无纵、横向裂缝。坝体出现裂缝时.应查明裂缝的长度、 宽度、深度、走向、形态和成因,判定危害程度,妥善处理;
- 3.检查坝体滑坡。坝体出现滑坡时,应查明滑坡位置、范围和形态以及 滑坡的动态趋势;
  - 4.检查坝体浸润线的深浅。
- 5.检查坝体及坝肩山体渗漏。应查明有无渗漏出逸点,出连点的位置、 形态、流量及含沙量等;
  - 6.检查坝肩沟沿线山坡稳定性、沟内淤堵等。
  - 二、加强尾矿库的维护与管理,汛期来临之前,应做好:
- 1.检查大坝的稳定性、堆积坝质量和排洪、泄洪系统的防、泄洪能力, 发现隐患,及时处理消除;
- 2.及时清除库区排洪设施、块石和树木杂草,尤其要做好库区排水口的 清堵除堵工作,避免汛期因排洪设施进水口淤积而出现洪水漫顶现象;
- 3.制定年度防汛度汛方案,备好充足的抗洪抢险器材和物质,配备救生设备;高温天气,督促员工尽量短时间巡查一遍;雷雨天气,督促员工在值班房内通过在线监测系统观察库区、尾矿坝、排水构筑物,防止雷击;蛇、鼠、土蜂出入季节,督促员工穿戴好劳动防护用品和驱赶棍棒。大风扬尘,督促员工佩戴防尘口罩入库检查。

- 4.汛期应加强库区巡查,及时发现并处理事故隐患,及时发现并清除尾矿库排水设施的淤堵,确保排洪系统通道畅通。
  - 5.严格控制库内水位,确保有足够的安全超高。
    - (1) 在满足生产需要的前提下,尽量降低库水位。
    - (2) 水边线应与坝轴线基本保持平行。
- (3)在雨季要尽量降低库水位,迫不得已情况下,可暂时采取排浑水,以降低到必要的库水位。降低库水位要提前做好准备,一般不要骤降。
- 6.每年汛期前,委托设计单位根据 1 号尾矿库实测地形图、水位等实际情况进行调洪演算,复核尾矿库防洪能力,确定汛期尾矿库的运行水位、干滩长度、安全超高等安全运行控制参数。
- 7.密切关注库内水位高程变化以及水域澄清面积,及时刷新排水斜槽槽身的库水位刻度,在排水斜槽适当地点标明警戒水位(如调洪水深 0.7m、正常水位在坝顶标高以下 1.5m 等控制指标)。
- 8.为尾矿工配置安全带、安全绳、救生衣等劳动防护用品和浮船或竹排等作业辅助工具,并培训、督促尾矿工正确使用劳动防护用品和作业工具,确保作业过程中的人身安全。
- 9.将缺边掉角、蜂窝麻面、露筋等浇筑质量差的盖板予以剔除、损毁,不得使用。新浇筑的盖板应委托有资质的检测单位检测,合格品方可使用。 封堵时应小心抬放盖板,并确保人身安全和封堵质量。
- 10.及时清除排水斜槽进水口周边的漂浮物;斜槽盖封范围外必须确保有 1.5 倍以上调洪高度排水,发现异常现象及时处理。并确保尾矿坝坝顶高程高于库内水位 1.5m 以上。
  - 11.配备专职技术人员进行安全监测设施管理,加强员工责任心教育和

监测系统应用及维护培训。

及时按设计要求构建堆积坝的人工观测设施和在线监测设施。并加强 观测设施、在线监测设施的日常检查、维护和观测、记录、分析比对工作, 形成观测分析成果、存档备查。

一旦监测设施出现故障或损坏,应尽快修护或联系在线监测系统设计 (安装调试)单位维修事宜。若在线监测设施长时间维修不好,应发挥人 工监测设施的作用,做到观测记录不断档。

12.应加强库区山体巡查,详细观察周边山体有无异常和急变,尤其是排水斜槽附近有无滑坡、塌方和泥石流以及放牧、开垦、砍伐等情况。

## 7安全评价结论

本次评价根据国家已颁布的有关安全生产法律、法规及相关文件精神,本着科学、公正、合法、自主的原则对分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库在运营过程中存在的主要危险、有害因素的种类及危害程度进行了分析,对导致该尾矿库重大事故的危险、有害因素进行定性、定量评价,得出如下结论:

- (1)分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库不属于重大危险源,不存在 重大事故隐患,企业仍应按规定要求加强现场管理。
- (2)分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库运营期间存在滑坡(坝坡失稳),洪水漫顶,渗漏,排水、泄洪构筑物破坏,调洪库容不足,裂缝,淹溺,高处坠落,粉尘,库区山体滑坡、塌方和泥石流,雷电、触电、动植物危害等14类危险、有害因素,其危险等级为II~IV,其中坝坡失稳、排水构筑物破坏、淹溺、库区山体滑坡为本库主要危害因素,在日常管理过程中应引起高度重视。
- (3)分宜县东杭矿业有限公司安全管理机构健全,尾矿库安全管理制度完善,安全管理措施落实较好。分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库尾矿坝总体上符合设计要求,运行状况良好,坝体稳定性满足规范要求;排水构筑物符合设计要求,运行状况良好,其排洪能力经复核,满足安全泄流要求。安全监测设施符合设计要求,运行正常,观测结果符合规范、设计要求;尾矿库库区环境无不良地质现象。
- (4) 经采用安全检查表法、安全检查法对分宜县东杭矿业有限公司 1 号尾矿库综合评价,得分率为 88.16%,安全生产条件一般,能满足基本的 安全生产活动,分官县东杭矿业有限公司 1 号尾矿库属于正常库。

(5)分宜县东杭矿业有限公司应认真考虑本报告中分析的危险、有害因素,积极落实所提出的各项预防对策措施和建议,按照国家安全生产法律、法规、行业规程要求进行完善,全面推动、持续改进安全生产标准化工作,提高尾矿库的本质安全程度,实现安全生产。

结论:分宜县东杭矿业有限公司1号尾矿库的安全设施符合设计要求、 运营正常,属于安全生产条件一般的正常库。

# 8 附图附件

### 8.1 附图

- (1) 1号尾矿库总平面布置及安全监测设施布置图
- (2) 1号尾矿库坝体剖面图
- (3) 1 号尾矿库排水系统纵断面图
- (4) 1号尾矿库库容曲线图

### 8.2 附件

附:评价人员与企业安全管理人员现场合影

