

بررسی رفتار درزه مصنوعی بعد از مقاومت برشی حداقل

مجتبی عسکریⁱ; مرتضی احمدیⁱⁱ

چکیده

مقاومت برشی سطوح درزه و ناپیوستگی‌ها در تحلیل پایداری شیروانی‌های سنگی و سایر سازه‌هایی که در سنگ طراحی و اجرا می‌شوند اهمیت زیادی دارند. انتقال از نقطه پیک تا مقاومت ماندگار به دلیل کمبود اطلاعات، اغلب به صورت کاهش خطی یا نمایی فرض می‌شود. افزایش جابجایی برشی و تخریب دندانه‌ها باعث کاهش فرخ اتساع می‌شود؛ بنابراین با دانستن مقدار کاهش فرخ اتساع و JRC (ضریب زبری درزه) بعد از مقاومت برشی حداقل می‌توان منحنی تنش برشی- جابجایی برشی درزه را بعد از نقطه پیک رسم نمود. در این تحقیق آزمایش‌های برش مستقیم بر روی دندانه‌های مصنوعی منظم اجرا و تجزیه و تحلیل شده است. تعداد ۱۲ نمونه $cm^{15 \times 15 \times 15}$ با زوایای زبری $i=15$, $i=30$ و $i=40$ درجه و طول پایه $2cm$ ساخته شده است. نمونه‌ها تحت چهار تنش قائم مختلف، سه مرتبه مورد برش قرار گرفته است. میزان کاهش اتساع، زاویه α و JRC در هر مرحله برش بررسی شده و مقدار مقاومت برشی ماندگار از رابطه پاتون و بارتون تخمین زده شده است. با استفاده از بعد فراکتال یک روش ساده برای تعیین مقدار JRC در هر مرحله برش ارائه شده است. رابطه بارتون تخمین مناسبی از مقاومت ماندگار درزه ارائه می‌کند. از این رو، روش ارائه شده برای تعیین JRC مناسب است.

کلمات کلیدی

مقاومت برشی ماندگار، درزه مصنوعی، بعد فراکتال و ضریب زبری درزه

Post-Peak Shear Behavior of Artificial Joints

M. Askari; M. Ahmadi

ABSTRACT

The presence of numerous discontinuity planes in rock mass structure would decrease strength, increase deformability of the rock mass and make the mechanical behavior of the rock mass much more complex. The effect of strength, deformation and conductivity characteristics of discontinuities on physical properties of rock mass is even more important than characteristics of the intact rock itself. Because information is lacking, the transition from peak to residual values now often assumes to decrease either linearly or exponentially when the joints exhibit strain-softening behavior. Three types of artificial joints with angle $i=15$, $i=30$ $i=40$ degree asperity under repeated direct shearing are performed in this experimental research. The progressive failure mechanism and strength degradation of rock joints after peak strength are monitored during shearing. The progressive degrading of shear strength parameter or index is examined according to two strength criteria (Barton and Patton). The JRC (joint roughness coefficient) value for a given profile is estimated by fractal dimension.

KEYWORDS

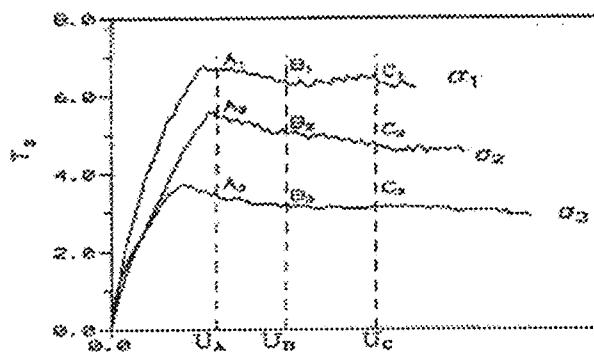
Residual State, Artificial Joint, Fractal Dimension, Joint Roughness Coefficient

ⁱ کارشناس ارشد مهندسی معدن گرایش مکانیک سنگ، دانشگاه تربیت مدرس تهران، mojtabaaskari2000@yahoo.com تلفن ۰۹۱۲۵۱۷۹۷۶۸

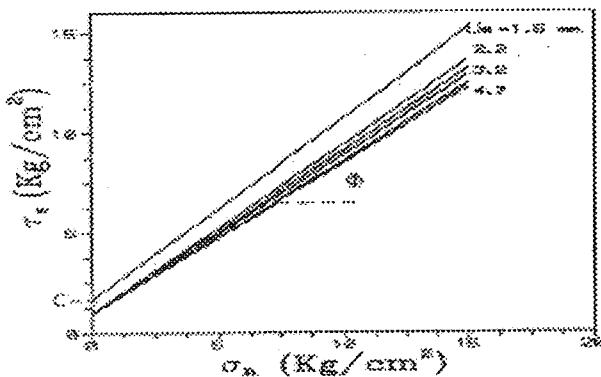
ⁱⁱ استادیار دانشگاه تربیت مدرس تهران، بخش مهندسی معدن، گروه مکانیک سنگ

۱- مقدمه

عمودی مختلف نشان می‌دهد. برای هر جابجایی انتخاب شده، یک رگرسیون خطی برای معیار کولمب انجام شده است (شکل(۲)). با افزایش جابجایی (u_s) مقدار چسبندگی و زاویه اصطکاک بعد از نقطه پیک کاهش می‌یابد.



شکل (۱): بدست آوردن مقاومت برشی بعد از نقطه پیک در نقاط مختلف [۹].



شکل (۲): بدست آوردن پارامترهای φ و c بعد از نقطه پیک با استفاده از رگرسیون خطی [۹].

شکل (۳) تغییرات φ و c نسبت به جابجایی را نمایش می‌دهد. فرمول تجربی برای تغییرات این دو پارامتر ارائه شده است [۹].

$$c(u_s) = 1.60 - 0.45 \ln(u_s) \quad (2)$$

$$\phi(u_s) = 42.1 - 2.7 \ln(u_s) \quad (3)$$

حالت ماندگار وقتی رخ می‌دهد که مقدار چسبندگی مساوی با صفر باشد؛ بنابراین با مساوی صفر قرار دادن معادله (۲) مقدار جابجایی برشی ماندگار (u_s) برابر با ۳۵mm بدست می‌آید. بنابراین جابجایی ماندگار ۱۵-۳۰ مرتبه بزرگتر از جابجایی برشی پیک ($u_p = 0.099-0.17\text{mm}$) است.

با جایگزینی $u_s = 35\text{mm}$ در معادله (۳) مقدار زاویه اصطکاک ماندگار (φ_s) برابر ۳۲ درجه بدست می‌آید. این زاویه یک درجه زبرتر از زاویه اصطکاک پایه $\varphi_b = 31^\circ$ است. مراحل محاسبه در ضمیمه آورده شده است.

به طور کلی منحنی تنش برشی - جابجایی برشی درزه سنگ به دو قسمت تقسیم می‌شود، که قبل از نقطه پیک و بعد از نقطه پیک تا حالت مقاومت ماندگار^۱ را شامل می‌شود. امکان وقوع رفتار پلاستیکی نیز وجود داشته که باعث می‌شود نقطه پیک قابل تشخیص نباشد، این رفتار متاثر از زبری سطح می‌باشد. این تغییرات با دندانه‌های موجود بر روی دو سطح و نحوه خرابی آن ارتباط دارد. معمولاً اطلاعات در این زمینه کامل نیست و انتقال از نقطه پیک تا مقاومت ماندگار اغلب به صورت خطی یا نمایی کاهش می‌یابد [۴]. فهم مراحل شکست بعد از اولین نقطه پیک یک موضوع مهم است.

پاتون [۶] دندانه‌ها را به دو دسته موجی^۲ (دندانه‌های اولیه) و ناهموار^۳ (دندانه ثانویه) تقسیم بندی کرد. رفتار درزه در جابجایی‌های کوچک به وسیله دندانه ثانویه کنترل می‌شود و دندانه اولیه بر روی جابجایی بزرگ تاثیر می‌گذارد. بارتون، هوک و بروی [۲] معتقدند که در تنش عمودی کم دندانه ثانویه (دندانه با زاویه بیشتر) رفتار برشی را کنترل می‌کند، هنگامی که تنش عمودی افزایش می‌یابد دندانه ثانویه بریده شده و دندانه اولیه (با قاعده بیشتر و زاویه کمتر) نقش کنترل کننده را دارا است.

هابرفیلد و جانسون^۴ [۵] جزئیات مکانیزم برش برای درزه مثلثی شکل را مطالعه کردند. آنها بیان کردند که دندانه‌ها با شبیب بیشتر در ابتدا بار برشی را تحمل می‌کنند، وقتی شکست رخ می‌دهد و جابجایی نسبتاً زیادی حاصل می‌شود دندانه‌ها با زاویه کمتر تماس پیدا می‌کنند.

هانگ و یانگ^۵ [۹] مطالعاتی برروی کاهش پارامترهای مقاومت برشی (φ و c) در قسمت بعد از نقطه پیک را مطالعه کردند و فرمول تجربی برای آن ارائه و منحنی تنش - جابجایی بعد از مقاومت برشی حداکثر را پیش بینی نمودند. پارامترهای مقاومت برشی درزه، (c و $\varphi = \varphi_b + i$) با حرکت برشی و تحریب دندانه‌های درزه کاهش پیدا می‌کند. مقاومت برشی بعد از نقطه پیک تابعی از جابجایی برشی است به صورت زیر بیان می‌شود [۷].

$$\tau_s(u_s > u_p) = c(u_s) + \sigma_n \times \tan(\phi(u_s)) \quad (1)$$

u_p : جابجایی برشی در نقطه پیک (mm)

u_s : جابجایی برشی بعد از نقطه پیک (mm)

$c(u_s)$: چسبندگی بعد از نقطه پیک

$\phi(u_s)$: زاویه اصطکاک بعد از نقطه پیک

شکل (۱) چندین نقطه اختیاری بعد از نقطه پیک در تنشهای

می‌شود. طول خط ساحلی (L) نیز می‌تواند توسط معادله زیر تخمین زده شود.

$$L = N \cdot Y \quad (4)$$

مشخص شد که لگاریتم تعداد گامها ($\log N$) یک ارتباط خطی با لگاریتم مقیاس اندازه‌گیری ($\log Y$) می‌باشد، که شبیه این خط برابر با بعد فراکتال (D) است.

$$D = \frac{-\log N}{\log Y} \quad (5)$$

جدول (۱): طول خط ساحلی انگلیس با مقیاس‌های مختلف [۳].

انگلیس (L)	مقیاس اندازه‌گیری (Y) Km	طول خط ساحلی Km
۲۶۰۰	۵۰۰	
۲۸۰۰	۱۰۰	
۵۷۷۰	۵۰	
۸۶۴۰	۱۷	

محققان زیادی از روش‌های مختلف مانند تقسیم کردن^۷ یا جعبه شمارش^۸ برای محاسبه مقدار بعد فراکتال درزه نامنظم استفاده کردند، که این روشها دارای محاسبات زیاد و پیچیده می‌باشد [۱۰]. در این تحقیق روش ساده‌ای به منظور تعیین بعد فراکتال درزه مصنوعی و منظم (شکل (۴)) ارائه شده است و رابطه تجربی بین بعد فراکتال و JRC به دست آمد است.

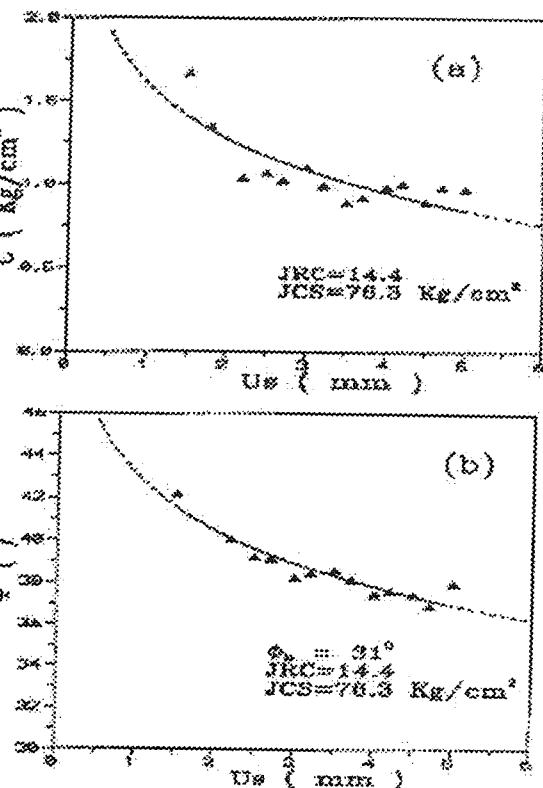
۲- تعیین بعد فراکتال درزه مصنوعی

زی و پاریسیو مطالعاتی بر روی درزهای مصنوعی همانند شکل (۴) (الف) انجام دادند. بعد فراکتال درزه طبق رابطه زیر تعیین شده است [۸].

$$D = \frac{\log 4}{\log [2(1 + \cos(\tan^{-1} \frac{2h}{l}))]} \quad (6)$$

که در آن h متوسط ارتفاع و l متوسط قاعده است. طبق رابطه (۶) فاصله h بین دندانه‌ها تاثیری بر روی بعد فراکتال ندارد، با توجه به اینکه این فاصله (h) بر روی JRC تاثیر می‌گذارد رابطه فوق برای تعیین JRC مناسب نیست و مدل درزه شکل (۴) (ب) در این تحقیق برای تعیین بعد فراکتال در نظر گرفته شده است.

به منظور بدست آوردن بعد فراکتال درزه همانند شکل (۴) (ب)، به طور سیستماتیک به طول خطی با اندازه واحد مقداری اضافه می‌شود. ایجاد شکل با یک پاره خط مستقیم با طول واحد شروع می‌شود (شکل (۵)). ابتدا پاره خط به دو بخش تقسیم می‌شود، هر بخش با دو ضلع جانبی یک مثلث متساوی ساقین با زاویه α جایگزین می‌گردد. در حقیقت با هر مرحله



شکل (۳): تغییرات φ و l نسبت به جابجایی برشی [۹].

این تحقیق بر رفتار برشی درزه مصنوعی بعد از نقطه پیک می‌باشد. برای تعیین مقدار JRC درزه یک روش ساده با استفاده از بعد فراکتال معرفی شده است. با توجه به تغییرات نرخ اتساع و مقدار JRC رفتار درزه در حالت ماندگار با استفاده از روابط پاتون و بارتون بررسی شده است.

۲- تعیین مقدار JRC درزه با استفاده از بعد فراکتال

فراکتال

مقدار JRC (ضریب زبری درزه) را می‌توان با مقایسه ۱۰ پروفیل استاندارد بارتون بین ۰ تا ۲۰ تعیین کرد که این روش بسیار سلیقه‌ای و مقایسه‌ای است، با معرفی هندسه فراکتال تلاشهای زیادی برای ارتباط بعد فراکتال و ضریب زبری درزه (JRC) صورت گرفت. هندسه فراکتال نخستین بار توسط ماندلبروت با مطرح ساختن یک پرسش کهنه که طول ساحل انگلیس چقدر است، مطرح شد [۲]. هنگامی که از مقیاس‌های گوناگون برای اندازه‌گیری طول ساحل استفاده می‌شد مقادیر متقاضی بدست می‌آمد (جدول (۱)). ماندلبروت در جستجوی پاسخی به این پرسش، نظریات تازه‌ای را مطرح ساخت که منجر به پیداکشی هندسه فراکتال شد. طول خط ساحلی را می‌توان با استفاده از روش تقسیم‌کننده محاسبه کرد. بدین صورت که Y بعنوان طول مقیاس اندازه‌گیری انتخاب و دور جزیره با آن پیمایش می‌شود، تعداد شمارش (N) نیز ثابت

۴-۲- تعیین JRC درزه مصنوعی

مقدار JRC درزه، از رابطه کردن و تنس^۱ محاسبه می‌شود.

. [۷]

$$JRC = 32.2 + 32.47 \log Z_2 \quad (۹)$$

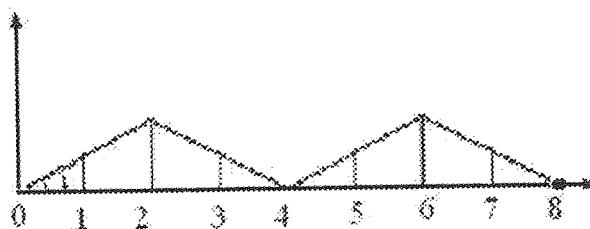
$$Z_2 = \left[\frac{1}{m(\Delta x)^2} \sum_{i=0}^m (y_{i+1} - y_i)^2 \right]^{\frac{1}{2}} \quad (۱۰)$$

که در آن m : تعداد نمونه‌گیری، Δx فاصله نمونه‌گیری، y_i ارتفاع دو نقطه مجاور هم می‌باشد. مقدار Z_2 به فاصله نمونه‌گیری برای تخمین JRC حساس است و باید تا حد امکان فاصله نمونه‌گیری را کوچک در نظر گرفت تا دقت محاسبه JRC افزایش یابد [۷].

مقدار Z_2 درزه مصنوعی مورد نظر (شکل(۴)) طی مراحل زیر بدست می‌آید.

۱- پروفیل درزه با طول واحد و دندانه با زاویه i در نظر گرفته می‌شود (شکل(۶)). طول پروفیل به ۸ قسمت تقسیم

$$\text{می‌شود } m=8 \text{ و } \Delta x = \frac{1}{8}. \quad (۱۱)$$



شکل(۶): پروفیل درزه مصنوعی با زاویه i [۱].

۲- ارتفاع هر نقطه (۷) تعیین می‌شود. در جدول (۳) مقدار y برای هر نقطه ارائه شده است.

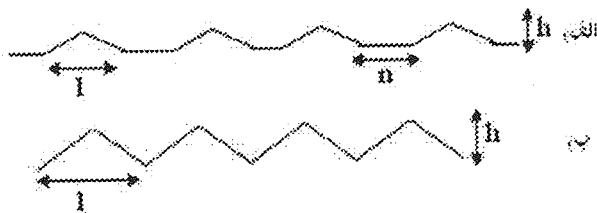
۳- مقدار $\sum_{i=0}^8 (y_{i+1} - y_i)^2$ با استفاده از جدول (۳)، برابر با $(\tan i)^2$ حاصل می‌شود.

۴- مقدار Z_2 با توجه به فرمول (۱۰) و مراحل فوق به صورت زیر محاسبه می‌شود.

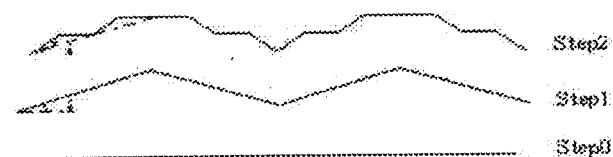
$$\tan i = Z_2 \quad (۱۱)$$

به کمک رابطه (۱۱) و (۹) می‌توان مقدار JRC درزه مصنوعی با زاویه i را محاسبه نمود.

طول خط با مقیاس $\frac{1}{\cos(i)}$ افزایش می‌یابد. اگر این مراحل چند بار تکرار شود به راحتی می‌توان به خصوصیات خود تشابهی دراین مثال پی برد [۱].



شکل(۴): مدل درزه مصنوعی [۱].



شکل(۵): مدل فراکتال درزه منظم [۱].

در جدول (۲) ارتباط میان تعداد تقسیمات (N) و طول تقسیمات (Y) نشان داده شده است. هنگامی که تعداد تقسیمات افزایش می‌یابد طول کلی پاره خط بیشتر می‌شود.

جدول(۲): ارتباط تعداد تقسیمات با طول تقسیمات [۱].

Step	۰	۱	۲
(N) تعداد تقسیمات	1	4	$(4)^2$
(Y) طول تقسیمات	1	$\frac{1}{4 \cos(i)}$	$(\frac{1}{4 \cos(i)})^2$

با توجه به جدول (۲) بعد فراکتال محاسبه می‌شود.

$$D = \frac{-\log N}{\log Y} = \frac{-\log 4}{\log \frac{1}{4 \cos(i)}} = \frac{\log 4}{\log 4 \cos(i)} \quad (۷)$$

بنابراین بعد فراکتال برای درزه مصنوعی از رابطه زیر به دست می‌آید.

$$D = \frac{\log 4}{\log 4[\cos(\tan^{-1} \frac{2h}{l})]} \quad (۸)$$

که در آن h متوسط ارتفاع و l متوسط قاعده است. بنابراین در درزه‌هایی که شکل آن مانند مدل فراکتالی شکل(۵) با داشتن پارامترهای آماری h (متوسط ارتفاع) و l (متوسط قاعده) مقدار JRC محاسبه می‌شود.

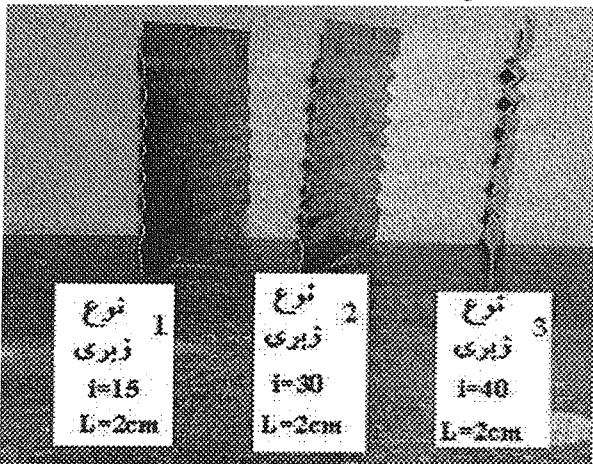
جدول(۳): مقدار y در هر نقطه [۱].

i	۰	۱	۲	۳	۴	۵	۶	۷	۸
y_i	0	$\frac{1}{8} \tan i$	$\frac{2}{8} \tan i$	$\frac{1}{8} \tan i$	0	$\frac{1}{8} \tan i$	$\frac{2}{8} \tan i$	$\frac{1}{8} \tan i$	0

۴۵ kg/cm² می‌رسد. مقدار زاویه اصطکاک پایه نمونه‌ها برابر با ۳۵° است. سه درجه مصنوعی ۱۵، ۲۰ و ۴۰ درجه با طول پایه

$$(شکل(۹)) \text{ و نسبت تنش } S_r = \frac{\sigma_n}{\sigma_c} = ۰/۰۲ \text{ و } ۰/۱۴۳ \text{ سه}$$

مرتبه مورد برش قرار گرفته شده است. برای انجام برش بعد از اولین سیکل برشی نمونه دوباره به حالت اولیه بر می‌گردد و برشی دوباره تکرار می‌شود. در این مرحله رفتار دندانه‌ها در برش متوالی تا رسیدن به حالت مقاومت ماندگار را مدل می‌کند. این عمل تا سه مرحله انجام شده است با توجه به اینکه نمونه بر اثر بار شکسته می‌شود دیگر امکان انجام این عمل برای مراحل بیشتر میسر نمی‌باشد.



شکل (۹): مشخصات هندسی پروفیل زبری در نظر گرفته شده (L) طول قائم دندانه‌ها و زاویه دندانه‌ها).

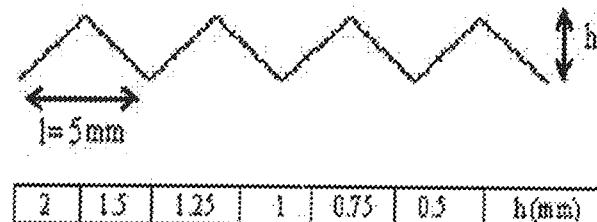
۴- ارائه یافته‌ها و تحلیل نتایج

با افزایش سایش و کاهش زاویه دندانه‌ها مقدار اتساع و مقاومت برشی در سیکل برش متوالی درزه به تدریج کاهش پیدا می‌کند (شکل (۱۰)).

جدول (۵) مقدار اتساع، JRC و زاویه اصطکاک ماندگار در هر مرحله از برش را نمایش می‌دهد. در مرحله سوم مقدار مقاومت درزه به مقاومت ماندگار نزدیک می‌شود، اما به علت وجود زبری در سطح درزه زاویه اصطکاک درزه بیشتر از زاویه اصطکاک پایه ($\phi_b = 35^\circ$) است.

۳-۴- ارتباط بعد فراكتال و مقدار JRC

شکل (۷) یک پروفیل درزه منظم را نمایش می‌دهد. مقدار بعد فراكتال از رابطه (۸) و مقدار JRC از رابطه (۱۱) و (۹) برای پروفیل مورد نظر محاسبه می‌شود (جدول (۴)).

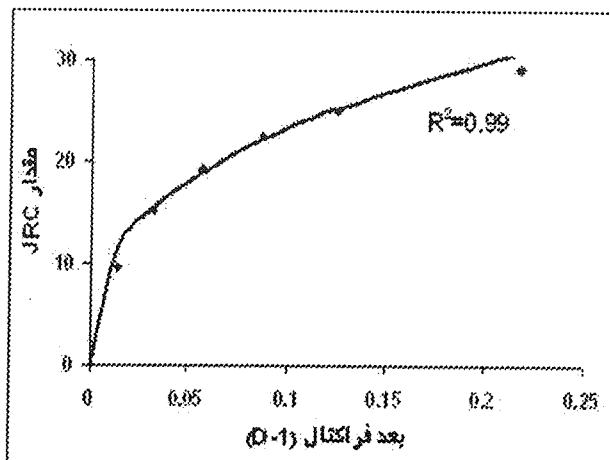


شکل (۷): پروفیل درزه منظم مصنوعی [۱].

منحنی ارتباط بعد فراكتال و مقدار JRC در شکل (۸) نشان داده شده است. یک ارتباط تجربی میان بعد فراكتال و مقدار JRC وجود دارد (ضریب همبستگی ۰/۹۸۵).

$$JRC = 53 \cdot 7031 (D - 1)^{0.3642} \quad (12)$$

که در آن D بعد فراكتال می‌باشد.



شکل (۸): ارتباط میان بعد فراكتال و مقدار JRC [۱].

۳- نحوه ساخت نمونه‌ها و انجام آزمایش

گچ بعنوان مصالح مورد استفاده جهت ساخت نمونه‌ها با نسبت وزنی گچ به آب، ۱/۷۵ در نظر گرفته شده است. نمونه‌ها $15 \times 15 \times 15$ cm بعد از ساخت نمونه‌ها و در دمای آزمایشگاه به بعد از یک هفته از ساخت نمونه‌ها و در دمای آزمایشگاه به

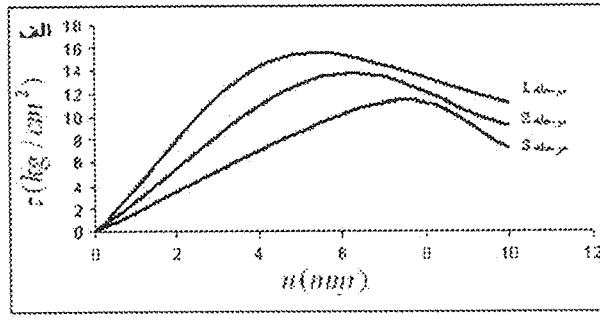
جدول (۴): محاسبه مقدار بعد فراكتال و مقدار JRC [۱]

2	1.5	1.25	1	0.75	0.5	$h(\text{mm})$	D	JRC
1.21718	1.12474	1.08753	1.0566	1.03208	1.01435			
29.05	25.00	22.43	19.28	15.22	9.5			

جدول (۵): محاسبه پارامترهای مقاومت برشی درزه طی سه مرحله برش.

φ_r	$\tau_{\text{baron}} \text{ (kg/cm}^2)$	$\tau_{\text{patton}} \text{ (kg/cm}^2)$	$\tau_r \text{ (kg/cm}^2)$	JRC	زاویه اتساع	نسبت تنش	مرحله برش	شماره زیری
۲۸/۲	۷/۱۵	۸/۲۸	۷/۱	۴/۵۲	۸	۰/۲	مرحله (۱)	۱
۲۵/۸	۶/۴۲	۷/۱۹	۶/۵	۱	۴	۰/۲	مرحله (۲)	
۲۵/۳	۶/۳۲	۶/۹۴	۶/۲	۰/۵	۲	۰/۲	مرحله (۳)	
۴۱	۵/۵۱	۶/۲۲	۶/۰۱	۷/۷۳	۱۰	۰/۱۴۳	مرحله (۱)	۱
۲۸/۴	۴/۸	۵/۴۱	۵/۱	۲/۲	۶	۰/۱۴۳	مرحله (۲)	
۳۷	۴/۴۹	۵/۰۴	۴/۲	۱	۴	۰/۱۴۳	مرحله (۳)	
۵۰/۹۶	۹/۲۲	۱۰/۴۰	۱۱/۱	۱۲/۱۲	۱۴/۵	۰/۲	مرحله (۱)	۲
۴۵/۲۳	۷/۴۱	۸/۴۹	۹/۱	۵/۷۲	۸/۷	۰/۲	مرحله (۲)	
۴۹/۰۵	۶/۸۲	۷/۵۰	۷/۲	۳	۵/۲	۰/۲	مرحله (۳)	
۵۲/۸۴	۶/۸۴	۷/۸۲	۸/۸	۱۵/۰۴	۱۶/۵	۰/۱۴۳	مرحله (۱)	۲
۴۱	۵/۸۰	۶/۵۱	۵/۶	۹/۴۹	۱۱/۳	۰/۱۴۳	مرحله (۲)	
۳۷/۴	۵/۰۶	۵/۸۴	۴/۹	۴/۸۸	۸/۲	۰/۱۴۳	مرحله (۳)	
۵۵/۱۰	۱۱/۳۷	۱۴/۲۱	۱۲/۹	۲۰/۱۲	۲۲	۰/۲	مرحله (۱)	۲
۴۸/۲۰	۹/۲۲	۱۰/۴۰	۱۰/۱	۱۲/۱۲	۱۲/۵	۰/۲	مرحله (۲)	
۴۱/۹۹	۷/۶۹	۸/۷۲	۸/۱	۶/۹۹	۹/۵	۰/۲	مرحله (۳)	
۵۷/۵۲	۸/۴۵	۱۱/۲۲	۱۰/۱	۲۲/۰۸	۲۶	۰/۱۴۳	مرحله (۱)	۳
۵۲	۷/۲۸	۸/۵۶	۸/۲	۱۷/۱۷	۱۹	۰/۱۴۳	مرحله (۲)	
۴۵	۶/۱۶	۶/۹۱	۶/۳	۱۱/۵۳	۱۲	۰/۱۴۳	مرحله (۳)	

در این رابطه i مقدار اتساع درزه است با توجه به رابطه فوق تنها کمیتی که در این رابطه در برش متواالی درزه تغییر می‌کند زاویه θ می‌باشد. بنابراین اگر مقدار تغییرات زاویه θ نسبت به جابجایی معلوم باشد می‌توان منحنی تنش - جابجایی بعد از نقطه پیک را رسم نمود. مقدار زاویه اتساع بعد از جابجایی $i(u_s)$ در هر مرحله برش در جدول (۵) ارائه شده است و با توجه به آن مقدار τ_p محاسبه شده است.



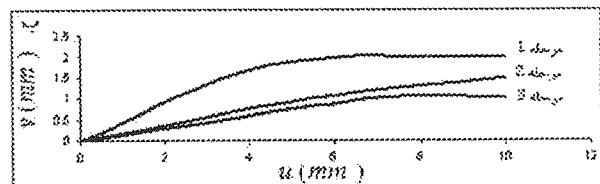
۴-۲- پارامترهای زیری در مدل بارتون

barton معيار مقاومت برشی زیر را برای درزه سنگ ارائه داده است [۷].

$$\tau_p = \sigma_n \tan\{\phi_b + JRC(u_s)\} \times \log_{10}\left(\frac{JCS}{\sigma_n}\right) + \phi_b \quad (14)$$

با توجه به رابطه فوق تنها پارامتری که در برش متواالی درزه تغییر می‌کند JRC یا زیری درزه است که با افزایش جابجایی مقدار JRC درزه کاهش می‌یابد بنابراین اگر مقدار تغییرات JRC نسبت به جابجایی بعد از نقطه پیک ($JRC(u_s)$) را معلوم باشد می‌توان منحنی تنش - جابجایی بعد از نقطه پیک را رسم نمود.

شكل (۱۱) وضعیت نمونه نوع (۲) با نسبت تنش



شکل (۱۰): سه مرحله برش بر روی دندانه 30° با نسبت تنش

$$\frac{\sigma_u}{\sigma_c} = 0.2$$

برشی، ب) منحنی اتساع.

۴-۱- زاویه اتساع در مدل پاتون

پاتون معيار مقاومت برشی زیر را برای درزه سنگ ارائه داده است [۶].

$$\tau_p = \sigma_n \tan\{\phi_b + i(u_s)\} \quad (15)$$

۵- نتیجه‌گیری

در این تحقیق رفتار درزه مصنوعی بعد از مقاومت برشی حداکثر با در نظر گرفتن کاهش نرخ اتساع و JRC بررسی شد. به منظور تعیین مقدار JRC در هر مرحله برش از هندسه فراکتال استفاده شد و رابطه تجربی بین JRC و بعد فراکتال ارائه شد. بنابراین با دانستن زاویه اتساع در هر مرحله برش می‌توان به راحتی مقدار JRC درزه را تعیین کرد و رفتار درزه را بعد از نقطه پیک بررسی نمود. نتایج زیر از این تحقیق حاصل شده‌است.

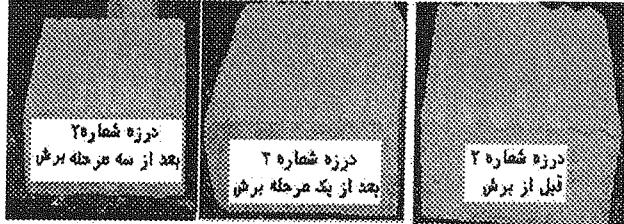
- ۱- مقدار مقاومت برشی بعد از نقطه پیک به تغییرات نرخ اتساع وابسته بوده و با کاهش نرخ اتساع مقاومت برشی درزه نیز کاهش می‌یابد.
- ۲- کاهش زاویه α و JRC درزه در اثر برش متواالی مورد بررسی قرار گرفت. نرخ تغییرات زاویه α و JRC وابسته به تنش عمودی و زبری اولیه درزه است.
- ۳- مقدار زاویه اصطکاک ماندگار بعد از سه مرحله برش بیشتر از زاویه اصطکاک پایه بدست آمده است که این بیانگر وجود زبری بر روی سطح درزه بعد از برش متواالی است.
- ۴- پارامترهای هندسی درزه را می‌توان با به دست آوردن عدد فراکتال سطح درزه بدست آورد.
- ۵- با افزایش مقدار بعد فراکتال مقدار JRC درزه نیز افزایش می‌یابد.
- ۶- با مشخص شدن پارامترهای h (متوسط ارتفاع) و α (متوسط قاعده) می‌توان JRC درزه را تعیین نمود.
- ۷- مقدار مقاومت ماندگار بدست آمده از آزمایشات انجام شده به مقدار تخمینی از ملاک بارتون نزدیک می‌باشد، بنابراین روشی که برای تعیین JRC ارائه شده است، مناسب می‌باشد.

۶- ضمائم

چسبندگی که در اینجا مورد بحث است چسبندگی آنی می‌باشد که در اثر برش دندانه‌ها ایجاد می‌شود، مقدار این چسبندگی در اثر جابجایی برشی به تدریج افزایش پیدا کرده تا به نقطه پیک می‌رسد و بعد از نقطه پیک که متناظر با نقطه پیک منحنی تنش برشی- جابجایی است، به تدریج کاهش می‌یابد تا به مقدار صفر می‌رسد و حالت ماندگار رخ می‌دهد. با مساوی قرار دادن معادله (۲) می‌توان جابجایی برشی ماندگار (u_r) را به دست آورد.

$$c(u_r) = 1.60 - 0.45 \ln(u_r) = 0 \Rightarrow u_r = u_c = 35 \text{ mm} \quad (۱\text{-الف})$$

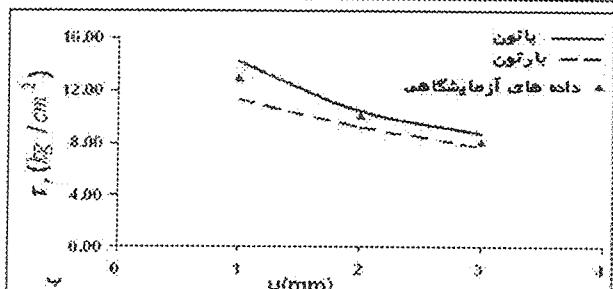
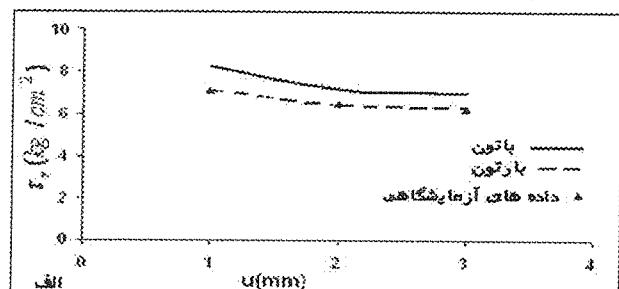
$\frac{\sigma_n}{\sigma_c} = 0.2$ پس از انجام آزمایشات را نشان می‌دهد. آنچه که با مقایسه این تصویر آشکار می‌گردد، افزایش میزان خرابی دندانه‌ها با افزایش تعداد مراحل برش است.



شکل (۱۱): تصویر نمونه نوع (۲) قبل و بعد از انجام آزمایشات با نسبت تنش $\frac{\sigma_n}{\sigma_c} = 0.2$.

با استفاده از نرخ اتساع و روابط (۸) و (۱۲) مقدار JRC درزه بعد از هر مرحله برش محاسبه شده است (جدول (۵)) با استفاده از مقدار JRC در هر مرحله برش مقدار τ_{barton} محاسبه شده است.

با توجه به معادلات (۱۳) و (۱۴) و کاهش زاویه دندانه‌ها و مقدار JRC منحنی تنش - جابجایی براساس رابطه بارتون و بارتون و داده‌های آزمایشگاهی رسم شده است (شکل (۱۲)). بنابراین رفتار برشی یک درزه بعد از نقطه پیک بر اساس رابطه بارتون و پاتون تخمین زده شده است. نتایج آزمایش با رابطه بارتون همپوشانی بهتری دارد. این امر نشان می‌دهد رابطه (۸) و (۱۲) که برای تخمین JRC سطح درزه در نظر گرفته شده است مناسب می‌باشد.



شکل (۱۲): منحنی تنش برشی ماندگار نسبت به جابجایی افقی با

$$\frac{\sigma_n}{\sigma_c} = 0.2 \quad ; \text{ (الف) } i=15, \text{ (ب) } i=40$$

برای به دست آوردن زاویه اصطکاک ماندگار مقدار $u_s = 25$ m در رابطه (۳) قرار داده می شود و مقدار $\phi_r = 32^\circ$ بدست می آید.

$$\phi(u_s) = 42.1 - 2.7 \ln(35) \Rightarrow \phi(u_s) = 32^\circ \quad (\text{ب}-۲)$$

۷- مراجع

- [۱] عسکری، مجتبی؛ "مدل سازی فیزیکی رفتار ناپیوستگی ها در سنگ"، پایان نامه کارشناسی ارشد مکانیک سنگ، دانشکده فنی، دانشگاه تربیت مدرس تهران، ۱۳۸۴.
- [۲] Hoek, E.; Bray, J.W.; "Rock slope engineering. London": IMM, 1981.
- [۳] Haston, M.B.; "Shear strength testing and fractal analysis of rock discontinuities": A Thesis Presented for the Master of Science Degree, The University of Tennessee, Knoxville Chapter 4, 1996.
- [۴] Cundall, P.; Marti, J.; Beresford, J.; Last, P.; Asagian, M.; "Computer modeling of jointed rock masses", Report for the U.S. Army Corp. of Engineer Waterways Experimental Station (by Dames and Moor), 1978
- [۵] Haberfield, CM.; Johnson, IW.; "A mechanistically-based model for rough rock joints", Int J Rock Mech Min Sci Geomech Abstr, vol. 31, p.p. 279 – 92, 1994
- [۶] Patton, F.D.; "Multiple model of shear failure in rock", Proceedings of the First Congress of ISRM, Lisbon, p.p. 509-13 1966
- [۷] Tse, R.; Cruden, D.; "Estimating joint roughness coefficients", Int. J. Rock Mech. & Min. Sci, vol. 16, p.p. 303-307, 1978
- [۸] Xie, H.; Pariseau, W.G.; "Fractal estimation of joint roughness coefficients", Proc. Int. Conf. on Fractured and Jointed Rock Masses, Balkema, Rotterdam, 125-131, 1995
- [۹] Yang, Z.Y.; Huang, Y.M.; "Post-Peak shear behaviour of artificial joint", Mechanics of jointed and faulted rock., Balkema, Rotterdam, p.p.139 – 145, 1995
- [۱۰] Yang, Z.Y.; Yen, K.C.; "The effect of asperity order on the roughness of rock joints", Int. J. Rock Mech. & Min. Sci. 38 745–752, 2001.

۸- زیرنویس ها:

- ' Residual
- ' Waviness
- ' Unevenness
- ^۱ Haberfield & Johnson
- ^۲ Huang & Yang
- ^۳ Joint roughness coefficient
- ^۴ Divider
- ^۵ BoxC ounting
- ^۶ Cruden and Tse