

چکیده

تخمین پارامترهای خاک پیرامونی و سازه‌ای در پوشش‌های تونلی همواره نیازمند شبیه‌سازی نرم‌افزاری و مطالعات حجمی و زمانبر می‌باشد. ارائه روشی که قادر باشد تا این پارامترها را با دقت مناسب و حجم محاسباتی اندک و در سریع‌ترین زمان ممکن ارائه نماید همواره یک چالش مهندسی بوده است؛ بنابراین، هدف از مطالعه حاضر ارائه یک روش مبتنی بر یادگیری ماشین برای پیش‌بینی برخی از مشخصات مهم نظری رویداد روانگرایی، تنش خمشی حداکثر پوشش تونلی، نشت سطح زیر محور تونل و فشار آب منفذی تحت زلزله‌های نزدیک و دور از گسل می‌باشد. بدین‌منظور ابتدا از نرم‌افزار FLAC-3D برای شبیه‌سازی مدل پوشش تونلی در معرض تحریک‌های زمین استفاده می‌شود. ضمناً، اندرکنش خاک-سازه بین پوشش تونلی و لنز ماسه‌ای نیز مد نظر قرار گرفته می‌شود. مدل‌های موهر-کولومب و فین به ترتیب برای در نظر گرفتن نشت رس و ارزیابی روانگرایی لنز ماسه‌ای به کار برده می‌شوند. سپس، از ماشین یادگیری کرانه‌ای برای پیش‌بینی و برآورد کمیت‌های اشاره شده استفاده می‌شود. نتایج مطالعات حاکی از عملکرد و دقت مناسب روش پیشنهادی در تخمین پارامترهای اشاره شده است به گونه‌ای که در بدترین حالت خطای تخمین کمتر از ۶ درصد بوده است. در این مطالعه تأثیر یک لنز ماسه‌ای روانگرا در یک محیط غیرروانگرا با امواج لرزه‌ای متفاوت ارزیابی شده است که نتایج حاصل از آن نشان‌دهنده‌ی تأثیرپذیری بالای پارامترهای لنجر خمشی در پوشش تونل، تنش مؤثر، فشار آب حفره‌ای و نشت در راستای محور تونل در حضور لنز ماسه‌ای می‌باشد. همچنین در حضور لنز ماسه‌ای نسبت لنجر خمشی به حالت بدون لنز ماسه‌ای در برخی موارد بالای ۵۰ درصد است که مقدار بسیار چشمگیری می‌باشد و حداقل نشت در مکان‌های نزدیک به محور تونل رخ داده است.

واژگان کلیدی: فلك سه‌بعدی، یادگیری ماشین، روانگرایی، سازه تونلی، زلزله دور و نزدیک از گسل، اندرکنش خاک و سازه، لنز ماسه‌ای.

نوع مقاله: پژوهشی

تخمین رفتار لرزه‌ای تونل مدفون در لنز ماسه‌ای به کمک یادگیری ماشین

پیام شفیعی

دانشجوی دکتری، گروه مهندسی عمران، واحد قزوین،
دانشگاه آزاد اسلامی، قزوین، ایران

محمد آزادی (نویسنده مسئول)

دانشیار، گروه مهندسی عمران، واحد قزوین، دانشگاه آزاد اسلامی،
قزوین، ایران Azadi.mhmm@gmail.com

مهران سید رزاقی

استادیار، گروه مهندسی عمران، واحد قزوین، دانشگاه آزاد اسلامی،
قزوین، ایران

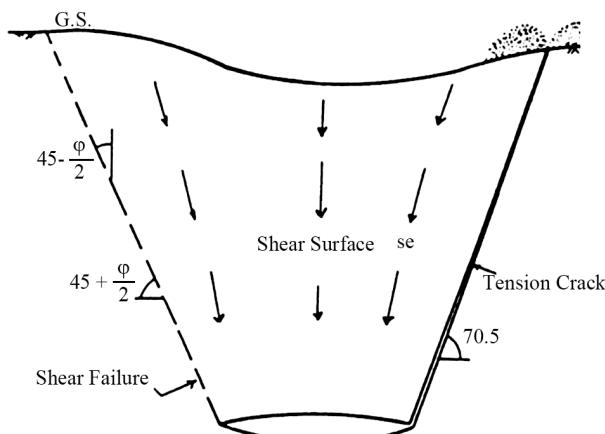
می‌تواند خاک‌هایی را که حتی مستعد روانگرایی نیستند را تحت تأثیر قرار داده و باعث روانگرایی در آنها شوند. یافته‌های مختلف تحقیقاتی نشان می‌دهد که علی‌رغم احاطه شدن با خاک‌های با کیفیت بالا، پدیده روانگرایی ناشی از شل بودن لزرهای ماسه‌ای است که باعث می‌شود ماسه در برابر روان شدن بی‌دفاع باشد. اگرچه این لزرهای ماسه‌ای می‌توانند کیفیت خود

مطالعات مختلفی روی تونل‌ها و روانگرایی آنها انجام شده است (Jafarnia & Varzaghami, 2016; Fattah et al., 2015; Cetin et al., 2021; Miranda et al., 2020) لزرهای ماسه‌ای نیز یکی از مواردی است که محققان در مورد نحوه عملکرد آنها در شرایط مختلف مانند زلزله مطالعه کرده‌اند. گاهی در مجاورت نقاط پرآب مانند رودخانه‌ها و دریاها، زمین‌لزرهای

- مقدمه

کردند و آنرا در معرض بارهای پویا قرار دادند. یافته‌های این مطالعه نشان می‌دهد که ترک‌های فشاری در زاویه ۷۰ درجه از لبه لنز ماسه ایجاد شده‌اند، اگرچه جوشش‌های ماسه‌ای در سطح قابل مشاهده نبودند. هرچند امکان مشاهده ترک‌هایی وجود داشت که در هنگام نمونه‌برداری از ماسه شل پر شده بودند، اما عمق آن ترک‌ها به دلیل اختلال در نمونه‌برداری قابل اندازه‌گیری نبود. این نتایج سازگاری بین مطالعات تجربی و تحلیلی را نشان دادند. اگرچه تحقیقات متعددی در زمینه روانگرایی لنزهای ماسه‌ای در شرایط مختلف انجام شده است، اما تأثیر این شرایط بر روی سازه‌های زیرزمینی به طور گسترده‌ای متوجه نشده است. نتایج تحقیقات دیگری که در مورد تأثیرات روانگرایی ماسه بر روی پوشش‌های تونلی انجام شده است، نشان‌دهنده تأثیر قابل توجه روانگرایی بر آنهاست.

(Azadi & Mirmohammad Hosseini, 2010)



شکل (۱): اثرات روانگرایی لنز ماسه‌ای بر مناطق محیط (Azadi & Bryson, 2018).

بر این اساس، روانگرایی لنز ماسه‌ای می‌تواند سبب تغییراتی در نیرو و تغییر شکل پوشش تونل شود. این مسائل در این مقاله مورد ارزیابی و بررسی قرار گرفته است. تغییر شکل‌ها و اعوجاج‌های نامتقارن در پوشش تونل منجر به افزایش نسبت گشتاور پویا به گشتاور ایستا و فاصله تا قطر می‌شود (Mir Mohammad Hosseini & Azadi, 2012).

علاوه بر این، تحقیقات جدیدی در زمینه مسائل پایداری و

را تحت بار استاتیک حفظ کنند، اما هنگامی که تحت بار پویا قرار می‌گیرند فوراً ناتوان و نیمه‌روان می‌شوند. زمین‌لرزه‌هایی که در سانفرانسیسکو (۱۹۰۶)، آلاسکا (۱۹۶۴)، شیلی (۱۹۶۰)، گوام (۱۹۹۳) و سیاتل (۲۰۰۱) رخ داد، نمونه‌هایی از چنین نوع روانگرایی است که منجر به ویرانی‌های ناشی از آن در سراسر این سرزمین‌ها شد. به دلیل آنچه در این سرزمین‌ها اتفاق افتاد، بسیاری از محققان شروع به مطالعه مکانیسم لنزهای ماسه‌ای کردند. والجو (Vallejo, 1998) یکی از محققانی بود که از نظریه مکانیسم شکست برای بررسی اثر لنز ماسه‌ای در خاک رس استفاده کرد. او زاویه شکست لنز ماسه‌ای را با استفاده از روش خودگذگی ۷۰/۵ درجه‌ای در اثر روانگرایی لنزهای ماسه‌ای در یک طرف و شکستگی‌های برشی در طرف دیگر ایجاد می‌شد. شکل (۱) که در آن نشست مخروطی روی لنز ماسه‌ای آشکار است، نشان‌دهنده ترک ناشی از روانگرایی لنزهای ماسه‌ای در خاک رس است. قرار دادن سازه در ناحیه‌ای که نشست مخروطی روی لنز ماسه قرار دارد منجر به یک تغییر شکل نامناسب می‌شود. همچنین، مطالعات مختلفی به غیر از آنچه او انجام داده وجود دارد. به عنوان مثال، شکری (Shokri, 1996) پدیده رفتار ارتجاعی در روانگرایی لنزهای ماسه‌ای را ارزیابی کرد. همچنین، بهشتی (Beheshti, 1998) از نرم‌افزاری مناسب برای تعیین پدیده مذکور به نام NISA^۱، که مخفف تجزیه و تحلیل سازه‌ای غیرخطی است، استفاده کرد. در کار وی، از یک مدل الاستیک و کاملاً پلاستیکی به عنوان تقریبی مناسب استفاده شد. با این حال، امکان استفاده از مدل‌های پیشرفته‌تری نظیر مدل‌های سخت‌شونده و نرم‌شونده در خاک وجود دارد؛ بنابراین، به کار بردن آن بر روی مدل موهر-کولمب^۲ امکان‌پذیر است. از نرم‌افزار FLAC-2D به همراه مدل فین^۳ برای ارزیابی پارامترهای مختلف اثر لنز ماسه بر خاک رس استفاده شد (Pashangpishe, 2004). در تحقیقاتی آزمایشگاهی، هوچین و والجو (Holchin & Vallejo, 1995) بر روی لنزهای ماسه‌ای، یک مدل فیزیکی از یک لنز ماسه‌ای در زمین خاک رس ایجاد

استفاده شد (Marcelino et al., 2021). یک چارچوب مبتنی بر شبکه عصبی مصنوعی (ANN)^۴ برای تبدیل امواج سراسری به امواج نزدیک ساحل معرفی شد (Kim et al., 2021). یک روش یادگیری ماشین کارآمد برای پیش‌بینی مقاومت بتن ارائه شد (Nguyen et al., 2021). از نظریه مجموعه‌های فازی و روش‌های یادگیری ماشین برای ارزیابی ریسک و مدیریت سیستم حفاری استفاده شد (Lin et al., 2021). یک رویکرد مبتنی بر داده برای ارزیابی بهره‌وری انرژی در ساختمان‌های مسکونی چند خانوار ارائه شد (Seyrfar et al., 2021).

هدف اصلی این مطالعه معرفی یک روش جدید با استفاده از ماشین یادگیری کرانه‌ای^۵ برای پیش‌بینی برخی از مشخصات مهم نظیر رویداد روانگرایی، تنش خمی حداکثر، نشت و فشار آب منفذی می‌باشد. از نرم‌افزار FLAC-3D برای شبیه‌سازی مدل پوشش تونل تحت ده شتاب‌نگاشت زمین‌لرزه‌های نزدیک و دور از گسل شامل بیست هزار شتاب‌نگاشت زمین‌لرزه استفاده می‌شود. اندرکنش خاک و سازه بین تونل و لنز ماسه‌ای نیز در نظر گرفته شده است. مدل‌های موهر-کولومب و فین به ترتیب برای نشان دادن نشت خاک رس و ارزیابی روانگرایی لزهای ماسه‌ای استفاده می‌شوند. نتایج شبیه‌سازی روش پیشنهادی سپس با مقداری به دست آمده از نرم‌افزار FLAC-3D مقایسه می‌شود تا کارایی روش ارائه شده برای پیش‌بینی موارد اشاره شده در پوشش تونل در داخل لنز ماسه‌ای تحت شرایط مختلف تحریک لرزه‌ای را بیان کند.

۲- تجزیه و تحلیل روانگرایی

در این مطالعه، اثرات روانگرایی بر تغییرات نیروها و تغییر شکل پوشش تونل توضیح داده می‌شود؛ بنابراین، ارزیابی تحلیل پویا در نرم‌افزار FLAC مورد نیاز است. با توجه به ویژگی‌های روانگرایی، تجزیه و تحلیل پویایی مدنظر باید در قالب تحلیل روانگرایی بررسی شود. نرم‌افزار FLAC قادر به حل معادلات جریان و دینامیک به صورت پیوسته می‌باشد. بنابراین، استفاده از این نرم‌افزار برای مدل‌سازی روانگرایی قابل قبول است.

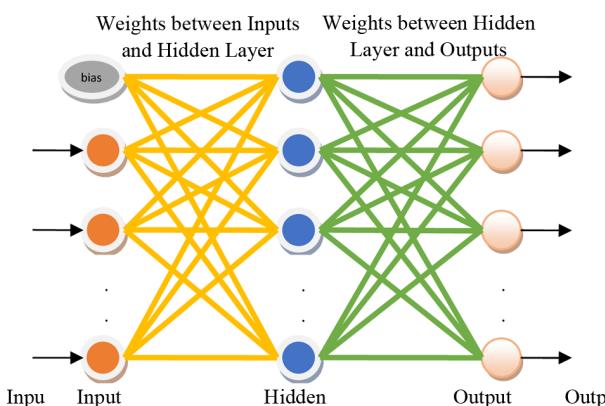
آسیب‌های سازه‌ای، به عنوان مثال خرابی، نشت و غیره، در شرایط مختلف انجام شده است. روانگرایی ماسه ضعیف در حالی اتفاق می‌افتد که دانه‌های جداگانه سعی می‌کنند هنگام تحمل تنش‌های برشی در هنگام زلزله به صورت کلوخه‌ای شوند (Taylor & Madabhushi, 2020). سایر مطالعات یک مدل چرخه‌ای برای اتصالات طولی پوشش تونل پیشنهاد می‌کنند که می‌تواند رفتار چرخشی مقطع نامتقارن و پیچ دار را شبیه‌سازی کند. بر این اساس، چرخه‌های نسبی بیش از حد، ممکن است پلاستیک را بد شکل کرده و ظرفیت آب‌بندی را کاهش دهند (Andreotti et al., 2020).

عناصر خاک در مجاورت تونل مدفون ممکن است به گونه‌ای باشد که برهم کنش‌های فزاینده بسته دریا-سازه شرایط تنش پیچیده‌ای را ایجاد کند. این فرآیند می‌تواند منجر به غوطه‌وری تونل شود. علاوه بر این، دامنه‌های فشار بالا در ناحیه سازه جمع شده و متعاقباً باعث تغییر شکل پلاستیک چرخه‌ای اسکلت خاک و تجمع سریع فشار نامنظم منفذی می‌شود (Zhao et al., 2020). مدت زمان محتوای فرکانسی زلزله و امواج سطحی، نمونه‌هایی از تأثیرات ایجاد شده توسط ویژگی‌های ورودی لزهای هستند که تاکنون اطلاعات کافی در مورد آنها وجود ندارد. از این‌رو، نیاز اساسی به مدل‌های واقعی وجود دارد که برای تکرار واکنش طبیعی سیستم‌های خاک-تونل مناسب باشد، بهویژه هنگامی که خاک و سازه در هنگام بارگذاری وارد محدوده پلاستیک می‌شوند (Tsinidis et al., 2020).

همواره محاسبات مرتبط با مسائل اندرکنش خاک و سازه با پیچیدگی‌های عدیده‌ای همراه بوده است. در این زمینه محققان متعددی سعی در ارائه روش‌هایی داشتند که تا حد مطلوبی از این پیچیدگی‌ها ضمن حفظ دقت محاسبات انجام یافه بکاهد. استفاده از الگوریتم‌های یادگیری ماشین می‌تواند روشی کارآمدی برای کاهش این نقص باشد. تحقیقات مختلفی در این زمینه وجود دارند که به برخی از آنها با اختصار اشاره می‌شود. از یک تکنیک یادگیری ماشین برای پیش‌بینی عملکرد روسازی‌ها

معماری این شبکه به صورت شکل (۲) می‌باشد.

در مطالعه حاضر، تعداد لایه‌ها و نرون‌های الگوریتم یادگیری ماشین کرانه‌ای به ترتیب برابر با یک و ده اتخاذ می‌شوند. همچنین، ۸۰ درصد از مجموعه کل داده‌ها به عنوان داده‌های آموزشی و ۲۰ درصد باقی مانده به عنوان داده‌های آزمایشی در نظر گرفته می‌شود.



شکل (۲): معماری ماشین یادگیری کرانه‌ای.

۱-۳- شاخص‌های عملکرد الگوریتم

برای ارزیابی عملکرد ماشین یادگیری کرانه‌ای، شاخص‌های عملکردی آماری شامل ضریب همبستگی پیرسون r ، ضریب تعیین R^2 و ریشه میانگین مربعات خطای RMSE به شرح زیر مورد استفاده قرار می‌گیرند.

$$r = \frac{N(\sum_{i=1}^N O_i P_i) - (\sum_{i=1}^N O_i)(\sum_{i=1}^N P_i)}{\sqrt{\left(N \sum_{i=1}^N O_i^2 - (\sum_{i=1}^N O_i)^2\right) \cdot \left(N \sum_{i=1}^N P_i^2 - (\sum_{i=1}^N P_i)^2\right)}} \quad (4)$$

$$R^2 = \frac{\left[\sum_{i=1}^N (O_i - \bar{O})(P_i - \bar{P})\right]^2}{\sum_{i=1}^N (O_i - \bar{O}) \cdot \sum_{i=1}^N (P_i - \bar{P})} \quad (5)$$

$$RMSE = \sqrt{\sum_{i=1}^N \frac{1}{N} (O_i - P_i)^2} \quad (6)$$

که در این روابط N تعداد نمونه‌های آموزشی و آزمایشی، O_i و P_i به ترتیب مقادیر مشاهده شده و پیش‌بینی شده در نمونه از \bar{O} و \bar{P} نیز به ترتیب میانگین مقادیر مشاهده شده و پیش‌بینی شده می‌باشند.

۳- ماشین یادگیری کرانه‌ای

ماشین یادگیری کرانه‌ای، یک شبکه عصبی پیشخور تک لایه^۹ است که اولین بار توسط هوانگ معرفی شد (Huang et al., 2004). در این شبکه، ضرایب وزن لایه مخفی به طور تصادفی انتخاب می‌شود و فقط ضرایب وزن لایه خروجی بهینه سازی این ضرایب وزنی، می‌توان از روش معکوس تعمیم یافته مور-پنروز^۷ استفاده کرد. این روش به طور قابل توجهی زمان محاسباتی بهینه سازی را کاهش می‌دهد. برای M نمونه آموزشی مشخص، $\{x_i, y_i\}: i=1, \dots, M$ که $x_i \in R^m$ و $y_i \in R^m$ هدف پیدا کردن رابطه بین $\{x_i\}$ و $\{y_i\}$ است.تابع خروجی ماشین یادگیری کرانه‌ای با N نرون مخفی به شکل زیر نشان داده می‌شود.

$$y = \sum_{i=1}^N \beta_i f(x, w_i, b_i) \quad (1)$$

که در آن، N تعداد گره‌های مخفی، β_i بردار وزنی ارتباط‌دهنده بین آمین گره مخفی و گره‌های خروجی، f تابع فعال سازی، w_i بردار وزنی ارتباط‌دهنده بین آمین گره مخفی و گره‌های ورودی، و b_i بیاس آمین گره مخفی می‌باشند. با بازنویسی معادله (۱) به شکل ماتریسی، معادله (۲) حاصل می‌شود:

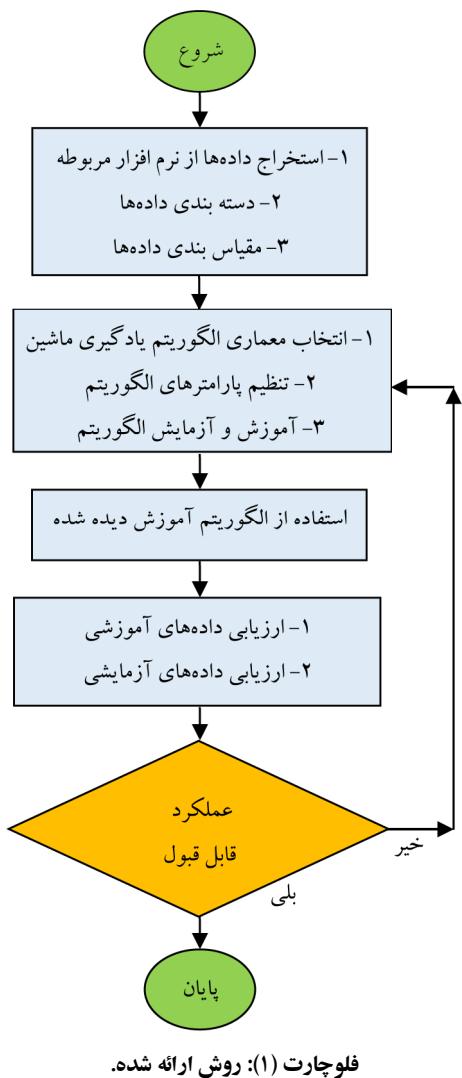
$$Y = H\beta \quad (2)$$

$H = \begin{bmatrix} f(x_1; w_1, b_1) & \dots & f(x_1; w_N, b_N) \\ \vdots & \dots & \vdots \\ f(x_M; w_1, b_1) & \dots & f(x_M; w_N, b_N) \end{bmatrix}$ که در این رابطه است.

در معادله (۲)، بردار هدف Y و ماتریس خروجی لایه مخفی H با هم تشکیل یک سیستم خطی می‌دهند. بنابراین، فرآیند یادگیری ماشین یادگیری کرانه‌ای بهینه‌ترین ماتریس وزنی β بین لایه خروجی و لایه مخفی را محاسبه می‌کند. این فرآیند با استفاده از روش معکوس تعمیم یافته مور-پنروز بر اساس رابطه (۳) انجام می‌گیرد.

$$\hat{\beta} = H^+ Y \quad (3)$$

چهار مقدار مختلف عمق لنز ماسه‌ای شامل صفر، پنج، پانزده و بیست متر، مقایسه می‌شود تا کارایی روش ارائه شده برای پیش‌بینی موارد اشاره شده در پوشش تونل در داخل لنز ماسه‌ای تحت شرایط مختلف تحریک لرزه‌ای مورد آزمایش قرار گیرد. فلوچارت (۱) برای بیان روش پیشنهادی ارائه می‌گردد.



۵- شبیه‌سازی عددی

۵-۱- مدل مرجع

در این مطالعه، دو مدل مرجع وجود دارد. در یکی از این مدل‌ها، تونل فقط در داخل محیط رسی، مشخص شده در شکل (۳) قرار دارد. در مدل دوم مطابق شکل (۴) که موضوع اصلی این تحقیق است لنز ماسه‌ای ارائه شده در سه بعد مختلف بررسی شده است. طول لنز ماسه‌ای در حالت اول ۵ متر و در

۴- روش ارائه شده

همان‌گونه که قبل‌آن نیز بدان اشاره شد، هدف از این مطالعه ارائه یک روش جدید مبتنی بر ماشین یادگیری کرانه‌ای برای پیش‌بینی برخی از مشخصات مهم و مورد نیاز نظری رویداد روانگرایی، تنش خمشی حداکثر، نشت، و فشار آب منفذی در پوشش تونل‌های لرزه‌ای مدفون در لنز ماسه‌ای است. بدین منظور، ابتدا نتایج به دست آمده از نرم‌افزار FLAC-3D که قبل‌آن شبیه‌سازی مدل پوشش تونل تحت شتاب‌نگاشتهای زمین لرزه‌های نزدیک و دور از گسل با در نظر گرفتن اندرکنش خاک و سازه بین تونل و لنز ماسه‌ای در آن انجام یافته است، استخراج، پیش‌پردازش و نسبت به حداکثر مقادیر خود مقیاس (برای ایجاد داده‌ای در محدوده ۱-۱ تا ۱) می‌شوند و سپس نتایج پیش‌پردازش شده به دو دسته داده‌های ورودی و خروجی تقسیم‌بندی می‌شوند. مدل‌های موهر-کولومب و فین به ترتیب برای نشان دادن نشت خاک رس و ارزیابی روانگرایی لنزهای ماسه‌ای استفاده می‌شوند. داده‌های ورودی برای آموزش الگوریتم دارای هشت المان و شانزده هزار نمونه شامل شتاب‌های زمین (برای هشت زلزله مختلف دور و نزدیک از گسل)، برخی از مشخصات لنز ماسه‌ای و رس مانند مدول برشی، مدول بالک، زاویه اصطکاک داخلی، چسبندگی، وزن مخصوص خشک، نفوذپذیری، و عمق لنز ماسه‌ای (برای چهار مقدار مختلف صفر، ۵، ۱۵ و ۲۰ متر)، می‌باشند. داده‌های خروجی نیز مشتمل از چهار المان و شانزده هزار نمونه شامل لنگر خمشی حداکثر پوشش تونلی (حداقل ۲۰۷ و حداکثر ۸۳/۲ تن در متر)، فشار آب منفذی (حداقل ۷۸ و حداکثر ۲۰۰ کیلوپاسکال)، نشت زیر محور تونل (حداقل ۰/۴ و حداکثر ۲۱ سانتی‌متر) و نسبت فشار آب منفذی (عددی بین صفر و یک) برای تخمین پدیده روانگرایی، می‌باشند. در ادامه، نتایج شبیه‌سازی روش پیشنهادی با استفاده از الگوریتم یادگیری ماشین ارائه شده با مقادیر به دست آمده از نرم‌افزار FLAC-3D برای باقی‌مانده چهار هزار نمونه که شامل شتاب‌نگاشتهای دو زلزله دور و نزدیک به گسل چالفانت و پارک‌فیلد می‌باشد برای

جدول (۲): مشخصات تونل.					
E	قطر داخلی	ضخامت	(کیلونیوتن بر متر)	(متر)	(مترمربع)
۷	۶	۶/۶	۰/۳	2×10^{-7}	۲۴

۲-۵- شبیه‌سازی مدل

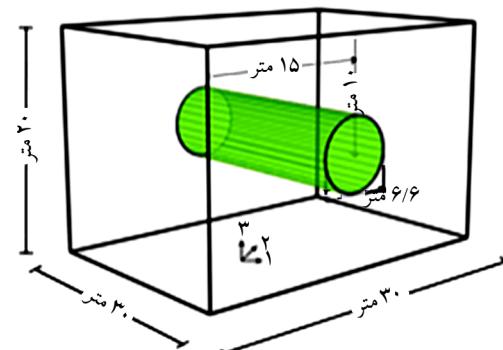
همان گونه که قبلاً نیز اشاره شد، در این مطالعه دو نوع مدل اصلی وجود دارد. در مدل دوم یک محیط خاک رس با یک تونل در وسط آنکه با لنز ماسه‌ای احاطه شده است، ساخته شده است. این مدل در سه حالت مختلف شبیه‌سازی و تحلیل شده است که شامل لنز ماسه‌ای با طول ۱۰، ۵ و ۲۰ متر است. بدین‌منظور، در ابتدا، یک منطقه خاک رس ساخته می‌شود و یک تونل با قطر ۶ متر و ارتفاع ۱۰ متر (از مرکز تونل) مدل‌سازی می‌شود. سپس، لنز ماسه‌ای در اطراف تونل در مساحتی به عرض ۸ متر و طول ۱۰ متر ساخته می‌شود.

۳-۵- شبکه‌بندی و کنترل تعادل مدل

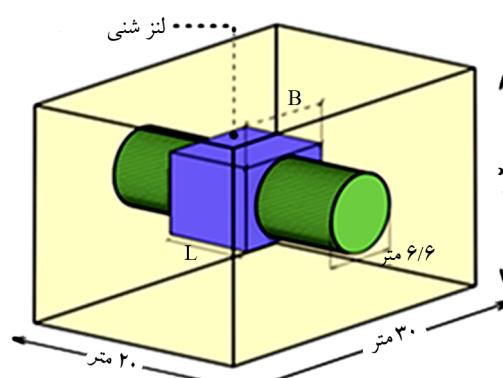
ابعاد شبکه‌بندی بهتر است بزرگ‌تر از C_s/f در نظر گرفته شوند که در این رابطه، f ، از زلزله به دست آمده (در این مطالعه برابر با ۱۰ در نظر گرفته می‌شود) و C_s (در این مطالعه برابر با ۱۰۰ متر بر ثانية در نظر گرفته می‌شود) از مشخصات خاک به دست می‌آید که نشان‌دهنده سرعت موج بررشی در خاک است. بنابراین، بر اساس مقادیر به دست آمده حداکثر سایز شبکه‌بندی نباید از یک متر بیشتر در نظر گرفته شود.

شبکه‌های شعاعی در اطراف تونل ایجاد می‌شوند تا دقت تجزیه و تحلیل نتایج مدل افزایش یابد. این مناطق به دلیل شعاعی بودن و انحنای آن، بیش از ۵۰ درصد در ناحیه ماسه قرار دارند و از تراکم شدن شبکه‌ها در برابر شبکه‌های ساخته شده در محیط رس جلوگیری می‌کند. دو راه برای جلوگیری از تراکم شبکه‌ها وجود دارد. متداول‌ترین روش‌ها، تغییر پی در پی اندازه شبکه‌ها تا زمانی است که خطوط منطقه دقیقاً در یک جهت قرار گیرند و راه حل بهتر و دقیق‌تر این است که شبکه‌ها را در ناحیه تونل به شکل شعاعی مدل‌سازی شود. ناحیه اطراف تونل نیز به صورت

حالت دوم و سوم به ترتیب ۱۵ و ۲۰ متر عمق دارد. دلیل اصلی استفاده از نرم‌افزار FLAC-3D تغییر ابعاد لنز ماسه در عمق است. تونل مورد نظر در وسط لنز ماسه‌ای و در یک محیط بزرگ‌تر از خاک رس واقع شده است. تغییرات لنز ماسه‌ای در اطراف تونل و نشست آن در اثر زمین‌لرزه حوزه‌های دور و نزدیک در ادامه بحث شده است. مشخصات خاک در جدول (۱) آمده است. همچنین، ویژگی‌های پوشش تونل در جدول (۲) آمده است.



شکل (۳): مدل مرجع شماره ۱.



شکل (۴): مدل مرجع شماره ۲.

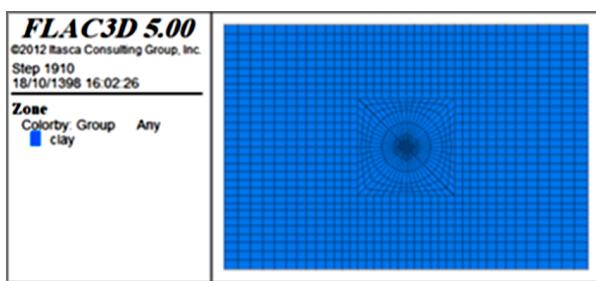
جدول (۱): مشخصات خاک.

نوع خاک	مشخصات خاک واحد
رس لنز ماسه‌ای	موهر-کولومب فین
مدول برشی (G)	مدول رفتاری
مدول بالک (B)	مدول برشی (G)
درجه	مدول بالک (B)
C	کیلوپاسکال
γd	کیلونیوتن بر مترمکعب
K	متر بر ثانية

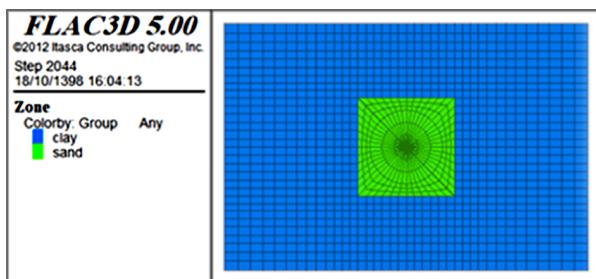
می‌تواند بسیار تأثیرگذار باشد. K_s و K_n از جمله پارامترهایی هستند که برای محاسبه اندرکنش خاک و سازه تعیین می‌شوند و محاسبه دقیق آنها می‌تواند بسیار مورد توجه باشد.

$$k_s \text{ & } k_n = \frac{k + \frac{4}{3}G}{\Delta Z_{min}} \quad (7)$$

تصاویر مربوط به شبکه‌بندی در شکل‌های (۵) و (۶) ارائه می‌شوند. محیط پیرامون تونل از ماسه‌ای به عرض ۸ متر تشکیل یافته است.



شکل (۵): شبکه‌بندی در مدل مرجع شماره ۱.



شکل (۶): شبکه‌بندی در مدل مرجع شماره ۲.

۵-۵- مدل‌سازی لنز ماسه‌ای

علاوه بر ارزیابی روانگرایی ماسه، مطالعه حاضر در هر دو مدل با و بدون لنز ماسه‌ای به بررسی تأثیر اندرکنش بین تونل و خاک می‌پردازد. جایه‌جایی و میزان روانگرایی عوامل اصلی در نظر گرفته شده در این تحلیل توسط تحریک لرزه‌ای هستند. علاوه بر این، لنز ماسه‌ای با ابعاد مختلف در اطراف تونل مورد بررسی قرار می‌گیرد تا اندرکنش بین تونل و لنز ماسه‌ای مورد بررسی قرار گیرد. از نظر عمق، لنز ماسه‌ای در سه حالت ۵ متر، ۱۰ متر و ۲۰ متر بررسی می‌شود. شکل‌های (۷) تا (۹) لنز ماسه‌ای داخل مدل را نشان می‌دهند.

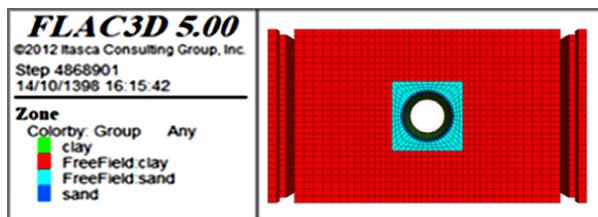
یک شبکه مربع با محیط 8×8 متر به شکل شعاع ساخته شده است و بقیه محیط به صورت یک شبکه مربعی تا ۳۰ متر مدل‌سازی شده است. عیب این روش افزایش زمان تجزیه و تحلیل در نرم‌افزار است که از طرفی باعث افزایش دقت در تجزیه و تحلیل نتایج می‌شود. در این نوع مدل‌سازی، باید توجه داشت که نمی‌توان ابتدا شبکه‌ها را برای محیط رسی که یک شبکه مربع است، مدل کرد و سپس شعاع اطراف تونل را در آن ساخت؛ بنابراین، ابتدا باید شبکه‌های تونل و سپس شبکه‌های اطراف تونل مدل‌سازی شوند که در این مطالعه به این صورت انجام شده است. علاوه بر راه حل‌های فوق، مزهایی در شبکه‌های کنار لنزهای ماسه‌ای ایجاد شده است تا از متراکم شدن خطوط منطقه به طور کامل جلوگیری شود. پس از تمام این مراحل، محل تونل‌ها حفر می‌شود و با استفاده از امواج زلزله، تعادل دینامیکی آنها بررسی می‌شود.

اندازه شبکه‌بندی طرح 0.35×0.35 سانتی‌متر است. محیط اطراف تونل به شکل شعاع با یک شبکه خاکی است که دقت تجزیه و تحلیل را افزایش می‌دهد تا از متراکم شدن مدل جلوگیری شود. این محیط با شبکه‌هایی به اندازه 3×3 سانتی‌متر ساخته شده است که این اندازه از شبکه ضمن حفظ دقت مانع از ازدیاد زمان تحلیل نیز می‌شود. عوامل متعددی برای اطمینان از تعادل مدل‌ها در نظر گرفته می‌شود. مقادیر مورد بررسی شامل حداقل نیروی عدم تعادل در کل مدل و حداقل نسبت نیروی نامتعادل در یک گره به مقدار اولیه آن است. این دو پارامتر باید به طور مدام کاهش یابد و عدم کاهش آنها به این معنی است که مدل به درستی شیوه‌سازی نشده است. پارامترهای سرعت و جایه‌جایی نیز برای این منظور مورد مطالعه قرار می‌گیرند. برای اثبات صحت مدل‌سازی و دستیابی به تعادل ایستا و پویا، جایه‌جایی باید در نقاط بحرانی ثابت باشد.

۴-۵- محاسبه سایز شبکه در مدل

از آنجایی که برخی از المان‌ها وابسته به سایز دقیق شبکه هستند، به دست آوردن مقدار دقیق سایز شبکه در نتایج تحلیل

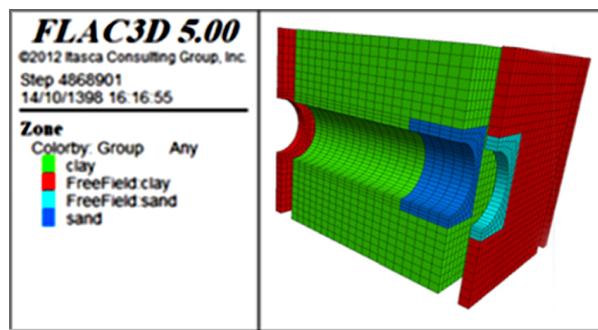
تجزیه و تحلیل دینامیکی شرایط مرزی متفاوتی نسبت به مدل استاتیک دارد؛ بنابراین، از جذب کننده انرژی در این تجزیه و تحلیل استفاده می‌شود. تصویر کلی مدل برای حالت دینامیکی به صورت شکل (۱۰) است.



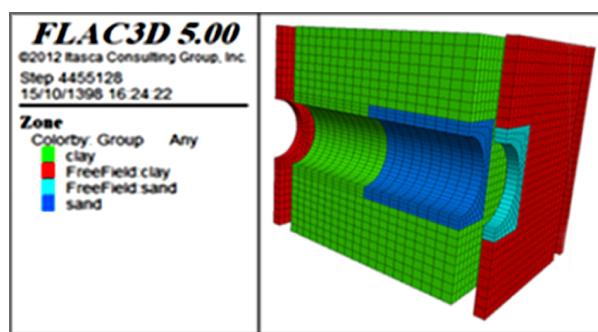
شکل (۱۰): نمای کلی مدل.

۶-۵- رکوردهای زلزله انتخابی

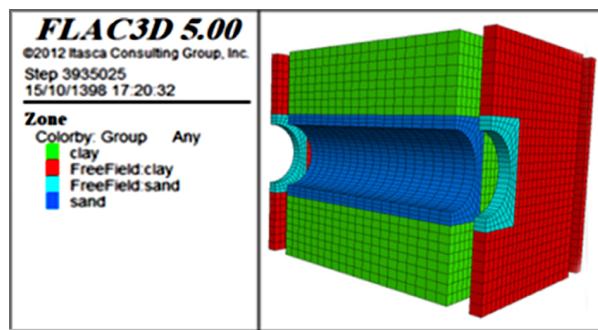
نوع نیروی اعمال شده بر مدل تفاوت اصلی این تحقیق با سایرین است. در این تحقیق از ده نوع زمین‌لرزه طبیعی برای دستیابی به نتایج کامل و دقیق استفاده شده است. پیش از این، محققان با پنج نوع زمین‌لرزه دور از گسل یا بارهای سینوسی به نتایجی دست یافته بودند. مشخصات زمین‌لرزه‌های مورد استفاده در جداول (۳) و (۴) ذکر شده است. با در نظر گرفتن فاصله‌های کانونی، زمین‌لرزه‌های موجود به دو گروه پنج تابی تنسیم می‌شود. جدول (۳) شامل زمین‌لرزه‌های نزدیک به گسل است و جدول (۴) زمین‌لرزه‌های دور از گسل را نشان می‌دهد. محدوده پاسخ زلزله در شکل (۱۱) ذکر شده است.



شکل (۷): لرز ماسه‌ای با عمق ۵ متر.



شکل (۸): لرز ماسه‌ای با عمق ۱۰ متر.



شکل (۹): لرز ماسه‌ای با عمق ۲۰ متر.

۶- نتایج عددی

۶-۱- شرایط جریان آب

همان‌طور که در شکل‌های (۱۲) و (۱۳) نشان داده شده است، شرایط جریان آب قبل از اعمال نیرو متعادل و منظم است.

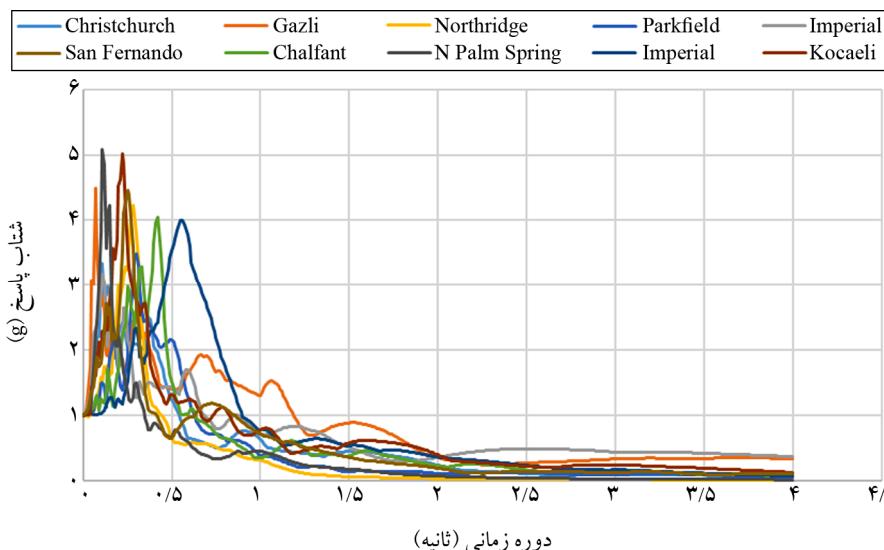
در شکل‌های (۷) تا (۹)، منطقه سبز مربوط به محیط رسی، منطقه آبی کم‌رنگ مرزی نشان‌دهنده ماسه و منطقه آبی پررنگ مربوط به لرز ماسه است. همچنین، منطقه قرمز مربوط به رس است.

جدول (۳): زلزله‌های نزدیک به گسل.

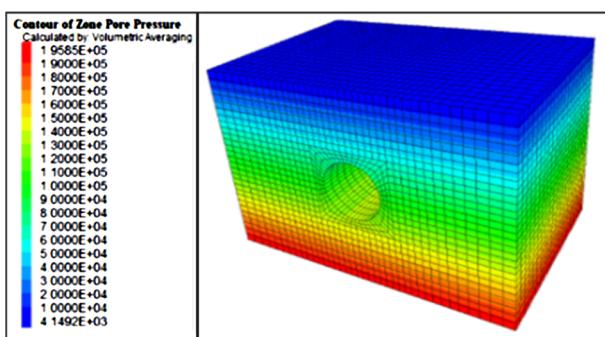
ردیف	زمان	منطقه قرمز	منطقه آبی پررنگ	منطقه سبز	جهات
۱	۱۹۶۶	Parkfield			شمال
۲	۱۹۷۶	Gazli, USSR			جنوب
۳	۱۹۷۹	Imperial Valley-06			جنوب
۴	۱۹۹۴	Northridge-02			جنوب
۵	۲۰۱۱	Christchurch, New Zealand			جنوب

جدول (۴): زلزله‌های دور از گسل.

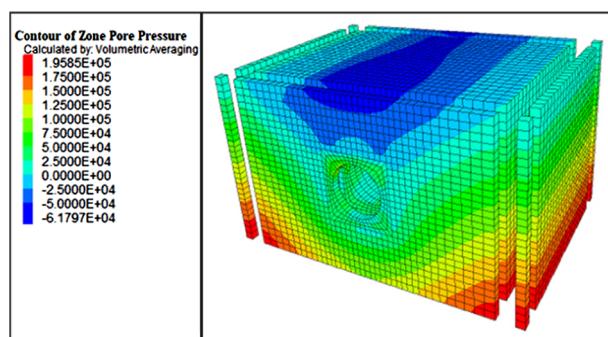
ردیف	سال	ایستگاه	فاصله از کانون (کیلومتر)	نام زلزله
۱	۱۹۸۶	Mammoth Lakes Sheriff Subst.	۳۴/۹۲	Chalfant
۲	۱۹۷۹	Coachella Canal	۴۹/۱	Imperial
۳	۱۹۹۹	Goynuk	۳۱/۷۴	Kocaeli
۴	۱۹۸۶	Hemet Fire Station	۳۴/۴۸	N Palm Spring
۵	۱۹۷۱	Fairmont Dam	۲۵/۵۸	San Fernando



شکل (۱۱): طیف پاسخ زمین‌لرزه.



شکل (۱۳): جریان آب قبل از تخلیه آن از تونل.



شکل (۱۲): جریان آب بعد از رخداد زلزله.

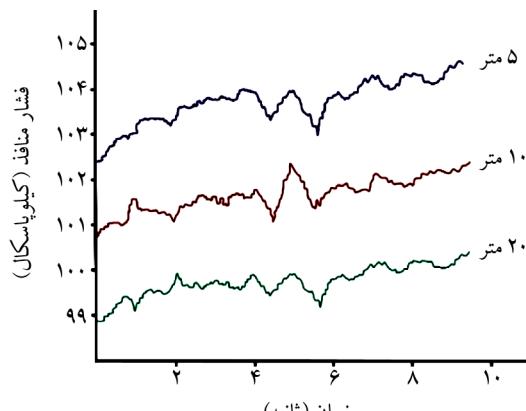
۲-۶- بررسی فشار آب منفذی در ابعاد مختلف لنز ماسه‌ای در شرایط زلزله‌های دور و نزدیک از گسل

فشار آب منفذی باید برای بررسی روانگرایی کنترل شود. دامنه فشارهای آب منفذی در هر دو حالت اعمال نیرو نزدیک به هم است و شباهت جالبی در دو حالت زلزله دور و نزدیک گسل وجود دارد به طوری که این مقدار در لنز ماسه‌ای ۱۰ متری

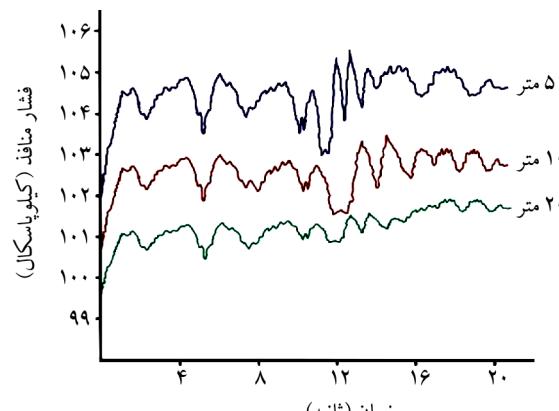
با این حال، برخی تغییرات در جریان آب پس از اعمال نیرو به محیط رخ می‌دهد که در شکل (۱۲) نشان داده شده است. اگر جریان آب بدون فشار در محیط متعادل نباشد، نشان می‌دهد که مدل معیوب است. همان‌طور که انتظار می‌رود، جریان آب در شکل (۱۳) در مدل شبیه‌سازی شده است و هیچ تلاطمی در محیط وجود ندارد.

نسبت فشار آب منفذی به عدد یک نزدیک‌تر باشد خاک پتانسیل روانگرایی بیشتری دارد و هرچه این عدد کمتر از یک و به صفر نزدیک‌تر باشد خاک اصطلاحاً غیر روانگرا تشخیص داده می‌شود.

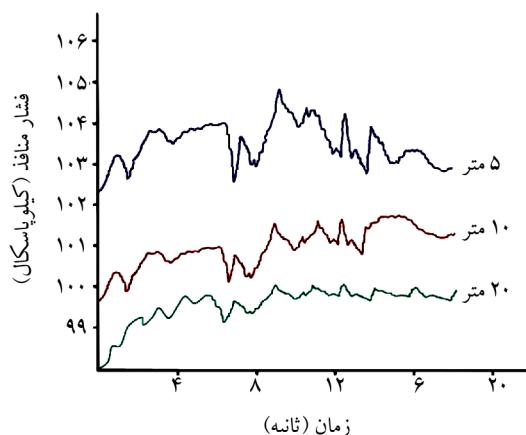
مابین حالت‌های ۵ و ۲۰ متری است. چند نمونه از مقادیر و روند تغییرات فشار آب منفذی در شکل (۱۴) آورده شده است. ضمناً، مقادیر مرتبط با نسبت فشار آب منفذی نیز برای تخمین میزان روانگرایی در جداول (۶) و (۷) ارائه شده‌اند. هر چه میزان



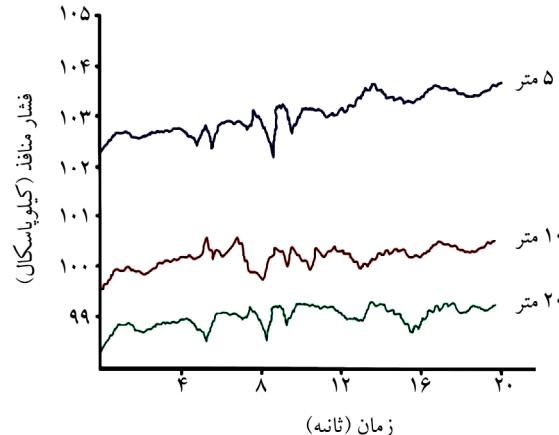
(ب) زلزله نورثربیج



(الف) زلزله کرایاستچرج



(ت) زلزله پالم اسپرینگ



(پ) زلزله چالفانت

شکل (۱۴): فشار بیش از حد منفذی در مدل مرجع شماره ۲ (زیر محور توول).

جدول (۶): نتایج زلزله‌های نزدیک گسل.

حالت	نسبت فشار آب منفذی	نشست سطح	عمق لنز ماسه‌ای	حداکثر لنج خمی در خطوط توول (تن-متر)	ردخدا
روانگرایی	فشار منفذی	زیر محور توول (سانتی‌متر)	(متر)		
غیر روانگرا	۰/۷۲	نزدیک به صفر	۲۰۰	۱۵/۹۳	بدون لنز ماسه
روانگرا	۰/۹۹	۱۱/۵	۱۰۰	۲۶/۲۸	
روانگرا	۰/۹۹	۱۰	۹۸	۱۷/۱۶	
روانگرا	۰/۹۹	۲۱	۱۲۰	۸۳/۲	
غیر روانگرا	۰/۷	نزدیک به صفر	۲۱۷	۷/۲۱	بدون لنز ماسه
روانگرا	۰/۹۹	۲/۵	۱۰۴	۹/۴۶	
روانگرا	۰/۹۹	۸/۳	۱۲۰	۳۴/۴۹	
روانگرا	۰/۹۹	۴/۵	۹۴	۸/۱۸	
Gazli 1976					
Imperial 1979					

ادامه جدول (۶).

حالت	نسبت	نشست سطح	فشار آب منفذی	خطوط تونل (تن - متر)	ذیر محور تونل (سانتی متر)	فرار منفذی	عمق لنز ماسه‌ای	حداکثر لنگر خمی در	ردخدا
روانگرایی				(کیلو پاسکال)			(متر)	خطوط تونل (تن - متر)	
غیر روانگرا	۰/۸۶	نزدیک به صفر	۱۹۸			۳/۶۱	بدون لنز ماسه		
روانگرا	۰/۹۹	۴/۵	۷۸			۴۰/۶۲	۵		
روانگرا	۱	۵/۸۸	۱۰۰			۳۷/۲۸	۱۰	Parkfield 1966	
روانگرا	۰/۹۹	۴/۲	۱۰۵			۶/۷۲	۲۰		
غیر روانگرا	۰/۷۳	نزدیک به صفر	۱۹۹			۲/۵۶	بدون لنز ماسه		
روانگرا	۰/۹۹	۱	۱۰۴			۵/۵۹	۵	Christchurch 2011	
روانگرا	۰/۹۹	۱/۵	۱۰۲			۵/۶۷	۱۰		
روانگرا	۰/۹۹	۱/۵	۹۶/۵			۵/۳۲	۲۰		
غیر روانگرا	۰/۷۸	نزدیک به صفر	۱۹۹			۲/۱۵	بدون لنز ماسه		
غیر روانگرا	۰/۷	۰/۴	۱۰۳			۵/۳۲	۵		
غیر روانگرا	۰/۶۲	۰/۵	۱۰۱			۵/۳۶	۱۰	Northridge 1994	
غیر روانگرا	۰/۷۴	۰/۵	۹۹			۵/۱۶	۲۰		

جدول (۷): نتایج زلزله‌های دور از گسل.

حالت	نسبت	نشست سطح	فشار آب منفذی	خطوط تونل (تن - متر)	ذیر محور تونل (سانتی متر)	فرار منفذی	عمق لنز ماسه‌ای	حداکثر لنگر خمی در	ردخدا
روانگرایی				(کیلو پاسکال)			(متر)	خطوط تونل (تن - متر)	
غیر روانگرا	۰/۸۷	نزدیک به صفر	۱۰۵			۲/۱	بدون لنز ماسه		
روانگرا	۰/۹۹	۰/۴	۱۰۳			۵/۱۳۳	۵	Chalfant 1986	
روانگرا	۰/۹۹	۰/۴	۱۰۰/۲۶			۵/۴۴	۱۰		
روانگرا	۰/۹۹	۰/۵۶	۹۰/۲۶			۵/۱۴	۲۰		
غیر روانگرا	۰/۸۶	نزدیک به صفر	۱۱۵			۲/۹۴	بدون لنز ماسه		
روانگرا	۰/۹۹	۰/۶	۹۹			۲۶/۹۱	۵	Imperial 1979	
روانگرا	۰/۹۹	۳/۱	۹۳			۶/۰۲	۱۰		
روانگرا	۰/۹۹	۳/۴	۱۰۳			۶/۴۶	۲۰		
غیر روانگرا	۰/۷۷	نزدیک به صفر	۱۱۵			۲/۰۷	بدون لنز ماسه		
روانگرا	۰/۹۹	۲/۹	۱۰۱			۵/۸۷	۵	Kocaeli 1999	
روانگرا	۱	۲/۵	۱۰۳			۶/۱۱	۱۰		
روانگرا	۰/۹۹	۲/۸	۱۰۷			۶/۲۲	۲۰		
غیر روانگرا	۰/۸۱	نزدیک به صفر	۱۰۵			۲/۰۶	بدون لنز ماسه		
روانگرا	۰/۹۹	۰/۸	۱۰۳			۵/۵۴	۵	N Palm Spring 1986	
روانگرا	۰/۹۹	۰/۹	۱۰۱/۲۶			۵/۶۲	۱۰		
روانگرا	۰/۹۹	۰/۹	۹۹			۵/۶۸	۲۰		
غیر روانگرا	۰/۸۱	نزدیک به صفر	۱۱۹			۲/۰۹	بدون لنز ماسه		
غیر روانگرا	۰/۸۱	۰/۹	۱۰۳			۵/۴۸	۵	San Fernando 1971	
غیر روانگرا	۰/۷۱	۱/۱	۹۹			۵/۵۴	۱۰		
غیر روانگرا	۰/۹۲	۰/۸	۹۹			۵/۰۵	۲۰		

روانگرایی هم وجود دارد. روانگرایی معمولاً در زلزله‌های حوزه نزدیک تجربه می‌شود، اما در بیشتر موارد در مناطق دور از گسل، روانگرایی وجود ندارد. حتی در حالت‌هایی که شدت زلزله در مناطق دور از گسل بزرگ‌تر از زلزله در مناطق نزدیک گسل است، عمدتاً هیچ‌گونه روانگرایی رخ نمی‌دهد. به عنوان مثال، نتایج بدست آمده از برخی زلزله‌ها در مناطق نزدیک و دور در نمودارها آمده است.

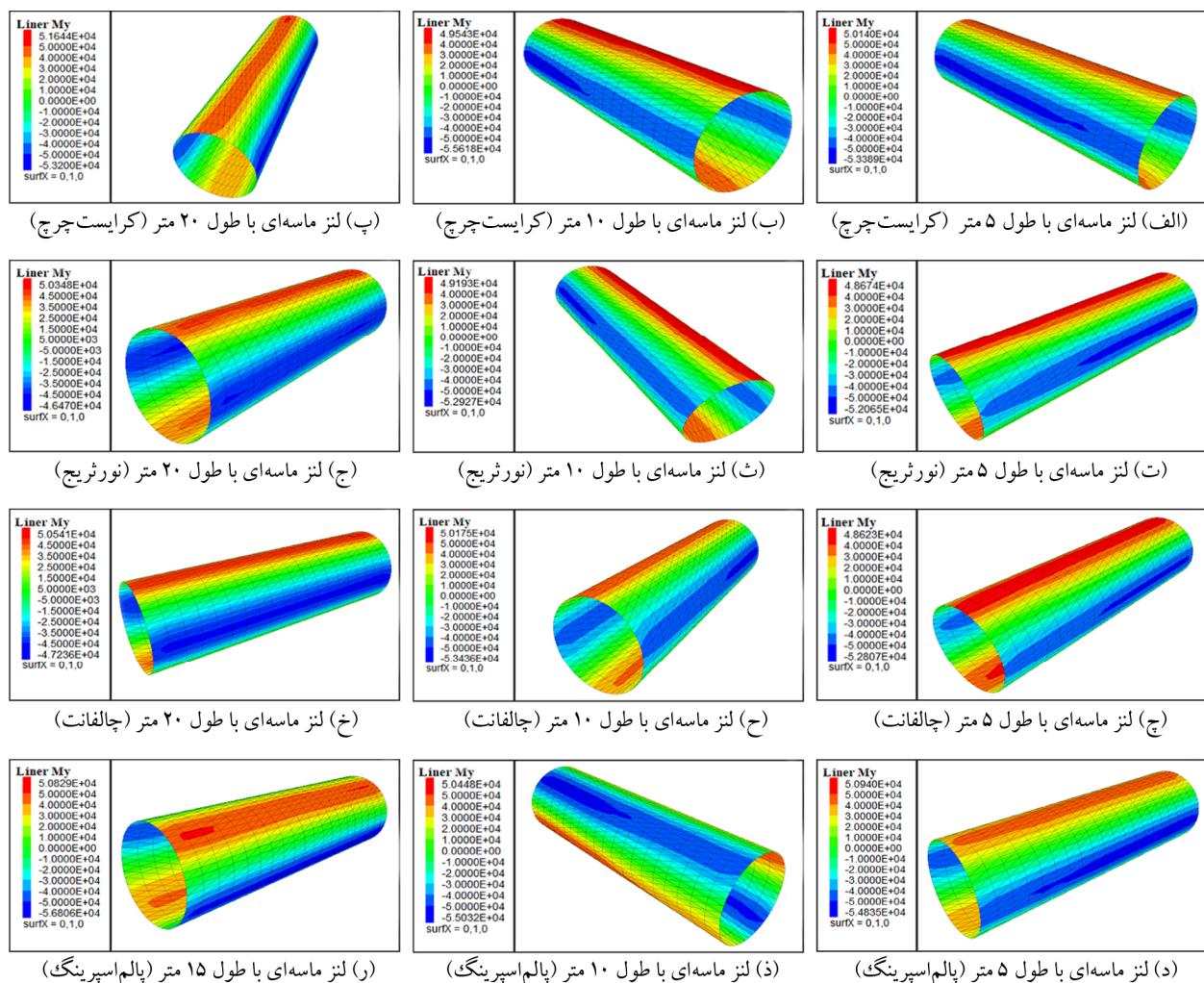
همان‌طور که در شکل (۱۶) نشان داده شده است، نشست در مواردی که زلزله‌های نزدیک به گسل اعمال می‌شود بسیار بیشتر از مواردی است که تحت زمین‌لرزه‌های دور از گسل هستند. چندین نتیجه کلی وجود دارد که برخی از آنها در جداول (۶) و (۷) آورده شده است.

۶-۳- تغییرات لنگر خمی

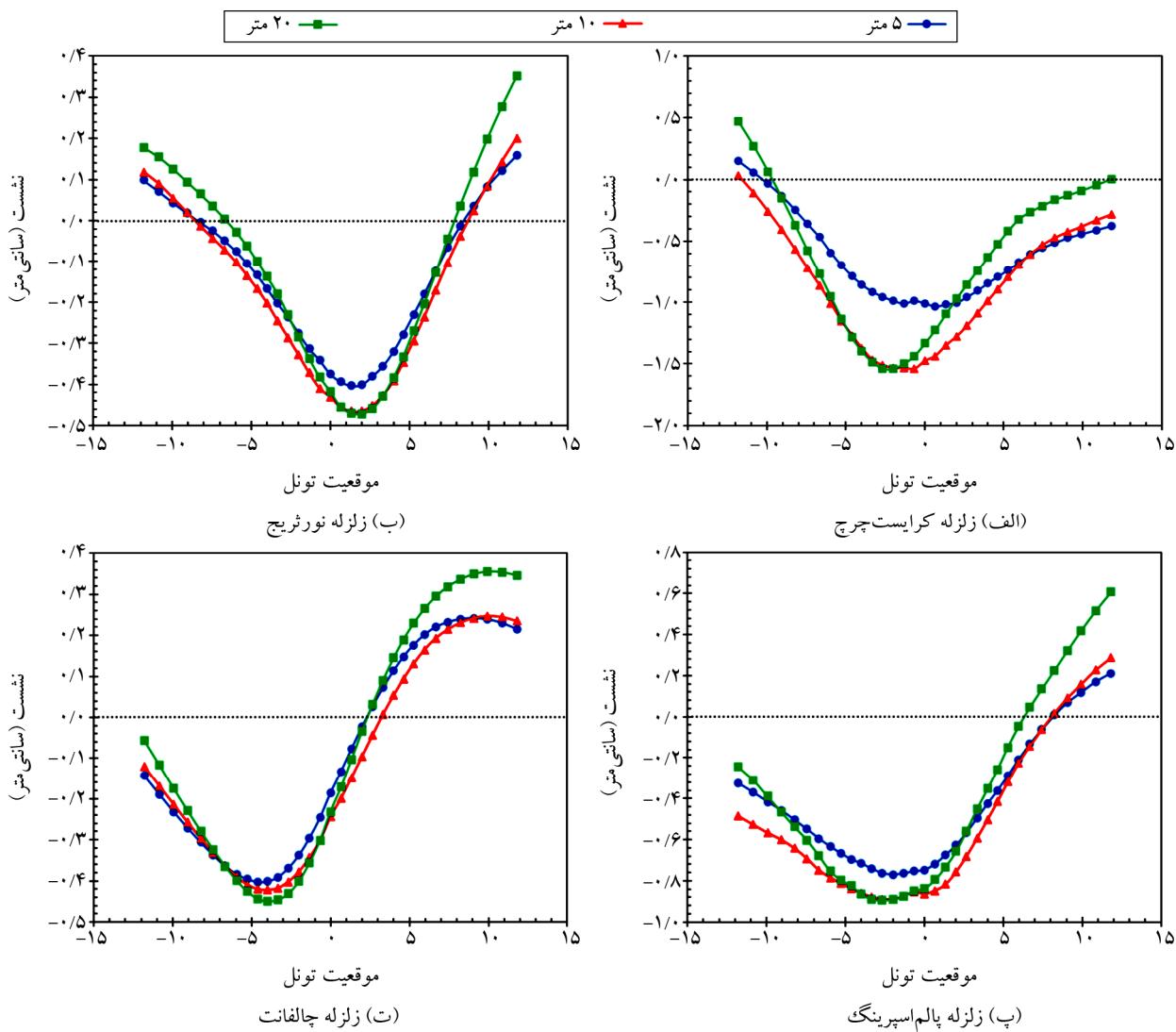
مقادیر گشاور خمی در زلزله‌های دور و نزدیک گسل نزدیک یک‌یگر هستند و همچنین بسیار نزدیک به مطالعه قبلی (Azadi & Bryson, 2018) انجام شده توسط آزادی و برایسون (Azadi & Bryson, 2018) با بار سینوسی هستند. نیروهای متداول ناشی از گشاور خمی در پوشش تونل در شکل (۱۵) نشان داده شده است. حداکثر گشاورهای خمی در جدول (۵) آمده است.

۶-۴- بررسی نشست تونل در اثر روانگرایی

اگرچه در مدل‌هایی با لنز ماسه‌ای در محیط‌های پوشیده از خاک رس با وجود مقداری نشست روانگرایی رخ نمی‌دهد. با این حال، در مواردی که لنز ماسه‌ای وجود دارد، نشست و



شکل (۱۵): تغییرات لنگر خمی در خطوط تونل با لنز ماسه‌ای با طول‌های مختلف.



شکل (۱۶): تغییرات نشست سطح در موقعیت تونل برای لنزهای ماسه‌ای با طول‌های مختلف.

فراینده آزمایش با استفاده از الگوریتم ماشین یادگیری کرانه‌ای برای ۲۰ درصد باقیمانده از مجموعه داده انجام می‌شود. نتایج بدست آمده سپس برای ارزیابی کارایی روش پیشنهادی مقایسه می‌شوند.

در شکل (۱۷)، نمودار مربوط به خروجی نرم‌افزار FLAC-3D با مقادیر مرتبط با خروجی الگوریتم یادگیری ماشین کرانه مقایسه شده‌اند. نتایج حاصله نشان از دقیق متناسب روش پیشنهادی برای تخمین مقادیر مورد نظر می‌باشد به گونه‌ای که در بدترین حالت خطای تخمین روش پیشنهادی کمتر از ۶ درصد بوده است. لازم به ذکر است که هرچه تعداد نمونه‌های ورودی و خروجی برای آموزش بیشتر باشند دقت الگوریتم پیشنهادی بیشتر خواهد بود.

۶-۵- نتایج مربوط به یادگیری ماشین

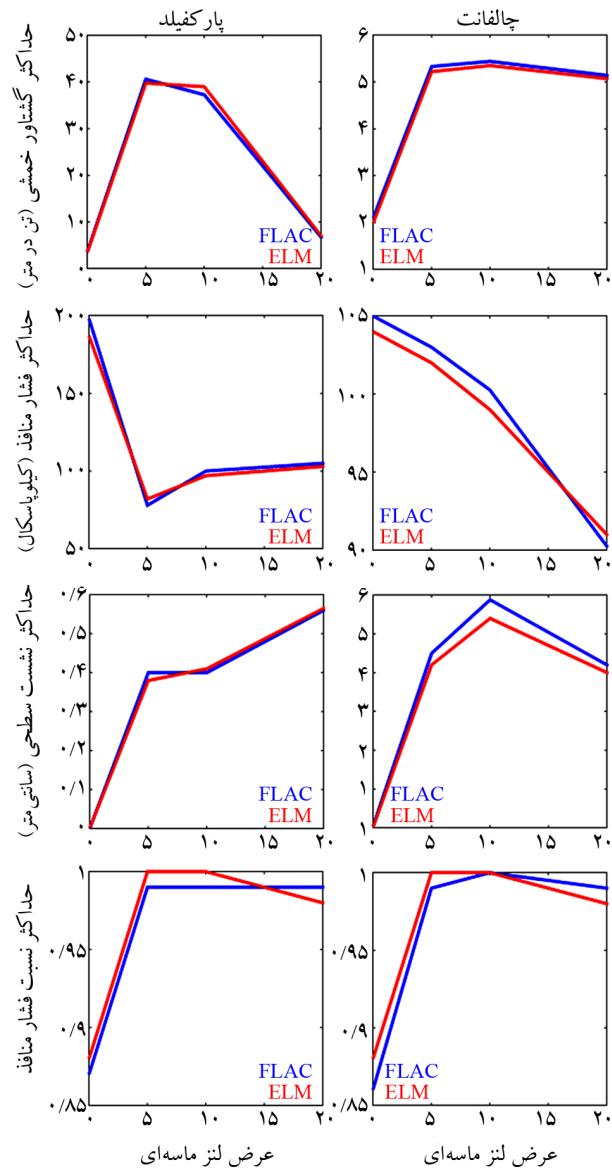
همان‌طور که قبلاً ذکر شد، ۸۰ درصد از کل مجموعه داده‌ها برای آموزش و ۲۰ درصد باقی‌مانده برای آزمایش اختصاص داده می‌شود. این مجموعه داده از ورودی و خروجی نرم‌افزار FLAC-3D به دست می‌آید. حداقل گشتاور خمی در پوشش تونل، فشار آب منفذی، نشست سطح زیر محور تونل و نسبت فشار منفذی به عنوان خروجی الگوریتم یادگیری ماشین و شتاب‌های زلزله و برخی از خواص لنز ماسه‌ای و خاک رس، از جمله مدول برشی، مدول بالک، زاویه اصطکاک داخلی، چسبندگی، وزن مخصوص خشک، نفوذپذیری و عمق لنز ماسه‌ای به عنوان ورودی این الگوریتم برای آموزش در نظر گرفته می‌شوند. پس از آن،

جدول (۹): اندیس عملکردی الگوریتم یادگیری کرانه‌ای در فاز آزمایشی.

اندیس‌های عملکردی			
RMSE	r	R ²	الگوریتم
۴/۶۷۴۳	۰/۸۷۹۴	۰/۹۰۲۳	ELM

۷- نتیجه‌گیری

در این تحقیق، از الگوریتم جدید ماشین یادگیری کرانه‌ای برای پیش‌بینی رویداد روانگرایی در پوشش تونل تحت زمین لرزه در داخل لنز ماسه‌ای استفاده می‌شود. نرم‌افزار FLAC-3D برای شیوه‌سازی مدل پوشش تونل تحت رکوردهای زمین‌لرزه میدان دور و نزدیک استفاده می‌شود. اندرکنش خاک و سازه نیز بین تونل و لنز ماسه در نظر گرفته می‌شود. مدل‌های موهر-کولومب و فین به ترتیب برای نشان دادن نشت رس و ارزیابی روانگرایی لنز ماسه‌ای استفاده می‌شوند. تغییرات لنگر خمی در پوشش تونل، فشار منفذی، نشت سطح زیر محور تونل، و نسبت فشار منفذی به عنوان خروجی و شتاب‌های زلزله و برخی از ویژگی‌های لنز ماسه و خاک رس، از جمله مدول برشی، مدول بالک، زاویه اصطکاک داخلی، چسبندگی، وزن مخصوص خشک، نفوذپذیری و عمق لنز ماسه‌ای، ورودی‌های الگوریتم‌های یادگیری ماشین در نظر گرفته می‌شوند. قابلیت روش پیشنهادی سپس با مقایسه آن با تعدادی از داده‌های به دست آمده از نرم‌افزار FLAC-3D نشان داده می‌شود. نتایج بیانگر دقیق مناسب روش ارائه شده برای پیش‌بینی پدیده روانگرایی در پوشش تونل داخل لنز ماسه‌ای تحت شرایط مختلف تحریک لرزه‌ای است به گونه‌ای که در بدترین حالت خطای روش ارائه شده در پارامترهای مربوطه کمتر از ۶ درصد بوده است. این دقیق با افزایش تعداد داده‌های آموزشی قابلیت ارتقا و بهبود بیشتر را نیز می‌تواند داشته باشد. همچنین می‌توان نتیجه گرفت که زمین‌لرزه‌های نزدیک به گسل نسبت به زمین‌لرزه‌های دورتر منجر به نشت و پدیده روانگرایی بیشتری می‌شوند. به عبارت دیگر، زلزله‌های میدان نزدیک، حتی با بزرگی کم، خطرناک‌تر از زمین‌لرزه‌های میدان دور با بزرگی قابل توجه هستند. حد اکثر نشت در مکان‌های نزدیک به محور تونل رخ


شکل (۱۷): مقایسه نتایج روش پیشنهادی با خروجی نرم‌افزار FLAC-3D.

جداوی (۸) و (۹)، قابلیت و کارایی روش ارائه شده را به لحاظ شاخص‌های عملکردی چه در فاز آموزش و چه در فاز آزمایش نشان می‌دهد. این شاخص‌های عملکردی شامل مقادیر R² و RMSE می‌باشند که نشان‌دهنده دقیق مناسب روش پیشنهادی می‌باشند.

جدول (۸): اندیس عملکردی الگوریتم یادگیری کرانه‌ای در فاز آموزشی.

اندیس‌های عملکردی			
RMSE	r	R ²	الگوریتم
۷/۳۴۸۱	۰/۸۵۹۱	۰/۸۷۴۳	ELM

برابر کمتر شده است.

- ۶- با افزایش عمق نیروهای وارد بر پوشش تونل افزایش می‌یابد.
- ۷- با اعمال نیروهای لرزه‌ای، فشار آب حفره‌ای با تغییرات چشم-گیری رو به رو می‌گردد ولی به تدریج و مخصوصاً در انتهای تحلیل‌ها تغییرات فشار آب حفره‌ای کمتر می‌شود.
- ۸- در حضور لنز ماسه‌ای نسبت لنگر خمشی به حالت بدون لنز ماسه‌ای در برخی موارد بالای ۵۰ درصد است که مقدار بسیار چشمگیری می‌باشد.
- ۹- میزان نشت در لنز ماسه‌ای با عمق ۲۰ و ۱۰ متر تفاوت زیادی با لنز ماسه‌ای با عمق ۵ متر و حالت بدون لنز دارد همین مطالعات نشان می‌دهد که با افزایش در راستای عمق لنز ماسه‌ای میزان تغییر مکان سطحی کاهش می‌یابد.

موارد

Andreotti, G., Calvi, GM., Soga, K., Gong, C., & Ding, W. (2020). Cyclic model with damage assessment of longitudinal joints in segmental tunnel linings. *Tunnelling Underground Space Technology*, 103, 103472.

Azadi, M., & Mir Mohammad Hosseini, S.M. (2010). The uplifting behavior of shallow tunnels within the liquefiable soils under cyclic loadings. *Tunnelling Underground Space Technology*, 25, 158-67.

Azadi, M., & Bryson, LS. (2018). Effect of width variation of liquefiable sand lens on surface settlement due to shallow tunneling. In: *International Congress of Exhibition Sustainable Civil Infrastructure: Innovative Infrastructure Geotechnology*, 155-163.

Beheshti, K. (1998). *The Investigation of the Behavior of Saturated Sand Lenses within the Soil Deposits under Dynamic Loading*. Dissertation, Faculty of Amirkabir University of Technology.

Cetin, K.O., Cakir, E., Ilgac, M., Can, G., Soylemez, B., Elsaied, A., & et al. (2021). Geotechnical aspects of reconnaissance findings after 2020 January 24th, M6.8 Sivrice–Elazig–Turkey earthquake. *Bulletin of Earthquake Engineering*, 1-45.

Fattah, M.Y., Hamoo, M.J. & Dawood, S.H. (2015). Dynamic response of a lined tunnel with transmitting

می‌دهد. در مواردی که عمق لنز ماسه‌ای ۱۰ متر باشد، نشت نسبت به سایر ابعاد بیشتر اتفاق می‌افتد و در لنز ماسه‌ای با عمق ۲۰ متر، کمترین مقدار نشت تجربه می‌شود. با استفاده از انواع الگوریتم‌هایی که در این مطالعه استفاده شد مشخص می‌گردد که استفاده از شبکه‌های عصبی و الگوریتم‌های مربوط به بهینه‌سازی در به دست آوردن سریع نتایج و همچنین دقیق بودن به چه اندازه مفید می‌باشد. هرچقدر که مقدار ضریب همبستگی پرسون نزدیک به ۱ باشد بهترین و دقیق‌ترین حالت را بیان می‌کند که به همان نتایج دست یافته شده است. از طرفی میزان خطای داده شده در آخرین روش از تمامی روش‌ها کمتر است که نشان از دقیق بودن نتایج و همچنین نزدیک به نتایج به دست آمده از نرم‌افزار Flac در کمترین زمان ممکن می‌باشد. نمودارهای نرم‌الیزه شده نیز از نزدیک بودن نتایج به دست آمده از انواع الگوریتم‌ها با داده‌های نرم‌افزار Flac خبر می‌دهد.

۱- روش ارائه شده و استفاده از شبکه عصبی و یادگیری ماشین نشان از دقت بالای تحلیل می‌باشد به گونه‌ای که در بدترین حالت خطای روش ارائه شده در پارامترهای مربوطه کمتر از ۶ درصد بوده است.

۲- حداکثر نشت در مکان‌های نزدیک به محور تونل رخداده است.

۳- با توجه به نتایج مدلی را که در آن لنز ماسه‌ای با ابعاد ۱۰ متر مدل مرجع در نظر گرفته شود، مقدار تغییرات لنگر خمشی نسبت مدل با ابعاد ۵ متر ۲/۱ درصد و نسبت به مدل با ابعاد ۲۰ متر ۵/۵۱ درصد است؛ که همین نسبت به مدل بدون لنز ماسه‌ای ۵۹/۳۷ درصد نشان می‌دهد که نشان‌دهنده‌ی تأثیر بسیار بالای لنز ماسه‌ای در میزان تغییر پارامترهای سازه دارد. لازم به ذکر هست که نتایج مربوط به نشت در لحظه اتمام زمین‌لرزه می‌باشد.

۴- مقدار ضریب همبستگی پرسون در یادگیری ماشین نزدیک به ۱ می‌باشد که نشان از دقیق و بهترین حالت ممکن است.

۵- استفاده از شبکه‌های عصبی در به دست آوردن سریع و دقیق نتایج نقش سیار زیادی داشته است و مدت زمان تحلیل چند

efficiency in multifamily residential buildings. *Practice Periodical on Structural Design and Construction*, 26(2), 04020074.

Shokri, M. (1996). *Evaluation of the Liquefaction Potential of Sand Lenses*. Dissertation, Amirkabir University of Technology.

Taylor, E.J., & Madabhushi, S.P.G. (2020). Remediation of liquefaction-induced floatation of non-circular tunnels. *Tunnelling Underground Space Technology*, 98, 103301.

Tsinidis, G., de Silva, F., Anastasopoulos, I., Bilotta, E., Bobet, A., Hashash, Y.M.A., & et al. (2020). Seismic behaviour of tunnels: From experiments to analysis. *Tunnelling Underground Space Technol*, 99, 103334.

Vallejo, LE. (1998). *Liquefaction of Sand Lenses During an Earthquake*. Earthquake Engineering and Soil Dynamics II—Recent Advances in Ground-Motion Evaluation. *Geotech. Spec. Publ.*, 493-507.

Zhao, K., Wang, Q., Wu, Q., Chen, S., Zhuang, H., & Chen, G. (2020). Stability of immersed tunnel in liquefiable seabed under wave loadings. *Tunnelling Underground Space Technol*, 102, 103449.

واژه‌نامه

Nonlinear Inelastic Structural Analysis (NISA)	۱- تجزیه و تحلیل سازه‌ای غیرخطی
Mohr-Coulomb	۲- موهر-کولمب
Finn	۳- فین
Artificial Neural Network (ANN)	۴- شبکه عصبی مصنوعی
Extreme Learning Machine	۵- ماشین یادگیری کرانه‌ای
Single Layer Feed-Forward Neural Network	۶- شبکه عصبی پیشخور تک‌لایه
Moore-Penrose	۷- مور-پنروز

boundaries. *Earthquakes and Structures*, 8(1), 275-304.

Holchin, J., & Vallejo, L. (1995). *The Liquefaction of Sand Lenses Due to Cyclic Loading*.

Huang, G.B., Zhu, Q.Y., & Siew, C.K. (2004). Extreme learning machine: a new learning scheme of feedforward neural networks. In: *IEEE International Joint Conference on Neural Networks (IEEE Cat. No. 04CH37541)*, 2, 985-990.

Jafarnia, M., & Varzaghami, M.I. (2016). Effect of near field earthquake on the monuments adjacent to underground tunnels using hybrid FEA-ANN technique. *Earthquakes and Structures*, 10(4), 757-768.

Kim, S., Tom, TH., Takeda, M., & Mase, H. (2021). A framework for transformation to nearshore wave from global wave data using machine-learning techniques: Validation at the Port of Hitachinaka, Japan. *Ocean Engineering*, 221, 108516.

Lin, SS., Shen, SL., Zhou, A., & Xu, YS. (2021). Risk assessment and management of excavation system based on fuzzy set theory and machine learning methods. *Automation in Construction*, 122, 103490.

Marcelino, P., de Lurdes Antunes, M., Fortunato, E., & Gomes, MC. (2021). Machine learning approach for pavement performance prediction. *International Journal of Pavement Engineering*, 22(3), 341-354.

Miranda, L., Caldeira, L., Serra, J., & Gomes, RC. (2020). Dynamic behaviour of Tagus River sand including liquefaction. *Bulletin of Earthquake Engineering*, 18(10), 4581-4604.

Mir Mohammad Hosseini, SM., & Azadi, M. (2012). Effect of the location of liquefiable sand lenses on shallow tunnels during earthquake loading. *Arabian Journal of Science and Engineering*, 37, 575-586.

Nguyen, H., Vu, T., Vo, TP., & Thai, HT. (2021). Efficient machine learning models for prediction of concrete strengths. *Construction and Building Materials*, 266, 120950.

Pashangpishe, Y. (2004). *Mechanism of Soil Deformation due to Double Lenses Liquefaction and Critical Depth Determination*. Dissertation, Amirkabir University of Technology.

Seyrfar, A., Ataei, H., Movahedi, A., & Derrible, S. (2021). Data-driven approach for evaluating the energy

Estimating the Seismic Behavior of Tunnel inside Sand Lens by the Extreme Machine Learning

Payam Shafiei¹, Mohammad Azadi^{2*} and Mehran Seyed Razzaghi³

1. Ph.D. Student, Department of Civil Engineering, Qazvin Branch, Islamic Azad University, Qazvin, Iran
2. Associate Professor, Department of Civil Engineering, Qazvin Branch, Islamic Azad University, Qazvin, Iran,
*Corresponding Author, email: Azadi.mhmm@gmail.com
3. Assistant Professor, Department of Civil Engineering, Qazvin Branch, Islamic Azad University, Qazvin, Iran

The presence of liquefaction in the soil has a great impact on the condition of the structures built in that area; therefore, studying and evaluating liquefaction is of great importance. Liquefaction of the sand lens can cause changes in the force and shape of the tunnel lining. These issues have been evaluated and investigated in this article. Asymmetric deformations and distortions in the tunnel lining lead to an increase in the ratio of dynamic torque to static torque and distance to diameter. The presence of this phenomenon causes changes in the state of effective stresses, pore water pressure, and settlement. In this thesis, the effect of the sand lens around the tunnel is investigated. Soil-structure interaction is also considered between the tunnel and the sand lens. To put it more simply, a sand lens is a piece of soil in the environment that has high liquefaction properties, so its investigation and evaluation is an important matter that has not been extensively studied so far. Estimation of peripheral and structural soil parameters in tunnel lining always requires software simulation and bulky and time-consuming studies. Providing a method to be able to present these parameters with appropriate accuracy and small computational effort in the fastest possible time has always been an engineering challenge. Therefore, the present study aims to present a machine learning-based method to predict some important properties such as liquefaction event, maximum bending stress of tunnel cover, settlement of subsurface tunnel, and pore water pressure under near- and far-field earthquakes. Hence, first, the three-dimensional finite-difference software with parameters such as soil-structure interaction between tunnel cover and sand lens has been used to simulate the tunnel cover model exposed to ground stimuli. Mohr-Coulomb and Finn models have also been used to consider clay sediment and sand lens liquefaction evaluation, respectively. Then, an extreme learning machine (ELM) is used to predict and estimate the quantities mentioned. The main purpose of this study is to introduce a new method using extreme learning machine to predict some important characteristics such as liquefaction event, maximum bending stress, settlement, and pore water pressure. The results of the studies indicate the proper performance and accuracy of the proposed method in estimating the mentioned parameters so that in the worst case, the estimation error was less than 6%. Also in this study, the effect of a liquefiable sand lens in a non-fluidic environment with different seismic waves and the results of the high influence of bending moment in the tunnel lining, effective stress, pore water pressure and the settlement along the axis of the tunnel in the presence of sand lens has been evaluated. The results demonstrate the great influence of the presence of the sand lens in bending moment parameters in the tunnel lining, effective stress, pore water pressure, and settlement along the tunnel axis. In the final part of the study, all the results obtained from the software are compared with the machine learning outcomes. Also, in the presence of a sand lens, the ratio of bending moment to the state without of sand lens in some cases is over 50%, which is a very significant value, and the maximum settlement occurred in places close to the tunnel axis.

Keywords: FLAC-3D, Machine Learning, Liquefaction, Tunnel Lining, Near- and Far-Field Earthquake, Soil-Structure Interaction, Sand Lens.