

doi:10.11835/j.issn.1674-4764.2016.05.010



平直节理黏结颗粒材料宏细观参数关系及 细观参数的标定

陈鹏宇¹, 余宏明²

(1. 内江师范学院 地理与资源科学学院, 四川 内江 641100;

2. 中国地质大学(武汉) 工程学院, 武汉 430074)

摘要:为了分析平直节理黏结颗粒材料宏细观参数关系以及进行细观参数的标定,以单轴压缩、直接拉伸和双轴压缩数值试验作为宏观参数测试方法,对平直节理接触模型细观参数进行正交设计,采用多因素方差分析和回归分析研究宏细观参数之间的关系,在此基础上,建立了细观参数的标定方法。以灰岩的室内试验为基础,对其细观参数进行标定,模拟结果与试验结果相接近,验证了方法的有效性。

关键词:颗粒流;平直节理接触模型;岩石;宏观参数;细观参数

中图分类号:TU457 **文献标志码:**A **文章编号:**1674-4764(2016)05-0074-11

Relationship between macroparameters and microparameters of flat-jointed bonded-particle material and calibration of microparameters

Chen Pengyu¹, Yu Hongming²

(1. School of Geography & Resource Science, Neijiang Normal University, Neijiang 641100, Sichuan, P. R. China;

2. Faculty of Engineering, China University of Geosciences, Wuhan 430074, P. R. China)

Abstract: The orthogonal design and multi-factor analysis of variance is adopted to analyze the relationship between macroparameters and microparameters of flat-jointed bonded-particle material and to establish the calibration method of microparameters. Firstly, the orthogonal design is adopted to conduct the macroparameters of flat-jointed contact model and the uniaxial compression, direct tension and biaxial compression numerical test is used to calculate the macroparameters of rock. Then multi-factor analysis of variance and regression analysis are adopted to analyze the relationship between macroparameters and microparameters. On this basis, calibration method of microparameters for rock is proposed in this paper. Based on laboratory tests of limestone, the microparameters of limestone are calibrated. The simulation results are closed to the laboratory test results, and this validated the significance of the proposed method.

Keywords: PFC; flat-jointed contact model; rock; macroparameters; microparameters

收稿日期:2015-08-07

基金项目:国家自然科学基金(41272377)

作者简介:陈鹏宇(1987-),男,博士,主要从事地质灾害分析评估、预测预报和数值模拟研究,(E-mail) andycoyl@163.com。

Received:2015-08-07

Foundation item: National Natural Science Foundation of China (No. 41272377)

Author brief: Chen Pengyu (1987-), PhD, main research interests: analysis, prediction and numerical simulation of geological disaster, (E-mail) andycoyl@163.com.

二维颗粒流模型由一系列的圆形颗粒组成,通过它们之间的相互作用来模拟材料的宏观力学性质。为了正确反映岩石的宏观性质,需要选择合理的接触本构模型及其细观参数。最初,颗粒接触黏结模型中只有接触黏结模型和平行黏结模型两种^[1],但是在实际应用中发现这两种模型所得出的单轴抗压强度和单轴抗拉强度比值(UCS/TS)为3~4,低于许多岩石的 UCS/TS(一般超过10)^[2]。为此,Cho 等^[3]提出了簇平行黏结模型,该模型将多个黏结颗粒聚集成簇,簇中单个颗粒的旋转被抑制,使得 UCS/TS 值显著增大。Potyondy^[4]则提出了一种适用于硬质岩石的平直节理颗粒黏结模型,将圆形颗粒构造成多边形颗粒,颗粒破坏后的旋转被抑制,使得 UCS/TS 值显著增大。为此,本文选用平直节理接触模型作为模拟岩石的颗粒接触本构模型。

在颗粒流数值模拟中,细观参数的标定是最重要的准备工作之一,其关系到是否能够正确模拟材料的宏观力学性质。目前,多通过研究黏结颗粒材料宏观细观参数之间的关系来实现细观参数的标定。Yoon 等^[5]研究了接触黏结颗粒材料宏观细观参数的关系。颜敬等^[6]研究了无黏结颗粒材料宏观细观参数的关系。周喻等^[7]、越南彦等^[8]、曾青冬等^[9]、丛宇等^[10]研究了平行黏结颗粒材料中细观参数对宏观特性的影响。夏明等^[2]研究了簇平行黏结颗粒材料中细观参数对宏观参数的影响。这些研究都为细观参数的标定提供了依据,但其研究成果均未涉及平直节理接触模型。为此,笔者以平直节理黏结颗粒材料为研究对象,通过正交试验设计、多因素方差分析和回归分析研究其宏观细观参数之间的关系,并建立细观参数的标定方法。

1 二维颗粒流基本理论

1.1 平直节理接触模型

二维颗粒流模型中平直节理接触模型能够抑制黏结破坏后颗粒的旋转,这是与接触黏结模型和平行黏结模型的最大区别。典型的平直节理接触模型如图1所示。

平直节理接触模型有未黏结和黏结两种模式,两者的本构关系不同。对于未黏结部分,剪切强度为

$$\tau_b = \begin{cases} -\mu_b \hat{\sigma}, & \hat{\sigma} < 0 \\ 0, & \hat{\sigma} \geq 0 \end{cases} \quad (1)$$

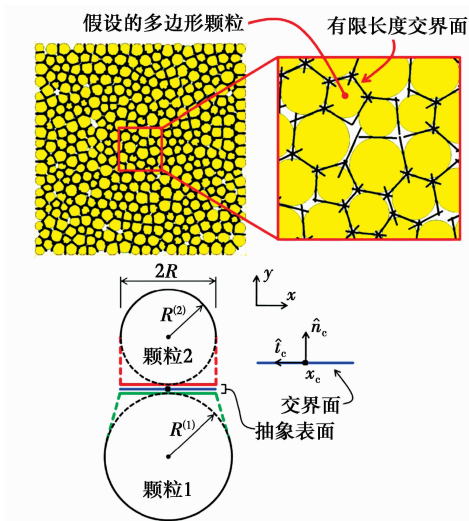


图1 平直节理接触模型^[4]

Fig. 1 Flat-jointed contact model^[4]

式中: μ_b 是摩擦系数。如果 $|\hat{\tau}'| \leq \tau_c$, 则 $\hat{\tau} = \hat{\tau}'$; 否则执行滑动条件, $\hat{\tau} = \hat{\tau}' \left(\frac{\tau_c}{|\hat{\tau}'|} \right)$ 。

对于黏结部分,剪切强度为

$$\tau_b = c_b - \hat{\sigma} \tan \varphi_b \quad (2)$$

式中: c_b 为内聚力; φ_b 为内摩擦角。如果 $|\hat{\tau}'| \leq \tau_b$, 则 $\hat{\tau} = \hat{\tau}'$; 否则黏结发生剪切破坏。当 $\hat{\sigma} > \sigma_b$ 时,黏结发生拉伸破坏, σ_b 为法向强度。

1.2 岩石数值试验

岩石数值试验的目的是与室内试验结果进行对比以实现细观参数的标定。单轴压缩数值试验(图2)是经由宏观参数得到细观参数的最重要途径之一,可以得到单轴抗压强度、变形模量和泊松比等参数,根据数值试验的应力-应变曲线可得到平面应力状态下的变形模量和泊松比,其中,变形模量采用割线模量表示,在数值试验中易于计算,利于数值试验和室内试验的对比分析,计算公式见式(3)~(5)。

$$\sigma = \frac{P}{A} \quad (3)$$

$$E = \frac{\sigma_{50}}{\epsilon_{150}} \quad (4)$$

$$\nu = \left| \frac{\epsilon_{d50}}{\epsilon_{150}} \right| \quad (5)$$

式中: P 为垂直荷载, N; A 为试样横截面面积, mm^2 ; σ 为压应力值, MPa; E 为变形模量; ν 为泊松比; σ_{50} 为单轴抗压强度 50% 的应力值; ϵ_{150} 为 σ_{50} 对应的垂直应变; ϵ_{d50} 为 σ_{50} 对应的横向应变。

另一个确定细观参数的重要数值试验就是直接拉伸数值试验,用于测试试样的抗拉强度(图3),数

值试样破裂时的峰值强度即为抗拉强度 σ_t 。

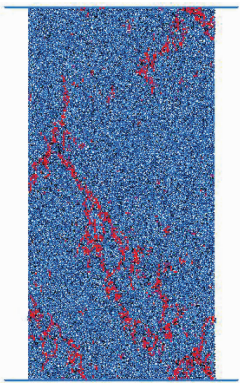


图 2 单轴压缩数值试验
Fig. 2 Uniaxial compression numerical test

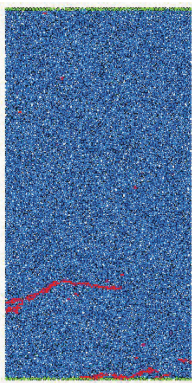


图 3 直接拉伸数值试验
Fig. 3 Direct tension numerical test

除了直接拉伸数值试验以外,也可以通过间接拉伸(巴西劈裂)数值试验,如图 4 所示。根据数值试样破裂时的峰值作用力 F_f ,可得数值试样的抗拉强度,计算公式见式(6)。

$$\sigma_t = \frac{2P}{\pi DL} \tag{6}$$

式中: σ_t 为试样抗拉强度; P 为试样破坏荷载; D 为试样直径; L 为试样高度。

由于巴西劈裂和直接拉伸所测的抗拉强度之间存在较大差异,为了获得准确的抗拉强度,数值试验时采用直接拉伸测定抗拉强度。

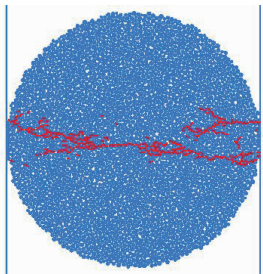


图 4 间接拉伸(巴西劈裂)数值试验

Fig. 4 Indirect tensile (brazil disk split) numerical test

双轴压缩数值试验(对应于岩石三轴压缩试验)可确定强度参数 C 、 $\tan \varphi$,双轴压缩数值模型如图 5 (a)所示。定义 4 道墙作为边界条件,固定上下边界墙(图 5 中,1、2 墙)竖直方向速率(加载速率),即可对数值试样施加法向荷载,恒定的围压可通过伺服系统程序不断地调整左右边界墙(图 5 中,3、4 墙)的位移速度实现。通过设定不同的围压进行数值试验,如图 5(b)所示,采用摩尔-库伦屈服准则(M-C 屈服准则)即可确定强度参数。

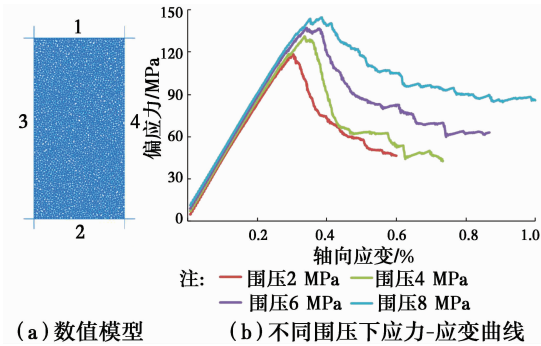


图 5 双轴压缩数值试验

Fig. 5 Biaxial compression numerical test

2 宏细观参数之间的关系

颗粒流模型由颗粒组成,模型的宏观参数是由颗粒和黏结的细观参数决定,两者之间具有相关性。目前多采用试错法确定细观参数,即对比室内试验和数值试验的结果,通过不断调节细观参数,以达到可接受的精度范围。也有研究通过回归分析^[5]和 BP 神经网络模型^[7]反演细观参数,但都是针对比较简单的接触黏结模型和平行黏结模型,需要确定的细观参数较少。本文的研究对象为平直节理接触模型,其主要细观参数包括: N 、 E_c 、 k_n/k_s 、 μ_b 、 λ 、 σ_b 、 c_b 、 φ_b 。其中: N 为交界面段数; E_c 为平直节理模量; k_n/k_s 为平直节理刚度比; μ_b 为平直节理摩擦系数; λ 为平直节理两端较小颗粒的半径比; σ_b 为平直节理抗拉强度; c_b 为平直节理粘聚力; φ_b 为平直节理内摩擦角。

平直节理接触模型细观参数较多,如果盲目地调节细观参数,有可能导致大量数值试验,增加建模的难度。为此,可通过研究平直节理黏结颗粒材料宏细观参数之间的关系,为细观参数的标定提供依据,从而降低试错法数值试验的数量,更快捷的确定细观参数。

2.1 正交试验设计

正交试验设计根据正交性从全面试验中挑选出部分有代表性的点进行试验,可以在很大程度上减少数值试验的数量^[12]。在进行正交试验设计之前,考虑到平直节理黏结颗粒材料细观参数较多,增加了数值试验的数量和细观参数标定的难度,有必要进行一定的假设,以减少细观参数的数量。参考 Potyondy^[4]、Poulsen 等^[13]的研究,作以下假设:

- 1) 平直节理抗拉强度小于抗剪强度,即 $\sigma_b < \tau_b = c_b + \sigma \tan \varphi_b$ (可获得符合实际的岩石拉压强度比);
- 2) 平直节理两端较小颗粒的半径比 $\lambda = 1$;

3)取最小粒径 $R_{\min}=0.5\text{ mm}$,颗粒半径比固定为 1.66;

4)平直节理交界面段数 $N=4$;

5)颗粒密度取 $2\,700\text{ kg/m}^3$;

6)颗粒接触模量、刚度比和摩擦系数同平直节理一致。

由此,根据所需确定的细观参数建立正交试验设计表(表 1),设计的正交矩阵序列如表 2 所示。分别进行单轴压缩、直接拉伸和双轴压缩数值试验(试样宽 50 mm ,高 100 mm),加载速率 0.01 m/s 。由此得到宏观参数:变形模量 E 、泊松比 ν 、单轴抗压强度 σ_{f} 、抗拉强度 σ_{t} 、内摩擦系数 $\tan\varphi$ 和内聚力 C 。这样细观参数和宏观参数都是 6 个,降低了细观参数标定的不确定性。数值试验所得结果如表 3 所示,符合大部分岩石的宏观参数取值范围。

表 1 平直节理接触模型细观参数正交试验设计表

Table 1 Orthogonal test design table of microparameters for flat-jointed contact model

细观参数	因子水平				转换公式
	1	2	3	4	
平直节理模量 E_{c}/GPa	20	40	60	80	$y=20x$
平直节理刚度比 $k_{\text{n}}/k_{\text{s}}$	1.2	1.6	2.0	2.4	$y=0.4x+0.8$
平直节理抗拉强度 $\sigma_{\text{b}}/\text{MPa}$	2	4	6	8	$y=2x$
平直节理黏聚力/抗拉强度 $c_{\text{b}}/\sigma_{\text{b}}$	3	6	9	12	$y=3x$
平直节理内摩擦系数 $\tan\varphi_{\text{b}}$	0.1	0.4	0.7	1.0	$y=0.3x-0.2$
平直节理摩擦系数 μ_{b}	0.1	0.4	0.7	1.0	$y=0.3x-0.2$

表 2 平直节理接触模型正交设计矩阵序列

Table 2 Orthogonal matrix sequence of microparameters for flat-jointed contact model

No.	E_{c}/GPa	$k_{\text{n}}/k_{\text{s}}$	$\sigma_{\text{b}}/\text{MPa}$	$c_{\text{b}}/\sigma_{\text{b}}$	c_{b}/MPa	$\tan\varphi_{\text{b}}$	μ_{b}
1	80	2.4	4	3	12	0.7	1
2	60	2	2	3	6	1	0.7
3	20	2	6	12	72	0.7	0.1
4	60	1.2	8	12	96	0.1	1
5	20	1.2	2	3	6	0.1	0.1
6	20	2	4	9	36	0.1	0.1
7	20	1.2	8	3	24	0.4	0.1
8	40	2	2	6	12	0.4	1
9	80	1.6	2	12	24	1	0.1
10	40	1.2	2	3	6	0.7	0.1
11	60	2.4	6	6	36	0.1	0.1
12	80	1.2	2	6	12	0.1	0.1
13	20	1.6	2	9	18	0.1	1
14	20	2.4	2	12	24	0.4	0.4
15	60	1.6	4	3	12	0.4	0.1
16	40	1.2	4	12	48	0.1	0.7
17	40	2.4	8	9	72	1	0.1
18	60	1.2	2	9	18	0.7	0.4
19	20	1.2	4	6	24	1	0.4
20	80	2	8	3	24	0.1	0.4
21	20	1.2	6	3	18	1	1
22	20	2.4	2	3	6	0.1	0.7
23	20	1.6	8	6	48	0.7	0.7
24	80	1.2	6	9	54	0.4	0.7
25	40	1.6	6	3	18	0.1	0.4

表 3 正交设计矩阵序列对应的宏观参数计算结果

Table 3 Calculated results of macroparameters corresponding to orthogonal matrix sequence

No.	E/GPa	ν	$\sigma_{\text{f}}/\text{MPa}$	$\sigma_{\text{t}}/\text{MPa}$	$\sigma_{\text{f}}/\sigma_{\text{t}}$	$\tan\varphi$	C/MPa	$\sigma_{\text{f}-2}/\text{MPa}$	$\sigma_{\text{f}-8}/\text{MPa}$
1	84.91	0.20	25.11	2.56	9.82	2.68	3.24	97.08	280.69
2	67.01	0.16	13.95	1.20	11.61	1.97	1.98	51.46	156.19
3	20.69	0.37	105.52	4.15	25.45	1.15	20.82	125.77	168.74
4	72.96	0.09	143.82	5.29	27.20	1.79	17.57	164.48	253.02
5	24.93	0.06	10.06	1.31	7.70	0.49	2.30	12.47	27.79
6	21.32	0.25	45.48	2.75	16.55	0.40	19.55	62.13	75.23
7	24.56	0.06	45.88	5.47	8.38	0.35	16.64	50.74	62.6
8	43.34	0.24	22.11	1.28	17.28	2.32	3.48	80.68	221.51
9	90.28	0.22	37.42	1.07	34.84	0.79	11.11	54.29	79.76
10	50.30	0.06	12.49	1.21	10.30	0.72	2.58	17.73	40.65
11	61.42	0.29	54.37	3.96	13.74	0.20	25.06	64.17	73.11
12	100.12	0.06	17.72	1.77	10.00	0.29	6.36	20.36	30.9
13	22.69	0.16	26.68	1.33	20.07	2.10	3.02	65.94	183.46
14	19.46	0.50	34.34	1.32	26.00	0.75	11.03	52.31	76.45

续表 3

No.	E/GPa	ν	σ_f/MPa	σ_t/MPa	σ_f/σ_t	$\tan\varphi$	C/MPa	σ_{f-2}/MPa	σ_{f-8}/MPa
15	69.67	0.12	24.58	2.57	9.56	0.36	8.43	27.95	40.03
16	48.76	0.08	67.29	2.59	25.94	1.34	10.69	82.42	136.71
17	39.03	0.48	125.77	5.34	23.54	1.00	27.99	146.81	181.78
18	73.65	0.08	30.90	1.13	27.42	1.07	5.80	42.33	81.01
19	24.34	0.07	46.31	2.69	17.24	1.16	8.41	59.86	103.46
20	88.03	0.16	43.93	5.42	8.10	0.81	9.06	46.7	72.98
21	24.62	0.06	40.51	4.08	9.93	2.09	3.53	70.11	186.98
22	21.30	0.19	10.98	1.32	8.31	1.60	2.10	38.97	111.99
23	22.79	0.13	91.63	5.55	16.51	1.09	18.25	106.95	146.55
24	97.94	0.08	87.58	3.81	23.02	1.42	13.02	101.82	161.29
25	46.25	0.12	32.17	4.06	7.92	0.92	5.80	36.72	67.75

2.2 多因素方差分析

多因素方差分析是用于研究多个因素对一个因变量是否具有显著影响的统计分析方法,即研究多个因素的不同水平以及各因素之间的相互作用对实验结果的影响^[14]。本文中考虑各因素的主效应,取检验的显著性水平为 $\alpha = 0.05$,如果 $\text{Sig.} \leq \alpha$,则认为对应因素对因变量产生显著影响,如果 $\text{Sig.} > \alpha$,则认为对应因素对因变量没有产生显著影响。

在进行多因素方差分析时, σ_b 、 c_b/σ_b 和 c_b 三者之间不具有相对独立性,任意一个参数都能被其余两个表示,因此,只能选择 c_b/σ_b 和 c_b 其中一个进行分析。经过分析发现,宏观参数中的 ν 和 σ_f/σ_t 与 c_b/σ_b 具有密切的关系,在这两个宏观参数作为因变量时,采用 c_b/σ_b 进行多因素方差分析,其余宏观参数采用 c_b 进行多因素方差分析。

根据多因素方差分析的 F 统计量和相伴概率值 Sig. 的结果可得宏观参数的显著性影响因素及其排序结果为变形模量 E : $E_c > k_n/k_s > \sigma_b$

- 泊松比 ν : $k_n/k_s > c_b/\sigma_b > \mu_b > E_c > \tan \varphi_b$
- 单轴抗压强度 σ_t : $c_b > \sigma_b > \tan \varphi_b$
- 抗拉强度 σ_t : σ_b
- 内摩擦系数 $\tan \varphi$: $\mu_b > \tan \varphi_b$
- 内聚力 C : $c_b > \mu_b > k_n/k_s > \sigma_b$
- 压拉强度比 σ_f/σ_t : $c_b/\sigma_b > \tan \varphi_b$
- 围压 2 MPa 下的双轴抗压强度 σ_{f-2} : $c_b > \mu_b > \tan \varphi_b > k_n/k_s$
- 围压 8 MPa 下的双轴抗压强度 σ_{f-8} : $\mu_b > c_b > \tan \varphi_b > k_n/k_s$ 。

图 6 给出了多因素方差分析的 F 统计量的结果,其中,X1: E_c ,X2: k_n/k_s ,X3: σ_b ,X4: c_b/σ_b (c_b),X5:

- $\tan \varphi_b$,X6: μ_b 。根据图 6 的结果,可得以下结论:
- 1)变形模量 E 主要受到节理模量 E_c 、节理刚度比 k_n/k_s 和节理抗拉强度 σ_b 的影响,其中,节理模量 E_c 的影响程度远大于其余两者,节理刚度比 k_n/k_s 次之,节理抗拉强度 σ_b 最弱,几乎可以忽略。
- 2)泊松比 ν 受到多种因素的影响,包括节理刚度比 k_n/k_s 、节理强度比 c_b/σ_b 、节理摩擦系数 μ_b 、节理模量 E_c 、节理内摩擦系数 $\tan \varphi_b$,其中,节理刚度比 k_n/k_s 和节理强度比 c_b/σ_b 影响程度相对较大,其余细观参数影响程度相差不大。
- 3)单轴抗压强度 σ_t 主要受到节理抗拉强度 σ_b 、节理黏聚力 c_b 和节理内摩擦系数 $\tan \varphi_b$ 的影响,其中,节理黏聚力 c_b 的影响程度远大于其余两者,其余细观参数影响程度相差不大,这是因为单轴压缩条件下,无围压的影响,使得节理内摩擦系数 $\tan \varphi_b$ 发挥的作用相对较小。
- 4)抗拉强度 σ_t 主要受到节理抗拉强度 σ_b 的影响,使得该细观参数最易标定。
- 5)内摩擦系数 $\tan \varphi$ 主要受到节理摩擦系数 μ_b 和节理内摩擦系数 $\tan \varphi_b$ 的影响,其中,节理摩擦系数 μ_b 的影响程度远大于节理内摩擦系数 $\tan \varphi_b$ 。
- 6)内聚力 C 受到多种因素的影响,包括节理黏聚力 c_b 、节理摩擦系数 μ_b 、节理刚度比 k_n/k_s 和节理抗拉强度 σ_b 的影响,其中以节理黏聚力 c_b 和节理摩擦系数 μ_b 影响程度相对较大,其余两者次之。
- 7)压拉强度比 σ_f/σ_t 主要受到节理强度比 c_b/σ_b 和节理内摩擦系数 $\tan \varphi_b$,其中,节理强度比 c_b/σ_b 的影响程度远大于节理内摩擦系数 $\tan \varphi_b$ 。
- 8)双轴抗压强度 σ_{f-2} 和 σ_{f-8} 主要受到节理摩擦系数 μ_b 、节理黏聚力 c_b 、节理内摩擦系数 $\tan \varphi_b$ 和

节理刚度比 k_n/k_s 的影响。

对比单轴抗压强度 σ_f 、双轴抗压强度 σ_{f-2} 和 σ_{f-8} 细观参数的 F 统计量可以发现,单轴抗压强度 σ_f 几乎不受节理摩擦系数 μ_b 的影响,而主要受节理黏聚力 c_b 的影响。随着围压增大,节理摩擦系数 μ_b 对

峰值强度的影响逐渐增大,而节理黏聚力 c_b 对峰值强度的影响逐渐减小。为了验证上述观点,对双轴抗压强度 $0.5(\sigma_{f-2} + \sigma_{f-8})$ 进行多因素方差分析,结果如图 6(j) 所示,可以发现,节理黏聚力 c_b 和节理摩擦系数 μ_b 对峰值强度的影响介于两者之间。

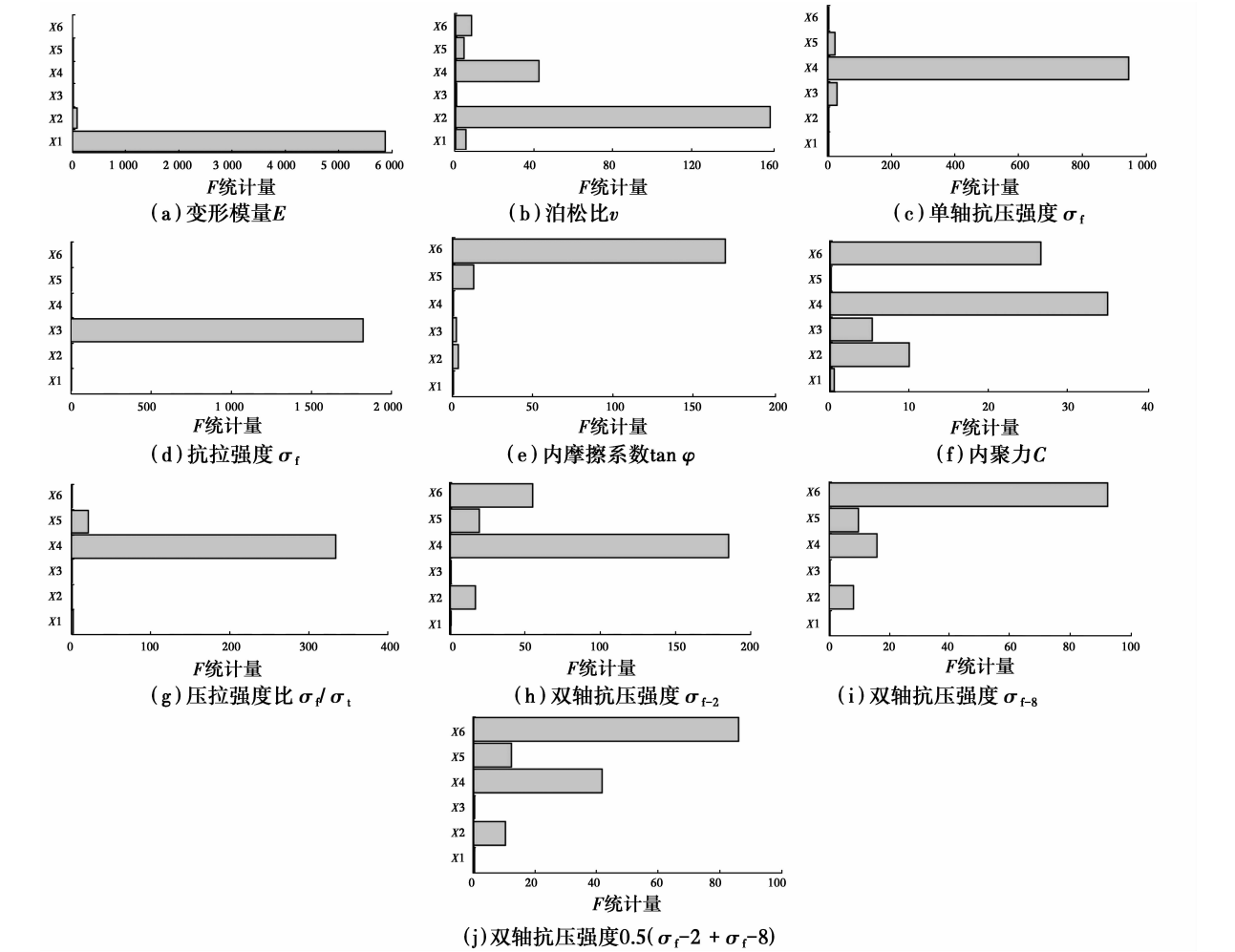


图 6 多因素方差分析的 F 统计量

Fig. 6 F-statistics of multi-factor analysis of variance

2.3 回归分析

根据上述正交试验计算结果可以建立宏观参数与其主要显著影响因素之间的关系式。取显著性水平为 $\alpha = 0.05$ 作为回归系数检验的标准,若某系数的相伴概率值 $\text{Sig.} > 0.05$,则在回归分析中去掉对应的细观参数,直到所有回归系数的相伴概率值 $\text{Sig.} \leq 0.05$ 。所得结果如表 4 所示,其中,只有变形模量 E 回归分析中的节理抗拉强度 σ_b 未通过系数显著性检验。

从表 4 中可以看出,宏观参数拟合公式的 R^2 值在 $0.881 \sim 0.996$ 之间,说明拟合效果较好,能够比较准确反映宏观参数之间的关系,其中,以变形模

量 E 、单轴抗拉强度 σ_f 和抗拉强度 σ_t 的拟合效果相对较好,相关系数 R^2 大于 0.99 ;而内摩擦系数 $\tan \varphi$ 和内聚力 C 的拟合效果相对较差,说明两者与细观参数的关系较为复杂;泊松比回归分析中入选的细观参数最多,说明泊松比受到了多种因素的影响,与细观参数之间的关系也比较复杂。虽然回归分析的拟合效果参差不齐,但是这些公式可以定性地反映宏观参数之间的关系。对应的回归系数为正,则说明细观参数与宏观参数之间呈正相关关系;对应的回归系数为负,则说明细观参数与宏观参数之间具有负相关关系。

表 4 宏观参数与细观参数之间的回归方程式及拟合度

Table 4 Regression equations of macroparameters and microparameters and corresponding degree of fitting

编号	拟合公式	R^2
1	$E = 1.160E_c - 7.472 \frac{k_n}{k_s} + 11.948$	0.996
2	$v = -0.001E_c + 0.216 \frac{k_n}{k_s} + 0.015 \frac{c_b}{\sigma_b} + 0.049 \tan \varphi_b - 0.067 \mu_b - 0.248$	0.921
3	$\sigma_f = 2.358\sigma_b + 1.350c_b + 10.134 \tan \varphi_b - 6.378$	0.991
4	$\sigma_t = 0.686\sigma_b - 0.087$	0.993
5	$\tan \varphi = 0.492 \tan \varphi_b + 1.751 \mu_b + 0.123$	0.883
6	$C = 4.082 \frac{k_n}{k_s} + 0.795\sigma_b + 0.205c_b - 8.880 \mu_b - 1.902$	0.881
7	$\frac{\sigma_f}{\sigma_t} = 2.103 \frac{c_b}{\sigma_b} + 5.390 \tan \varphi_b + 0.296$	0.938
8	$\sigma_{f-2} = 15.349 \frac{k_n}{k_s} + 1.413c_b + 22.177 \tan \varphi_b + 37.161 \mu_b - 26.902$	0.961
9	$\sigma_{f-8} = 33.498 \frac{k_n}{k_s} + 1.177c_b + 48.856 \tan \varphi_b + 151.513 \mu_b - 61.807$	0.882

表 5 平直节理黏结颗粒材料的细观参数

Table 5 Microparameters of flat-jointed bonded-particle material

$\rho_s / (\text{kg} \cdot \text{m}^{-3})$	N	λ	R_{\max} / R_{\min}	E_c / GPa	k_n / k_s	σ_b / MPa	c_b / σ_b	c_b / MPa	$\tan \varphi_b$	μ_b
2 700	4	1	1.66	40	2.0	6	9	54	0.4	0.7

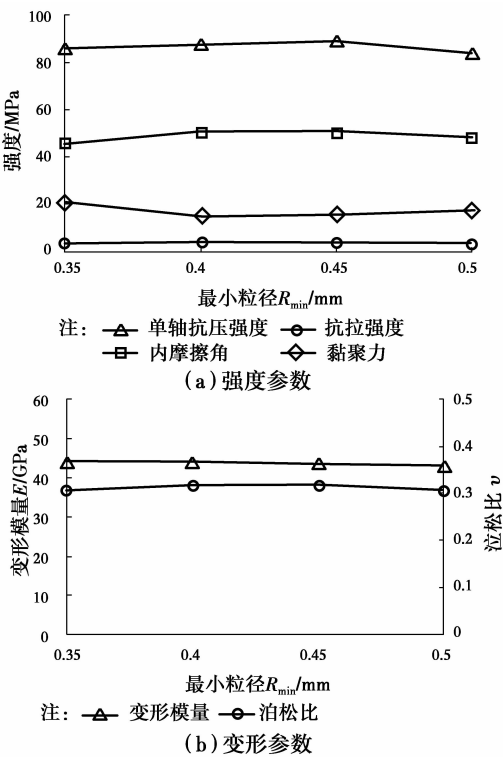


图 7 宏观参数相对于颗粒最小粒径的变化曲线

Fig. 7 Curve of macroparameters vs minimum grain diameter of particles

2.4 颗粒粒径对宏观性质的影响

上述分析中颗粒最小半径 $R_{\min} = 0.5 \text{ mm}$, 颗粒半径比固定为 1.66, 在实际应用中, 为了得到更好的模拟效果, 我们可能会选择更小的颗粒粒径, 这时候就需要考虑颗粒粒径对宏观参数的影响。分别选择颗粒最小粒径为 0.50、0.45、0.40、0.35 mm, 颗粒半径比固定为 1.66 进行数值试验, 获取宏观参数。平直节理黏结颗粒材料的细观参数选择如表 5 所示, 该细观参数对应的宏观参数满足一般岩石力学性质对应的范围。

图 7 为宏观参数相对于颗粒最小粒径的变化曲线。从图中可以看出, 在细观参数不变的情况下, 颗粒粒径的改变对试样宏观强度和变形性质的影响都比较小, 仅内摩擦角和内聚力的变化幅度相对较大。上述结果表明, 在一定范围内, 颗粒流模型宏观性质受粒径改变的影响较小。

3 岩石细观参数标定方法

由于宏、细观参数之间具有相关性, 同样类似于 2.3 节中的回归分析, 也可以建立细观参数为因变量, 宏观参数为自变量的线性回归表达式。这里采用逐步回归法^[15], 通过 SPSS 软件实现, 变量进入的概率门槛值为 0.05, 删除的概率门槛值为 0.10, 拟合结果见表 6。

表 6 细观参数与宏观参数之间的回归方程式及拟合度

Table 6 Regression equations of microparameters and macroparameters and corresponding degree of fitting

编号	拟合公式	R^2
1	$E_c = 0.867E + 20.114v - 3.180$	0.990
2	$\frac{k_n}{k_s} = 3.613v - 0.023 \frac{\sigma_f}{\sigma_t} + 1.445$	0.796
3	$\sigma_b = 1.448\sigma_t + 0.158$	0.993
4	$c_b = 0.642\sigma_t - 1.702$	0.967
5	$\mu_b = 0.467 \tan \varphi - 0.079$	0.818

从表 6 中可以看出拟合公式的相关系数 R^2 在 0.796~0.993 之间,拟合效果良好。其中,平直节理刚度比和平直节理摩擦系数的拟合效果相对较差,说明宏细观参数之间存在非线性关系。同时,根据表 6 中的结果,平直节理内摩擦系数 $\tan \varphi_b$ 未成功建立拟合表达式,从图 6 中的多因素方差结果也可以看出, $\tan \varphi_b$ 不是任何一个宏观参数最显著的影响因素,由此导致其不易确定。拟合公式中,黏聚力 C 也并未出现在自变量中,这说明黏聚力 C 与其他宏观参数之间具有多重共线性。根据摩尔-库伦屈服准则可以得到 C 与 σ_f 、 $\tan \varphi_b$ 之间的关系^[16]为

$$C = \frac{\sigma_f}{2(\sqrt{(\tan \varphi)^2 + 1} + \tan \varphi)} \tag{7}$$

将表 3 中的宏观参数 σ_f 和 $\tan \varphi$ 代入式(7)预测 C 值,并与表 3 中的 C 值进行对比,以此说明颗粒流模型是否能够反映岩石宏观参数之间的基本关系。对比结果如图 8 所示,从中可以看出预测值与实际值之间相关系数达到了 0.969 3,拟合关系式中系数 1.048 2,非常接近于 1,这说明颗粒流模型所反映的岩石宏观参数之间的基本关系是符合实际的。

根据表 6 中的线性拟合公式,可以初步确定细观参数,至于 $\tan \varphi_b$ 可取 0.5 作为初始值。此时,所确定的细观参数只是初步估计,并不能准确反映宏观性质,还需进行数值试验计算宏观参数,对比计算宏观参数与实际宏观参数之间的差别,再根据表 4 中拟合公式中所反映的宏细观参数之间的趋势性关系,可对细观参数进行适当微调,直到达到合理的精度范围。如果改变颗粒粒径建立数值模型,则需要重新调整细观参数,由于颗粒粒径变化对岩石宏观性质的影响并不大,可通过数值试验对细观参数进行适当微调。

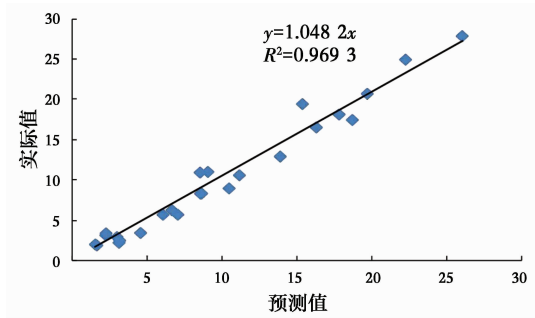


图 8 黏聚力 C 预测值与实际值对比

Fig. 8 Comparison of actual value and prediction value of cohesion

4 实例分析

4.1 细观参数的标定

采用焦作市龙寺废弃矿山奥陶系中统上马家沟组 (O_2s) 厚层状灰岩。每组试样 4 个,在 INSTORN-1346 电液伺服岩石力学测试系统进行单轴压缩和巴西劈裂试验,取测试结果平均值,如表 7 所示。

表 7 岩石试样宏观参数的试验值和模拟值

Table 7 Test and simulated macroscopic parameters of rock sample

宏观参数	试验值	初步模拟值	精确模拟值
σ_f /MPa	121.91	126.81	121.51
σ_t /MPa	5.26	5.96	5.33
E /GPa	40.03	42.52	40.22
ν	0.21	0.18	0.21

由于未测试灰岩三轴强度参数,本文仅标定 E_c 、 k_n/k_s 、 σ_b 、 c_b 4 个细观参数, $\tan \varphi_b$ 和 μ_b 统一取为 0.5。在正交试验时,本文采用直接拉伸试验确定抗拉强度,而岩石试验采用巴西劈裂试验。数值模拟结果表明,直接拉伸的抗拉强度一般是平台巴西劈裂抗拉强度的 95% 左右^[11, 17],对于本文的平直节理黏结颗粒材料,按表 2 数据经测算该系数平均为 92%。因此,将巴西劈裂试验所确定抗拉强度乘以系数 92% 即可采用表 6 中公式初步确定细观参数。生成颗粒流试样时,采用的空隙率为 0.1,由此可以根据岩石密度确定颗粒密度,采用公式

$$\rho_s = \frac{\rho}{(1 - r)} \tag{8}$$

式中: ρ_s 为颗粒密度; ρ 为岩石密度; r 为数值试样空隙率,取 0.1。

将表 7 中宏观参数(抗拉强度乘以系数 92%)代入表 6 中的拟合公式初步确定细观参数如表 8 所示。根据初步确定的细观参数进行数值试验可得宏观参数的初步模拟值如表 7 所示,可以看出初步模拟值已经比较接近于实际值。对比初步模拟值与实际值之间的差别,再根据宏细观参数之间的趋势性关系进行微调,最终获得精确估计的细观参数如表 8 所示。对应的精确模拟值见表 7,可以看出精确模拟值已经非常接近于实际值。由此说明本文方法是可行的。

表 8 岩石细观参数标定结果

Table 8 Calibration results of rock mesoscopic parameters

	$\rho_s/(\text{kg} \cdot \text{m}^{-3})$	N	λ	R_{\max}/R_{\min}	R_{\min}/mm	E_c/GPa	k_n/k_s	σ_b/MPa	c_b/MPa	$\tan \varphi_b$	μ_b
初步估计	3 165	4	1	1.66	0.5	35.7	1.64	7.2	76.6	0.50	0.50
精确估计	3 165	4	1	1.66	0.5	34.5	1.72	6.65	76.0	0.50	0.50

4.2 数值模拟结果分析

4.2.1 试样破坏对比 破坏试样的对比如图 9、图 10 所示。从图中可以看出,数值模拟结果与岩石试验结果是比较一致的。单轴压缩下岩样的破坏形态都主要表现为脆性劈裂破坏以及表层剥离;巴西劈裂下岩样的破坏形态都主要表现为径向的脆性劈裂破坏。

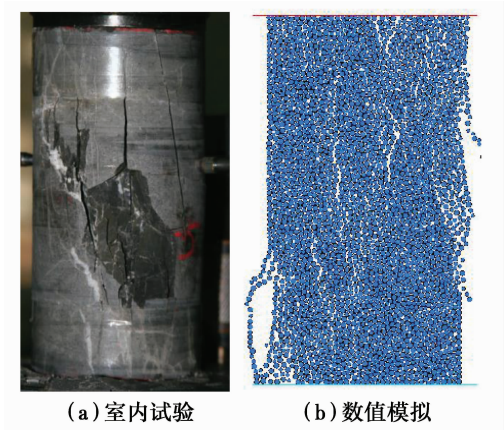


图 9 单轴压缩下岩样破坏形态

Fig. 9 Rock failure pattern of uniaxial compression test

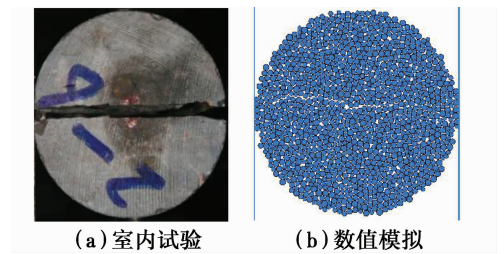


图 10 巴西劈裂下岩样破坏形态

Fig. 10 Rock failure pattern of brazil disk split test

4.2.2 应力-应变曲线对比 应力-应变曲线的对比如图 11 所示。从图中可以看出,数值模拟和室内试验所得应力-应变曲线比较接近,都能体现灰岩的脆性破坏特征,但在曲线形态上存在一些差异。首先,颗粒流模拟结果没有孔隙裂隙压密阶段,应力开始增加时,即出现弹性变形阶段,这是由其建模原理所决定的;其次,单轴压缩数值模拟的残余强度接近

于零,而实际岩石破坏后是存在一定的残余强度的。由此可见,颗粒流模型可以得到接近于室内试验的宏观参数和应力-应变曲线,但是仍然存在一些无法符合实际的问题,这是由数值模拟方法对实际复杂问题的简化描述所决定的。

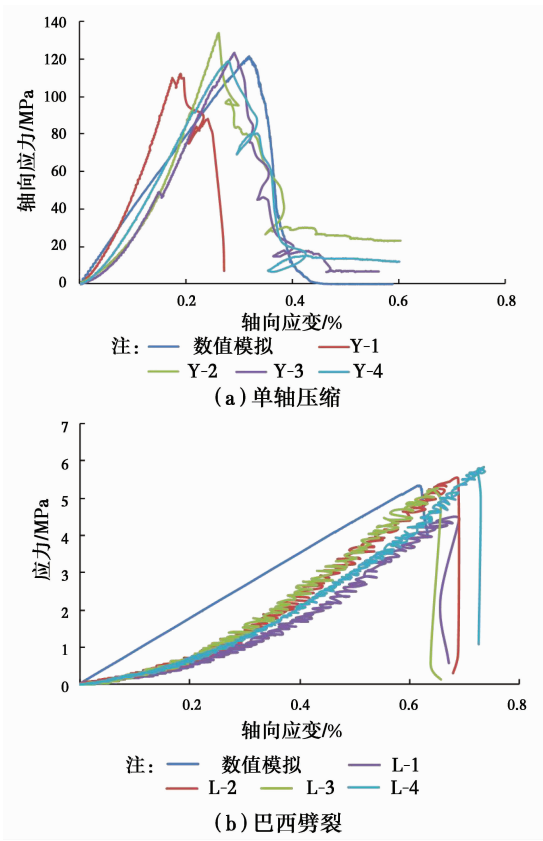
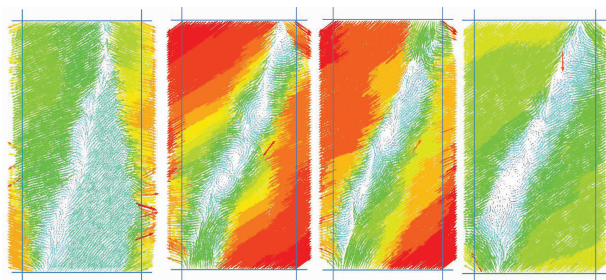


图 11 应力-应变曲线对比

Fig. 11 Comparison of the stress-strain curves

4.2.3 双轴压缩数值试验 在已知三轴强度参数的情况下,可通过双轴压缩数值试验对 $\tan \varphi_b$ 、 μ_b 两个细观参数进行标定。图 12 是上述标定细观参数对应的双轴压缩数值试验模拟结果(位移图)。从图中可以看出,随着围压的增大,数值试样的破坏逐渐由径向劈裂破坏转变为剪切破坏,符合一般室内岩石试验所得结果,采用摩尔-库伦屈服准则即可确定强度参数 C 、 $\tan \varphi_b$,若已知三轴强度参数,将其与数值模拟结果进行对比,可实现细观参数的标定。



(a) 围压2 MPa (b) 围压4 MPa (c) 围压6 MPa (d) 围压8 MPa

图 12 双轴压缩数值模拟结果

Fig. 12 Numerical simulation result of biaxial compression test

5 结 论

1) 采用正交试验设计、多因素方差分析和回归分析研究了平直节理黏结颗粒材料宏观参数之间的关系,确定了宏观参数的显著性影响因素(细观参数)及其排序,确定了宏观细观参数之间的相关关系。

2) 建立了以细观参数为因变量,宏观参数为自变量的线性回归表达式,由此提出了岩石细观参数的标定方法,即以线性回归表达式初步估计细观参数,然后进行数值试验对比计算宏观参数与实际宏观参数之间的差别,再根据宏观细观参数之间的趋势性关系,对细观参数进行适当微调,直到达到合理的精度范围。

3) 以灰岩的室内试验结果为基础,建立了灰岩的单轴压缩和巴西劈裂数值模型,并对数值模型的细观参数进行标定,模拟结果显示颗粒流模型可以得到接近于室内试验的宏观参数和应力-应变曲线,验证了本文方法的有效性。

参考文献:

- [1] POTYONDY D O, CUNDALL P A. A bonded-particle model for rock [J]. International Journal of Rock Mechanics and Mining Sciences, 2004, 41 (8): 1329-1364.
- [2] 夏明, 赵崇斌. 簇平行黏结模型中微观参数对宏观参数影响的量纲研究[J]. 岩石力学与工程学报, 2014, 33 (2): 327-338.
XIA M, ZHAO C B. Dimensional analysis of effects of microscopic parameters on macroscopic parameters for clump parallel-bond model [J]. Chinese Journal of Rock Mechanics and Engineering, 2014, 33 (2): 327-338. (in Chinese)
- [3] CHO N, MARTIN C D, SEGO D C. A clumped particle

model for rock [J]. International Journal of Rock Mechanics and Mining Sciences, 2007, 44 (7): 997-1010.

- [4] POTYONDY D O. A flat-jointed bonded-particle material for hard rock [C]// Proceedings of the 46th US Rock Mechanics Symposium, Chicago, 2012: 24-27.
- [5] YOON J. Application of experimental design and optimization to PFC model calibration in uniaxial compression simulation [J]. International Journal of Rock Mechanics & Mining Sciences, 2007, 44 (6): 871-889.
- [6] 颜敬, 曾亚武, 高睿, 等. 无黏结材料颗粒流模型的宏观细观参数关系研究[J]. 长江科学院院报, 2012, 29 (5): 45-50.
YAN J, ZENG Y W, GAO R, et al. Relationship between macroscopic and mesoscopic parameters in particle flow model of unbounded material [J]. Journal of Yangtze River Scientific Research Institute, 2012, 29 (5): 45-50. (in Chinese)
- [7] 周喻, 吴顺川, 焦建津, 等. 基于 BP 神经网络的岩土体细观力学参数研究[J]. 岩土力学, 2011, 32 (12): 3821-3826.
ZHOU Y, WU S C, JIAO J J, et al. Research on mesomechanical parameters of rock and soil mass based on BP neural network [J]. Rock and Soil Mechanics, 2011, 32 (12): 3821-3826. (in Chinese)
- [8] 赵国彦, 戴兵, 马驰. 平行黏结模型中细观参数对宏观特性影响研究[J]. 岩石力学与工程学报, 2012, 31 (7): 1491-1498.
ZHAO G Y, DAI B, MA C. Study of effects of microparameters on macroproperties for parallel bonded model [J]. Chinese Journal of Rock Mechanics and Engineering, 2012, 31 (7): 1491-1498. (in Chinese)
- [9] 曾青冬, 姚军, 霍吉东. 基于并行 PSO 算法的岩石细观力学参数反演研究[J]. 西安石油大学学报(自然科学版), 2015, 30 (4): 27-32.
ZENG Q D, YAO J, HUO J D. Inversion of rock meso-mechanical parameters based on parallel particle swarm optimization (PSO) algorithm [J]. Journal of Xi'an Shiyou University (Natural Science Edition), 2015, 30 (4): 27-32. (in Chinese)
- [10] 丛宇, 王在泉, 郑颖人, 等. 基于颗粒流原理的岩石类材料细观参数的试验研究[J]. 岩土工程学报, 2015, 37 (6): 1031-1040.
CONG Y, WANG Z Q, ZHENG Y R, et al. Experimental study on microscopic parameters of brittle materials based on particle flow theory [J]. Chinese Journal of Geotechnical Engineering, 2015, 37 (6): 1031-

1040. (in Chinese)

[11] 孟京京,曹平,张科,等. 基于颗粒流的平台圆盘巴西劈裂和岩石抗拉强度[J]. 中南大学学报(自然科学版), 2013,44(6):2449-2454.

MENG J J,CAO P,ZHANG K,et al. Brazil split test of flattened disk and rock tensile strength using particle flow code [J]. Journal of Central South University (Science and Technology),2013,44(6):2449-2454. (in Chinese)

[12] 张伟,韩旭,刘杰,等. 一种基于正交试验设计的土中爆炸数值模型确认方法[J]. 工程力学, 2013, 30(3): 58-65.

ZHANG W,HAN X,LIU J,et al. A method for model validation of underground explosion based on the orthogonal experimental design [J]. Engineering Mechanics,2013,30(3):58-65. (in Chinese)

[13] POULSENN B A,ADHIKARY D P. A numerical study of the scale effect in coal strength [J]. International Journal of Rock Mechanics & Mining Sciences, 2013, 63:62-71.

[14] 谭海中,何波. 基于多因素方差分析的文本向量特征挖掘算法[J]. 科技通报,2015,31(6):139-141.

TAN H Z, HE B. Algorithm of text vectors feature mining based on multi factor analysis of variance [J]. Bulletin of Science and Technology, 2015, 31(6): 139-141. (in Chinese)

[15] 范雯. 逐步回归分析方法在储层参数预测中的应用[J]. 西安科技大学学报,2014,34(3):350-355.

FAN W. Application of stepwise regression analysis method in reservoir parameter prediction [J]. Journal of Xi'an University of Science and Technology, 2014, 34(3):350-355. (in Chinese)

[16] 刘佑荣,唐辉明. 岩体力学[M]. 北京:化学工业出版社,2008.

[17] 王启智,贾学明. 平台巴西圆盘试样确定脆性岩石的弹性模量、拉伸强度和断裂韧度—第一部分:解析和数值结果[J]. 岩石力学与工程学报, 2002, 21(9): 1285-1289.

WANG Q Z, JIA X M. Determination of elastic modulus, tensile strength and fracture toughness of brittle rocks by using flattened Brazilian disk specimen-Part I: Analytical and numerical results [J]. Chinese Journal of Rock Mechanics and Engineering, 2002, 21(9):1285-1289. (in Chinese)

(编辑 王秀玲)