

بررسی زمین‌لغزش‌های طبیعی و حاشیه جاده با استفاده از مدل فرآیند محور پایداری سطحی دامنه (مطالعه موردی: محدوده محور ساری - کیاسر)

علی طالبی^۱، علی‌رضا متولی^{۲*}

- دانشیار گروه مرتع و آبخیزداری، دانشکده منابع طبیعی و کویرشناسی، دانشگاه بیزد
- دانشجوی دکتری علوم و مهندسی آبخیزداری، دانشکده منابع طبیعی، دانشگاه تربیت مدرس و عضو باشگاه پژوهشگران جوان و نخبگان، دانشگاه آزاد اسلامی واحد بابل، ایران

تاریخ دریافت: ۹۲/۰۲/۲۴

تاریخ پذیرش: ۹۳/۰۹/۲۲

چکیده

شبکه‌های ارتباطی و جاده‌ها بخش مهمی از سرمایه‌های هر کشوری محسوب می‌شوند. در کنار این موضوع، نگهداری از این شبکه‌های عظیم ارتباطی و روند توسعه فرآیند جاده‌سازی به عنوان یکی از عوامل تخریب عرصه‌های منابع طبیعی مهم به شمار می‌آید. در این تحقیق، زمین‌لغزش‌های رخداده محدوده جاده کیاسر واقع در جنوب شهرستان ساری با استفاده از مدل پایه فیزیکی SHALSTAB مورد بررسی قرار گرفت و نقشه پایداری دامنه این محدوده به وسیله این مدل تعیین شد. در ابتدا مشخصات فیزیکی و مکانیکی ۱۵ نمونه خاک که در محدوده حاشیه جاده وجود داشتند برداشت و مورد اندازه‌گیری قرار گرفت و با ۱۱۵ مورد از لغزش‌های به وقوع پیوسته در منطقه مورد مقایسه قرار گرفت. نتایج حاصل از تحقیقات میدانی، تجزیه و تحلیل داده‌های زمین‌شناسی، تست‌های آزمایشگاهی و اجرای مدل نشان داد که برای کل لغزش‌های به وقوع پیوسته، ۴۳/۴۹ درصد لغزش‌های واقعی در منطقه ناپایدار صورت گرفته‌اند، سپس اقدام به تفکیک لغزش‌های حاشیه جاده از لغزش‌های رخداده در شرایط طبیعی گردید و برای هر کدام از این زمین‌لغزش‌ها مدل اجرا گردید. نتایج نشان داد زمانی که با استفاده از لغزش‌های حاشیه جاده مدل SHALSTAB اجرا می‌گردد، این مدل قادر به شبیه‌سازی تنها ۱۸/۵۵ درصد از نقاط لغزشی در طبقات ناپایدار بوده و زمانی که این مدل با استفاده از لغزش‌هایی که در شرایط طبیعی به وقوع پیوسته در این محدوده اجرا می‌گردد، با پیش‌بینی ۶۹/۵ درصد، کاربرد موفقی داشته است.

واژه‌های کلیدی: زمین‌لغزش حاشیه جاده، زمین‌لغزش طبیعی، محور ساری-کیاسر، مدل SHALSTAB، نقشه پایداری دامنه.

جهان به عنوان یک تهدید جدی جانی- مالی مطرح است.

شناخت نوع و فرآیند شکل‌گیری، عوامل مؤثر در ایجاد حرکات توده‌ای و شناخت گستره‌های دارای زمین‌لغزش و تعیین میزان خطر آن‌ها، مهم‌ترین مسائلی است که در

مقدمه

زمین‌لغزش یک فرآیند ژئودینامیکی است که معمولاً در سطح زمین رخ می‌دهد. زمین‌لغزش در بسیاری از مناطق

* نویسنده مرتبط: Ar.Motevalli@modares.ac.ir

2003، نیوزیلند (Claessens et al., 2005) و ایتالیا (santini et al., 2009; Cervi et al., 2010) داشته است. همچنین نتایج خروجی این مدل دقیق بالایی در مقایسه با دیگر مدل‌های پیش‌بینی خطر زمین‌لغزش داشته است. این مدل همچنین کاربرد موفقیت‌آمیزی در مناطق مرطوب بربزیل بهوسیله (Guimaraes et al., 2004; Fernandes et al., 2000) داشته است. در ایران در ارتباط با مدل‌های فرآیند-محور زمین‌لغزش، طالبی و ایزدوست (۱۳۹۰) در تحقیقی با عنوان بررسی کارایی مدل فرآیند محور SINMAP در پهنه‌بندی خطر زمین‌لغزش، نقشه پایداری دامنه را با استفاده از این مدل تهیه کردند. نتایج حاصل از اجرای مدل SINMAP نشان داد که مدل SINMAP از دقت بالایی در پیش‌بینی خطر زمین‌لغزش در حوضه سد ایلام برخوردار است. استان مازندران به دلایل زیر از جمله مناطق بسیار مستعد زمین‌لغزش کشور می‌باشد: مهم‌ترین عامل، اقلیم مرطوب و پرباران استان است که به طرق مختلف اعم از مستقیم و غیرمستقیم در فراوانی وقوع حرکت توده‌ای نقش دارد. عامل دوم، شرایط زمین‌شناسی استان می‌باشد، وجود رخنمون‌های وسیع از سازندگانی حساس به لغزش از قبیل تناوب‌های مارن میومن و ماسه‌سنگ و سیلت، سازند شمشک، لس‌های کواترنر و همچنین خاک رویی نسبتاً ضخیمی که بر روی سازندگان تشکیل شده موجب گردیده که سطح قابل توجهی از استان به طور بالقوه دارای شرایط وقوع حرکت توده‌ای باشد. در کنار این عوامل، عامل انسانی نیز با استفاده نادرست از منابع طبیعی (بهره‌برداری بی‌رویه از جنگل و قطع درختان، جاده‌سازی و ...)، تغییر کاربری و احداث جاده‌های متعدد، روستایی و جنگلی در سطح استان و بهویژه در این منطقه، حرکت‌های توده‌ای را تشدید می‌کند (شکل ۲). هدف از این مطالعه، بررسی زمین‌لغزش‌های طبیعی و حاشیه‌جاده محدوده محور ساری-کیاسر با استفاده از مدل فرآیند محور SHALSTAB می‌باشد.

1. Seismic

2. Statistic

3. Deterministic

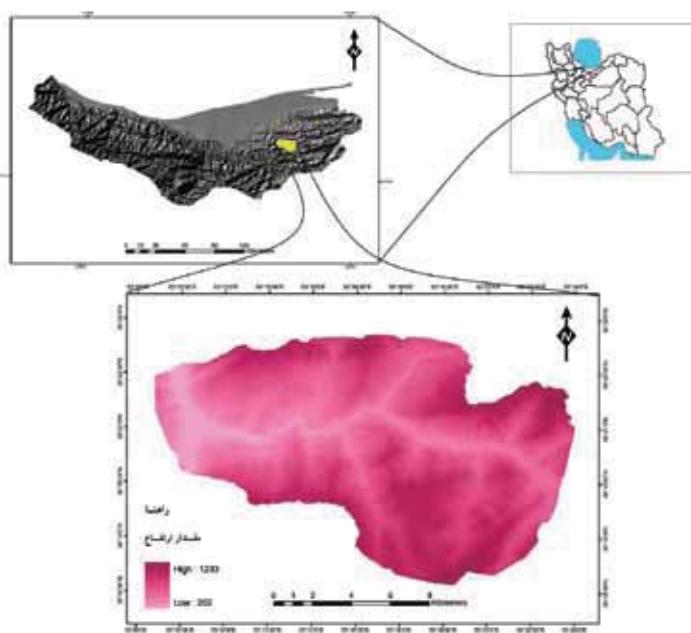
راستاًی جلوگیری از این نوع مخاطره طبیعی باید به آن توجه شود (حسین‌زاده و همکاران، ۱۳۸۸). اگرچه ناپایداری شبیه ممکن است در اثر فاکتورهای انسان-محور مانند بریدن پای دامنه‌ها جهت اهداف ساختمانی و جاده‌سازی رخدده، اما خیلی از زمین‌لغزش‌ها خصوصاً در مناطق دارای خاک‌های رسوبی در معرض بارندگی شدید، به‌سادگی در اثر بارندگی رخ می‌دهند. بروز پدیده زمین‌لغزش می‌تواند ناشی از عوامل متعدد زمین‌شناسی، ژئومورفولوژیکی، هیدرولوژیکی، بیولوژیکی و انسانی باشد. با وجود این، نقش اساسی در شروع زمین‌لغزش را عمدتاً عاملی محرك ایفا می‌کند. بارندگی به عنوان متداول‌ترین عامل محرك وقوع زمین‌لغزش‌ها شناخته شده است. از این‌رو، مهم‌ترین بخش در مدل‌سازی تجربی، آماری و یا فیزیکی زمین‌لغزش، بخش هیدرولوژیکی آن خواهد بود (طالبی و همکاران، ۱۳۸۸). در به وقوع پیوستن این حرکات، عوامل گوناگون با نسبت‌های مشارکتی متفاوت نقش دارند که شناخت این عوامل مؤثر در وقوع و شناسایی مناطق پر خطر و کم خطر از نظر وقوع، یکی از مهم‌ترین و ضروری‌ترین اقدامات جهت پیشگیری و کاهش خسارات می‌باشد. مدل‌های شبیه‌سازی و پهنه‌بندی زمین‌لغزش به‌طور کلی در سه گروه طبقه‌بندی می‌شوند: مدل‌های لرزه‌ای^۱ که مبتنی بر داده‌های لرزه‌نگاری بوده و پارامترهای زیادی را وارد نمی‌کنند، مدل‌های آماری^۲ که اکثراً مبتنی بر تراکم زمین‌لغزش‌ها در واحد سطح هستند و مدل‌های قطعی^۳ که این مدل‌ها بر پایه محاسبات عددی بوده و پارامترهای فیزیکی نسبتاً دقیقی را در مدل وارد می‌کنند (معماریان و صفردی، ۱۳۸۸). از آنجاکه کاستی‌هایی در فهم فشار منفذی آب در خاک، از جمله توزیع مکانی و زمانی آن وجود داشت، برخی از مدل‌های فیزیکی توسعه یافته‌ند (Yilmaz and Keskin, 2009). در خارج ایران، از مدل فرآیند محور SHALSTAB توسط Montgomery (and Dietrich 1994) در شرق ایتالیا استفاده و گزارش شد که بسیاری از ناپایداری‌ها به درستی شناسایی شدند. همچنین این مدل کاربرد موفقیت‌آمیزی در مناطق مختلف، شامل آرژانتین (Rafaelli et al. 2001; Casadei et al., 2001)،

مواد و روش‌ها

منطقه مورد مطالعه

منطقه مورد مطالعه در استان مازندران، با وسعت ۲۰۰ کیلومترمربع واقع در جنوب شهرستان ساری در حوضه آبخیز تجن در محدوده مختصاتی "۳۶°۰'۰" تا ۳۶°۲۴'۰" عرض شمالی قرار دارد که موقعیت آن در شکل ۱ نشان داده شده است. بارندگی منبع اصلی آب در منطقه مورد مطالعه می‌باشد. آمار هواشناسی نشان می‌دهد که بسیاری از بارش باران در طول ماه آذر با مقدار میانگین ۱۱۰/۶۸ میلی‌مترخ می‌دهد (جدول ۱).

زمین‌شناسی: منطقه مورد مطالعه، شامل سه دوران پالئوزوئیک، مژوزوئیک و سینوزوئیک می‌باشد. سازند مارن میوسن_{2,3} M^{sl} شامل مارن، ماسه‌سنگ، سیلت آهکی، مارن سیلت دار، سنگ‌آهک ماسه‌ای، ماد ستون است. این سازند زمین‌شناسی گستردگترین سطح در منطقه مورد مطالعه است که اکثریت زمین‌لغزش‌های موجود در این سازند واقع شده‌اند (شکل ۳). این محدوده توسط گسل اصلی شمال البرز با طول بیش از ۴۰۰ کیلومتر با روند تقریباً شرقی- غربی در برگرفته شده است. این منطقه توسط چهار گسل فرعی کسوت، ششک، علمدارده و کلوکرد با روند شمال شرق -



شکل ۱. موقعیت جغرافیایی و راههای ارتباطی منطقه مورد مطالعه

جدول ۱. آمار بارش ماهیانه در محدوده محور ساری - کیاسر از سال ۸۰ تا ۸۹

اسفند	بهمن	دی	آذر	آبان	مهر	شهریور	مرداد	تیر	خرداد	اردیبهشت	فروردین	ماهیانه بارش (میلی‌متر)
۷۲/۹	۷۳/۹	۷۴/۲۵	۱۱/۶	۱۰/۴/۸	۹۴/۴	۵۸/۸	۳۵/۳	۴۵/۰	۴۴/۸	۴۱/۳	۷۲/۱	میانگین بارش
۳۰/۵	۳۱/۰	۱۳/۰	۴۲/۵	۵۶/۰	۳۲/۵	۲۱/۰	۴/۵	۰/۵	۰/۷۰	۲۵/۰	۹/۰	حداقل بارش
۱۵/۰	۱۵/۷۰	۲۴/۳۰	۱۴۴/۰	۱۶۰/۰	۱۶۷/۵	۸۳/۰	۱۰۳/۵	۱۰۶/۵	۶۴/۵	۱۳۶/۰	۶/۰	حداکثر بارش



شکل ۲. نمایی از زمین لغزش اتفاق افتاده در منطقه مورد مطالعه و درختی که در اثر رانش زمین نصف شده است

که در آن c' چسبندگی مؤثر (kn/m^2), ρ_s وزن مخصوص خاک اشباع (kg/m^3), w_p وزن مخصوص آب (kg/m^3), g شتاب گرانش (m/s^2), z عمق خاک (m) و φ زاویه اصطکاک داخلی مؤثر خاک و w : رطوبت نسبی می‌باشد.

نقشه رقومی ارتفاعی

این مدل برای محاسبه توپوگرافی، نیاز به داده‌های رقومی ارتفاعی دارد. در این مطالعه از نقشه خطوط تراز رقومی در مقیاس ۱:۲۵۰۰۰ استفاده گردید. نقشه شیب و سطح ویژه از نقشه رقومی ارتفاعی به وسیله مدل پایداری سطحی دامنه و از طریق برنامه Arc view 3.2 نمایش دهنده توزیع پستی و بلندی در منطقه نقشه‌های اولیه نشان دهنده توزیع پستی و بلندی در منطقه و همچنین مرتبط با ناپایداری دامنه می‌باشند. درواقع سطح ویژه مناطق از طریق مدل SHALSTAB محاسبه Quinn et al. (1991) می‌شود که الگوریتم آن بر پایه روش (Guimaraes et al., 2000) جریان را محاسبه می‌کند (Shkel, ۲۰۰۴). در این الگوریتم، جریان آب بالا دست به سمت سلول پایین دست، مطابق با همان شیب است.

همچنین مدل SHALSTAB نسبت $\log Q/T$ (تأثیر بارش بر روی ضریب انتقال پذیری خاک) را با استفاده از نظریه شیب بی‌نهایت (Hammond et al., 1992) و تنش برشی خاک را با استفاده از نظریه گسیختگی موهر-کلمب و مدل هیدرولوژیکی (O'Loughlin, 1986) محاسبه می‌کند (Dietrich et al., 2001).

$$\log \frac{Q}{T} = \frac{\sin \theta}{a/b} \left[\frac{c'}{\rho_w g z \sin^2 \theta \tan(\varphi)} + \frac{\rho_s}{\rho_w} \left(1 - \frac{\tan \theta}{\tan \varphi} \right) \right] \quad \text{رابطه ۱}$$

که در آن Q بارندگی (mm), T ضریب انتقال خاک (m²/day), a سطح ویژه (m²), b طول شیبی که در آن جریان شکل می‌گیرد (m), c' چسبندگی مؤثر مخصوص آب (kg/m³), ρ_s وزن مخصوص خاک اشباع (kg/m³), g شتاب گرانش (m/s²), z عمق خاک (m) و (φ) زاویه اصطکاک داخلی مؤثر خاک (درجه) می‌باشد. ضریب پایداری در این مدل از رابطه زیر به دست می‌آید:

$$FS = \frac{C + (1 - w * \frac{\rho_w}{\rho_s}) * \rho_s * g * Z * \cos 2\theta * \tan \varphi}{\rho_s * g * Z * \sin \theta * \cos \theta} \quad \text{رابطه ۲}$$

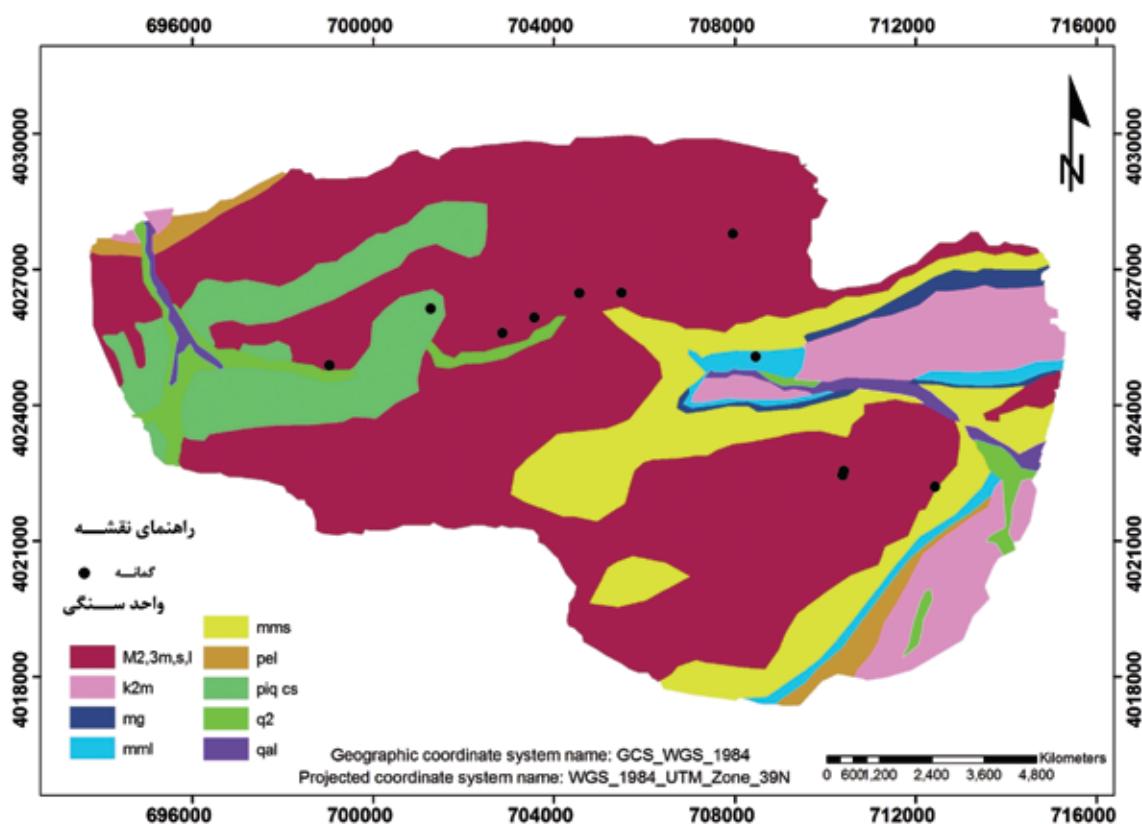
پارامترهای خاک

جهت طبقه‌بندی شاخص Log Q.T^{-1} نشان داده شده است. در جدول ۲ از واژه‌های پایدار در شرایط اشباع و غیراشباع برای طبقه‌بندی مناطقی استفاده شده که بر اساس تئوری مدل حتی با وجود حداکثری پارامترهای ناپایدارکننده، بازهم چار شکست شیب نمی‌شوند، بنابراین Log Q.T^{-1} در این موارد به صورت شاخصی تعریف می‌گردد که برآورده از شدت و بزرگی عوامل ناپایدارکننده شیب است (به عنوان مثال افزایش رطوبت در پای شیب به علت احداث جاده، بارگذاری بر روی شیب و یا افزایش فشار منفذی خاک به علت اثرات لوله‌ای در آن)؛ اما عبارات بی‌هیچ قید و شرطی ناپایدار در شرایط اشباع و غیراشباع و ناپایدار اشباع و غیراشباع نشان دهنده مناطقی هستند که در آن‌ها نیازی به وجود عوامل خارجی تشدید کننده جهت ناپایداری شیب نیست و ناپایداری می‌تواند به سادگی با تغییر در ارزش پارامترهای داخلی مدل به دست آید و هرگونه تغییر در دامنه عددی پارامترهای ورودی نمی‌تواند از ناپایداری آن‌ها جلوگیری کند (Dietrich et al., 2001).

متغیرها برای مدل SHALSTAB در این مطالعه از قبیل چسبندگی مؤثر خاک (C')، زاویه اصطکاک داخلی مؤثر خاک (φ')، وزن مخصوص خاک مرتبط (ρ_s) و عمق خاک می‌باشد (z). باهدف تعیین وضعیت لایه‌های خاک در نواحی مورد مطالعه برنامه‌ای شامل حفر ۱۵ گمانه تهیه شد. عمق و موقعیت گمانه‌های شناساری با توجه به نوع و شرایط محلی هریک از لغزش‌ها انتخاب شد. در این مطالعه ۱۵ آزمایش برش مستقیم بر روی نمونه‌های دست‌نخورده با رطوبت طبیعی یا اشباع در جعبه برش به قطر پنج سانتی‌متر برای تعیین c و φ در نمونه‌ها انجام گردید (جدول ۳). سپس لغزش‌های معرفی شده در مطالعات مدیریت بحران استان مازندران انتخاب شد و نقاط لغزشی حاشیه جاده از نقاط لغزشی که در شرایط طبیعی به وقوع پیوستند، تفکیک شد و درنهایت نقشه حساسیت کل زمین‌لغزش‌های منطقه و لغزش‌های طبیعی و لغزش‌های حاشیه جاده با استفاده از مدل فرآیند محور پایداری سطحی دامنه تهیه و مورد بحث و مقایسه قرار گرفت. در جدول ۲ رده‌های پیش‌فرض مدل

جدول ۲. تعریف رده پایداری مدل (SHALSTAB (Montgomery and Dietrich, 1994)

طبقه‌بندی پایداری در مدل SHALSTAB	تفسیر مربوط به هر رود
Chronic instability	بی‌هیچ قید و شرطی ناپایدار و اشباع
$\text{Log Q.T}^{-1} < -3.1$	بی‌هیچ قید و شرطی ناپایدار و غیراشباع
$-3.1 < \text{Log Q.T}^{-1} < -2.8$	ناپایدار و اشباع
$-2.8 < \text{Log Q.T}^{-1} < -2.5$	ناپایدار و غیراشباع
$-2.5 < \text{Log Q.T}^{-1} < -2.2$	پایدار و غیراشباع
$\text{Log Q.T}^{-1} > -2.2$	بی‌هیچ قید و شرطی پایدار و غیراشباع
Stable	بی‌هیچ قید و شرطی پایدار و اشباع



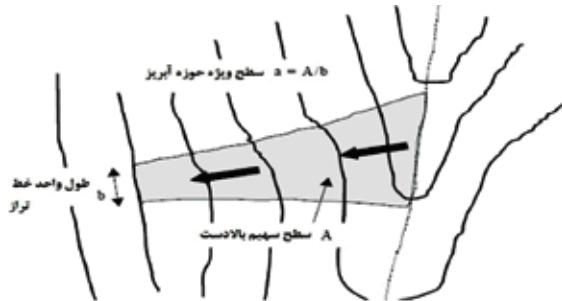
شکل ۳. نقشه زمین‌شناسی و گمانه‌های مطالعاتی محدوده محور سازی - کیاسر

جدول ۳. پارامترهای اندازه‌گیری شده در گمانه‌های مورد بررسی

نمونه	UTM-X	UTM-Y	عمق خاک (متر)	زاویه اصطکاک داخلی خاک (degrees)	چسبندگی مؤثر خاک (kpa)	وزن مخصوص خاک مرطوب (Kg/m ³)
۱	۷۷۸۰۱۰	۴۰۲۲۴۶۴	۲	۰	۵۰	۲۰۰
۲	۷۱۰۳۸۰	۴۰۲۲۴۶۴	۲/۵	۴۰	۳۰	۲۱۰۰
۳	۷۱۰۴۰۶	۴۰۲۲۵۰۳	۴	۵	۳۵	۱۹۵۰
۴	۷۱۰۴۰۶	۴۰۲۲۵۰۳	۲/۵	۳۶	۵	۲۱۰۰
۵	۷۱۲۴۲۳	۴۰۲۲۲۰۰	۵	۱۴	۴۰	۲۱۰۰
۶	۶۹۹۰۳۱	۴۰۲۴۸۹۰	۴	۱	۲۰	۱۸۰۰
۷	۷۰۱۲۷۱	۴۰۲۶۱۴۵	۴	۲۹	۰	۲۰۰۰
۸	۷۰۲۸۵۷	۴۰۲۲۵۰۹۸	۴	۰	۲۰	۱۸۰۰
۹	۷۰۳۵۶۴	۴۰۲۵۹۴۶	۲/۵	۳۰	۰	۱۸۵۰
۱۰	۷۰۴۵۵۸	۴۰۲۶۴۸۸	۲/۷	۳۲	۰	۱۹۸۰
۱۱	۷۰۸۴۵۵	۴۰۲۵۰۷۸	۲/۸۵	۳	۴۹	۱۹۵۰
۱۲	۷۱۶۸۷۸	۴۰۱۶۷۶۷	۲	۳۸	۶۷	۲۱۰۰
۱۳	۷۱۷۰۷۹	۴۰۱۵۲۶۴	۲/۷	۱۳	۲۶	۱۹۸۰
۱۴	۷۰۹۴۰۱	۴۰۲۴۶۵۷	۲/۵	۱۷	۲۴	۱۹۶۰
۱۵	۷۰۵۴۸۷	۴۰۲۶۴۹۶	۳	۱۹	۵۵	۲۰۶۰
میانگین			۲/۴	۱۸/۰	۲۸/۳۵	۱۹۸۳/۵

(Montgomery and Dietrich, 1994)، سپس نقشه

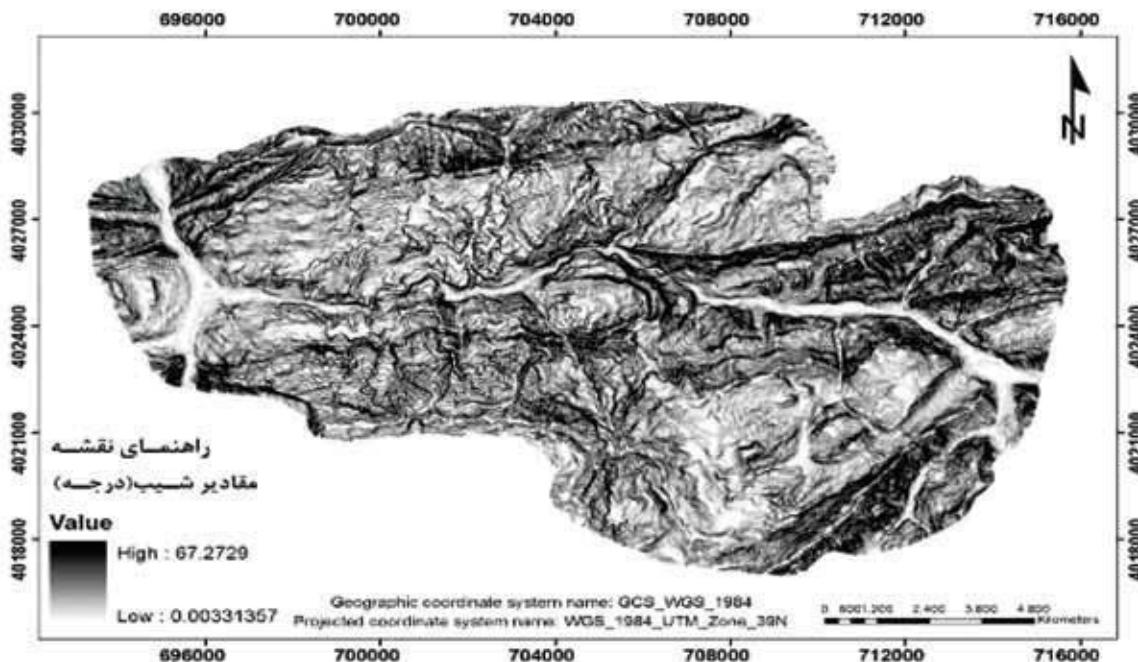
پایداری دامنه برای هر پیکسل در این مدل اجرا گردید (شکل ۶). نتایج آماری طبقه‌بندی پایداری برای کل زمین‌لغزش‌های اتفاق افتاده (حاشیه جاده و زمین‌لغزش‌های طبیعی) در این محدوده در جدول ۴ ارائه شده است. همچنین این مدل، نمودار شبیب - سطح ویژه را تعیین می‌کند (شکل ۸).



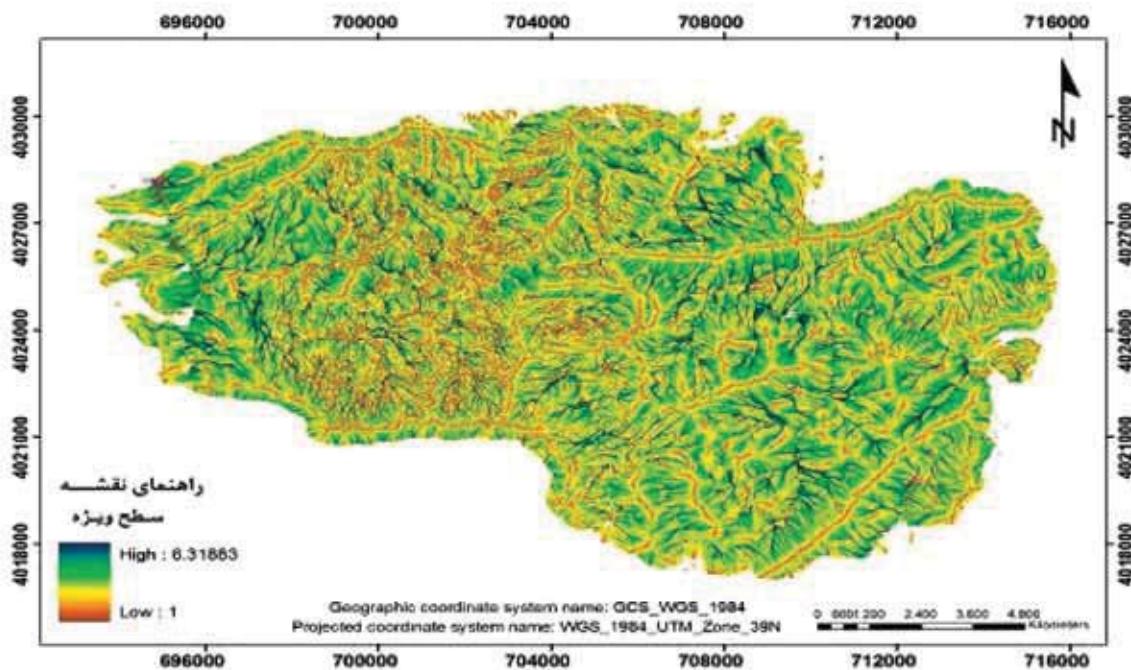
شکل ۴. نمایی شماتیک از سطح ویژه محدوده آبریز

نتایج و بحث

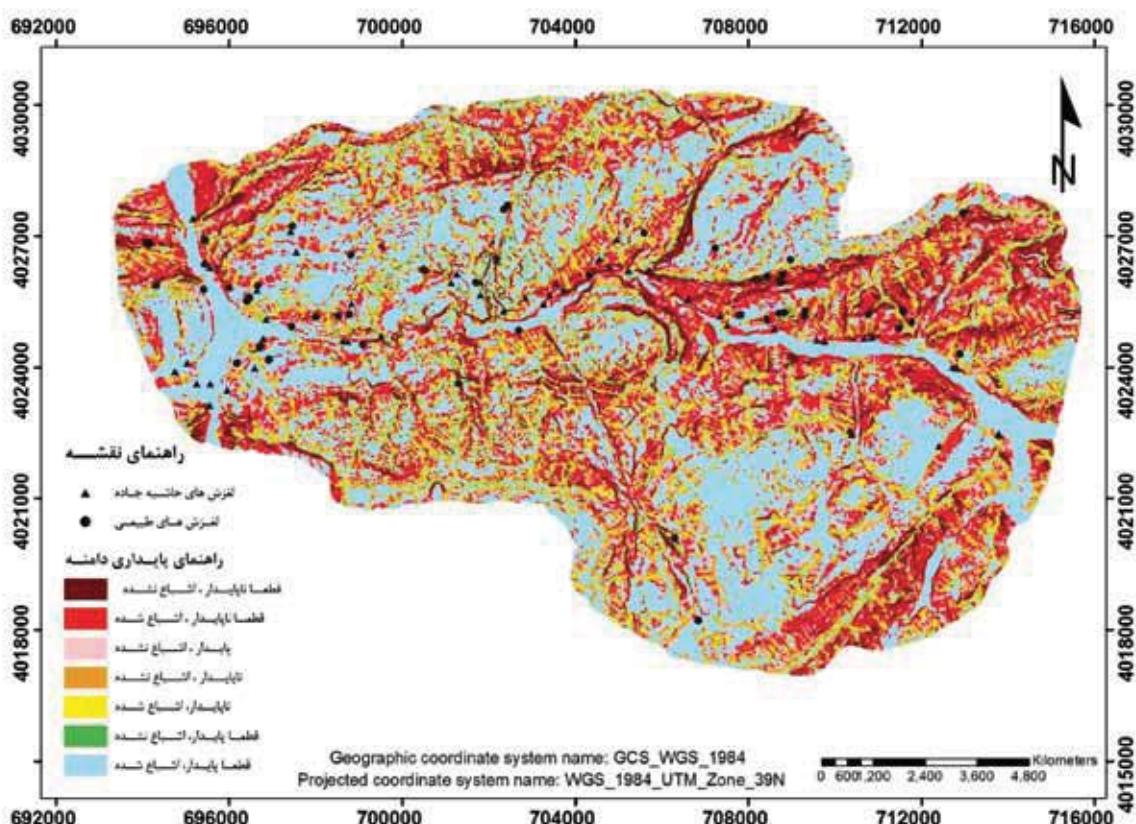
در این تحقیق، زمین‌لغزش‌های مورد مطالعه با استفاده از مطالعات صحرایی، اندازه‌گیری‌های آزمایشگاهی، نظارت بر روی آن‌ها در طول زمان مشخص گردید. بهمنظور پیش‌بینی لغزش‌های آینده در منطقه و اطراف آن، نقشه حساسیت زمین‌لغزش با استفاده از مدل SHALSTAB تهیه گردید. بر اساس DEM، نقشه شبیب (شکل ۵) و سطح ویژه (شکل ۶) که به عنوان داده‌های ورودی مدل SHALSTAB برای محاسبه پایداری دامنه محدوده تعیین و مورد استفاده قرار گرفت. از آنجا که حرکت جریان کم‌عمق آب زیرسطحی درون خاک، تابعی از شبیب توپوگرافیک دامنه است و سطح ویژه مؤید این است که سطح بالادست سهیم در جریان آب در هر نقطه از محدوده با توجه به توپوگرافی تعریف می‌گردد.



شکل ۵. نقشه شبیب مورد مطالعه



شکل ۶. نقشه سطح ویژه منطقه مورد مطالعه^۱



شکل ۷. نقشه پایداری دامنه برای کل زمین‌لغزش‌های رخداده در منطقه مورد مطالعه بر اساس مدل SHALSTAB

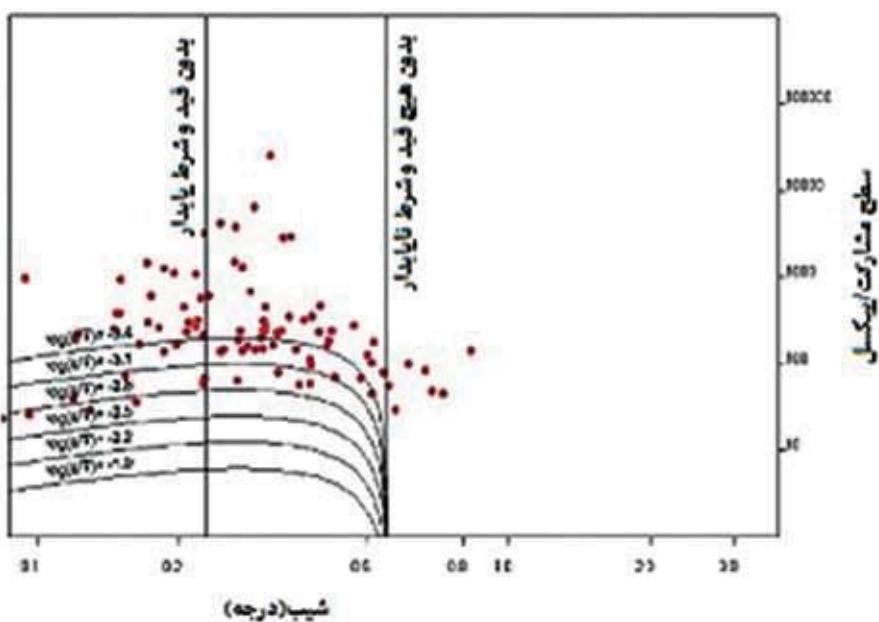
1. Contribution area

جدول ۴. نتایج آماری محاسبه شده با مدل SHALSTAB برای کل زمین لغزش ها در محدوده ساری - کیاسر

منطقه	قطعهٔ پایدار اشباع شده	قطعهٔ ناپایدار اشباع شده	قطعهٔ ناپایدار اشباع شده	پایدار اشباع نشده	ناپایدار اشباع نشده	ناپایدار اشباع شده	قطعهٔ پایدار اشباع نشده	قطعهٔ پایدار اشباع شده	مساحت (km ²)
مجموع	قطعهٔ ناپایدار اشباع نشده	قطعهٔ ناپایدار اشباع شده	قطعهٔ ناپایدار اشباع شده	پایدار اشباع نشده	ناپایدار اشباع نشده	ناپایدار اشباع شده	قطعهٔ پایدار اشباع شده	قطعهٔ پایدار اشباع شده	درصد منطقه
۲۰۶/۴	۱۹/۱۴	۴۰/۰۳	۲۳/۲۳	۲۴/۰۲	۱۴/۳۵	۴/۲۶	۸۰/۹۳		
۱۰۰	۹/۲۷	۱۹/۳۹	۱۱/۲۵	۱۱/۶۷	۶/۹۹	۲/۱۱	۳۹/۲۱		
۱۱۵	۱۱	۲۷	۱۷	۷	۵	۰	۴۸		تعداد لغزش
۱۰۰	۹/۵۷	۲۳/۴۸	۱۴/۷۸	۶/۰۹	۴/۳۵	۰	۴۱/۷۴		درصد لغزش

رده‌بندی شدند که این رده ۱۸/۶۶٪ از منطقه مورد مطالعه را شامل می‌شود. ۵۷/۵٪ از منطقه مورد مطالعه در رده پایدار به لحاظ شرایط اشباح و غیراشباح قرار گرفت که ۵۲/۵٪ از زمین‌لغزش‌های اتفاق افتاده در این پهنه رده‌بندی شدند.

نتایج براساس نقشه پایداری دامنه (شکل های ۷ و ۸؛ جدول ۴) نشان می دهند که ۲۸/۶۶٪ از مناطق طبقه بندی شده جزء مناطق با ناپایداری شدید طبقه بندی شدند که ۰/۳۳٪-۰/۰۵٪ زمین لغزش ها در این رده قرار دارند. ۱۰/۴۴٪ از زمین لغزش ها در رده های ناپایدار به لحاظ شرایط اشیاع و غیر اشیاع



شکل ۸. نمودار شیب - سطح ویژه منطقه مورد مطالعه برای کل زمین‌لغزش‌های محدوده ساری - کیاسر

بی‌هیچ قید و شرطی پایدار می‌باشند که با واقعیت موجود انطباق ندارد (بخشی از این زمین‌لغزش‌ها در شکل ۱۰ نشان داده شده است). توجه به خصوصیات هیدرولوژیکی و فیزیکی خاک این دامنه‌ها به‌گونه‌ای است که بر اساس مدل SHALSTAB در شبیب کمتر از ۱۰٪ نباید لغزش مشاهده شود. در واقع پس از مطالعات صحرابی و تصاویر ماهواره‌ای مشخص گردید که این دامنه‌ها در شرایط عادی، امکان لغزش،

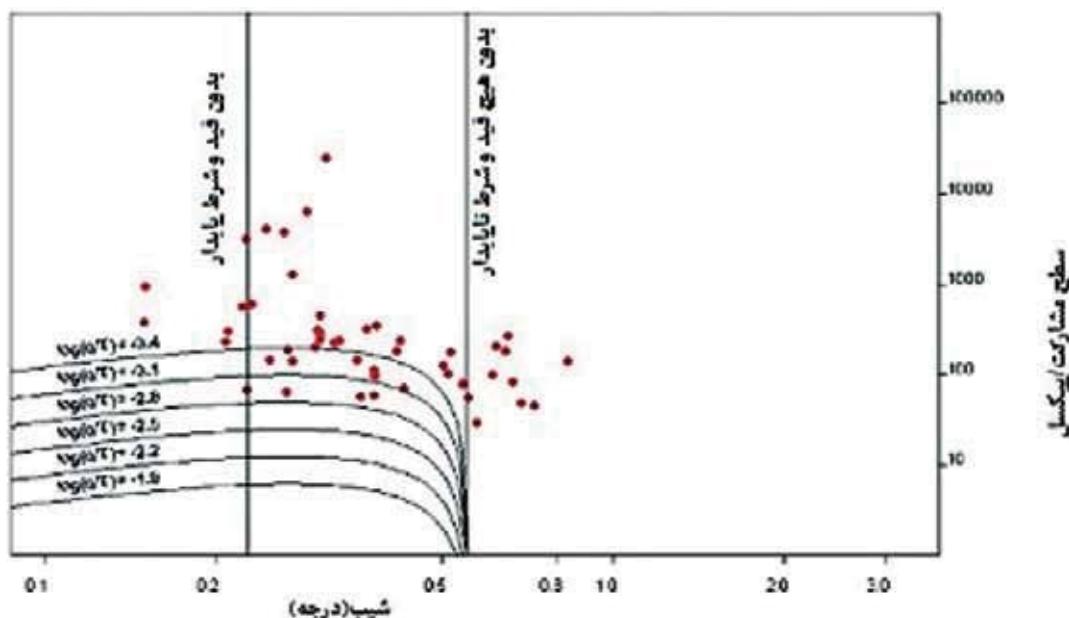
% ۴۳/۴۹ از زمین‌لغزش‌ها در رده ناپایدار به لحاظ شرایط غیراشباع رده‌بندی شدند که این رده ۴۷/۳۲٪ است. از منطقه مورد مطالعه را شامل می‌شود. % ۳۹/۲۱ رصد از محدوده مورد مطالعه با توجه به طبقه‌بندی مدل SHALSTAB جزء مناطق بی‌هیچ قید و شرطی پایدار طبقه‌بندی می‌شود. نتایج آماری نشان می‌دهد که ۶۵ عدد از زمین‌لغزش‌ها در منطقه از نظر مدل SHALSTAB

حاشیه‌جاده و زمین‌لغزش‌هایی که در شرایط طبیعی به وجود آورده‌اند، تهیه شد (شکل‌های ۹ و ۱۰). با توجه به جدول ۵، نتایج اجرای مدل SHALSTAB با استفاده از نقاط لغزشی در شرایط طبیعی نشان می‌دهد که فقط ۱۷ زمین‌لغزش در رده پایدار طبقه‌بندی شده و ۶۹/۵٪ از زمین‌لغزش‌های رخداده در این محدوده، در رده ناپایدار شبیه‌سازی شده که گویای کاربرد موفق مدل در رده‌بندی زمین‌لغزش‌های طبیعی در این محدوده می‌باشد که با نتایج استرالیا (Rafaelli et al., 2001; Casadei, 2003) و ایتالیا (santini et al., 2005) و ایتالیا (Claessens et al., 2009; Cervi et al., 2010) نیوزیلند (Shibayama et al., 2009) مطابقت دارد.

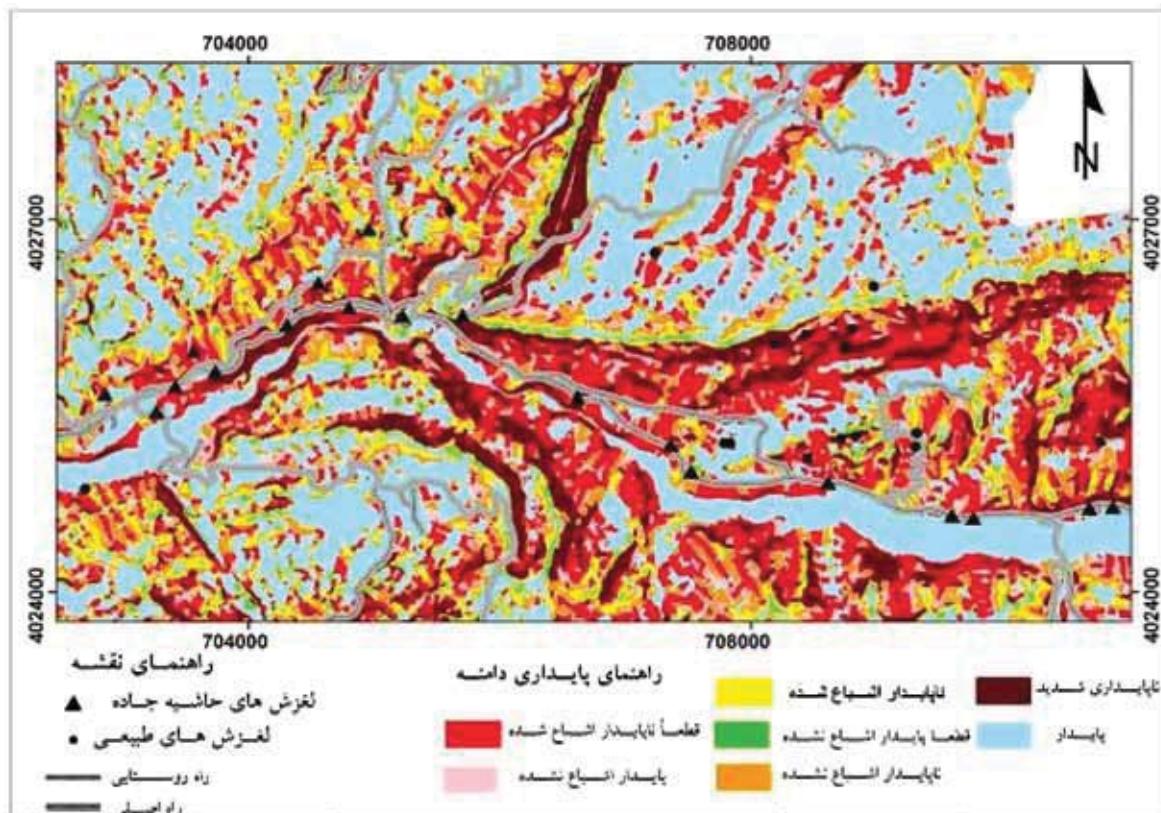
نارنده، اما وقوع عوامل انسانی مثل جاده‌سازی و ترانشه زنی موجب ناپایداری این دامنه‌ها شده است؛ زیرا این مدل اثرات ناشی از عوامل مصنوعی را در نظر نمی‌گیرد و فقط عوامل طبیعی بروز پدیده زمین‌لغزش را محاسبه می‌کند. بدین منظور اقدام به تفکیک نقاط لغزشی حاشیه‌جاده از زمین‌لغزش‌هایی که در شرایط طبیعی به وجود آورده‌اند، شد و مدل SHALSTAB یکبار با زمین‌لغزش‌های حاشیه‌جاده و با دیگر برای نقاط لغزشی ناشی از شرایط طبیعی اجرا گردید (جدول ۵ و ۶) که ۵۶ عدد از ۱۱۵ زمین‌لغزش در شرایط طبیعی و ۵۹ عدد از زمین‌لغزش‌ها در محدوده حاشیه‌جاده قرار داشتند. همچنین نمودار سطح بالادست دامنه - شبیه برای زمین‌لغزش‌های

جدول ۵. نتایج آماری محاسبه شده با مدل SHALSTAB برای زمین‌لغزش‌های طبیعی در محدوده محور ساری - کیاسر

منطقه	قطعه‌پایدار اشباع‌شده	قطعه‌پایدار اشباع‌نشده	نایپایدار اشباع‌شده	نایپایدار اشباع‌نشده	قطعه‌پایدار اشباع‌شده	قطعه‌پایدار اشباع‌نشده	نایپایدار اشباع‌شده	نایپایدار اشباع‌نشده	قطعه‌پایدار اشباع‌شده	قطعه‌پایدار اشباع‌نشده	مجموع
مساحت (km ²)	۸۰/۹۳	۴/۲۶	۱۴/۳۵	۲۴/۰۲	۲۳/۲۳	۴۰/۰۳	۹/۲۷	۱۹/۳۹	۱۹/۱۴	۱۹/۱۴	۲۰۶/۴
درصد منطقه	۳۹/۲۱	۲/۱۱	۶/۹۹	۱۱/۶۷	۱۱/۲۵	۱۹/۳۹	۹/۲۷	۱۹/۲۷	۱۰۰	۹/۲۷	۱۰۰
تعداد لغزش	۹	۰	۵	۵	۸	۱۸	۱۱	۱۸	۱۱	۱۱	۵۶
درصد لغزش	۱۶	۰	۸/۹	۸/۹	۱۴/۲	۳۲/۱	۱۹/۶	۳۲/۱	۱۰۰	۱۹/۶	۱۰۰



شکل ۹. نمودار شبیه - سطح ویژه برای زمین‌لغزش‌های طبیعی منطقه مورد مطالعه



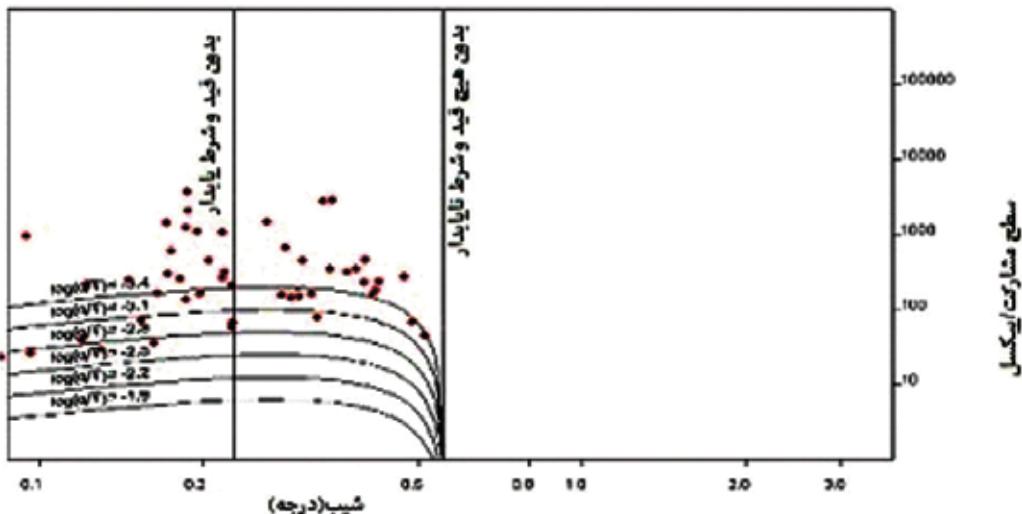
شکل ۱۰. نمایی نزدیک از نقشه پایداری دامنه به دست آمده از محدوده و بخشی از زمین‌لغزش‌های به وقوع پیوسته در محدوده ساری- کیاسر

جدول ۶. نتایج آماری محاسبه شده با مدل SHALSTAB برای زمین‌لغزش‌های حاشیه جاده در محدوده محور ساری- کیاسر

منطقه	قطعهٔ پایدار اشباع شده	قطعهٔ پایدار اشباع نشده	نایابدار اشباع شده	نایابدار اشباع نشده	پایدار اشباع شده	پایدار اشباع نشده	قطعهٔ نایابدار اشباع شده	قطعهٔ نایابدار اشباع نشده	مجموع
مساحت (km ²)	۸۰/۹۳	۴/۲۶	۱۴/۳۵	۲۴/۰۲	۲۳/۲۳	۴۰/۰۳	۱۹/۱۴	۱۹/۱۴	۲۰/۴
درصد منطقه	۳۹/۲۱	۲/۱۱	۶/۹۹	۱۱/۶۷	۱۱/۲۵	۱۹/۳۹	۹/۲۷	۹/۲۷	۱۰۰
تعداد لغزش	۳۹	۰	۲	۱۱/۶۷	۹	۱۹/۳۹	۹/۲۷	۹/۲۷	۵۹
درصد لغزش	۶۶/۱	۰	۳/۳	۱۵/۲۵	۱۵/۲۵	۱۵/۲۵	۰	۰	۱۰۰

در وقوع این زمین‌لغزش‌ها می‌باشد. دلیل آن است که مدل SHALSTAB تأثیر عوامل مصنوعی را در وقوع زمین‌لغزش در نظر نمی‌گیرد و نمی‌تواند کاربرد مناسبی برای لغزش‌های حاشیه جاده داشته باشد.

با توجه به جدول ۶ و شکل ۱۱، نتایج نشان می‌دهند که ۸۱/۳۵٪ از زمین‌لغزش‌های رخداده در محدوده در رد پایدار مدل SHALSTAB قرارگرفت و با آنچه در طبیعت رخداده مطابقت ندارد که گویای تأثیر عملیات جاده‌سازی



شکل ۱۱. نمودار شیب - سطح ویژه برای زمین‌لغزش‌های حاشیه جاده منطقه مورد مطالعه

منابع

- حسینزاده، م.م.، ثروتی، م.ر.، منصوری، ع.، میرباقری، ب. و خضری، س.، ۱۳۸۸. پهنه‌بندی ریسک وقوع حرکات توده‌ای با استفاده از مدل رگرسیون لجستیک (مطالعه موردی: محدوده مسیر سنندج-دهگلان). فصلنامه زمین‌شناسی ایران، ۱۱، ۳۷-۲۷.
- طالبی، ع. و ایزدوسن، م.، ۱۳۹۰. بررسی کارایی مدل SINMAP در پهنه‌بندی خطر زمین‌لغزش (مطالعه موردی: حوزه آبخیز سد ایلام)، مجله علوم مهندسی آبخیزداری ایران، ۱۵، ۶۳-۶۸.
- طالبی، ع.، نفرزادگان، ع. ر. و ملکی‌نژاد، ح.، ۱۳۸۸. مروری بر مدل‌سازی تجربی و فیزیکی زمین‌لغزش‌های ناشی از بارندگی، پژوهش‌های جغرافیای طبیعی، ۷۰، ۴۵-۶۴.
- معماریان، ه. و صدری، ع. ا.، ۱۳۸۸. پایداری شیب‌های طبیعی و تحلیل آن در محیط GIS Arc GIS و آشنایی با مدل SINMAP. انتشارات سخن گستر.
- Borga, M., Dalla Fontana, G., Da Ros D. and Marchi, L., 1998. Shallow landslide based model and digital elevation data. Environmental Geology, 35, 81-88.
- Casadei, M., Dietrich, W.E., and Miller, N.L., 2003. Testing a model for predicting the timing and location of shallow landslide initia-

نتیجه‌گیری

روش‌های زیادی برای پهنه‌بندی زمین‌لغزش وجود دارد که عوامل مختلف را در وقوع این پدیده بررسی می‌کنند. در این مطالعه سعی شده است تا تأثیر جاده‌سازی در وقوع زمین‌لغزش‌های حاشیه جاده با استفاده از مدل پایه فیزیکی SHALSTAB مشخص گردد. همچنین برای پهنه‌بندی وقوع لغزش از مدل پایه فیزیکی SHALSTAB استفاده گردید که حل معادلات آن بر پایه روابط ریاضی است. نتایج نشان داد زمانی که این مدل با استفاده از لغزش‌های حاشیه جاده اجرا می‌شود، قادر به شبیه‌سازی نقاط لغزشی در طبقات ناپایدار نبوده و زمانی که این مدل با استفاده از لغزش‌هایی که در شرایط طبیعی به وقوع پیوسته در این محدوده اجرا می‌شود، کاربرد موفقی داشته و می‌توان با ابزار GIS و اطلاعات در مقیاس کوچک و با توجه به داده‌های خاک و اطلاعات هیدرولوژیکی، ناپایداری را تعیین کرد. نهایتاً با تغییراتی در پارامترهای هیدرولوژیکی و ارتفاع رطوبت اشباع، می‌توان مدل را برای زمین‌لغزش‌های حاشیه جاده‌ای به کاربرد و در بهبود نتایج، با کاهش هزینه‌های برنامه‌ریزی اولیه و کاربری اراضی و اقدامات سازه‌ای ناموفق جهت تثبیت پایداری این رخداد طبیعی و سازگار با داده‌های موجود مؤثر باشد.

- tion in soil-mantled landscapes. *Earth Surface Processes and Landforms*, 28, 925–950.
- Cervi, F., Berti, M., Borgatti, L., Ronchetti, F., Manenti, F. and Corsini, A., 2010. Comparing predictive capability of statistical and deterministic methods for landslide susceptibility mapping: a case study in the northern Apennines (Reggio Emilia Province, Italy). *Landslides*, Online First. doi:10.1007/s10346-010-0207-y.
 - Claessens, L., and Heuvelink, G.B.M., Schoorl, J.M. and Veldkamp, A., 2005. DEM resolutions effects on shallow landslide hazard and soil redistribution modeling. *Earth Surface Processes and Landforms*, 30, 461–477.
 - Dietrich, W. E., Bellugi, D., and Real de Asua, R. 2001. Validation of the shallow landslide model, SHALSTAB, for forest management. *Water Science and Application* , 2, 195–227.
 - Fernandes, N. F., Guimarães, R.F., Gomes, R.A.T. Vieira, B.C., Montgomery, D.R. and Greenberg, M. H., 2004. Topographic controls of landslides in Rio de Janeiro: field evidence and modeling. *Catena*, 55, 163–181.
 - Guimarães, R.F., Montgomery, D.R., Greenberg, H. M. Fernandes, N. F. Gomes, R.A.T. and Carvalho Junior, A.O., 2000. Parameterization of soil properties for a model of topographic controls on shallow landsliding: application to Rio de Janeiro. *Engineering Geology*, 69, 99–108.
 - Hammond C., Hall D., Miller S. and Sweetik P., 1992. Level I, stability analysis (LISA) documentation for version 2.0. General technical report INT, 285.
 - Montgomery, D.R. and Dietrich, W.E., 1994. A physically based model for the topographic control on shallow landslide. *Water Resources Research*, 30, 83–92.
 - Montgomery D.R., Sullivan, K. and Greenberg, H.R., 1998. Regional test of a model for shallow landsliding. *Hydrological Processes*, 12, 943–955.
 - O'Loughlin, E.M., 1986. Prediction of surface saturation zones in natural catchments by topographic analysis. *Water Resources Research* 22, 794–804.
 - Quinn, P., Beven, K., Chevallier, P. and Planchon, O., 1991. The prediction of hillslope flow paths for distributed hydrological modelling using digital terrain models. *Hydrological Processes*, 5, 59–79.
 - Rafaelli, S.G., Montgomery, D.R. and Greenberg, H.M., 2001. A comparison of thematic of erosional intensity to GIS-driven process models in an Andean drainage basin. *Journal of Hydrology*, 244, 33–42.
 - Santini, M., Grimaldi, S., Nardi, F., Petroselli, A. and Rulli, M.C., 2009. Pre-processing algorithms and landslide modelling on remotely sensed DEMs. *Geomorphology*, 113, 110–125.
 - Yilmaz, I. and Keskin, I., 2009. GIS based statistical and physical approaches to landslide susceptibility mapping. *Bulletin of Engineering Geology and the Environment*, 68(4), 459–471.