水封洞库裂隙岩体渗流力学特性研究

邓 洪1*, 王肖珊1#, 丛 宇², 潘业全³, 丁香林³

¹青岛理工大学理学院,山东 青岛 ²青岛理工大学土木工程学院,山东 青岛 ³中石油华东设计院有限公司,山东 青岛

收稿日期: 2024年3月11日; 录用日期: 2024年3月31日; 发布日期: 2024年4月23日

摘要

天然岩体由于裂隙的存在,渗透性具有明显的各向异性,研究裂隙岩体的渗透特性对准确刻画库区渗流 场特征、保证洞室水封性具有重要意义。以宁波某地下水封洞库主洞室裂隙岩体裂隙特征统计数据为基 础,分析得到优势裂隙组各项特征,应用Monte-Carlo随机模拟技术生成二维离散裂隙网络(DFN)模型, 并计算得到不同尺寸试样的等效渗透系数。结果表明:试样尺寸达到110 m×110 m后,试样可等同于 连续介质,此时的试样为裂隙岩体渗流表征单元体(REV)。

关键词

水封洞库,裂隙特征,离散裂隙网络模型,REV,渗透张量

Study on the Mechanical Characteristics of Seepage in Fractured Rock Mass of Water Sealed Cave Reservoir

Hong Deng^{1*}, Xiaoshan Wang^{1#}, Yu Cong², Yequan Pan³, Xianglin Ding³

¹School of Science, Qingdao University of Technology, Qingdao Shandong
 ²School of Civil Engineering, Qingdao University of Technology, Qingdao Shandong
 ³CNPC East China Design Institute Co. Ltd., Qingdao Shandong

Received: Mar. 11th, 2024; accepted: Mar. 31st, 2024; published: Apr. 23rd, 2024

*第一作者。 *通讯作者。

Abstract

Due to the presence of fractures, natural rock masses exhibit significant anisotropy in permeability. Studying the permeability characteristics of fractured rock masses is of great significance for accurately characterizing the characteristics of the seepage field in the reservoir area and ensuring the water sealing of caverns. Based on the statistical data of rock fracture characteristics in the main chamber of a groundwater sealed reservoir in Ningbo, various characteristics of dominant fracture groups were analyzed. Monte-Carlo random simulation technology was applied to generate a two-dimensional discrete fracture network (DFN) model, and the equivalent permeability coefficients of samples of different sizes were calculated. The results show that when the sample size reaches 110 m \times 110 m, the sample can be equated to the continuous medium, and the sample is the fractured rock seepage characterization unit (REV).

Keywords

Water Sealed Cave Storage, Fracture Characteristics, Discrete Fracture Network Model, REV, Permeation Tensor

Copyright © 2024 by author(s) and Hans Publishers Inc. This work is licensed under the Creative Commons Attribution International License (CC BY 4.0). http://creativecommons.org/licenses/by/4.0/

CC ① Open Access

1. 引言

自然界岩体中充斥着大量的不连续面,使岩体渗透性呈现非均质性和各向异性,具有明显的尺寸效应,岩体渗透性随着研究尺寸大小变化而变化,当研究尺寸达到某一值时,渗透参数趋于稳定,这个值所对应的尺寸即为该裂隙岩体的渗透 REV [1] [2]。高超等[3]基于 COMSOL 数值模拟软件对岩体单裂隙尺寸效应进行研究,表明单裂隙岩体的渗透性随试样尺寸增大而增大,随后趋于一稳定值。刘日成等[4]通过改变流体方向,得到不同流动方向下裂隙岩体的等效渗透系数,结果表明表征单元体存在的条件是等效渗透系数保持稳定并渗透椭圆比较光滑。张贵科[5]利用岩体裂隙网络模拟程序得出了岩体 REV 尺度约为各组裂隙中最大迹长期望值的 3~4 倍。

2. 工程概况

研究区地下水封洞库工程位于浙江省宁波市大榭岛内,根据地质时代、成因、岩性及工程性质的不同,工程建设场地内的地层岩性可分为4大类:① 第四系人工填土层、冲洪积层、残坡积层(Q^{ml}、Q^{el+dl}、Q^{al+pl});② 上侏罗统高坞组(J3g)花岗斑岩;③ 西山头组(J3x)含角砾熔结凝灰岩;④ 上侏罗统煌斑岩、安山岩和辉绿岩等各种岩脉。拟建洞库虽未穿过主要断裂,但覆盖岩体节理裂隙稍发育,局部存在节理裂隙密集带。

3. 主洞室岩体裂隙发育情况

洞库主洞室层处于中等应力区,应力条件较好,在地质素描过程中,未见高应力区及岩爆等不利情况。角砾熔结凝灰岩和花岗斑岩是拟建洞库的主要覆盖岩体,局部发育煌斑岩,在凝灰岩与花岗斑岩交界处,岩体较破碎,节理较发育(如图1)。开挖的7条主洞室普遍发育三组节理,节理倾角大多较陡,整

体较密集,节理面平直且闭合度较高(如图 2)。东部局部地段巷道围岩主要为微风化含角砾熔结凝灰岩, 中西部巷道围岩主要为微风化花岗斑岩。场地内未见断层分布,受区域构造影响不间断夹节理裂隙密集 带和绿泥石化蚀变现象,岩体透水性较弱,地下水水量受裂隙发育程度和连通性控制,总体不丰,局部 水量大。



(a) 煌斑岩发育

(b) 岩性变化处

(c) 绿泥石蚀变

Figure 1. Excavation disclosure of main cavern 图 1. 主洞室开挖揭露情况





(b) 近南北向裂隙

(c) 近东西向裂隙

Figure 2. The occurrence and development of fissure in main cavity 图 2. 主洞室裂隙产状发育

3.1. 主洞室裂隙产状

主洞室裂隙产状常用倾向倾角表示,倾向倾角反映了裂隙在三维空间上的分布形态。裂隙常用的分 布形式有均匀分布、Fisher 分布、椭圆分布、Bingham 分布、正态分布等。根据汪小刚[6]在水利工程应 用的研究,将裂隙用倾角、倾向来单独模拟,可以简化研究复杂度,结果也较为合理。对 7 条主洞室, 共计 1140 组裂隙倾向倾角数据进行统计,将倾向划分为 15°一组,倾角 5°一组,绘制优势裂隙面组 J1、 J2、J3 频数分布直方图如图 3 所示。



Figure 3. Main cavity fracture occurrence distribution histogram 图 3. 主洞室裂隙产状分布直方图

拟合高斯方程: $y = y_0 + \frac{A}{w\sqrt{\pi/2}}e^{-\frac{2(x-x_c)^2}{w^2}}$						
参数	<i>y</i> 0	Α	w	<i>x</i> _c	R^2	
J1 倾向	5.02	3865.34	78.30	128.02	0.878	
J1 倾角	4.32	1341.31	20.90	75.54	0.774	
J2 倾向	9.20	2360.93	69.86	111.64	0.794	
J2 倾角	3.58	1456.18	23.72	72.11	0.770	
J3 倾向	7.99	2952.67	69.83	307.40	0.903	
J3 倾角	3.84	1957.68	64.45	67.74	0.394	

Table 1. The fitting equation of fissure dip angle of main cavity and statistical table of parameters **表 1.** 主洞室裂隙倾角拟合方程及参数统计表

通过统计分析, 主洞室裂隙 J1、J2、J3 倾向和 J1、J2 倾角基本符合正态分布(μ, δ), 其中 μ 为均值, δ 为标准差, 三组优势裂隙倾向倾角正态分布参数如表 1 所示, 裂隙组 J3 倾角拟合效果较差, 本次研究 取其倾角平均值 53°。裂隙产状分别为: 128°∠76°(J1)、112°∠72°(J2)、307°∠53°(J3)。

3.2. 主洞室裂隙密度

裂隙密度可分为一维裂隙密度、二维裂隙密度、三维裂隙密度,常用线密度、面密度、体密度来表征裂隙的密集程度,线密度指裂隙平均间距的倒数,面密度是指在某一裂隙露头面上,单位面积内平均裂隙条数,体密度是指单位体积内平均裂隙条数,但由于岩体的不透明性,很难测量,往往通过线密度或者面密度推算得知。对7条主洞室,共计1140组、9034条裂隙分布情况进行统计分析,根据地质素描所得数据,每条主洞室裂隙分布情况如表2所示。

洞室编号 -		J1		J2			J3		
	组数	数量	线密度条/m	组数	数量	线密度条/m	组数	数量	线密度条/m
1#	61	583	0.82	61	471	0.66	61	388	0.55
2#	60	594	0.79	60	491	0.65	60	376	0.50
3#	65	655	0.90	65	534	0.74	65	417	0.58
4#	54	567	0.82	54	434	0.63	54	343	0.49
5#	50	470	0.73	50	368	0.57	50	293	0.46
6#	46	429	0.82	46	335	0.64	46	267	0.51
7#	44	429	0.77	44	340	0.61	44	250	0.45

 Table 2. Statistical table of fracture distribution in main cavity

 表 2. 主洞室裂隙分布统计表

由表 2 主洞室裂隙分布统计可知,各个洞室 J1 线密度整体在 0.7~0.9 条/m, J2 线密度整体在 0.6~0.7 条/m, J3 线密度整体在 0.4~0.6 条/m。由于岩体质量受裂隙密度影响较大,此处仅考虑 RQD 值影响,得 到裂隙面密度的分布范围,III2 类岩体裂隙面密度为 0.17~0.28 条/m², IV 类岩体 0.31~0.37 条/m²,为后 续便于计算,III2 类岩体裂隙面密度取 0.22 条/m², IV 类岩体取 0.34 条/m²。根据 3 组裂隙线密度关系,不同等级岩体裂隙面密度如表 3 所示。

表 3. 主洞室不同等级岩体裂隙密度						
些体体组	J1	J2	J3			
石冲寺级	条/m ²	条/m ²	条/m ²			
III2	0.09	0.07	0.06			
IV	0.14	0.11	0.09			

Table 3. Fracture density of rock mass of different grades in main cavern

3.3. 主洞室裂隙其他特征

1) 裂隙迹长

裂隙尺寸一般通过统计岩体外漏的迹长来表示,迹长是裂隙在揭露面显示的长度,由于其部分隐藏 在岩体内部,出露迹线也并非裂隙面的准确尺寸,测量方法主要有测线统计法和统计窗法[7],一般认为 裂隙迹长服从对数分布或负指数分布[8] [9]。库区处于低山丘陵地貌带,山体均被茂密植被所覆盖,这对 裂隙面地表迹长统计带来了极大的不便。通过对洞室层开挖揭露岩体进行统计分析得到裂隙迹长的分布 特征,裂隙迹长处于10~15m,符合正态分布。

2) 裂隙张开度

由于主洞室裂隙多发育为闭合裂隙,大多数裂隙开度在1 mm 以下,利用现有技术手段难以测量裂 隙开度,通常采用统计分布规律来表示,T.F. Wong [10]等得出花岗岩和石英岩内节理隙宽幂律分布的指 数分别为-1.843和-1.804; N. R. Barton [11]等得出 1~10 mm 内隙宽幂律分布指数为 1.53; W. C. Belfield [12] 得出 6~40 um 内隙宽幂律分布的指数为 2.0~2.4。在本次研究中,假定隙宽满足幂率分布,取其分布指数 为2, 隙宽为0.1 mm。

3) 裂隙面位置

裂隙位置常用裂隙面中心点坐标来表示,目前广泛采用泊松分布[13],根据泊松过程的假定,对于相 同岩石质量等级的区域,裂隙中心点位置服从均匀分布。

3.4. 二维随机裂隙网络模型建立

基于前述主洞室裂隙特征,假设裂隙面均为平直光滑,不考虑填充物的影响,以 III2 类岩体为例, 利用 MATLAB 编写程序,采用 Monte-Carlo 法生成二维随机裂隙网络模型如图 4 所示,裂隙位置由裂隙 中间点坐标、尺寸、方向角确定。模型大小为100m×100m,岩体裂隙条数共计2200条,其中J1=900 条、J2 = 700条、J3 = 600条。



Figure 4. Random fracture model of rock mass of III2 图 4. III2 类岩体随机裂隙模型

4. 裂隙岩体渗流各向异性及表征单元研究

裂隙岩体的渗透性与裂隙网络的发育程度密切相关,研究表明,岩体渗透性往往比裂隙网络渗透性 小数个数量级,因此,在研究岩体渗透性时,可忽略岩体基质透水作用,着重研究裂隙网络影响。裂隙 发育的随机性造成了岩体渗透的各向异性,在不同的岩体模型尺寸下展现出不同的渗透特性,随着模型 尺寸的增大,岩体各方向渗透性逐渐趋于稳定,在达到某个尺寸时可消除尺寸效应,使用连续介质来表 征裂隙岩体平均渗透性,而这个尺寸即为裂隙岩体渗透 REV。

4.1. 裂隙渗流理论

随机裂隙网络是岩体中渗流的主要通道,而单裂隙又是裂隙网络的组成部分,因此研究裂隙网络渗流的基础为研究单裂隙渗流。

由于岩体渗流通道的复杂性,在早期的研究中往往将岩体裂隙等效为光滑平板裂隙,前苏联学者 Ломизе 根据大量试验成果分析得到单裂隙渗流的立方定律,即单条裂隙的渗流量与裂隙开度的三次方成 正比,裂隙单宽渗流量表示为:

$$q = \frac{g b_E^3}{12\mu} I \tag{1}$$

式中: q 为裂隙单宽渗流量; g 为重力加速度; b_E为隙宽; µ 为水流动力粘度; I 为水力坡降。 相应的水力传导系数为:

$$K = \frac{gb_E^2}{12\mu} \tag{2}$$

立方定律作为早期的研究成果获得了大量的应用,但同时也存在一些不足,Tsang [14]指出由于裂隙 开度变化和存在非贯通区域,不能假设为层流。后续诸多学者通过不同类型的试验说明立方定律仅适用 于描述两壁光滑、开度较大、无填充物的单裂隙。为了考虑裂隙粗糙度、开度变化对渗透性的影响,诸 多学者通过引入水力隙宽 *b* 来修正立方定律。Witherspoon [15]建议用典型结构面测得的最大开度、裂隙 面开度概率函数进行修正,得到了如下形式的广义流动定律。

$$\frac{Q}{\Delta h} = \frac{C}{f} \left(b \right)^n \tag{3}$$

式中: f为结构面粗糙度系数, $C = \rho g \omega / 12 \mu$, ω 为过水断面面积。当n取3时,公式3变为立方定律,水力隙宽和力学隙宽存在如下关系 $b = f^{1/3}b_h$ 。Barton 等[11]则基于结构面粗糙度系数 JRC 和节理平均开度提出经验公式:

$$b_h = \frac{b_E^2}{JRC^{2.5}} \tag{4}$$

式中: b_h 为力学隙宽, b_E 是结构面的真实隙宽, $b_E \ge b_h$ 。

4.2. 等效渗透张量计算

以二维离散裂隙网络为研究对象,探究裂隙随机分布在空间上的各向异性规律,裂隙岩体的各向异性往往用渗透张量来进行表示。对于均质各向异性介质,由达西定律可知,其内部渗流速度与水力梯度 呈线性关系:

$$v_i = K_{ij}I_j$$
, $i = 1, 2, 3$; $j = 1, 2, 3$ (5)

在三维问题中,*K_{ij}*为三阶渗透张量,可记作[*K*],在总体坐标系中可表示为下列形式,根据渗透张量 是一对称张量,因此可以通过旋转坐标轴得到对角张量,即:

$$K = \begin{bmatrix} k_{11} & k_{12} & k_{13} \\ k_{21} & k_{22} & k_{23} \\ k_{31} & k_{32} & k_{33} \end{bmatrix} \Rightarrow K = \begin{bmatrix} k_1 & 0 & 0 \\ 0 & k_2 & 0 \\ 0 & 0 & k_3 \end{bmatrix}$$
(6)

式中, k₁、k₂、k₃为渗透张量主值,等于渗透张量矩阵特征值的大小,对应的特征向量的方向即为渗透主方向。

根据 Bear [16]的研究可知,裂隙岩体渗流本质上是研究水在裂隙网络中的流动,裂隙岩体在稳定的 渗流条件下,渗透性满足:

$$K_g = \frac{v_i n_i}{I} \tag{7}$$

式中, *K*_g为沿着梯度方向的方向渗透系数, *n*_i为梯度方向的单位矢量的分量,其余符号意义同前式。 将式(7)带入达西定律得到:

$$K_g = K_{ij} n_i n_j \tag{8}$$

由上式两边同除以 Kg, 可得:

$$1 = K_{ij} \frac{n_i}{\sqrt{K_g}} \frac{n_j}{K_g}$$
⁽⁹⁾

将 $\frac{n_i}{\sqrt{K_g}} = x_i$ 作为自变量,则上式可变为:

$$1 = K_{ij} x_i x_j \tag{10}$$

式(10)在二维中表示为椭圆方程, i、j取值为 1、2, k_1 、 k_2 为渗透主值, $1/\sqrt{k_1}$ 、 $1/\sqrt{k_2}$ 为椭圆的长短轴半轴长。

在得到渗透椭圆及 k₁、k₂、α 后,可进一步计算渗透椭圆标准差 RMS,用来判定能否用拟合得到的 渗透椭圆描述裂隙岩体渗流各向异性特征。

$$RMS = \frac{2}{k_1 + k_2} \sqrt{\frac{1}{N} \sum_{1}^{N} \left[k_a(\theta) - k_b(\theta) \right]^2}$$
(11)

式中, N 为计算得到的渗透系数个数, θ 为模型旋转角度, $k_a(\theta)$ 是角度为 θ 时计算渗透系数, $k_b(\theta)$ 是角度为 θ 时拟合渗透系数。

根据 *RMS* 值可判断渗透各向异性椭圆与椭圆曲线的拟合程度。只有当 *RMS* ≤ 0.2 时,裂隙网络模型 可视为各向同性,等同于连续介质,此时对应的模型尺寸可作为该裂隙网络模型的 REV。

4.3. 渗流表征单元体(REV)研究

裂隙岩体渗透性具有显著的尺寸效应,其渗透系数大小会随着模型尺寸的变化而变化,当模型尺寸 较小时,随着尺寸的变化,渗透系数变化明显,当尺寸超过某一值时,渗透系数趋于稳定,而这个临界 值所对应的尺寸即为该裂隙网络模型 REV。

本节基于前述主洞室裂隙特征所生成二维随机裂隙网络模型,截取模型中心位置不同尺寸的试样进行计算。许多学者对 REV 尺寸与裂隙迹长的关系展开研究,但研究结论具有较大的差异性,卢波等[17]

认为 REV 应大于裂隙迹长的 3 倍, 张贵科[5]认为 REV 应为裂隙迹长的 3~4 倍。因此,最终计算尺寸应 小于迹长 3 倍,大于迹长 4 倍,截取试样尺寸分别为 20 m×20 m、30 m×30 m×40 m×40 m、50 m×50 m、60 m×60 m、70 m×70 m、80 m×80 m、90 m×90 m、100 m×100 m、110 m×110 m、120 m×120 m,此外,为了得到模型的渗透主方向,对每一尺寸的模型按逆时针方向依次旋转 30°,共计 12 个方向(如 图 5 所示),并计算其渗透系数,不考虑应力作用对渗流影响。



Figure 5. REV calculation model of fractured rock mass 图 5. 裂隙岩体 REV 计算模型

模型边界条件设置如图 6 所示,上下边界均设置定水头边界,上边界为高水头边界,下边界为低水 头边界,左右边界均设置为不透水边界,计算其流场稳定后的渗流速度,通过达西定律计算得到模型的 渗透系数。





图 7 为不同尺寸、不同角度下模型平均渗透系数曲线图,从图中可以看出,当尺寸较小时,模型渗透系数波动较大,总体呈现逐渐增大的趋势,存在明显的尺寸效应,当尺寸达到 100 m×100 m时,方向 渗透系数趋于稳定,此时模型渗透系数可代表库址区主洞室裂隙岩体的平均渗透性。



Figure 7. Permeability coefficient curves for different dimensions model directions 图 7. 不同尺寸模型方向渗透系数曲线图



Figure 8. Elliptic diagram of directional permeability coefficient of different size models 图 8. 不同尺寸模型方向渗透系数椭圆图

图 8 为不同尺寸裂隙岩体各个方向渗透系数椭圆图,由图可知,岩体主要渗透方向集中在 60°附近, 为了得到各个尺寸下的渗透主值及方向角,将计算得到的渗透系数取其平方根的倒数作为坐标点,在极 坐标系中用椭圆曲线进行拟合(如图 9 所示),求出椭圆的长短轴长度,从而得到不同尺寸裂隙模型的渗透





Figure 9. Permeability ellipse diagram of different size models 图 9. 不同尺寸模型渗透椭圆示意图

计算尺寸 m ²	等效渗透系数 10 ⁻⁹ m·s ⁻¹ -	渗透主值	$/10^{-9} \mathrm{m}\cdot\mathrm{s}^{-1}$	士 卣 <i>舟</i> /º	DMC
		\mathbf{k}_1	k ₂	一 刀凹用/	KIVIS
20×20	1.2544	1.3504	1.2130	61.17	0.012
30×30	1.2531	1.3523	1.2277	60.00	0.005
40 imes 40	1.2516	1.4140	1.2042	62.17	0.014
50 imes 50	1.2481	1.4116	1.2136	63.18	0.003
60×60	1.2739	1.4229	1.2201	55.15	0.005
70 imes 70	1.2896	1.4542	1.2278	56.16	0.011
80 imes 80	1.3015	1.4497	1.2293	52.14	0.003
90×90	1.3021	1.4412	1.2300	52.14	0.003
100×100	1.3025	1.4298	1.2255	50.14	0.002
110×110	1.3020	1.4278	1.2292	50.14	0.004
120×120	1.3054	1.4281	1.2323	50.14	0.003

 Table 4. Results of permeability tensor calculation for models of different sizes

 表 4. 不同尺寸模型渗透张量计算结果

通过计算 RMS 值小于 0.2,说明拟合渗透椭圆可以表征裂隙岩体渗透性,渗透主值方向角最终稳定 在 50.14°,图 10 为渗透主值及方向角随模型尺寸变化曲线图,从图中可以看出,渗透主值及方向角在模 型尺寸达到 100 m 后趋于稳定,因此,本文确定 110 m × 110 m 为裂隙模型渗透 REV,当模型尺寸大于 或等于 110 m 时,模型渗透性即可代表区域岩体平均渗透性。



Figure 10. The principal value and direction Angle of penetration change with the model size 图 10. 渗透主值及方向角随模型尺寸变化曲线图

5. 结论

本文根据库区现场地质素描采集到的主洞室层岩体裂隙数据,对裂隙岩体渗流力学特性展开研究, 得到了如下结论:

 1)通过统计分析主洞室地质素描裂隙数据,得到主洞室层岩体裂隙分布特征。倾向、倾角服从正态 分布,裂隙迹长、隙宽服从幂律分布,裂隙位置服从均匀分布。三组优势裂隙产状分别为:128°∠76°(J1)、
 112°∠72°(J2)、307°∠53°(J3)。

2) 根据主洞室层岩体裂隙分布特征,利用 MATLAB 编写程序建立二维离散裂隙网络模型,通过控制模型尺寸和方向,计算库区岩体渗流 REV 尺寸、渗透张量及方向角大小,得到岩体渗透 REV 为 110 m × 110 m,渗透主值 $k_1 = 1.43 \times 10^{-9}$ m/s、 $k_2 = 1.23 \times 10^{-9}$ m/s,方向角为 50.12°。

基金项目

国家自然科学基金项目(42207201)。

参考文献

- [1] 贾群龙, 邢立亭, 于苗, 等. 裂隙岩溶介质渗透性变异规律的尺度效应[J]. 干旱区资源与环境, 2022, 36(12): 127-134.
- [2] 陈刚. 基于多尺度三维空间裂隙分布的粗糙岩体裂隙渗透性研究[D]: [硕士学位论文]. 昆明: 昆明理工大学, 2021.
- [3] 高超,钟振,胡云进,等. 岩体单裂隙渗透性尺寸效应的数值模拟研究[J]. 水利水电技术, 2018, 49(12): 148-153.
- [4] 刘日成,蒋宇静,李博,等. 岩体裂隙网络等效渗透系数方向性的数值计算[J]. 岩土力学, 2014, 35(8): 2394-2400.
- [5] 张贵科, 徐卫亚. 裂隙网络模拟与 REV 尺度研究[J]. 岩土力学, 2008(6): 1675-1680.
- [6] 汪小刚, 贾志欣. 岩体结构面网络计算机模拟及其工程应用研究[C]//第九届全国岩土力学数值分析与解析方法 讨论会特邀报告. 武汉, 2007: 60-71.
- [7] 倪春中,刘春学,张世涛.从岩石露头裂隙迹线估算裂隙三维空间方向[J].石油与天然气地质, 2013, 34(1):

102-106.

- [8] Priest, S.D. and Hudson, J.A. (1981) Estimation of Discontinuity Spacing and Trace Length Using Scanline Surveys. *International Journal of Rock Mechanics and Mining Sciences & Geomechanics Abstracts*, 18, 183-197. https://doi.org/10.1016/0148-9062(81)90973-6
- Kulatilake, P.H.S.W. and Wu, T.H. (1984) Estimation of Mean Trace Length of Discontinuities. *Rock Mechanics and Rock Engineering*, 17, 215-232. <u>https://doi.org/10.1007/BF01032335</u>
- [10] Wong, T.-F., Fredrich, J.T. and Gwanmesia, G.D. (1989) Crack Aperture Statistics and Pore Space Fractal Geometry of Westerly Granite and Rutland Quartzite: Implications for an Elastic Contact Model of Rock Compressibility. *Journal of Geophysical Research: Solid Earth*, 94, 10267-10278. <u>https://doi.org/10.1029/JB094iB08p10267</u>
- [11] Barton, N., Bandis, S. and Bakhtar, K. (1985) Strength, Deformation and Conductivity Coupling of Rock Joints. International Journal of Rock Mechanics and Mining Sciences & Geomechanics Abstracts, 22, 121-140. <u>https://doi.org/10.1016/0148-9062(85)93227-9</u>
- [12] Belfield, W.C. and Sovich, J.P. (1995) Fracture Statistics from Horizontal Wellbores. *Journal of Canadian Petroleum Technology*, 34, 19-22. <u>https://doi.org/10.2118/95-06-04</u>
- [13] Priest, S.-D. (1993) Discontinuity Analysis for Rock Engineering. Springer Netherlands, Dordrecht. <u>https://doi.org/10.1007/978-94-011-1498-1</u>
- [14] Tsang, C.-F. (1987) Comments on Model Validation. Transport in Porous Media, 2, 623-629. <u>https://doi.org/10.1007/BF00192159</u>
- [15] Long, J.C.S. and Witherspoon, P.A. (1985) The Relationship of the Degree of Interconnection to Permeability in Fracture Networks. *Journal of Geophysical Research: Solid Earth*, **90**, 3087-3098. https://doi.org/10.1029/JB090iB04p03087
- [16] Bear, J. (1975) Dynamics of Fluids in Porous Media. Soil Science, 120, 162-163. <u>https://doi.org/10.1097/00010694-197508000-00022</u>
- [17] 卢波, 葛修润, 朱冬林, 等. 节理岩体表征单元体的分形几何研究[J]. 岩石力学与工程学报, 2005(8): 1355-1361.