



## پیش‌بینی دوام طولانی مدت ماسه سنگ‌های سازند قرمز بالایی در مقابل پدیده ذوب - انجاماد

### و هوازدگی نمک با استفاده از مدل تابع تخریب

محمد حسین قبادی<sup>۱\*</sup>, رضابابازاده<sup>۲</sup>, موسی اسفندیاری<sup>۳</sup>

پذیرش مقاله: ۹۲/۹/۲۵

دریافت مقاله: ۹۲/۶/۶

#### چکیده

سنگ‌هایی که در معرض فرایندهای هوازدگی از قبیل ذوب - انجاماد و تبلور نمک قرار می‌گیرند یکپارچگی خود را از دست داده و در طی زمان معینی تخریب می‌شوند. با افزایش تعداد و شدت چرخه‌های هوازدگی میزان این تخریب نیز بیشتر خواهد شد، هر چند که سرعت تخریب برای انواع مختلف سنگ‌ها متفاوت است. در این مطالعه دوام پذیری ماسه سنگ‌های سازند قرمز بالایی (منطقه آوج، جنوب غرب استان قزوین) در مقابل عملکرد چرخه‌های ذوب - انجاماد و تبلور نمک، با استفاده از مدل تابع تخریب مورد ارزیابی قرار گرفته است. برای این منظور تعداد ۹ نمونه ماسه سنگ (مشخص شده با حروف A, B, C, S<sub>1</sub>, S, CG, Tr, Min) از بخش‌های مختلف سازند قرمز بالایی (در محدوده آوج - آبرگم) جمع‌آوری شده و پس از تعیین خصوصیات فیزیکی، مکانیکی و کانی‌شناسی، در معرض آزمایش‌های ذوب - انجاماد و تبلور نمک قرار داده شدند. مدل تابع تخریب این امکان را به ما می‌دهد که بتوانیم پارامترهای معنی‌داری از قبیل ثابت تخریب و نیمه عمر را برای انواع مختلف سنگ‌ها محاسبه کرده و درباره تخریب آنها اظهار نظر کنیم. نتایج به دست آمده از این مدل نشان می‌دهند که پارامترهای نیمه عمر و ثابت تخریب می‌توانند در کارهای مهندسی و با صرف کمترین هزینه و زمان، جهت تعیین دوام سنگ‌ها به کار روند. همچنین این مدل نشان می‌دهد که سرعت تخریب انواع مختلف ماسه سنگ‌ها متفاوت می‌باشد.

**کلید واژه‌ها:** ماسه سنگ، سازند قرمز بالایی، مدل تابع تخریب، ثابت تخریب، نیمه عمر

۱. استاد زمین‌شناسی مهندسی، دانشگاه بوعلی سینا، همدان

۲. دانشجوی دکتری زمین‌شناسی مهندسی، دانشگاه بوعلی سینا، همدان

۳. کارشناس ارشد، رسوب‌شناسی و سنگ‌شناسی رسوبی، دانشگاه بوعلی سینا، همدان

\* مسئول مکاتبات

یکی دیگر از عوامل هوازدگی فیزیکی و تخریب سنگ‌ها تبلور نمکهای محلول در آب از قبیل کلریدها، سولفاتها و نیتراتها می‌باشد. محاسبات فشار تبلور نمکهای متداول (از قبیل کلریدها، سولفاتها و نیتراتها) نشان داده که تمامی آنها می‌توانند باعث تخریب قویترین مصالح شوند (Winkler and Singer, 1972). در حقیقت فشارهای تبلور محاسبه شده دارای مقادیری بزرگتر از مقاومت گسیختگی بیشتر مصالح ساختمانی می‌باشند. هر چند شواهد تجربی محکمی وجود دارد که نشان می‌دهد تحت شرایط آزمایشگاهی یکسان (شرایط محیطی و غلظت اولیه نمک) بعضی از نمکهای از قبیل سولفات سدیم و سولفات منیزیم دارای اثرات تخریبی زیادی هستند، در حالی که نمکهای دیگری از قبیل کلرید سدیم دارای چنان اثر تخریبی نیستند (Goudie et al. 1997; Rodriguez-Navarro and Doehe, 1999). پیدایش نمکهای سولفات منیزیم و سولفات سدیم در طبیعت کاملاً متداول بوده و توزیع آنها نیز در سراسر جهان گزارش شده است (Braitsch, 1971; Goudie and Cooke 1984). مثالهایی از اثرات تخریبی آنها بر روی مصالح زمین شناختی و مصالح مورد استفاده در ساخت سازه‌های مختلف متعدد می‌باشند (Goudieet al., 1997). هر دو نمک در آزمایشات مربوط به هوازدگی شتابدار سنگ‌ها مورد استفاده قرار می‌گیرند، زیرا تبلور آنها دارای اثرات تخریبی زیادی می‌باشد (ASTM 1997; Mutluturk et al.). (Rodriguez-Navarro and Doehe 1999) یک مدل تابع تخریب برای توصیف افت یکپارچگی (تخریب) سنگ‌های قرار گرفته در معرض چرخه‌های ذوب - انجماد پیشنهاد کردند. مهمترین عیب این مدل که برای پیش‌بینی و توصیف تخریب ۱۰ نوع سنگ مختلف بکار برده شده بود، در نظر گرفتن سختی شور (shore hardness) و نادیده گرفتن سایر خصوصیات مکانیکی بود. Altindag et al. (2004) مدل تابع تخریب را برای ارزیابی تخریب سنگ‌های ایگنبریتی مورد استفاده قرار دادند. (Yavuz et al. 2006) مدلی را برای پیش‌بینی خصوصیات شاخص سنگ‌های کربناته تخریب شده طی ذوب - انجماد پیشنهاد کردند. Tan et al. (2011) پدیده تخریب و افت در خصوصیات مکانیکی

**1. مقدمه**  
ذوب - انجماد یکی از فرایندهای هوازدگی خیلی مهمی است که می‌تواند تغییراتی در خصوصیات مکانیکی سنگ‌ها ایجاد کرده و باعث کاهش دوام پذیری آنها گردد. بنابراین تعیین میزان مقاومت نسبت به تخریب (دوام پذیری) سنگ‌های ساختمانی قبل از انتخاب آنها لازم و ضروری می‌باشد. محققین مختلفی دوام پذیری و خصوصیات فیزیکی و مکانیکی سنگ‌های مختلف را طی چرخه‌های ذوب - انجماد مورد بررسی قرار داده‌اند; Binal and Kasapoglu, 2002; Altindag et al. 2004; Topal and Sozmen, 2000; Jamshidi et al. 2013; Mutluturk et al. 2004; Yavuz et al. 2006; Tan et al. 2011 (Topal and Sozmen 2000). تغییرات روی داده در وزن واحد حجم خشک، تخلخل، مقاومت فشاری تک محوری و سرعت عبور موج توفها را پس از انجام چرخه‌های ذوب - انجماد مورد مطالعه قرار دادند. Binal and Kasapoglu (2002) اثر ذوب - انجماد را بر خصوصیات فیزیکی و مکانیکی ایگنبریت‌ها بررسی کردند. Chen et al. (2004) اثر درجه اشباع را بر میزان مقاومت توفهای جوش خورده در مقابل ذوب - انجماد مطالعه نموده و دریافتند زمانی که درجه اشباع اولیه کمتر از ۶۰% باشد، خصوصیات فیزیکی و مکانیکی تغییر چندانی نشان نمی‌دهند، اما زمانی که میزان آن بیشتر از ۷۰% باشد، نمونه‌های سنگی به طور قابل ملاحظه‌ای دچار تخریب می‌شوند

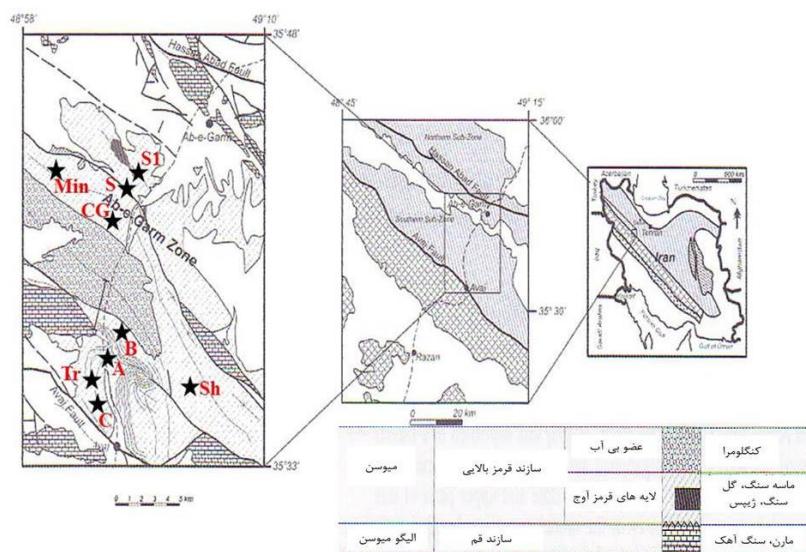
Cárdenes et al. (2012). مقاومت خمی اسلیت را بررسی کرده‌اند. برای این منظور ۳ نوع از اسلیتهای منطقه‌ای در اسپانیا که به عنوان مصالح ساختمانی استفاده می‌شود، انتخاب شده و تغییرات مقاومت خمی در طی چرخه‌های ذوب - انجماد مورد ارزیابی قرار گرفت. نتایج مطالعه مذکور نشان داد که قرار گرفتن اسلیت‌ها در معرض ذوب - انجماد، باعث ایجاد تغییراتی در مقاومت خمی و همچنین سایر خصوصیات اندازه‌گیری شده از قبیل جذب آب، سرعت موج P و توزیع اندازه حفرات می‌شود.

آزمایش‌های دوام شکفتگی (شاخص دوام شکفتگی)، شاخص بار نقطه‌ای و مقاومت کششی برزیلی می‌باشد.

## 2. مواد و روش‌ها

به منظور انجام این مطالعه، تعداد 9 نوع ماسه سنگ از بخش‌های مختلف سازند قرمز بالایی در محدوده آوج - آبگرم (جنوب غرب استان قزوین) برداشت و به آزمایشگاه زمین شناسی مهندسی و رئوتکنیک دانشگاه بوعالی سینا منتقل گردیده است. نمونه برداری بر اساس تغییر سنگ شناسی انجام گرفته شد و در حین نمونه‌برداری از انتخاب نمونه‌های هوازده و خرد شده پرهیز شد (شکل 1). ترکیب کانی شناسی و خصوصیات بافتی با استفاده از میکروسکوپ نوری تعیین شد. خصوصیات فیزیکی و مکانیکی نمونه‌ها از قبیل وزن واحد حجم خشک، اشباع، تخلخل موثر، جذب آب، سرعت عبور موج در حالت خشک و اشباع، مقاومت کششی برزیلی و مقاومت بار نقطه‌ای تعیین شد. در نهایت دوام پذیری نمونه‌های ماسه سنگی در مقابل عملکرد پدیده ذوب - انجماد و تبلور نمک با استفاده از مدل تابع تخریب (function model) ارزیابی شد.

گرانیت‌ها را به عنوان تابعی از چرخه‌های ذوب - انجماد و با استفاده از آزمایش‌های تک محوری و سه محوری مورد بررسی قرار دادند. Jamshidi et al. (2013) با استفاده از مدل تابع تخریب و آزمایش‌های بار نقطه‌ای و مقاومت کششی برزیلی، رفتار دوام‌پذیری 14 نوع سنگ ساختمانی قرار گرفته در معرض چرخه‌های ذوب - انجماد را مطالعه کردند و به این نتیجه رسیدند که سرعت تخریب برای انواع مختلف سنگ‌ها متفاوت می‌باشد. اگر چه در اکثر مطالعات پیشین، پدیده ذوب - انجماد و اثر آن بر خصوصیات مختلف سنگ‌ها مورد بررسی قرار گرفته است، ولی روش‌های عددی موجود برای پیش‌بینی دوام‌پذیری سنگ‌ها در مقابل این پدیده ناکافی می‌باشند. علاوه بر این، مدل‌های پیشنهادی بیشتر بر روی نتایج حاصل از آزمایش ذوب - انجماد و تغییرات حاصله در خصوصیات فیزیکی و مکانیکی سنگ‌ها متوجه شده‌اند و مدل‌های تخریب که بر اساس نتایج آزمایش‌های تبلور نمک قرار داشته باشند، محدود بوده و یا گزارش نشده است. هدف اصلی این مقاله پیش‌بینی دوام طولانی مدت ماسه سنگ‌های سازند قرمز بالایی در مقابل پدیده ذوب - انجماد و تبلور نمک (سولفات سدیم) بر اساس مدل تابع تخریب پیشنهادی توسط Mutluturk et al. (2004) و با استفاده از نتایج



شکل 1. نقشه زمین‌شناسی ساده منطقه مورد مطالعه به همراه نقاط نمونه برداری

نمونه‌های ماسه سنگی، مقاطع نازک از هر کدام از نمونه‌ها تهیه شده و با استفاده از میکروسکوپ پلاریزه مورد مطالعه قرار گرفتند (شکل ۲). همانطور که در جدول ۱ نیز نشان داده شده است بیشتر ماسه سنگ‌های مورد مطالعه به لحاظ کانی شناسی از نوع کالک لیتارنایت با سیمان کلسیتی می‌باشند.

## ۱-۲. مطالعات سنگ‌شناسی

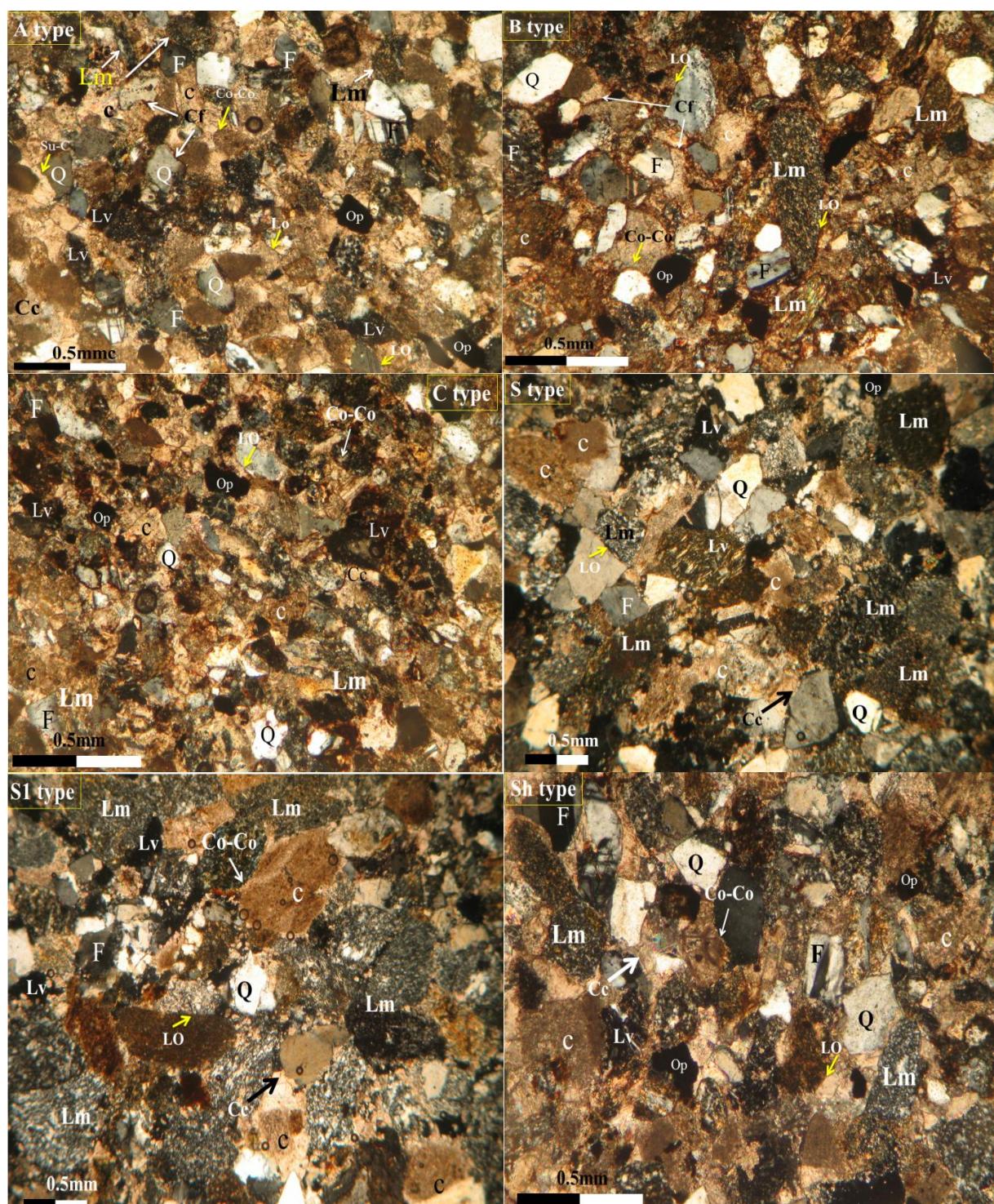
تعیین خصوصیات سنگ‌شناسی نه تنها می‌تواند به کسب اطلاعاتی در رابطه با ترکیب کانی‌شناسی و منشاء سنگ کمک کند، بلکه می‌تواند به عنوان ابزاری برای ارزیابی دوام‌پذیری و مقاومت سنگ در مقابل عوامل هوایی مورد استفاده قرار گیرد. به منظور تعیین خصوصیات کانی‌شناسی و بافتی

**جدول ۱. خصوصیات کانی‌شناسی ماسه سنگ‌های مورد مطالعه**

نامگذاری ماسه سنگ‌ها (فولک ۱۹۸۶)	ترکیب نسبی (%)									
	ماسه	سنگ	کوارتز	فلدسبار	قطعات خرد سنگی					سیمان
					کربناته	دگرگونی	آتش‌نشانی	آذرین	چرت	
کالک لیتارنایت	A	19/2	4/6	53/2	5/4	12/6	-	-	5	-
کالک لیتارنایت	B	13/8	4/2	45/1	6/4	27/5	-	-	5	5
کالک لیتارنایت	C	29	8/5	32	15/5	9/5	-	-	5/5	-
کالک لیتارنایت	CG	5	6	60	11	11	-	4	3	-
فیلارنایت	S	15/5	5	10	53	8/5	7	-	1	-
فیلارنایت	S1	19/5	6	6	23/5	8/5	24	8	4/5	-
کالک لیتارنایت	Sh	17/5	4	55/5	12	6/5	-	-	4/5	-
کالک لیتارنایت	Tr	22	6/5	44/5	19/5	6/5	-	-	1	-
کالک لیتارنایت	Min	14/5	3	61/5	13	3/5	-	-	4/5	-

عنوان مصالح ساختمانی مطرح می‌باشد Shakoor and (Bonelli, 1991) تعیین شد. به منظور تعیین ویژگی‌های مذکور از نمونه‌های استوانه‌ای شکل (به قطر ۵۴ میلی‌متر) استفاده شد. همچنین خصوصیات مکانیکی شامل شاخص بار نقطه‌ای و مقاومت کششی بروزیلی می‌باشند. در جدول ۲ مقادیر مربوط به پارامترهای مذکور آورده شده است.

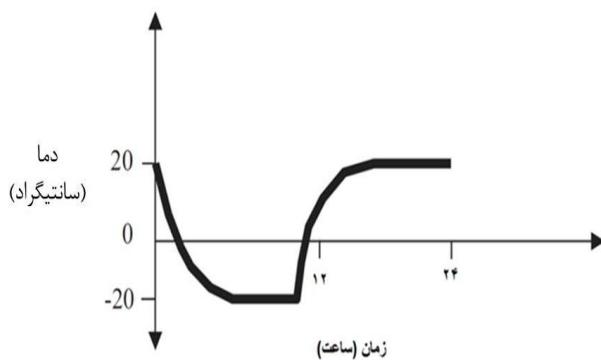
**۲-۲. خصوصیات فیزیکی و مکانیکی ماسه سنگ‌ها**  
در این بخش از مطالعه، خصوصیات فیزیکی و مکانیکی ماسه سنگ‌ها با استفاده از استاندارهای ASTM و ISRM تعیین شد. خصوصیات فیزیکی نمونه‌ها شامل وزن واحد حجم خشک و اشباع، اندازه‌گیری سرعت عبور موج در حالت خشک و اشباع، تخلخل مؤثر و جذب آب (که میزان جذب آب نمونه‌ها پارامتر مهمی در ارزیابی دوام‌پذیری سنگ‌ها به



شکل 2. تصاویر میکروسکوپی از مقاطع نازک ماسه سنگ‌های مورد مطالعه (Q=کوارتز، FeI-فلدسپار، Lm: خرده سنگ‌های دگرگونی، Lv : خرده سنگ‌های آش فشنانی، Op: کانی‌های تیره رنگ، C: دانه‌های کلسیت، Cf: سیمان آهنی، CC: سیمان کلسیتی، Su-c: تماس دانه‌ای از نوع مضرس، Lo: تماس دانه‌ای از نوع خطی، Co-Co: تماس دانه‌ای از نوع محدب - مکعر)

جدول ۲. خصوصیات فیزیکی و مکانیکی ماسه سنگ‌های مورد مطالعه

آزمایش	استاندارد مورد استفاده	نمونه‌های ماسه سنگ								
		A	B	C	CG	S	S <sub>1</sub>	Sh	Min	Tr
وزن واحد حجم خشک میانگین (KN/m <sup>3</sup> )	ISRM (1981)	23/94	25/41	25/02	23/54	20/21	20/40	24/92	25/31	22/96
وزن واحد حجم اشباع میانگین (KN/m <sup>3</sup> )	ISRM (1981)	24/62	25/51	25/31	24/33	21/39	21/48	25/11	25/60	23/74
(%) تخلخل موثر	ISRM (1981)	6/65	1/06	2/54	7/23	11/56	11/13	2/89	3/04	8/28
(%) میانگین شاخص جذب آب (%)	ISRM (1981)	2/73	0/41	1	3/01	5/62	5/35	1/14	1/18	3/54
میانگین سرعت عبور موج در حالت خشک (m/s)	ISRM (1981)	3444/19	4621/6	3654/03	2926/05	1342/19	1726/5	3439/71	3504/64	2484/8
میانگین سرعت عبور موج در حالت اشباع (m/s)	ISRM (1981)	3490/45	4781/86	4080/01	3173/84	1088/66	1429/55	3901/80	3965/61	2724/86
میانگین شاخص بار نقطه‌ای تصحیح شده در حالت خشک (MPa)	ISRM (1985)	4/15	9/34	7/9	6/2	1/23	0/9	7/7	8/72	3/88
میانگین مقاومت کششی برزیلی در حالت خشک (MPa)	ISRM (1981)	6/44	18/25	13/33	8	1/9	1/21	13/54	16/02	6/3



شکل ۳. منحنی تغییرات دما در طی یک چرخه آزمایش ذوب - انجماد

**۳-۴. آزمایش ذوب - انجماد**

به منظور انجام آزمایش ذوب - انجماد، ابتدا نمونه‌های استوانه‌ای از ماسه سنگ جهت اشباع شدن، به مدت ۲۴ ساعت در داخل آب غوطه‌ور شدند. پس از اشباع کامل، نمونه‌ها داخل فریزری با دمای ۲۰- به مدت ۱۲ ساعت قرار داده شده و پس از انجماد کامل، به مدت ۶ ساعت به نمونه‌ها اجازه داده شد تا در دمای ۲۰ درجه ذوب شوند. به عبارتی یک چرخه ذوب - انجماد در این مطالعه ۱۸ ساعت به طول انجامید و در نهایت ۶۰ چرخه از آزمایش مذکور بر روی نمونه‌های ماسه‌سنگی انجام گرفت. به منظور بررسی دوام‌پذیری طولانی مدت ماسه سنگ‌ها در مقابل این پدیده مقاومت کششی برزیلی و مقاومت بار نقطه‌ای طی چرخه‌های ۱۵، ۳۰ و ۶۰ تعیین شدند. همانطور که در شکل ۳ نشان داده شده است، تغییر دما از روند یکسانی در هر چرخه تبعیت می‌کند (شکل ۳). به عبارتی این روند در چرخه‌های بعدی نیز تکرار می‌شود تا فرایند ذوب - انجماد کامل گردد.

**۴-۴. آزمایش تبلور نمک (سولفات سدیم)**

حضور نمک‌ها و بویژه سولفات سدیم به عنوان یکی از عوامل اصلی تخریب سنگ‌های متخلخل، بتن و آجر مطرح می‌باشند. بنابر این، مطالعه آنها به منظور درک کامل فرایند تبلور در شبکه‌های حفره‌دار و در آینده یافتن راهی جهت جلوگیری یا محدود کردن اثرات مخرب آنها در محیط‌های متخلخل لازم و ضروری می‌باشد (Angeli et al. 2007). در این مطالعه و به منظور شبیه سازی هوازدگی شتابدار نمک،

مدت 10 دقیقه در معرض چرخه های تر و خشک شدن قرار گرفتند. پس از اتمام آزمایش دوام پذیری و به منظور پرهیز از خطاهایی که ممکن است به هنگام اندازه گیری افت وزنی (در اثر نفوذ محلول سولفات سدیم به داخل نمونه ها و تبلور آنها در داخل حفرات سنگ و همچنین شوره زنی در سطح نمونه ها، افت وزنی ممکن است به اشتباہ مقدار کمتری ثبت شود) بوجود آید، نمونه ها به مدت 12 ساعت داخل ظرف آب قرار داده شدند (تا نمک های داخل حفرات سنگ وارد آب شده و تأثیری در مقادیر افت وزنی ناشی از آزمایش دوام پذیری نداشته باشند) و پس از آن با قرار گرفتن مجدد در داخل گرمخانه به مدت 12 ساعت، وزن خشک آنها محاسبه شده و شاخص دوام پذیری مربوط به هر مرحله تعیین گردید. با داشتن شاخص دوام پذیری برای هر کدام از حالات ذکر شده، با استفاده از مدل ذکر شده در این مطالعه شاخص دوام شکفتگی طولانی مدت مورد بررسی قرار گرفت.

## 2-6. مدل سازی ریاضی

پس از انجام آزمایش ذوب - انجماد و تبلور نمک، دوام پذیری طولانی مدت نمونه ها با استفاده از مدل تابع تخریب ارزیابی شد. همانطور که ذکر شد، علیرغم استفاده وسیع و گسترده از آزمایش های هوازدگی شتابدار در ارزیابی دوام پذیری، روش های عددی موجود برای ارزیابی نتایج حاصله از این آزمایش ها ناکافی می باشد (Akin and Ozsan, 2011; Altindag et al. 2004; Benavente et al. 2004; Mutluturk et al. 2004). پس از انجام آزمایش های ذوب - انجماد و سرد و گرم بر روی سنگ آهک، تراورتن و دیاباز (Mutluturk et al. 2004) مدل تابع تخریب را پیشنهاد نمودند که از پارامترهای ثابت تخریب ( $\lambda$ ) و نیمه عمر ( $N_{1/2}$ ) جهت ارزیابی سرعت تخریب سنگ ها استفاده می کند. در این مدل فرض می شود که سرعت تخریب بواسطه عملکرد عوامل مختلف هوازدگی متناسب با یکپارچگی سنگ در شروع هر چرخه (در طی آزمایش هوازدگی شتابدار) می باشد:

$$-\frac{dI}{dN} = \lambda I \quad (1)$$

ابتدا نمونه ها به مدت 12 ساعت داخل محلول 100% وزنی سولفات سدیم (Na<sub>2</sub>SO<sub>4</sub>) قرار گرفته و پس از آن 12 ساعت داخل گرمخانه ای با درجه حرارت 105±3°C قرار گرفتند. آزمایش مذکور طی 20 چرخه انجام شده و مقاومت کششی بزریلی و مقاومت بار نقطه ای در چرخه های 5، 10 و 20 تعیین شدند. لازم به ذکر است که به جز نمونه های B و C بقیه نمونه ها یکپارچگی خود را در چرخه 10 از دست داده و امکان انجام چرخه های بیشتر بر روی آنها میسر نبود.

## 2-5. آزمایش دوام شکفتگی

در این مطالعه علاوه بر بررسی چرخه های ذوب - انجماد و تبلور نمک (شرایط محیطی) بر دوام پذیری ماسه سنگ ها، از نتایج آزمایش دوام شکفتگی نیز استفاده شد. برای این منظور علاوه بر انجام آزمایش مرسوم دوام پذیری در 15 چرخه و تعیین شاخص دوام پذیری برای هر چرخه (طابق با استاندارد ASTM D4644 1998)، که از این بعد حالت مرتبط نامگذاری شده است)، نمونه های آماده شده از هر کدام از انواع ماسه سنگ ها ابتدا در معرض چرخه های ذوب - انجماد (از این بعد با حالت ذوب - انجماد مشخص شده است) و تبلور نمک (از این به بعد با حالت تبلور نمک مشخص شده است) قرار گرفته و پس از آن آزمایش دوام پذیری طی 15 چرخه بر روی آنها انجام گرفت. نمونه های آماده شده برای آزمایش دوام پذیری ابتدا به مدت 12 ساعت داخل سردخانه (دماهی -20) قرار گرفته و پس از آن به مدت 6 ساعت در دماهی آزمایشگاه (20 درجه) قرار داده شدند تا آب منجمد شده ذوب گردد. با اتمام چرخه ذوب - انجماد، بر روی نمونه های آزمایش دوام پذیری انجام گرفته و شاخص دوام پذیری برای هر مرحله محاسبه شد. همچنین به منظور بررسی اثر تبلور سولفات سدیم بر دوام پذیری، ابتدا نمونه ها به مدت 12 ساعت داخل گرمخانه 105±3°C بوده و پس از آن به مدت 12 ساعت داخل محلول 100% وزنی سولفات سدیم (Na<sub>2</sub>SO<sub>4</sub>) قرار داده شدند. پس از این مرحله نمونه ها داخل استوانه دستگاه آزمایش دوام پذیری قرار گرفته و به

صورتی معتبر است که به لحاظ آماری معنی دار بوده و دارای همبستگی بالایی با داده‌های تجربی باشد). این پارامترها (عنی ثابت تخریب، فاکتور تخریب و نیمه عمر) می‌توانند اطلاعات مفیدی از رفتار سنگ‌ها تحت چنین پدیده‌هایی در دسترس قرار دهند و می‌توانند در تصمیم‌گیری برای بسیاری از کاربردها مفید باشند. مفهوم یکپارچگی سنگ (Integrity) شامل سختی و تمامیت (wholeness) ساختاری سنگ است. در نتیجه، پارامترهای متعددی می‌توانند به عنوان نماینده‌ای (proxy) از یکپارچگی سنگ مورد استفاده قرار گیرند. برای مثال می‌توان از مقاومت کششی برزیلی، شاخص بار نقطه‌ای، سرعت عبور موج، سختی شور (shore hardness) و برای این منظور استفاده کرد (Mutluturk et al. 2004). در این مطالعه از پارامترهای مقاومت کششی برزیلی، شاخص بار نقطه‌ای و شاخص دوام شکفتگی به عنوان یکپارچگی سنگ استفاده شده و با استفاده از تغییرات آنها، رفتار سنگ مدلسازی شده است. ثابت تخریب می‌تواند با استفاده از تحلیلهای رگرسیونی ساده به دست آید. افت خصوصیات فیزیکی یا مکانیکی (P) به صورت نمایی در شکل ۳ نشان داده شده است (Akin and Ozsan, 2011). همانطور که در این شکل نشان داده شده است، ثابت تخریب دارای رابطه معکوسی با الگوی یکپارچگی می‌باشد. کاهش ناگهانی در مقدار یک پارامتر نشان دهنده مقادیر ثابت تخریب بالا و سرعت تخریب بالا (سرعت بیشتر در افت دوام پذیری سنگ) می‌باشد. میزان اعتبار مدل می‌تواند با در نظر گرفتن این که تا چه اندازه مدل فرضی با داده‌های تجربی مطابقت دارد ارزیابی شود. درجه برآش به یک منحنی غیر خطی می‌تواند با مقدار ضریب تعیین ( $r^2$ ) اندازه گیری شود، که نشان می‌دهد چه نسبتی از تغییر در متغیر وابسته می‌تواند با تغییر متغیر مستقل توضیح داده شود.

### 3. بحث

دوام طولانی مدت هر کدام از سنگ‌ها در مقابل عملکرد پدیده‌های ذوب - انجاماد و تبلور نمک با استفاده از

در این رابطه ( $dI/dN$ ) عبارتست از سرعت (نرخ) تخریب، آثبت تخریب،  $I$  یکپارچگی سنگ و  $N$  تعداد چرخه می‌باشد. علامت منفی در این رابطه نشان دهنده افت یکپارچگی سنگ (تخریب سنگ) است. اگر یکپارچگی اولیه سنگ  $I_0$  و یکپارچگی پس از  $N$  چرخه  $I_N$  باشد، با استفاده از انتگرال گیری از رابطه ۱، بین یکپارچگی اولیه سنگ ( $I_0$ ) و یکپارچگی پس از  $N$  چرخه ( $I_N$ ) رابطه (2) به شکل لگاریتمی به دست می‌آید:

$$\int_{I_0}^{I_N} (dI/dN) = \lambda I \rightarrow \ln(I_0/I_N) = \lambda N \quad \text{رابطه (2)}$$

شکل نمایی رابطه ۲ به صورت زیر می‌تواند نوشته شود:

$$I_N = I_0 \cdot e^{-\lambda N} \quad \text{رابطه (3)}$$

در رابطه (3) فاکتور تخریب (decay factor) نامیده می‌شود که نشان دهنده مقدار یکپارچگی باقیمانده پس از  $N$  چرخه است. همچنین ثابت تخریب، بیانگر تخریب نسبی (Mutluturk et al. 2004). علاوه بر این، پارامتری تحت عنوان نیمه عمر سنگ ( $N_{1/2}$ ) به عنوان مقیاسی از دوام پذیری سنگ، تعریف می‌شود که عبارتست از تعداد چرخه‌های لازم که خصوصیات فیزیکی یا مکانیکی سنگ ( $I_0$ ) را به نصف مقدار اولیه آنها کاهش می‌دهد ( $I_0/2$ ). سنگ‌هایی که دارای مقاومت بالایی در مقابل تخریب می‌باشند دارای نیمه عمر بالایی هستند. نیمه عمر ارتباط معکوسی با فاکتور تخریب دارد. به عبارتی با جایگزین کردن ( $I_0/2$ ) با  $I_N$  در معادله (2)، نیمه عمر توسط رابطه (4) محاسبه می‌گردد:

$$\text{رابطه 4}$$

$$\left. \begin{aligned} \ln(I_0/I_N) &= \lambda N \\ I_N &= I_0/2 \end{aligned} \right\} \ln(2I_0/I_0) = \lambda N_{1/2}$$

$$\rightarrow \ln 2/\lambda = N_{1/2} \rightarrow N_{1/2} \approx 0.693/\lambda$$

زمانی که این مدل برای تخریب سنگ تحت چرخه‌های ذوب - انجاماد یا تبلور نمک در یک سنگ معین معتبر باشد (در

دوام شکفتگی مربوط به ماسه سنگ Tr با 2/5 چرخه (حال ذوب - انجماد) و بیشترین آن (کمترین ثابت تخریب) مربوط به ماسه سنگ B با 555/33 چرخه (حال مربوط) می باشد. کمترین و بیشترین مقادیر نیمه عمر شاخص بار نقطه ای به ترتیب مربوط به ماسه سنگ های S1 (با مقدار 2 چرخه در آزمایش تبلور نمک) و Min (با 475/7 چرخه در آزمایش ذوب - انجماد) می باشد. همچنین در رابطه با مقادیر نیمه عمر مربوط به مقاومت کششی برزیلی، کمترین و بیشترین آن به ترتیب در نمونه های CG (با 5/61 چرخه در آزمایش تبلور نمک) و B (با 357 چرخه در آزمایش ذوب - انجماد) می باشد. مقادیر ثابت تخریب و نیمه عمر دارای ارتباط معکوسی با یکدیگر می باشند و تفسیر آنها بایستی نتایج یکسانی به دست دهد. به منظور ارزیابی اثر فرایندهای ذوب - انجماد و تبلور نمک بر نیمه عمر ماسه سنگ های مورد مطالعه، نیمه عمرهای پارامترهای شاخص دوام شکفتگی، بار نقطه ای و مقاومت کششی برزیلی طی دو فرایند مذکور با هم مقایسه شدند (شکل های 4، 5 و 6). همانطور که در شکل 4 نشان داده شده است، نیمه عمر شاخص دوام شکفتگی در حالت مربوط (ستاندارد) برای همه ماسه سنگ های مورد مطالعه دارای بیشترین مقدار بوده و در حالت تبلور نمک این پارامتر دارای کمترین مقدار می باشد. اختلاف بین مقادیر نیمه عمر شاخص بار نقطه ای و مقاومت کششی برزیلی در آزمایشهای ذوب - انجماد و تبلور نمک در اکثر نمونه ها قابل توجه می باشد که چنین اختلافی برای شاخص دوام شکفتگی اکثر نمونه ها مشاهده نشده است. علت چنین اختلافی را می توان به شرح زیر بیان کرد: در آزمایش بار نقطه ای و برزیلی که بر روی مغزه های استوانه ای قرار گرفته در معرض ذوب - انجماد و تبلور نمک انجام شده است، می توان گفت که حجم بیشتری از نمونه در معرض این فرایندها قرار گرفته و اثرات تبلور نمک در نمونه های دارای لامیناسیون و ناپیوستگی های زیاد شدیدتر و گسترده تر بوده که در آزمایش دوام شکفتگی میزان این ناپیوستگی ها حداقل می باشد.

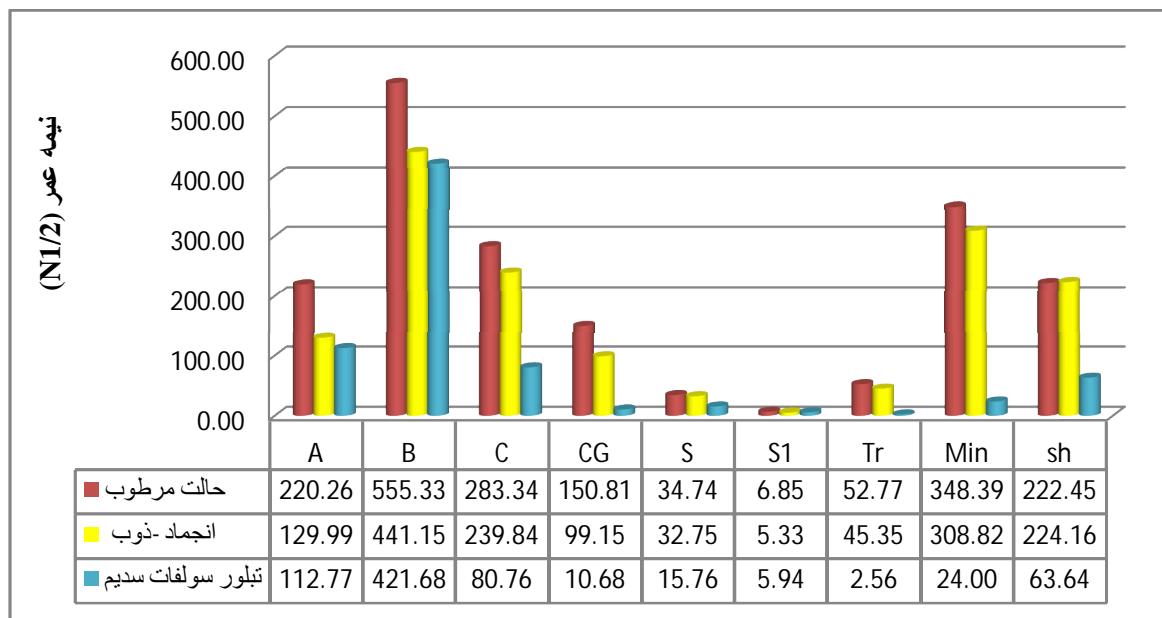
پارامترهای ثابت تخریب و نیمه عمر به دست آمده از مدل تابع تخریب مورد ارزیابی قرار گرفت.

### 1-3. ثابت تخریب

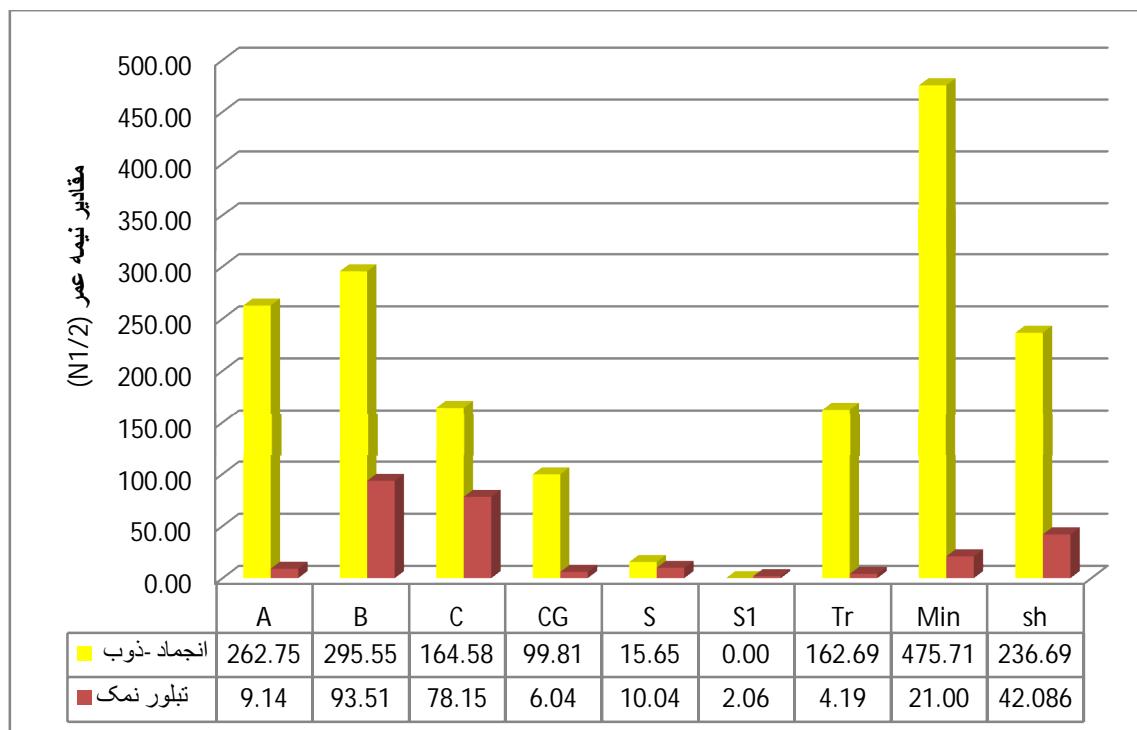
در این بخش از مطالعه و به منظور ارزیابی دوام طولانی مدت ماسه سنگ های مورد مطالعه، مقادیر ثابت تخریب برای هر کدام از آنها محاسبه گردید. این شاخص برای پارامترهای مورد استفاده در این مطالعه (شاخص بار نقطه ای، مقاومت کششی برزیلی و شاخص دوام شکفتگی) و در طی آزمایشهای ذوب - انجماد و تبلور نمک (سولفات سدیم) ارزیابی شد. همانطور که در مطالعات پیشین نیز ذکر شده بود نوع سنگ به تنها بی نمی تواند اطلاعات مفیدی از دوام پذیری سنگ ها در مقابل فرایندهای هوازدگی به دست بدهد و سنگ هایی با نام یکسان ممکن است مقاومتهای متفاوتی در مقابل هوازدگی داشته باشند. از طرفی سنگ هایی با ترکیب متفاوت نیز ممکن است مقاومت های یکسانی در برابر عوامل تخریب کننده نشان دهند.

### 2-3. نیمه عمر

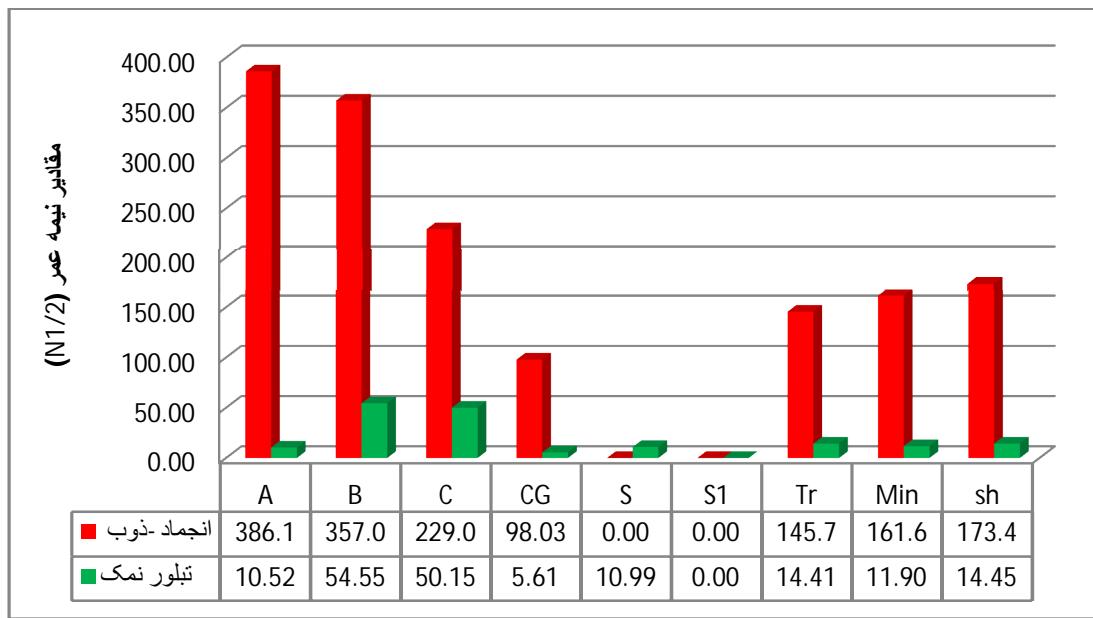
به هنگام بررسی ضعیف شدگی (weakening) یک سنگ تحت عملکردهای چرخه ای، ثابت تخریب آن ممکن است به عنوان سرعت تخریب در نظر گرفته شود. هر چند در رابطه با مفهوم دوام پذیری سنگ، نیمه عمر (که دارای رابطه معکوسی با ثابت تخریب می باشد) دارای اهمیت بیشتری می باشد. علاوه بر این، پارامتر مذکور این امکان را به سادگی فراهم می کند که بتوان پیش بینی کرد که چند چرخه لازم است تا خصوصیات مکانیکی نمونه به یک کسر مشخصی از مقاومت برسد. پس از سپری شدن  $k$  نیمه عمر، تنها  $(1/2)^k$  از مقاومت اولیه باقی می ماند. برای مثال، پس از 4 نیمه عمر، مقاومت باقیمانده سنگ  $1/16$  ( $=6.25\%$ ) مقاومت اولیه خواهد بود. مقادیر ثابت تخریب و نیمه عمر محاسبه شده برای ماسه سنگ های مورد مطالعه دارای محدوده گسترده ای هستند. کوتاهترین نیمه عمر (بزرگترین ثابت تخریب) در آزمایش



شکل ۴. مقادیر نیمه عمر مربوط به شاخص دوام شکفتگی در ۳ حالت مرطوب، ذوب - انجماد و تبلور سولفات سدیم



شکل ۵. مقادیر نیمه عمر مربوط به شاخص بار نقطه‌ای در آزمایش ذوب - انجماد و تبلور سولفات سدیم



شکل 6. مقادیر نیمه عمر مربوط به مقاومت کششی برزیلی در آزمایش ذوب - انجماد و تبلور سولفات سدیم

شتابدار (Accelerated) و مدل تابع تخریب مورد بررسی قرار گرفت. به منظور ارزیابی اثر پدیده ذوب - انجماد و تبلور نمک بر خصوصیات فیزیکی و مکانیکی نمونه‌های سنگی، آزمایش ذوب - انجماد طی 60 چرخه و آزمایش تبلور نمک نیز طی 20 چرخه انجام شد. همچنین به منظور ارزیابی میزان تأثیرپذیری شاخص دوام شکفتگی از فرایندهای هوازدگی، نمونه‌های آماده شده برای آزمایش دوام شکفتگی در معرض فرایندهای ذوب - انجماد و تبلور نمک قرار گرفته و پس از آن آزمایش دوام شکفتگی طی 15 چرخه بر روی آنها انجام شده و شاخص دوام شکفتگی محاسبه شد. نتایج حاصل از این مطالعه را به شرح زیر می‌توان نوشت:

1- مدل تابع تخریب می‌تواند فرایند تخریب سنگ‌ها را به عنوان فرایند مرتبه اول مدل‌سازی کند و پارامترهایی از قبیل ثابت تخریب و نیمه عمر جهت ارزیابی دوام‌پذیری طولانی مدت سنگ‌ها را به دست می‌دهد.

2- نتایج حاصل از این مطالعه نشان دادند که پارامتر شاخص دوام شکفتگی نیز می‌تواند به صورت مفیدی و با استفاده از مدل ذکر شده جهت ارزیابی دوام‌پذیری طولانی مدت سنگ‌ها استفاده شود.

همانطور که در بخش‌های پیشین نیز ذکر گردید، تعدادی از محققین با استفاده از مدل تابع تخریب، دوام‌پذیری سنگ‌ها را مورد مطالعه قرار دادند. این سنگ‌ها عمدتاً شامل سنگ آهک، تراورتون، مرمر، ایگنومبریت، ریولیت، گرانیت، داسیت و توف بوده که با استفاده از آزمایش ذوب - انجماد به ارزیابی دوام‌پذیری آنها با استفاده از آزمون‌های شاخص بار نقطه‌ای و برزیلی پرداخته شده است. در این بخش نتایج حاصل از مطالعه حاضر و پارامترهای ثابت تخریب و نیمه عمر ماسه سنگ‌های سازند قرمز بالایی، با نتایج مطالعات پیشین بر روی سنگ‌های مذکور مورد مقایسه قرار گرفته است. هر چند نوع سنگ‌های مورد مطالعه با مطالعات پیشین متفاوت می‌باشد، اما می‌توان با مقایسه نیمه عمر و دوام‌پذیری آنها با یکدیگر درباره خصوصیات مهندسی آنها و تأثیرپذیری اشان از اثرات محیطی اظهار نظر نمود (جدول 3).

#### 4. نتیجه گیری

در این مطالعه، دوام‌پذیری طولانی مدت ماسه سنگ‌های سازند قرمز بالایی (مشخص شده با حروف A, CG, C, B, S, S1, Tr, Min و Sh) با استفاده از آزمایش‌های آزمایشگاهی

آزمایش‌های ذوب - انجماد و تبلور نمک با هم متفاوت بوده و در آزمایش تبلور نمک کمتر از ذوب - انجماد می‌باشند.

- ۳ بر اساس نتایج به دست آمده از مدل تابع تخریب مشخص گردید که نیمه عمر پارامترهای مورد استفاده (بار نقطه‌ای، مقاومت کششی برزیلی و شاخص دوام شکفتگی) در

**جدول ۳. نتایج مطالعات انجام شده بر روی انواع مختلف سنگ‌ها با استفاده از مدل تابع تخریب**

نام محقق	نوع سنگ	پارامتر مورداستفاده (Integrity parameter)	ثابت تخریب	نیمه عمر
Mutluturk et al. (2004)	سنگ آهک		-0/0074 -0/0028	244/5 تا 84/8
	تراورتن	سختی شور (SH)	-0/0065 -0/0039	168/2 تا 101/1
	مرمر		-0/0068 -0/0057	122/3 تا 99/3
Altindag et al. (2004)	ایگنیمیریت	BTS	-0/0115	58/2
		$I_{s(50)}$	-0/018	38/5
Jamshidi et al. (2013)	ریولیت	BTS	-0/006	115/5
		$I_{s(50)}$	-0/007	99
	گرانیت	BTS	-0/001 -0/006	693 تا 115/5
		$I_{s(50)}$	-0/003 -0/009	231 تا 77
Akin and Ozsan (2011)	داسیت	BTS	-0/001	693
		$I_{s(50)}$	-0/002	346/5
	تراورتن	BTS	-0/024 -0/015	46/2 تا 28/9
Akin and Ozsan (2011)		$I_{s(50)}$	-0/02 -0/019	36/5 تا 34/7
	سنگ آهک	BTS	-0/004 -0/002	346/5 تا 173/3
		$I_{s(50)}$	-0/004	173/3
Akin and Ozsan (2011)	آمفیبولیت	BTS	-0/001	693
		$I_{s(50)}$	-0/002	346/5
	تراورتن	UCS	-0/0047 -0/0024	288/8 تا 147/5
Akin and Ozsan (2011)	مطالعه حاضر	ذوب - انجماد	-0/00475 -0/00179	386/1 تا 98
	نوع ماسه سنگ ۹	BTS	-0/00694 -0/00234	475/7 تا 15/65
		$I_{s(50)}$	-0/13009 -0/00157	441/15 تا 5/33
Akin and Ozsan (2011)	تبلور نمک	SDI	-0/12351 -0/012704	54/5 تا 5/6
		BTS	-0/33659 -0/0074	93/5 تا 2
		$I_{s(50)}$	-0/27108 -0/00164	421/68 تا 2/5
BTS = شاخص بار نقطه‌ای تصحیح شده، SDI = شاخص دوام شکفتگی، $I_{s(50)}$ = مقاومت کششی برزیلی.				

نمک) و Min (با ۴۷۵/۷ چرخه در آزمایش ذوب - انجماد) می‌باشد. همچنین در رابطه با مقادیر نیمه عمر مربوط به مقاومت کششی برزیلی، کمترین و بیشترین آن به ترتیب در نمونه‌های CG (با ۵/۶۱ چرخه در آزمایش تبلور نمک) و B (با ۳۵۷ چرخه در آزمایش ذوب - انجماد) می‌باشد.

- ۴ کوتاه‌ترین نیمه عمر (بزرگترین ثابت تخریب) در آزمایش دوام شکفتگی مربوط به ماسه سنگ Tr با ۲/۵ چرخه (حال تذوب - انجماد) و بیشترین آن (کمترین ثابت تخریب) مربوط به ماسه سنگ B با ۵۵۵/۳۳ چرخه (حال مربوط) می‌باشد.

- ۵ کمترین و بیشترین مقادیر نیمه عمر شاخص بار نقطه‌ای به ترتیب مربوط به ماسه سنگ‌های S1 (با ۲ در آزمایش تبلور

**7**- مقایسه نتایج حاصل از این مطالعه با کارهای انجام شده توسط سایر محققین نشان داد که پارامترهای دوام‌پذیری به دست آمده برای ماسه سنگ‌ها در محدوده قابل قبولی هستند.

**8**- استفاده از این روش ارزیابی دوام‌پذیری طولانی مدت نه تنها می‌تواند یک تخمین مناسب، سریع و دقیقی از رفتار سنگ در اختیار قرار دهد بلکه می‌تواند با صرف‌جویی در زمان انجام آزمایش‌های هوازدگی، مهندسین زمین‌شناس را به هنگام انجام کارهای عملی یاری دهد.

**6**- با افزایش درهم قفل شدگی و گیرش دانه‌ها و کاهش فضاهای خالی، میزان افت شاخص بار نقطه‌ای و مقاومت کششی بزریلی کاهش می‌یابد. همچنین با افزایش میزان کوارتز و دانه‌های کربناته و کاهش خرده سنگ‌های ناپایدار، مقاومت ماسه سنگ‌ها افزایش یافته و عملکرد بهتری در مقابل عوامل هوازدگی از خود نشان می‌دهند.

#### منابع

- Akin, M., Ozsan, A., 2011. Evaluation of the long-term durability of yellow travertine using accelerated weathering tests. *Bulletin Engineering Geology Environmental*, 70: 101–114.
- Altindag, R., Alyildiz, I.S., Onargan, T., 2004. Mechanical properties degradation of ignimbrite subjected to recurrent freeze–thaw cycles. *International Journal of Rock Mechanics and Mining Sciences* 41: 1023–1028.
- Angeli, M., Bigas, J.P., Benavente, D., Menendez, B., Hebert, R., David, C., 2007. Salt crystallization in pores: quantification and estimation of damage. *Environmental Geology*, 52:187–19.
- ASTM D4644., 1998. Standard test method for slake durability of shale and similar weak rocks: annual book of ASTM Standards, vol 04.08. American Society for Testing and Materials, Philadelphia, PA
- ASTM., C830., 2000. Standard test methods for apparent porosity, liquid absorption, apparent specific gravity, and bulk density of refractory shapes by vacuum pressure. ASTM Stand
- ASTM, C 88–90., 1997. Standard test method for soundness of aggregate by use of sodium sulfate or magnesium sulfate. Annual Book of ASTM Standard 4.2:37–42
- Binal, A., Kasapoglu, K.E., 2002. Effects of freezing and thawing process on physical and mechanical properties of Selime ignimbrite outcrops in Aksaray–Ihlara valley [in Turkish] Proceeding of 6th Regional. Rock Mechanic Symposium. Konya-Turkey, pp. 189–196.
- Braitsch, O., 1971. Salt Deposits: Their Origin and Composition. Springer, Berlin Heidelberg New York
- Benavente, D., García, M.A., Fort, R., Ordóñez, S., 2004. Durability estimation of porous building stones from pore structure and strength. *Engineering Geology*, 74:113–127.
- Cárdenes, V., Monterroso, C., Rubio, A., Mateos, F.J., Calleja, L., 2012. Effect of freeze–thaw cycles on the bending strength of roofing slate tiles. *Engineering Geology*, 129–130: 91–97
- Chen, T.C., Yeung, M.R., Mori, N., 2004. Effect of water saturation on deterioration of welded tuff due to freeze–thaw action. *Cold Regions Science and Technology* 38: 127–136.
- Goudie, A.S., Cooke, R.U., 1984. Salt efflorescences and saline lakes: a distributional analysis. *Geoforum* 15:563–582
- Goudie, A.S., Viles, H.A., Parker, A.G., 1997. Monitoring of rapid salt weathering in the central Namib Desert using limestone blocks. *Journal of Arid Environment*, 37:581–598
- ISRM, 1981. Rock Characterization, Testing and Monitoring. In: Brown, E.T. (Ed.), ISRM suggested methods. Pergamon Press, Oxford (211 pp.)
- Jamshidi, A., Nikudel, M.R., Khamehchiyan, M., 2013. Predicting the long-termdurability of building stones against freeze–thaw using a decay function model, *Cold Regions Science and Technology* 92:29–36
- Mutluturk, M., Altidag, R., Turk, G., 2004. A decay function model for the integrity loss of rock when subjected to recurrent cycles of freezing-thawing and heating-cooling. *International Journal of Rock Mechanics and Mining Sciences*, 41: 237–244
- Rodriguez-Navarro, C., Doehe, E., 1999. Salt weathering: influence of evaporation rate, supersaturation and crystallization pattern. *Earth Surface Processes and Landforms*, 24:191–209

- Shakoor, A., Bonelli, R.E., 1991. Relationship between petrophysical characteristics, engineering index properties and mechanical properties of selected sandstones. *Bulletin of Engineering Geology and the Environment*, 28: 55–71.
- Topal, T., Sözmen, B., 2000. Freeze–Thaw Resistance of the Yazilikaya Tuffs. 9th International Congress on the Deterioration and Conservation of Stone, pp. 275–281.
- Tan, X., Chen, W., Tian, H., Cao, J., 2011. Laboratory investigations on the mechanical properties degradation of granite under freeze–thaw cycles. *Cold Regions Science and Technology*, 68: 130–138.
- Winkler, E.M., Singer, P.C., 1972. Crystallization pressure of salt in stone and concrete. *Geological Society America Bulletin*, 83:3509–3513.
- Yavuz, H., Altindag, R., Sarac, S., Ugur, I., Sengun, N., 2006. Estimating the index properties of deteriorated carbonate rocks due to freeze–thaw and thermal shock weathering. *International Journal of Rock Mechanics and Mining Sciences*, 43: 767–775.