نشریه دانش آب و خاک / جلد۲۴ شماره۲ صفحههای ۳۱ تا ۴۰/ سال ۱۳۹۳



# اثر چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی بر ضریب نفوذپذیری خاک رسی متراکم و عایق رسیژئوسینتتیک

كاظم بدو\*' و مهدى قليخاني'

تاریخ دریافت: ۰۶/ ۹۱/۰۶ تاریخ پذیرش: ۰۵/ ۹۲/۰۵

'- استاد گروه مهندسی عمران، دانشگاه ارومیه

<sup>۲-</sup> دانشجوی کارشناسی ارشد گروه مهندسی عمران، دانشگاه ارومیه

\* مسئول مكاتبات، پست الكترونيكي: k.badv@urmia.ac.ir

#### چکيده

اثر چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی بر ضریب نفوذپذیری خاکهای رسی متراکم و عایقهای رسی ژئوسینتیک موضوع اساسی در طراحی سیستمهای مانع انتقال در سازههای ذخیره آب و مدفنهای زباله شهری میباشد. در این تحقیق اثر چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی بر ضریب نفوذپذیری رس متراکم منطقه نازلوی ارومیه و عایق رسی-ژئوسینتیک و همچنین تأثیر میزان تنش مؤثر در این چرخهها بر نرخ تغییر ضریب نفوذپذیری نمونههای رسی بررسی شد. دستگاه تعیین ضریب نفوذپذیری سه محوری با دیواره انعطاف پذیر برای اندازهگیری ضریب نفوذپذیری نمونههای قرار گرفته در معرض چرخههای یخزدگی- ذوب شدگی مورد استفاده قرار گرفت. نتایج نشان داد در طول دوره یخزدگی عدسیهای یخی شکل گرفته در خاک و ذوب شدن دوباره آن باعث ایجاد یک شبکه مشخص از ترکها در خاک در نتیجه افزایش ضریب نفوذپذیری میشود. افزایش تنش مؤثر باعث میشود نرخ افزایش ضریب نفوذپذیری بر اثر چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی کاهش یابد. نتایج نشان داد بر خلاف خاکهای رسی، در عایقهای رسی ژئوسینتتیک چرخههای متناوب یخزدگی و ذوبشدگی تأثیر چندانی بر تغییر ضریب نفوذپذیری این لایهها در طول دوره یخزدگی متناوب یخزدگی و ذوبشدگی کاهش یابد. نتایج نشان داد بر خلاف خاکهای رسی، در عایقهای رسی ژئوسینتتیک چرخههای در شراط آب و هوایی سخت قرار گیرند به عملکرد خوب خود به عنوان یک مانع هدرولیکی ادامه میدهد.

واژههای کلیدی: ذوب شدگی، رس متراکم، ضریب نفوذپذیری، عایق رسی- ژئوسینتتیک، یخ زدگی

# Effect of Freeze - Thaw Cycles on Hydraulic Conductivity of Compacted Clayey Soil and Geosynthetic Clay Liner (GCL)

# K Badv<sup>\*1</sup> and M Gholikhani<sup>2</sup>

Received: 27 August 2012 Accepted: 27 July 2013 <sup>1-</sup>Prof., Dept. of Civil Engin., Univ. of Urmia. Iran <sup>2-</sup>M.Sc. Student, Dept. of Civil Engin., Univ. of Urmia. Iran \*Corresponding Author Email: k.badv@urmia.ac.ir

#### Abstract

The effect of freeze-thaw cycles on hydraulic conductivity (HC) of compacted clay liner (CCL) and geosynthetic clay liners (GCLs) in water retaining structures and municipal solid waste landfills is a key issue in designing barrier systems in those structures. In this study the effect of freeze-thaw cycles on the hydraulic conductivity of a compacted clayey soil from Nazlou Region of Urmia City and a geosynthetic clay liner; and the impact of effective stress on the hydraulic conductivity change of clayey soil in these cycles were investigated. A flexible-wall triaxial hydraulic conductivity apparatus was used to measure the HC of the specimens subjected to freeze-thaw cycles. During the freezing process ice lenses grow in soil sample and when the ice lenses melt, a network of cracks is left and the HC increases. Increasing the effective stress reduces the increased hydraulic conductivity due to freeze-thaw cycles. The results show that on the contrary to compacted clayey soil, the application of intermittent freeze-thaw cycles does not significantly affect the HC of GCL even when GCL sample is subjected to extreme climatic conditions during which it continues to exhibit good performance as a hydraulic barrier.

Keywords: Compacted clay, Freeze-thaw cycles, Geosynthetic clay liner, Hydraulic conductivity

مصالح طبیعی نیز به نوبه خود مشکلات خاصی را دارند که از جمله نزدیک نبودن منابع قرضه به محل اجرای پروژه، بالا رفتن هزینه حمل و نقل، نیاز به تخصص در اجرای صحیح و مشکلاتی که بر اثر عوامل جوی یا طبیعت ذاتی این مصالح وجود دارد، باعث شده است این مصالح با رضایت کامل مورد استفاده قرار نگیرند.

در مناطق سردسیر لاینرهای رسی و عایقهای رسی ژئوسینتتیک ممکن است در طول فصل سرما در مقدمه

رفتار آب در خاک به دلیل ایجاد مشکلات فراوان در بیشتر اوقات باعث جلب نظرها گردیده است. کنترل نشت و ایجاد مانع هیدرولیکی یکی از مسائل مهم در مهندسی عمران میباشد. دانشمندان کوشیدهاند تا راه حل مناسبی در این مورد پیدا کنند. هزینه بالای مصالح عایق مصنوعی و غیراقتصادی بودن استفاده از آنها در پروژههای بزرگ باعث شده است تا مصالح با نفوذپذیری کم طبیعی، بیشتر مورد توجه قرار گیرند.

معرض چرخههای متناوب یخزدگی- ذوب شدگی قرار گیرند. بنابراین، بررسی تأثیر چرخههای یخزدگی-نوبشدگی بر ضریب نفوذپذیری این لایهها میتواند دارای اهمیت باشد. اثر چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی بر ضریب نفوذپذیری رس متراکم و عایقهای رسی ژئوسینتتیک (<sup>'</sup>GCL) در سازههای ذخیره آب و لندفیل-های زباله شهری موضوع اساسی در طراحی سیستم-های رابله شهری موضوع اساسی در طراحی سیستم-های مانع انتقال در این سازهها میباشد. از آنجا که هدف اصلی از کاربرد این لایهها در سازههای ذکر شده به حداقل رساندن نفوذ مایعات است، ضریب نفوذپذیری پایین برای این لایهها از اهمیت بالایی برخوردار است. بنابراین، بررسی پارامترهایی که نفوذپذیری این لایهها

اتمن (۱۹۹۲) با ارزیابی اثر چرخههای یخزدگی-ذوبشدگی بر ضریب نفوذپذیری ۱۴ خاک رسی که در ساختمان، پلاستیسیته و مشخصات تراکم با هم تفاوت داشتند، نشان دادند که در نتیجه یخ زدگی – ذوب شدگی ضریب نفوذپذیری تا ۱۴۰۰ برابر افزایش مییابد. شدت افزایش در ضریب نفوذپذیری برای خاک رسی که دارای ضریب نفوذپذیری اولیه کمتری بودند، بیشتر بود. برای خاکهای رسی با ضریب نفوذپذیری نسبتاً بالا (بیشتر از m/s <sup>۸</sup> سالا (بیشتر از یخزدگی- ذوبشدگی حداقل بود. اتمن و بنسون (۱۹۹۳) اثر تراکم و شرایط خارجی (گرادیان دمایی، دمای نهایی، شدت یخزدگی و تعداد چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی) را بر ضریب نفوذپذیری سه خاک رسی متراکم با ویژگیهای متفاوت بررسی و مشاهده کردند که گرادیان دمایی و تعداد چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی بیشترین اثر را روی ضریب نفوذپذیری داشتند. چمبرلین و همکاران (۱۹۹۰) عکس هایی از مقاطع نازک رس متراکم یخ زده را ارائه کردند. این عکسها عدسیهای یخ با ضخامت حدود ۲۵ mm/. که به صورت موازی با جبهه یخزده شکل گرفته بودند را در فواصل حدود mm ۱/۵ mm نشان دادند. ایشان افزایش ضریب نفوذپذیری رس متراکم بر اثر یخ-زدگی– ذوبشدگی را به شبکهای از ترکها که در طول

<sup>1</sup> Geosynthetic clay liner

دوره یخزدگی در خاک رسی شکل گرفتند نسبت دادند. هویت و دانیل (۱۹۹۷) گزارش کردند که ضریب نفوذپذیری یک لایه GCL نسبت به آب، بعد از یک تا سه چرخه یخزدگی- ذوبشدگی تغییر نکرد. کراس و بنسن (۱۹۹۷) نشان دادند که ضریب نفوذپذیری برای یک لایه GCL که در معرض تا ۲۰ چرخه یخزدگی- ذوبشدگی GCL گرفته بود افزایش پیدا نکرد. پدگوتنری و بنت قرار گرفته بود افزایش پیدا نکرد. پدگوتنری و بنت GCL از گرفته بود افزایش پیدا نکرد. پدگوتنری و بنت GCL عموزن دوزی شده با بنتونیت سدیمی، تا ۱۵۰ میتواند حداقل ۱۵۰ چرخه یخزدگی- ذوبشدگی را بدون اینکه افزایش قابل توجهی در ضریب نفوذپذیری بدون اینکه افزایش قابل توجهی در ضریب نفوذپذیری

سیستمهای یخزدگی- ذوبشدگی به دو شکل یک بعدی و سه بعدی میتواند به نمونهها اعمال شود (ASTM D6035-08) (بینام ۲۰۰۸). در سیستم یخ-زدگی- ذوبشدگی یک بعدی اطراف نمونه مورد نظر، با عايق پشم شيشه پوشانده مى شود و نمونه از اطراف با محیط مجاور تبادل دمایی ندارد و فقط در بعد طولی (از سطح بالایی و پایینی نمونه) با محیط تبادل دمایی دارد ولی در سیستم یخزدگی- ذوبشدگی سه بعدی نمونه مورد نظر در طول چرخه یخزدگی- ذوبشدگی فاقد عايق پشم شيشه بوده و نمونه آزادانه با محيط تبادل دمایی دارد. زیمی و همکاران (۱۹۹۱) برای مقایسه اثر دو نوع سیستم یخزدگی- ذوبشدگی یک بعدی و سه بعدی، دو نمونه رسی با ویژگیهای مشابه را در درجه رطوبتهای مختلف تحت اثر چرخههای یخ-زدگی- ذوبشدگی یک بعدی و سه بعدی قرار دادند و سپس آزمایشهای نفوذپذیری بر روی این دو نمونه انجام شد. نتایج نشان داد که ضریب نفوذپذیری بدست آمده برای این دو نمونه تقریباً یکسان بود.

پدیده یخزدگی- ذوبشدگی بر ساختار خاکها مؤثر است. هنگامی که دمای خاک به کمتر از صفر درجه سلسیوس کاهش مییابد، ذرات آب موجود در منافذ خاک سرد شده و یخ تشکیل میگردد. بر اثر این تغییر فاز، ساختار کریستالی شش ضلعی آب نزدیک به ۹ درصد منبسط میشود. این ذرات کریستالی تا زمانی

که ذرات کریستالی دیگر مانع شوند یا به ذرات جامد خاک نزدیک شوند، رشد میکنند (اندرسلند و اندرسن ۱۹۷۸). زمانی که دمای سطح خاک کمتر از صفر درجه سلسیوس است یک جبهه یخزده در سطح خاک شکل میگیرد (تیلور و لوتین ۱۹۷۸). یخ زدگی آب باعث افزایش فشار یخ و کاهش فشار آب حفرهای میشود. به دلیل کاهش فشار آب حفرهای در جبهه یخزده آب از لایه های زیرین به طرف مرزهای یخ زده و درون خاک-های یخزده حرکت میکند حتی اگر خاک هیچ راه دسترسی به آبهای خارجی نداشته باشد (ویلیامز و پرفکت ۱۹۸۰). وقتی که این آب به جبهه یخزده رسید در اثر تبادل دمایی با جبهه یخزده این آب نیز یخ میزند و به این ترتیب جبهه یخزده از سطح خاک به سمت لایه-های درونی حرکت میکند. فشار آب حفرهای منفی بزرگ و حرکت آب باعث می شود ترکهای انقباضی در خاک زیر جبهه یخزده در جهت قائم شکل بگیرند. با پیشروی جبهه یخزده این ترکها با یخ پر میشوند اما بعد که یخها ذوب میشوند ترکها مجرایی برای جریان آب می شوند (بنسن و اتمن ۱۹۹۳). کثرت و اندازه عدسیهای یخ بستگی به بزرگی نسبی نرخ یخزدگی و در دسترس بودن آب دارد. در یک گرادیان دمایی کوچک پیشروی جبهه یخزده آرامتر است و بنابراین آب زمان بیشتری برای جمع شدن در یک مکان ثابت را دارد و از اینرو عدسی های یخ ضخیم تری شکل می-گیرند. با افزایش نرخ یخزدگی (یا افزایش گرادیان دمایی) زمان کمتری برای رشد عدسی های یخ وجود دارد و جبهه یخ زده به سرعت پیشروی میکند. بنابراین، عدسی های یخ بیشتری با ضخامت و فواصل کوچکتر و در نتیجه ترکهای بیشتری برای اینکه در آنها جریان آب اتفاق بیافتد شکل میگیرند و ضریب نفوذپذیری افزایش مییابد (پنر ۱۹۵۷). رو و همکاران (۲۰۰۸) نشان دادند که پدیده یخ زدگی- ذوب شدگی دارای تأثیر قابل ملاحظهای بر ساختار عایقهای رسی ژئوسینتتیک نمیباشد. در شکل ۱ عکسهای با بزرگنمایی ۲۰۰۰ برابر از بنتونیت داخل نمونههای GCL که تحت ۰، ۵ و ۱۲ چرخه یخزدگی- ذوب شدگی قرار گرفته نشان داده شده است. نواحی سیاه رنگ در

تصاویر حفرات بنتونیت هستند. برای نمونهای که تحت یخزدگی- ذوبشدگی قرار نگرفته است اندازه حفرات تقریباً ۳۸ ۱ تا ۳۸ ۱ست که به صورت یکنواخت گسترده شدهاند. برای نمونههای قرار گرفته در معرض چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی اندازه این حفرات تقریباً ۳۳ ۳ تا ۳۸ است (رو و همکاران ۲۰۰۸).

در این تحقیق اثر چرخههای یخزدگی- ذوب-شدگی بر ضریب نفوذپذیری خاک رسی متراکم منطقه نازلوی ارومیه و عایقهای رسی ژئوسینتتیک و همچنین اثر میزان تنش مؤثر بر ضریب نفوذپذیری خاک رسی متراکم تحت اثر چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی بررسی گردید.



ce) 12 FF cycles (

شکل۱- بنتونیت داخل یک لایه GCL تحت: (a) بدون چرخه یخزدگی- ذوبشدگی، (b) پنج چرخه یخزدگی-ذوبشدگی،و (c) دوازده چرخه یخزدگی- ذوبشدگی (رو و همکاران ۲۰۰۸).

### مواد و روشها مشخصات مصالح

خاک رسی به کار رفته در این تحقیق، خاک رس منطقه نازلوی ارومیه می باشد که مشخصات آن در جدول ۱ نشان داده شده است. نمونه رسی مورد استفاده در این تحقیق دارای قطر ۱۰۰ میلیمتر و ارتفاع ۱۱۷ میلیمتر و رطوبت ۱۷ درصد بوده که ۳ درصد بیشتر از رطوبت بهینه تراکم (٪ ۱۴ = ۵) است و با استفاده از روش تراکم پروکتور استاندارد تهیه شدند (۸: ۸۹۹-D698-78) (بی نام ۱۹۹۰).

جدول۱- ویژگیهای خاک رس.		
مقدار	ویژگی	
CL	بافت خاک براساس	
	سيستم متحد	
۲۷	حد روانی (٪)	
۱۶	حد خمیری (٪)	
11	نشانه خمیری (٪)	
14	درجه رطوبت بهينه	
	تراکم (٪)	
۱۸۳۰	چگالی خشک حداکثر	
	$(kg/m^3)$	

نمونه GCL مورد استفاده در این تحقیق با نام تجارى Bentofix® BFG 5000 شامل يك لايه بنتونيت است که بین یک لایه ژئوتکستایل پوششی و یک لایه ژئوتکستایل حمال قرار دارد. مشخصات نمونه GCL مورد استفاده در این تحقیق در جدول ۲ آمده است. نمونهها در اندازههای با قطر ۷۰ میلیمتر آماده شدند. نمونه گیری از GCL برای آزمایش، بدون از دست دادن بنتونيت تقريباً غيرممكن است. براى تهيه نمونه با ابعاد مورد نیاز باید GCL به نحو مناسبی برش داده شود تا از دست رفتن بنتونيت به حداقل برسد. در اين تحقيق برای تهیه نمونههای GCL، نمونهها توسط یک استوانه فلزی نوک تیز به صورت خشک برش داده شدند و سپس یک لایه نازک از خمیر بنتونیت در اطراف محل برش چسبانده شده تا مانع هدررفتن بنتونیت در حین آزمایش شود. در شکل ۲ یک نمونه GCL آماده شده برای آزمایش نشان داده شده است.

جدول ۲- ویژگیهای نمونه GCL.

مقدار	ویژگی
۵۵۰۰	جرم واحد سطح (g/m <sup>2</sup> )
٧	ضخامت (mm)
۲۰-۱۱	مقاومت کششی حداکثر (kN/m)
۲×۱۰-۱۱	ضريب نفوذپذيري (m/s)



شکل ۲- نمونه GCL آماده شده برای آزمایش نفوذیذیری.

آزمایشهای نفوذپذیری

نمونههای خاک پس از آمادهسازی، به صورت سهبعدی تا ۶ چرخه تحت اثر سیستم یخزدگی خوب-شدگی قرار گرفتند. در طول مرحله یخزدگی نمونهها در ASTM- یک سیستم بسته تحت اثر یخزدگی قرار داشتند (-ASTM یک سیستم بسته، نمونه یک سیستم بسته، نمونه در طول مرحله یخزدگی به هیچ منبع آب خارجی دسترسی ندارد. در طول دوره یخزدگی- ذوبشدگی دسترسی ندارد. در طول دوره یخزدگی- ذوبشدگی نمونهها با پوشش پلاستیکی پوشانده شدند تا رطوبت نمونه در طول دوره یخزدگی- ذوبشدگی تغییر نکند. با توجه به پیشنهاد استاندارد 80-ASTM-16035، دمای یخزدگی ۵۵- درجه سلسیوس و دمای ذوبشدگی بین ۱۶ تا ۲۷ درجه سلسیوس در نظر گرفته شد (بینام کدام از دورههای یخزدگی و ذوبشدگی ۲۴ ساعت کدام از دورههای یخزدگی و ذوبشدگی ۲۰

نمونههای GCL قبل از اعمال چرخههای یخ-زدگی- ذوبشدگی به مدت ۵ روز با اعمال تنش همه جانبه ۳±10 کیلوپاسکال (ASTM-D6035-08) تحت نفوذ آب قرار و سپس همانند نمونههای رسی تحت اثر چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی قرار گرفتند (بینام ۲۰۰۸). بعد از اعمال تعداد مورد نظر از چرخههای یخ-زدگی-ذوبشدگی، نفوذپذیری نمونهها در دو تکرار با استفاده از دستگاه نفوذپذیری سه محوری با دیواره انعطافپذیر (Tri-Flex 2)، اندازهگیری گردید. آزمایش نفوذپذیری تا زمانیکه میزان جریان ورودی با جریان خروجی برابر شود، ادامه یافت.

درآزمایش نفوذپذیری سه محوری، ضریب نفوذپذیری بر اساس قانون دارسی و با استفاده از رابطه ۱ محاسبه گردید:

$$K = \frac{aL}{2At} Ln \left[ \frac{P_B + h(t_1)}{P_B + h(t_2)} \right]$$
[\]

$$h(t_I) = V_u(t_I) - V_L(t_I)$$
 [Y]

$$h(t_2) = V_u(t_2) - V_L(t_2)$$
 [r]

در روابط فوق a سطح مقطع بورت دستگاه نفوذپذیری سه محوری، L ارتفاع نمونه خاک، A سطح مقطع نمونه خاک، t زمان آزمایش،  $P_B$  تنش انحرافی، hاختلاف ارتفاع آب در بورت بالایی و پائینی،  $V_u(t_i)$ حجم قرائت شده در بورت بالایی در زمان  $t_i$  میباشند. حجم قرائت شده در بورت پائینی در زمان  $t_i$  میباشند.

با توجه به اینکه روابط محاسبه ضریب نفوذپذیری برای دمای ۲۰ درجه سلسیوس ارائه و آزمایشهای نفوذپذیری در دماهای مختلف انجام شده-اند، لازم است نتایج بدست آمده برای ضرایب مقوذپذیری اصلاح شوند. استاندارد ASTM-D5084، رابطه زیر را برای اصلاح نتایج بدست آمده ارائه کرده است (بینام ۲۰۱۰):

$$K_{20} = R_T \cdot K$$
 [\*]

در این رابطه  $K_{20}$  ضریب نفوذپذیری در دمای ۲۰ درجه سلسیوس،  $R_T$  نسبت ویسکوزیته آب در دمای آزمایش به ویسکوزیته آب در دمای ۲۰ درجه سلسیوس است و K ضریب نفوذپذیری مربوط به هر آزمایش در دمای مربوط به آن آزمایش میباشد. ضریب  $R_T$  با استفاده از رابطه ۵ قابل محاسبه است:

$$R_T = \frac{2.2902(0.9842^T)}{T^{0.1702}} \qquad [a]$$

در این رابطه T میانگین دمای آزمایش (۲۹ = ۲۵)، ۲۱ و ۲2 به ترتیب دما در شروع و در انتهای آزمایش هستند که با دقت ۰/۱ درجه سلسیوس اندازه گرفته شدهاند.

نتايج و بحث

تأثیر تعداد چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی بر ضریب نفوذپذیری خاک رسی متراکم

اثر چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی بر ضریب نفوذپذیری خاک رسی متراکم در دو تکرار، در تنش مؤثر ۳۰ kPa و گرادیان هیدرولیکی ۱۰ در شکل ۳ نشان داده شده است.



### شکل۳- تغییرات ضریب نفوذپذیری رس متراکم در مقابل چرخههای یخزدگی- ذوب شدگی

بیشترین تغییر ضریب نفوذپذیری بعد از اولین چرخه یخزدگی- ذوبشدگی رخ میدهد. ضریب نفوذپذیری در ابتدا تحت اثر اولین چرخه یخزدگی-ذوبشدگی تقریباً ۱۰ برابر می شود. به نظر میرسد که آسيب اساسي به نمونه در طول اولين چرخه يخزدگي-ذوبشدگی رخ میدهد اما نرخ افزایش در ضریب نفوذپذیری بعد از ۳ چرخه یخزدگی- ذوبشدگی کاهش مییابد و بعد از ۵ چرخه یخزدگی- ذوبشدگی بعد از رسیدن به یک مقدار حداکثر ثابت میماند. از این رو مىتوان نتيجه گرفت كه ضريب نفوذپذيرى نمونه رسى که تحت اثر ۵ چرخه یخزدگی– ذوبشدگی قرار گرفته است قابل استفاده برای طراحیهای مهندسی در مناطق سردسیر است. اتمن و بنسون (۱۹۹۲) به نتیجه مشابهی دست یافتند. در کل میتوان نتیجه گرفت که ضریب نفوذپذیری خاک رسی (CL) بر اثر چرخههای یخزدگی-ذوبشدگی به صورت قابل ملاحظهای تحت تأثیر قرار میگیرد و اگر خاک رسی CL در منطقهای سردسیر به عنوان لایه مانع هیدرولیکی مورد استفاده قرار گیرد باید در مقابل اثر سرما محافظت شود. تغییرات بوجود آمده ۳۶

در ضریب نفوذپذیری نمونههای رسی را میتوان با توجه به مکانیسم چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی و افزایش حجم حفرات نمونههای رسی توجیه کرد. اتمن و بنسون (۱۹۹۳) و کراس و بنسن (۱۹۹۷) به نتایج مشابهی دست یافتند.

دلیل اصلی افزایش ضریب نفوذپذیری نمونههای رسی بر اثر چرخههای یخزدگی- ذوب شدگی، افزایش حجم آب داخل نمونه رسی در اثر یخ زدن آن و در نتیجه افزایش حجم حفرات خاک است. به همین دلیل برای مشاهده اثر چرخههای یخزدگی- ذوب شدگی بر حجم نمونه و همچنین مشاهده رابطه بین افزایش حجم نمونه با افزایش ضریب نفوذپذیری نمونههای رسی، یک نمونه با افزایش ضریب نفوذپذیری سونههای رسی، یک رسی که تحت آزمایشهای نفوذپذیری سه محوری قرار رسی که تحت آزمایشهای نفوذپذیری سه محوری قرار معرفی از تغییرات حجم نمونه، بعد از هر چرخه یخ-زدگی- ذوب شدگی اندازهگیری و ثبت شد. تغییرات ارتفاع نمونه در مقابل تعداد چرخههای یخزدگی- ذوب-



شکل ۴– تغییرات ارتفاع نمونه رسی در مقابل چرخههای یخزدگی– ذوبشدگی.

همانطور که در شکل ۴ ملاحظه می شود ارتفاع نمونه با افزایش تعداد چرخه های یخزدگی – ذوب شدگی افزایش می یابد اما مشابه با نرخ افزایش نفوذپذیری، نرخ افزایش ارتفاع نیز بعد از ۳ چرخه کاهش می یابد و بعد از چرخه پنجم دیگر تغییری در ارتفاع نمونه مشاهده نمی شود. مقایسه شکل ۴ با شکل ۳ نشان می دهد تغییرات حجم نمونه با تغییرات ضریب نفوذپذیری

دارای رابطه نزدیک بوده و هر دو فرایند از یک مکانیزم مشابه پیروی میکنند.

اثر تنش مؤثر بر ضریب نفوذپذیری رس متراکم تحت اثر چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی

تغییرات ضریب نفوذپذیری در مقابل تعداد چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی برای هر دو آزمایش نفوذپذیری تحت تنش مؤثر ه۲۹ و ۶۵ kPa در شکل ۵ نشان داده شده است. اعمال تنش مؤثر زیاد به نمونه-هایی که تحت اثر چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی قرار گرفتهاند باعث کاهش نرخ افزایش در ضریب نفوذپذیری در اثر چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی میشود. به عبارتی تنش موثر بیشتر اثر مخرب چرخههای یخ-زدگی- ذوبشدگی را تا حدودی کاهش میدهد.

برای بررسی بیشتر اثر تنش مؤثر بر ضریب نفوذپذیری نمونههای رسی تحت اثر چرخههای یخزدگی



شکل ۵- ضریب نفوذپذیری نمونههای رسی در مقابل چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی تحت تنش مؤثر ۳۰ kPa و ۶۵ kPa.

-ذوبشدگی، از پارامتر B استفاده میگردد. این پارامتر نشان دهنده تغییرات نفوذپذیری در هر چرخه بر اثر تغییرات تنش احتمالی است. پارامتر بیبعد B به صورت نسبت ضریب نفوذپذیری میانگین هر چرخه تحت اثر تنش موثر ۶۵ kPa (*K*<sub>n,65</sub>) به ضریب نفوذپذیری میانگین هر چرخه تحت اثر تنش مؤثر ۱۹۹۳): تعریف میگردد (بنسون و اتمن ۱۹۹۳):

[۶]

 $B = \frac{Bn_c 6B}{Bn_c 30}$ 

در این رابطه، n تعداد چرخههای یخزدگی– ذوبشدگی میباشد.

میانگین ضرایب نفوذپذیری در تنشهای مؤثر ۳۰ kPa و ۶۵ kPa و همچنین مقدار پارامتر B برای چرخههای مختلف یخزدگی – ذوب شدگی در جدول ۳ ۱۰ kPa مختلف یخزدگی – ذوب شدگی در جدول ۳ ۱۰ kPa ۶۵ مریب نفوذپذیری نمونههای رسی در چرخههای یخزدگی – ذوب شدگی کاهش نشان داد. این کاهش در ضریب نفوذپذیری نمونههای رسی، بر اثر افزایش تنش مؤثر را میتوان با کاهش حجم حفرات این نمونهها بر اثر اعمال تنش توجیه کرد. با افزایش تنش مؤثر اعمال شده بر نمونههای رسی حجم حفرات خاک

کاهش مییابد. همانطور که در جدول ۳ نشان داده شده است تغییرات پارامتر B مستقل از تغییرات چرخههای یخزدگی– ذوبشدگی میباشد. لیکن مقادیر پارامتر B در هر چرخه یخزدگی– ذوبشدگی نشاندهنده نسبت کاهش ضریب نفوذپذیری نمونههای رسی با افزایش تنش مؤثر از kPa به ۶۵ kPa میباشد.

تاثیر چرخەھای یخزدگی- نوبشدگی بر ضریب نفونپذیری عایق رسی ژئوسینتتیک

تاثیر چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی بر ضریب نفوذپذیری عایق رسی ژئوسینتتیک تحت تنش موثر ۳۰ kPa و گرادیان هیدرولیکی ۱۰، به همراه ضخامت یک نمونه GCL در جدول ۴ نشان داده شده است.

جدول ۳- میانگین ضریب نفوذپذیری و پارامتر B برای نمونههای رسی.

		- ذوبشىدگى	خەھاى <b>ي</b> خزدگى <sup>۔</sup>	تعداد چر.			پارامترها
۶	۵	۴	٣	۲	١	٠	Ν
۱/۱ <u>۸</u> ×۱۰ <sup>-۹</sup>	۱/۱۵×۱۰ <sup>-۹</sup>	۱/ • ٩ × ۱ • <sup>-۹</sup>	۹/۵ <b>۸×۱۰</b> -۱۰	V/۴۹×۱۰ <sup>-۱.</sup>	$\Delta/\Delta V \times 1 \cdot^{-1}$	٧/٣٧×١٠ <sup>-١١</sup>	$K_{n,30} ({ m m/s})$
٧/۶۵×١٠ <sup>-١.</sup>	٧/۶١×١٠ <sup>-١.</sup>	۶/۵×۱۰ <sup>-۱.</sup>	$\mathcal{F}/\cdot V \times \gamma \cdot^{-\gamma}$	4/78×1 <sup>-1.</sup>	۲/4۶×۱۰ <sup>-۱.</sup>	4/47×1''	$K_{n,65} ({ m m/s})$
•/84	•  88	۰/۵۹	۰/۶۲	۰/۵۶	۰/۴V	•/۶	В

تأثیر چرخەھای یخزدگی- ذوبشدگی بر ضریب نفوذپذیری عایق رسی ژئوسینتتیک

تأثیر چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی بر ضریب نفوذپذیری عایق رسی ژئوسینتتیک تحت تنش موثر ۲۰ kPa و گرادیان هیدرولیکی ۱۰، به همراه ضخامت یک نمونه GCL در جدول ۴ نشان داده شده است. ضریب نفوذپذیری نمونه GCL که در معرض چرخه یخ-نردگی- ذوبشدگی قرار نداشت برابر با m/s<sup>۱۰–۱۰</sup>×۲ بدست آمد. این در حالی است که ضریب نفوذپذیری نمونه GCL که در معرض ۱۲ چرخه یخزدگی- ذوب-شدگی قرار داشت با نزدیک به ۳۵ درصد افزایش به شدگی قرار داشت با نزدیک به ۳۵ درصد افزایش به بدون عایق در تنشهای مشابه ضریب نفوذپذیری در ۶ بار چرخه یخزدگی- ذوبشدگی تقریباً ۱۶ برابر ضریب نفوذپذیری نمونه رسی بود که تحت چرخه یخزدگی-نوبشدگی قرار نگرفته بود. نتایج نشان داد که برخلاف نمونههای رسی، اعمال چرخههای یخزدگی- ذوب

بر نمونههای GCL، ضریب نفوذپذیری این لایهها را به طور قابل ملاحظهای تحت تأثیر قرار نمیدهد و اگر این لایهها در معرض آب و هوای سرد قرار گیرند به عملکرد خوب خود به عنوان مانع هیدرولیکی ادامه می-دهند. پدگوتنری و بنت (۲۰۰۶) و رو و همکاران (۲۰۰۸) به نتایج تقریباً مشابهی دست یافتند.

### جدول۴- نتایج آزمایشهای نفوذپذیری روی نمونه عایقهای GCL.

ضخامت نمونه (mm)	ضریب نفوذپذیری اصلاح ش <i>ده K</i> <sub>20</sub> (m/s)	تعداد چرخەھای يخزدگی- ذوب- شدگی
۶/٨	۲×۱۰-	•
٧/٩	۲/۱۳×۱۰ <sup>-۱۱</sup>	۱ ۱
٨/۶	۲/۳۴×۱۰ <sup>-۱۱</sup>	٣
٩/٢	۲/۵۱×۱۰ <sup>-۱۱</sup>	۵
٩/٨	۲/۵۷×۱۰ <sup>-۱۱</sup>	٨
۱۰/۱	Y/&X×111	١٢

نتیجهگیری کلی

نتایج بدست آمده از این مطالعه را بصورت زیر میتوان خلاصه نمود:

- ۱- ضریب نفوذپذیری خاک رس متراکم بر اثر اعمال چرخههای یخزدگی- ذوبشدگی افزایش مییابد و
   بعد از ۵ چرخه یخ زدگی- ذوب شدگی به مقدار
   حداکثر خود میرسد.
- ۲- ضریب نفوذپذیری نمونه رسی که تحت اثر ۵ چرخه یخزدگی- ذوبشدگی قرار گرفته است می-تواند برای طراحی مهندسی در مناطق سردسیر مورد استفاده قرار گیرد.
- ۳- بیشترین تغییر در ضریب نفوذپذیری نمونههای رسی بعد از اولین چرخه یخزدگی- ذوبشدگی رخ میدهد.
- ۴- تنش مؤثر بیشتر، اثر مخرب چرخههای یخ زدگی ذوبشدگی را تا حدودی کاهش داده و باعث کاهش
   ضریب نفوذیذیری در یک چرخه مشخص می شود.
- ۵- تغییرات حجم نمونه با چرخههای یخزدگی- ذوب-شدگی دقیقاً همانند تغییرات ضریب نفوذپذیری نمونههای رسی بود که نشانگر رابطه میان حجم نمونه با ضریب نفوذپذیری آن است.
- ۶- افزایش کمی (در حدود ۳۵٪) در ضریب نفوذپذیری نمونه GCL قرار گرفته در معرض ۱۲ چرخه یخ-زدگی- ذوبشدگی نسبت به نمونه GCL که تحت چرخه یخزدگی- ذوبشدگی قرار نگرفته بود بدست آمد.
- ۷- برخلاف نمونههای رسی، اعمال چرخههای یخ زدگی- ذوبشدگی بر نمونههای GCL ضریب

نفوذپذیری این لایه ها را به طور قابل ملاحظه ای تحت تأثیر قرار نمی دهد.

	فهرست علائم
ω	درجه رطوبت خاک
GCL	عايق رسى ژئوسىينتتىك
a	سطح مقطع بورت دستگاه نفوذپذیری سه محوری
L	ارتفاع نمونه خاک
А	سطح مقطع نمونه خاک
t	زمان آزمای <i>ش</i>
$\mathbf{P}_{\mathbf{B}}$	تنش انحرافى
h	اختلاف ارتفاع آب در بورت بالایی و پائینی
$V_u(t_i)$	حجم قرائت شده در بورت بالایی در زمان t <sub>i</sub>
$V_L(t_i)$	حجم قرائت شده در بورت پائینی در زمان t <sub>i</sub>
$K_{20}$	ضریب نفوذپذیری در دمای ۲۰ درجه سلسیوس
Κ	ضریب نفوذپذیری در دمای آزمایش
	نسبت ویسکوزیته آب در دمای آزمایش
$R_T$	به ویسکوزیته آب در دمای ۲۰ درجه سلسیوس
Т	میانگین دمای آزمایش
$T_1$	دمای آزمایش در شروع آزمایش
$T_2$	دمای آزمایش در انتهای آزمایش
CL	خاک رسی با خاصیت خمیری پائین
	نسبت ضريب نفوذپذيري تحت اثر تنش مؤثر
	۶۵ kPa به ضریب نفوذپذیری تحت اثر تنش مؤثر
В	۳۰ kPa
	ضریب نفوذپذیری میانگین چرخه nام تحت اثر
<i>K</i> <sub><i>n</i>,65</sub>	تنش مؤثر ۶۵ kPa
	ضریب نفوذپذیری میانگین چرخه nام تحت اثر
<i>K</i> <sub><i>n</i>,30</sub>	تنش مؤثر ۳۰ kPa
n	تعداد چرخەھای يخزدگی– ذوبشدگی

منابع مورد استفاده

Andersland OB and Anderson DM, 1978. Geotechnical Engineering for Cold Region. Mc Graw-Hill, New York. Anonymous, 1990. Standard test method for soil compaction, Proctor method. American Society for Testing and Materials (ASTM) D698-78, USA. Testing and Materials (ASTM) D6035-08, USA. Anonymous, 2010. Standard test method for measurement of hydraulic conductivity of saturated porous materials using a flexible wall permeameter. American Society for Testing and Materials (ASTM) D5084-10, USA.

- Benson CH and Othman MA, 1993. Hydraulic conductivity of compacted clay frozen and thawed in situ. ASCE Journal of Geotechnical Engineering 119: 276-294.
- Chamberlain EJ Iskander I and Hunsiker SE, 1990. Effect of freeze-thaw on the permeability and macrostructure of soils. Pp. 145-155. Proceedings of International Symposium on Frozen Soil Impacts on Agricultural Range and Forest Lands, Spokane, Washington, USA.
- Hewitt RD and Daniel DE, 1997. Hydraulic conductivity of geosynthetic clay liners after freeze-thaw. Journal of Geotechnical and Geoenvironmental Engineering 123(4): 305-313.
- Kraus JF and Benson CH, 1995. Effect of freeze- thaw on the hydraulic conductivity of barrier materials: laboratory and field evaluation. Research and development: EPA/600/SR-95/118.
- Othman MA, 1992. Effect of freeze-thaw on the structure and hydraulic conductivity of compacted clay. Ph.D. Thesis, University of Wisconsin Madison, Wisconsin, USA.
- Othman MA and Benson CH, 1993. Effect of freeze-thaw on the hydraulic conductivity of three compacted clays from Wisconsin. Transportation Research Record 1369: 118-125.

Penner E, 1957. Soil moisture tension and ice segregation. Highway Research Board, Bulletin 168: 50-64.

- Podgorney RK and Bennett JE, 2006. Evaluating the long-term performance of geosynthetic clay liners exposed to freeze-thaw. ASCE, Journal of Geotechnical and Geoenvironmental Engineering 132(2): 265-268.
- Rowe RK Mukunoki T and Bathurst RJ, 2008. Hydraulic conductivity to jet-A1 of GCLs after up to 100 freeze-thaw cycles. Geotechnique 58(6): 503-511.
- Taylor GS and Luthin JN, 1978. A model for coupled heat and moisture transfer during soil freezing. Canadian Geotechnical Journal 15: 548-555.
- Williams PJ and Perfect E, 1980. Investigation of thermally actuated water migration in frozen soils. Geotechnical Science Laboratories, Department of Geography, Carleton University, Ottawa, Canada.
- Zimmie TF Laplante CM and Bronson DL, 1991. The effect of freezing and thawing on landfill covers and liners. Pp. 363-371. Proceedings 3rd International Symposium on Cold Regions Heat Transfer, University of Alaska, Faibanks, USA.

بدو ، قليخاني