2021 年 5 月 May 2021

DOI: 10.11817/j.ysxb.1004.0609.2021-35987

## 基于未确知测度理论的矿山边坡 稳定性评价方法



王杰<sup>1,2,3</sup>, 胡斌<sup>1,3</sup>, 李京<sup>1,3</sup>, 常剑<sup>2</sup>, 崔阿能<sup>1,3</sup>, 崔凯<sup>1,3</sup>

(1. 武汉科技大学 资源与环境工程学院, 武汉 430081;

2. 中钢集团马鞍山矿山研究总院股份有限公司,马鞍山 243000;

3. 冶金矿产资源高效利用与造块湖北省重点实验室, 武汉 430081)

**摘** 要:应用未确知测度理论,建立了露天矿山边坡稳定性评价模型。根据影响露天矿山边坡稳定性的成因,建立了露天矿山边坡稳定性评价体系。通过调查,选取了10项指标作为未确知测度函数评判指标。然后,构建单指标未确知测度函数,运用熵权法确定评价指标权重,采用距离判别法作为属性识别准则。利用建立的评价模型对某深凹露天矿北部边坡的稳定性进行了评价。结果表明:评价结果与实际情况一致,说明了该评价方法的有效性,为矿山提供了一种简便、低成本的露天矿山边坡稳定性评价新方法。同时,该方法为改善边坡稳定性优先采取措施,提供了科学依据。

关键词:露天矿;边坡稳定性;未确知测度;熵权法;距离判别

文章编号: 1004-0609(2021)-05-1388-07 中图分类号: X936

**引文格式:** 王 杰,胡 斌,李 京,等. 基于未确知测度理论的矿山边坡稳定性评价方法[J]. 中国有色金 属学报, 2021, 31(5): 1388-1394. DOI: 10.11817/j.ysxb.1004.0609.2021-35987 WANG Jie, HU Bin, LI Jing, et al. Slope stability evaluation and application of open-pit mine based on uncertainty

measurement theory[J]. The Chinese Journal of Nonferrous Metals, 2021, 31(5): 1388–1394. DOI: 10.11817/j.ysxb.1004.0609.2021-35987

我国是矿业大国,但长久以来,露天矿山边坡 失稳事故多发。根据 2018 年中华人民共和国应急 管理部发布的《2017 年全国非煤矿山生产安全事故 统计分析报告》,从 2013 年至 2017 年,我国发生 的边坡垮塌事故,不论是死亡人数还是事故起数, 一直高居第二,仅次于冒顶坍塌<sup>[1]</sup>。这警示我们, 在不断向露天矿山索取矿产资源的同时,要密切关 注矿山边坡失稳引起的灾害。矿山边坡稳定性研究 多借鉴其他行业边坡研究成果。在边坡研究中,郑 颖人等<sup>[2-3]</sup>引入有限元强度折减法进行边坡稳定分 析,开创了计算岩质边坡滑动面与稳定安全系数的 先例。陈祖煜等<sup>[4]</sup>对岩体抗剪强度参数进行了修正 对边坡稳定进行分析。李典庆等<sup>[5]</sup>提出了基于随机 有限元法的边坡可靠度分析方法。CAO等<sup>[6]</sup>对不同 条件下三维边坡失稳规律展开了研究。这些研究为 边坡稳定性评价提供了途径,但是影响边坡稳定因 素众多,而矿山边坡受爆破、开挖等影响,影响因 素更复杂且不确定性更明显。同时,传统的边坡稳 定性分析方法,不论是极限平衡法还是数值分析 法,前期均需做大量的工程地质勘察,工程量大, 费用高,存在一定的缺陷<sup>[7-8]</sup>。

文献标志码: A

中国工程院院士王光远教授<sup>[9]</sup>提出了未确知性概念,刘开第等<sup>[10]</sup>建立了未确知测度数学理论。未确知测度数学方法专门用于解决由于受客观条件

收稿日期: 2020-08-03; 修订日期: 2020-12-26

通信作者: 胡 斌, 教授, 博士; 电话: 13971330172; E-mail: hbin74@wust.edu.cn

基金项目:国家自然科学基金资助项目(U1802243, 41672317);湖北省技术创新专项(重大项目)(2017ACA184);武科大重大科技项目培育类创新团队项目(2018TDX01)

限制,造成客观信息不全,而无法确定事物的真实 状态的问题。未确知测度理论已被应用于很多领 域<sup>[11-13]</sup>。露天矿山边坡稳定性属于典型的未确知性 问题。

本文引入未确知测度理论,建立了露天矿山边 坡稳定性分析模型,通过熵权法确定各影响因素的 权重<sup>[14-15]</sup>。熵权法是一种客观赋权方法,可大大降 低人为因素对指标权重的影响,让分析结果更为合 理。同时,采用距离判别法作为属性识别准则<sup>[16-17]</sup>, 以避免采用置信度准则,人为选择置信度可能产生 结果的非唯一性。本文提供了一种简便的、成本低 的边坡稳定性评价方法,以某深凹露天矿北部边坡 为例,对其稳定性进行了分析。

## 1 未确知测度理论

设研究对象  $X = \{X_1, X_2, \dots, X_m\}$ , 它表示研究对 象有 m 个评价因素。令指标对象  $F = \{F_1, F_2, \dots, F_n\}$ , 它表示评价因素有 n 个评价指标。令研究空间  $U = \{C_1, C_2, \dots, C_p\}$ , 它表示  $x_j^i$  有 p 个等级  $C_1$ ,  $C_2, \dots, C_p$ , 而  $x_j^i$  表示评价因素  $X_i$ 关于评价指标  $F_j$ 的测量值。记  $C_k$  为第 k 级评价等级, $C_k > C_{k+1}$ (第 k级比第 k+1 级安全程度高)。若  $\{C_1, C_2, \dots, C_p\}$ 满足 条件:  $C_1 > C_2 > \cdots C_p$ ,则可称其为评价空间 U 的一 个有序分割集。令 $u_{ik}^i = u(x_j^i \in C_k)$ , 在 u 满足如下 条件的情况下,可称其为未确知测度。u 必须同时 满足非负"有界性"(式(1))、"归一性"(式(2)), 还有"可加性"(式(3))。

$$0 \leqslant u(x_i^i \in C_k) \leqslant 1 \tag{1}$$

$$u(x_i^i \in U) = 1 \tag{2}$$

$$u \left| x_{j}^{i} \in \bigcup_{l=1}^{k} c_{l} \right| = \sum_{l=1}^{k} u(x_{j}^{i} \in c_{l})$$
(3)

 $i=1, 2, \dots, m; j=1, 2, \dots, n; k=1, 2, \dots, p$ 

#### 1.1 构造单指标未确知测度

为解决不确定性问题,首先应根据未确知测度 理论来构造单指标测度函数。构造单指标测度函数 有许多方法,但直线型被认为是最简单,应用最广 泛的方法。但不论用何种方法,都必须满足"有界 性"、"归一性",还有"可加性"。 $u(x_j^i \in C_k)$ (*i*=1,2,…,*m*;*j*=1,2,…,*n*;*k*=1,2,…,*p*)为未确知 测度, $u_{ik}^j$ 为评价因素  $X_i$ 的测度值,则各指标测度 值 $u_{ik}^j$ 构成的单指标测度评价矩阵 $(u_{ik}^j)_{m \times p}$ 为:

$$(u_{ik}^{j})_{m \times p} = \begin{bmatrix} u_{i1}^{1} & u_{i2}^{1} & \cdots & u_{ik}^{1} \\ u_{i1}^{2} & u_{i2}^{2} & \cdots & u_{ik}^{2} \\ \vdots & \vdots & \cdots & \vdots \\ u_{i1}^{m} & u_{i2}^{m} & \cdots & u_{ik}^{m} \end{bmatrix}$$
(4)

#### 1.2 指标权重的确定

确定指标权重可采用熵权法、相关系数法等, 熵权法由于其客观性,不受人为因素影响,而应用 广泛。本文引入熵权法,客观确定指标权重,具体 步骤如下:

#### 1) 归一化指标值

由于各项指标的计量单位并不统一,因此在计 算他们权重前,先要对单指标测度评价矩阵(式 4) 进行标准化处理,使其具有可比性。 $u(x_j^i \in C_k)$ (*i*=1, 2, …, *m*; *j*=1, 2, …, *n*)为未确知测度。令  $Y_{ij}$ 为标准 化后指标值,则,

$$Y_{ij} = \frac{x_j^i - \min(x_j^i)}{\max(x_j^i) - \min(x_j^i)}, \quad Y_{ij} \in [0, 1]$$
(5)

 $i=1, 2, \dots, m; j=1, 2, \dots, n$ 

2) 计算指标值的比重 pii

$$p_{ij} = \frac{Y_{ij}}{\sum_{l=1}^{n} Y_{ij}}$$
(6)

3) 计算第 j 项指标的熵值 E<sub>j</sub>

$$E_{j} = -\ln(n)^{-1} \sum_{i=1}^{n} p_{ij} \ln p_{ij}$$
(7)

若 
$$p_{ij} = 0$$
,则定义  $\lim_{p_{ij} \to 0} p_{ij} \ln p_{ij} = 0$ 。  
4) 计算各指标的权重值  $w_i$ 

$$w_{j} = \frac{1 - E_{j}}{k - \sum_{j=1}^{k} E_{j}} \quad (j=1, 2, \dots, k)$$
(8)

#### 1.3 多指标未确知测度

令向量
$$\boldsymbol{u}_{ik} = (u_{i1}, u_{i2}, \dots, u_{ip})$$
为 $X_i$ 多指标综合测

度评价向量,则 uik 必然满足:

$$0 \leq u_{ik} \leq 1, \ u_{ik} = \sum_{j=1}^{m} w_j u_{ik}^j \quad (k=1, 2, \dots, p)$$
 (9)

#### 1.4 距离判别评价

采用距离判别法作为属性识别准则,令欧式距离 *d*<sub>k</sub>为多指标综合测度 *u*<sub>ik</sub>到分类等级 *C*<sub>k</sub>的距离, 其计算式如下:

$$\begin{cases} d_{1} = \sqrt{(u_{i1} - 1)^{2} + (u_{i2} - 0)^{2} + (u_{i3} - 0)^{2} + (u_{i4} - 0)^{2}} \\ d_{2} = \sqrt{(u_{i1} - 0)^{2} + (u_{i2} - 1)^{2} + (u_{i3} - 0)^{2} + (u_{i4} - 0)^{2}} \\ d_{3} = \sqrt{(u_{i1} - 0)^{2} + (u_{i2} - 0)^{2} + (u_{i3} - 1)^{2} + (u_{i4} - 0)^{2}} \\ d_{4} = \sqrt{(u_{i1} - 0)^{2} + (u_{i2} - 0)^{2} + (u_{i3} - 0)^{2} + (u_{i4} - 1)^{2}} \end{cases}$$

$$(10)$$

则,对象的分类等级为:

$$\min d_k \quad (1 \le k \le 4) \tag{11}$$

## 2 露天矿山边坡稳定性评价指标体 系建立

影响矿山边坡稳定性的因素很多,通过查阅相 关资料、对相关露天矿山边坡失稳现场调查并结合 相关技术规范<sup>[18-20]</sup>,采用 Delphi 法确定了 4 大类影

表1 露天矿山边坡稳定性评判标准表

 Table 1
 Standard table for slope stability analysis in open pit mines

响条件:①地质条件、②工程条件、③气象条件、 ④人为条件。在4大类的基础上进一步细化,确定 了10项评价指标,详见表1。①地质条件细化为: 边坡高度、总边坡角、水文工程地质条件、边坡形 态;②工程条件细化为:排水设施、爆破质点振动 速度;③气象条件细化为:最大地震烈度、日最大 降雨量;④人为条件细化为:乱采乱挖及现场管理、

细类评价指标共分为5个定性指标和5个定量 指标。定性指标通过表2,实现定性指标转换为定 量指标。最终定量指标见表1。传统边坡稳定性评 价结论只有稳定和不稳定,缺乏对边坡稳定程度的 评价。本文为进一步细化边坡稳定性程度评价,将 每个细类评价指标分为4个评价等级,A级、B级、 C级和D级,分别与{*C*<sub>1</sub>, *C*<sub>2</sub>, *C*<sub>3</sub>, *C*<sub>4</sub>}对应,分别表 示露天矿山边坡稳定性极差、较差、一般和较好。

人员及设备对边坡的扰动(相对边坡范围)。

根据单指标测度函数定义和表 1,选择应用最 广泛的直线型测度函数,构建露天矿山边坡稳定性 评价指标体系的各指标测度函数,如式(12)所示。 令 *a<sub>i</sub>*为对象属性观测值区间上的点,在点 *a<sub>i</sub>*左测属 性值处于 *i* 状态,当属性值从 *a<sub>i</sub>*增加到 *a<sub>i+1</sub>*过程中, 属性 *i* 状态程度逐渐减弱。*a<sub>i+1</sub>*时,*i* 状态程度减为 0,同时,观测值从 *a<sub>i</sub>*增加至 *a<sub>i+1</sub>*时,属性观测值 *i*+1 状态程度由 0 增加至 1。

Condition	Indicator	Level A $(C_1)$	Level B ( $C_2$ )	Level C ( $C_3$ )	Level D ( $C_4$ )
Geological condition	Slope height/m	>500	200-500	100-200	<100
	Final slope angle/(°)	>42	30-42	20-30	<20
	Hydrogeology and engineering geology condition	1	2	3	4
	Slope form	1	2	3	4
Engineering condition	Drainage facility	1	2	3	4
	Blasting vibration velocity/( $cm \cdot s^{-1}$ )	>15	12-15	8-12	<8
Meteorological	Maximum scale seismic intensity	> 8	6-8	3-6	<3
condition	Maximum daily storm rainfall/mm	>90	55-90	25-55	<25
Man-made condition	Random mining and site management	1	2	3	4
	Disturbance of slope by personnel and equipment	1	2	3	4

#### 表2 露天矿山边坡稳定性评判定性指标分级标准

 Table 2
 Classification standard for qualitative index of slope stability analysis in open pit mines

Grade	Level A $(C_1)$	Level B $(C_2)$	Level C ( $C_3$ )	Level D ( $C_4$ )
Value assignment	1	2	3	4
Hydrogeology and engineering geology condition	Complex hydrogeology and engineering geology	Complex hydrogeology or complex engineering geology	At least one of hydrogeology and engineering geology being moderately complex	Simple hydrogeology and engineering geology
Slope form	Very different from design	Quite different from design	Less different from design	Consistent with design
Drainage facility	Poor	General	Good	Very good
Random mining and site management	Very disorganized	Disorganized	General	Good
Disturbance of slope by personnel and equipment	Too much	Great	General	Minor

$$\begin{cases} u_{i}(x) = \begin{cases} \frac{-x}{a_{i+1} - a_{i}} + \frac{a_{i+1}}{a_{i+1} - a_{i}}, a_{i} < x \leq a_{i+1} \\ 0, x > a_{i+1} \end{cases} (12) \\ u_{i+1}(x) = \begin{cases} 0, x \leq a_{i} \\ \frac{x}{a_{i+1} - a_{i}} - \frac{a_{i+1}}{a_{i+1} - a_{i}}, a_{i} < x \leq a_{i+1} \end{cases}$$

5 个定量评价指标的单指标测度函数如图 1~5 所示。5 个定性指标的单指标测度函数相同,如图 6 所示。



图1 边坡高度测度函数





图 2 总边坡角测度函数

Fig. 2 Uncertainty measurement function of total slope angle



#### 图 3 爆破质点振动速度测度函数

Fig. 3 Uncertainty measurement function of blasting particle vibration velocity



图4 最大地震烈度测度函数

Fig. 4 Uncertainty measurement function of maximum seismic intensity



#### 图5 日最大降雨量测度函数





图 6 定性指标未确知测度函数

Fig. 6 Uncertainty measurement function of qualitative indexes

## 3 案例分析

本次案例分析针对某深凹露天矿矿体下盘采 场北部边坡。目前,矿体下盘采场北部边坡高度达 336 m,总边坡角达 27°。采用公路开拓汽车运输, 陡帮组合台阶剥离岩土、缓帮采矿的采矿工艺。矿 区雨季为每年 6~10 月,日最大降雨量 43 mm。矿 山水文地质条件、工程地质条件均属于中等类型。 矿山除个别台阶清扫平台宽度不足,存在超采情况 外,总体上按照设计进行施工。矿山为深凹露天矿, 矿体位于当地最低侵蚀基准面以上。目前,在矿区 露天采坑外围设有截洪沟。露天坑封闭圈内雨水汇 入露天坑。在现有露天坑底以下 50 m 设有排水平 硐,采场各平台积水通过泄水孔至排水平硐自流。 由于采用地质钻孔作为泄水孔,个别钻孔小时疏水 能力受限(地质钻孔在采场施工过程中,存在破坏堵

#### 表3 采场北部边坡现状调查表

Table 3Investigation of current situation of northernslope of stope

Condition	ondition Indicator	
	Slope height/m	
Geological	Final slope angle/(°)	27
condition	Hydrogeology and engineering geology condition	3
	Slope form	3
Engineering	Drainage facility	2
condition	Blasting vibration velocity/(cm $\cdot$ s <sup>-1</sup> )	11
Meteorological	Maximum scale seismic intensity	8
condition	Maximum daily storm rainfall/mm	43
Man-made	Random mining and site management	2
condition	Disturbance of slope by personnel and equipment	2

塞)。矿区属"极震区(WII度区)范围",具有强烈新构造活动的深大断裂带从矿区西侧通过。数据收集时,由于矿山新近调整施工队伍,存在施工队不听指挥的情况。

采场采用公路开拓-汽车运输方案。运输道路 按45t级载重自卸汽车、双车道II级矿山道路设置。 为降低总体边坡角、减少挂帮矿体损失,矿(废)石 运输道路主要沿北部最终边坡折返设置。同时,由 于采用陡帮组合台阶剥离岩土、缓帮采矿的采矿工 艺,挖掘机及汽车等设备需要频繁的移动,对边坡 扰动较大。

单指标评价矩阵如下:

0.180	0.820	0.000	0.000]	
0.000	0.800	0.200	0.000	
0.000	0.000	1.000	0.000	(12)
0.000	0.000	1.000	0.000	
0.000	1.000	0.000	0.000	
1.000	0.667	0.333	0.000	(13)
0.000	0.000	0.000	0.000	
0.000	0.914	0.086	0.000	
0.000	1.000	0.000	0.000	
0.000	1.000	0.000	0.000	
	0.180 0.000 0.000 0.000 1.000 0.000 0.000 0.000 0.000	0.180         0.820           0.000         0.800           0.000         0.000           0.000         0.000           0.000         1.000           1.000         0.667           0.000         0.914           0.000         1.000           0.000         1.000	0.180         0.820         0.000           0.000         0.800         0.200           0.000         0.000         1.000           0.000         0.000         1.000           0.000         1.000         0.000           0.000         1.000         0.000           1.000         0.667         0.333           0.000         0.914         0.086           0.000         1.000         0.000           0.000         1.000         0.000	$\begin{bmatrix} 0.180 & 0.820 & 0.000 & 0.000 \\ 0.000 & 0.800 & 0.200 & 0.000 \\ 0.000 & 0.000 & 1.000 & 0.000 \\ 0.000 & 0.000 & 1.000 & 0.000 \\ 0.000 & 1.000 & 0.000 & 0.000 \\ 1.000 & 0.667 & 0.333 & 0.000 \\ 0.000 & 0.000 & 0.000 & 0.000 \\ 0.000 & 0.914 & 0.086 & 0.000 \\ 0.000 & 1.000 & 0.000 & 0.000 \\ 0.000 & 1.000 & 0.000 & 0.000 \end{bmatrix}$

评价指标权重为:

 $\{w_1, w_2, \cdots, w_n\} =$ 

{0.07648, 0.07406, 0.11589, 0.11589, 0.11589, 0.06268, 0.111589, 0.09144, 0.11589, 0.11589}

综合测度向量为 {0.12966, 0.59502, 0.27532, 0.00000}。然后求得未确知测度欧式距离 *d*<sub>1</sub>、*d*<sub>2</sub>、*d*<sub>3</sub>、*d*<sub>4</sub>分别为 1.0897、0.5066、0.9466、1.2028。由于 *d*<sub>2</sub><*d*<sub>3</sub><*d*<sub>1</sub><*d*<sub>4</sub>,最后根据最小未确知测度欧式距离判别法得出,露天采场北部现状边坡稳定性等级为 B 级,边坡稳定性较差。稳定性分析数据搜集于 2019 年 10 月底,11 月中旬北部边坡发生了较大规模的滑坡,验证了方法的实用性和可靠性。根据评价指标权重及单指标在评价矩阵中所处的等级,可得为了改善边坡的稳定性等级,目前矿山需要优先改善的指标为:排水设施、乱采乱挖及现场管理、边坡活动人员及设备工作数。

### 4 结论

1) 露天矿山边坡稳定性受诸多不确定性因素

影响,建立了未确知测度理论的露天矿山边坡稳定 性评价模型,为降低人为因素对指标权重的影响, 运用熵权法确定评价指标的权重。为避免人为选择 置信度,结果非唯一性的情况,采用距离判别法作 为边坡稳定性等级评判准则。

 2)运用评价模型对某深凹露天矿北部边坡进行了稳定性评价,评价结论与矿山实际情况一致; 为露天矿山边坡稳定性评判提供了一种简便、低成本的新方法。同时,该方法还能为改善边坡稳定性优先采取措施,提供科学依据。

3) 评价指标的选取及分级很大程度上影响着 评价结论,但这方面尚无统一标准,未来需要进一 步研究。影响露天矿山边坡稳定性的因素众多,为 进一步提高模型的适用性和准确性,还需深入调查 更多矿山的边坡稳定性影响因素,完善评价指标体 系,使这种理论方法更科学、更合理。

#### REFERENCES

- [1] 中华人民共和国应急管理部. 2017 年全国非煤矿山生产 安全事故统计分析报告[R]. 北京, 2018: 1-24.
   Ministry of Emergency Management of the People's Republic of China. Statistical analysis report of production safety accidents in China's non-coal mines 2017[R]. Beijing, 2018: 1-24.
- [2] 郑颖人,赵尚毅,张鲁渝.用有限元强度折减法进行边坡 稳定分析[J].中国工程科学,2002,4(10):57-61.
  ZHENG Ying-ren, ZHAO Shang-yi, ZHANG Lu-yu. Analysis of slope stability by finite element strength reduction method[J]. Engineering Science, 2002, 4(10): 57-61.
- [3] 赵尚毅,郑颖人,时卫民,等.用有限元强度折减法求边 坡稳定安全系数[J]. 岩土工程学报,2002,24(3):343-346.
  ZHAO Shang-yi, ZHENG Ying, SHI Wei-min, et al. Analysis on safety factor of slope by strength reduction FEM[J]. Chinese Journal of Geotechnical Engineering, 2002, 24(3): 343-346.
- [4] 陈祖煜, 徐 昱, 孙 平. 考虑岩体抗剪强度各向异性特 征的边坡稳定分析方法[J]. 兰州大学学报(自然科学版), 2015, 51(6): 759-767.
  CHEN Zu-yu, XU Yu, SUN Ping. Rock slope stability analysis using anisotropic shear strength parameters[J]. Journal of Lanzhou University (Natural Sciences), 2015, 51(6): 759-767.
- [5] 李典庆,肖 特,曹子君,等.基于高效随机有限元法的 边坡风险评估[J]. 岩土力学, 2016, 37(7): 1994-2003.

LI Dian-qing, XIAO Te, CAO Zi-jun, et al. Slope risk assessment using efficient random finite element method[J]. Rock and Soil Mechanics, 2016, 37(7): 1994–2003.

- [6] ZHANG K, CAO P, LIU Z Y. Simulation analysis on three-dimensional slope failure under different conditions[J]. Transactions of Nonferrous Metals Society of China, 2011, 21(11): 2490–2502.
- [7] 洪本根,罗嗣海,胡世丽,等. 全覆式离子型稀土矿山临 界注液范围的计算[J]. 中国有色金属学报, 2019, 29(7): 1509-1518.
  HONG Ben-gen, LUO Si-hai, HU Shi-li, et al. Calculation of critical liquid injection range in full clad ion-absorbed rare earth mine[J]. The Chinese Journal of Nonferrous Metals, 2019, 29(7): 1509-1518.
- [8] 张永兴. 边坡工程学[M]. 北京: 中国建筑工业出版社, 2008.
   ZHANG Yong-xing. Civil engineering graduate[M]. Beijing: China Building Industry Press, 2008.
- [9] 王光远. 论未确知性信息及其数学处理[J]. 哈尔滨建筑工程学院学报, 1990, 23(4): 52-58.
   WANG Guang-yuan. Uncertainty information and its mathematical treatment[J]. Journal of Harbin Architecture and Engineering Institute, 1990, 23(4): 52-58.
- [10] 刘开第, 吴和琴, 庞彦军. 不确定信息数学处理及应用[M]. 北京: 科学出版社, 1999.
  LIU Kai-di, WU He-qin, PANG Yan-jun. Mathematics treatment and application of unascertained information[M]. Beijing: Science Press, 1999.
- [11] 彭 康,李夕兵,王世鸣,等. 基于未确知测度模型的尾 矿库溃坝风险评价[J]. 中南大学学报(自然科学版), 2012, 43(4): 1447-1452.

PENG Kang, LI Xi-bing, WANG Shi-ming, et al. Optimization model of unascertained measurement for dam-break risk evaluation in tailings dams[J]. Journal of Central South University (Science and Technology), 2012, 43(4): 1447–1452.

- [12] LI S C, WU J, XU Z H. Unascertained measure model of water and mud inrush risk evaluation in karst tunnels and its engineering application[J]. KSCE Journal of Civil Engineering, 2017, 21(4): 1170–1182.
- [13] DONG L J, SHU W W, LI X B. Quantitative evaluation and case studies of cleaner mining with multiple indexes considering uncertainty factors for phosphorus mines[J]. Journal of Cleaner Production, 2018: 319–334.
- [14] 王胜寒,郭 伟,孙就忠. 基于 AHP-熵权法的市政工程 项目管理效果综合分析[J]. 山东交通学院学报, 2019, 27(4): 1-7.

WANG Sheng-han, GUO Wei, SUN Jiu-zhong. Comprehensive evaluation of municipal engineering project management effect based on AHP-Entropy weight method[J]. Journal of Shandong Jiaotong University, 2019, 27(4): 1–7.

- [15] 章 清. 基于熵权法和可拓理论的西北油气管道坡面水 毁危险性分析研究[D]. 兰州: 兰州大学, 2018: 36-37.
  ZHANG Qing. Assessment of risk of flood damage at slope of oil and gas pipeline of northwest China based on combination of entropy method and extension theory[D].
  Lanzhou: Lanzhou University, 2018: 36-37.
- [16] 宫凤强,李夕兵. 距离判别分析法在岩体质量等级分类中 的应用[J]. 岩石力学与工程学报, 2007, 26(1): 190-194.
  GONG Feng-qiang, LI Xi-bing. Application of distance discriminant analysis method to classification of engineering quality of rock masses[J]. Rock and Soil Mechanics, 2007, 26(1): 190-194.
- [17] 程爱平,高永涛,梁兴旺,等.基于未确知聚类法的底板 采动破坏深度动态预测[J]. 采矿与安全工程学报, 2014, 31(5): 739-744.
  CHENG Ai-ping, GAO Yong-tao, LIANG Xing-wang, et al. Dynamic forecasting of mining-induced failure depth of floor based on unascertained clustering method[J]. Journal of
- Mining & Safety Engineering, 2014, 31(5): 739-744.
  [18] AQ/T 2063—2018. 金属非金属露天矿山高陡边坡安全监测技术规范[S].
  AQ/T 2063—2018. Technical specification for safety monitoring of steep slope of metal and nonmetal open pit mine[S].
- [19] GB 16423—2006. 金属非金属矿山安全规程[S].
   GB 16423—2006. Safety regulations for metallic and non-metallic mines[S].
- [20] GB 6722—2014. 爆破安全规程[S].GB 6722—2014. Safety regulations for blasting[S].

# Slope stability evaluation and application of open-pit mine based on uncertainty measurement theory

WANG Jie<sup>1, 2, 3</sup>, HU Bin<sup>1, 3</sup>, LI Jing<sup>1, 3</sup>, CHANG Jian<sup>2</sup>, CUI A-neng<sup>1, 3</sup>, CUI Kai<sup>1, 3</sup>

(1. School of Resources and Environmental Engineering,

Wuhan University of Science and Technology, Wuhan 430081, China;

2. Sinosteel Ma'anshan General Institute of Mining Research Co., Ltd., Ma'anshan 243000, China;

3. Hubei Key Laboratory for Efficient Utilization and Agglomeration of Metallurgic Mineral Resources,

Wuhan 430081, China;)

Abstract: The unascertained theory was applied to establish the evaluation model of slope stability in open-pit mines. According to the cause of influencing the slope stability of open-pit mines, an evaluation system of slope stability of open-pit mines was established, and 10 factors were selected as the evaluation indexes of unascertained measurement function. Then, the unascertained measurement functions of single index were constructed, and the entropy method was used to determine the weights of evaluation index. Distance discriminant was adopted as the criterion of attribute recognition. By using the established evaluation model, the stability of the northern slope of a mine was evaluated. The results show that the evaluation results are consistent with the actual situation, providing a new method for the mines to evaluate the stability of the open pit mine slope. Besides, the method provides a scientific basis for taking priority measures to improve the stability of slope.

Key words: open pit mines; slope stability; uncertainty measurement; entropy method; distance discriminant

Foundation item: Projects(U1802243, 41672317) supported by the National Natural Science Foundation of China; Project(2017ACA184) supported by the Hubei Province Technical Innovation Special Project (Major Project), China; Project(2018TDX01) supported by the Major Science and Technology Projects of WUST Cultivate Innovation Teams, China

Received date: 2020-08-03; Accepted date: 2020-12-26

Corresponding author: HU Bin; Tel: +86-13971330172; E-mail: hbin74@wust.edu.cn