## برآورد احتمالاتی خطر زمینلرزه برای ۸ شهر پرجمعیت ایران

سید حسن موسوی بفروئی \* و علیرضا بابائی ماهانی

<sup>۱</sup> استادیار، گروه مهندسی عمران، دانشکده فنی و مهندسی، دانشگاه اردکان، اردکان، ایران ۲<sup>۲</sup> شرکت مشاور ژئوفیزیک ماهان، بریتیش کلمبیا، کانادا

(دریافت: ۱۴۰۰/۱۰/۰۱، پذیرش: ۱۴۰۰/۱۲/۰۲)

#### چکیدہ

در این مقاله، برای هشت شهر اهواز، اصفهان، کرج، مشهد، قم، شیراز، تبریز و تهران با جمعیت بیش از یک میلیون نفر، برآورد احتمالاتی خطر زمین لرزه انجام شده است. ابتدا با بهره گیری از برنامه رایانه ای در محیط نرمافزار متلب تدوین شده و استفاده از کاتالوگ زمین لرزههای تاریخی و دستگاهی تا انتهای سال ۲۰۱۸ در شعاع ۳۰۰ کیلومتری هریک از شهرها، پارامترهای لرزه خیزی مربوط به هرکدام تعیین شده است. از درخت منطقی برای استفاده از ۵ رابطه تضعیف جهانی و منطقه ای بور و همکاران (۲۰۱۴)، ادریس (۲۰۱۴)، کیل و همکاران (۲۰۱۵) و فرج پور و همکاران (۲۰۱۹) با وزن برابر استفاده از ۵ رابطه تضعیف جهانی و منطقه ای بور و همکاران (۲۰۱۴)، ادریس (۲۰۱۴)، کیل و همکاران (۲۰۱۵) و فرج پور و همکاران (۲۰۱۹) با وزن برابر استفاده شده و منحنی های خطر برای بیشینه شتاب جنبش زمین و شتاب در پریودهای ۲۰۱، ۲۰، و ۱ ثانیه و شتاب طیفی هموار خطر زمین لرزه بر روی سنگ بستر (با سرعت موج برشی ۲۶۰ متر بر ثانیه) در دوره های بازگشت ۵۰ و ۲۹۷ و ۲۴۷۵ سال برای هر شهر به دست آمده است. نتایج به دست آمده نشان می دهد که بیشترین خطر مربوط به شهرهای شیراز و تبریز و کمترین خطر مربوط به شهر اصفهان است. بیشینه شتاب جنبش زمین در دوره های بازگشت ۵۰ و ۲۹۵ سال برای هردو شهر به ترتیب، <sup>2</sup> میز از و تبریز و نرایط ساختگاهی سنگ بستر برای است. بیشینه شتاب جنبش زمین در دوره های بازگشت ۵۰ و ۲۹۵ سال برای هردو شهر به ترتیب، <sup>2</sup> میز او میزیز و این برای دوره های بازگشت ۵۰، ۲۵۷ و ۲۲۷۵ سال برای در از ۲۰۱۶ و ۲۵ سال برای هردو شهر به ترتیب، <sup>2</sup> میز مین در شرایط ساختگاهی سنگ بستر برای دوره های بازگشت ۵۰، ۲۰۵۵ و ۲۲۷۵ سال برای و موسوی فروئی و همکاران (۱۳۹۳) مقیان در شرایط ساختگاهی سنگ بستر برای مسترور و همکاران (۲۰۱۸)، شهبازی و منصوری (۲۰۱۹) و موسوی فروئی و همکاران (۱۳۹۳) مقایسه شده است. از مقایسه این نتایج به نتایج به نتایج به نتایج این مطالعه با نتایج به نظر مروره های بازگشت ۱۵، ۲۷۵)، شهبازی و منصوری (۲۰۱۹) و موسوی فروئی و همکاران (۲۰۹۳) مقیاسه است. نتایج این میایج مال

**واژههای کلیدی:** بر آورد خطر زمین لرزه، جنبش نیرومند زمین، لرزه خیزی، ایران

#### ۱ مقدمه

بیش از ۵۰ سال از معرفی روش کرنل (کرنل، ۱۹۶۸) که چارچوب ریاضی برآورد احتمالاتی خطر زمینلرزه (از این پس با PSHA معرفی میشود) را ارائه کرد، می گذرد. از آن زمان، تغییرات مختلفی در روش PSHA توسط چندین پژوهشگر ارائه شده است (مانند شی و همکاران، ۱۹۹۲؛ فرانکل، ۱۹۹۵؛ وو، ۱۹۹۶؛ کیجکو و گراهام، ۱۹۹۹؛ تسانگ و چندلر، ۲۰۰۶؛ وانگ، ۲۰۰۷) و چندین نرمافزار برای انجام PSHA توسعه داده شده است از جمله: CRISIS ،EqHaz ،SEISRISK III ،FRISK، جمله: OpenQuake؛ که بهترتیب توسط: مک گوایر (۱۹۷۸)؛ بندر و پرکینس (۱۹۸۷)؛ آساتوریانس و اتکینسون (۲۰۱۳)؛ ارداز و همکاران (۲۰۱۳)؛ سیلوا و همکاران (۲۰۱۴) ارائه شده است. با وجود برخی انتقادات بهروش PSHA از طرف محققین (مانند کاستانوس و لومنیتز، ۲۰۰۲ و مولارگیا و همکاران، ۲۰۱۷)، این روش بهطور گسترده توسط سیاست گذاران در کاربردهای مختلف مانند الزامات ایمنی برای تأسیس نیروگاههای هستهای مورد استفاده قرار گرفته است (کلاگل، ۲۰۰۵؛ موسن و همکاران، ۲۰۰۵).

علاوهبر روش PSHA، دو روش دیگر تجربی – آماری (Deterministic) و قطعی (Empirical Statistical) نیز برای برآورد خطر زمین لرزه وجود دارد که در شرایط خاص از آنها استفاده می شود. روش تجربی – آماری ساده ترین روش برآورد خطر زمین لرزه است که در آن چشمه های بالقوه زمین لرزه تعیین نمی شوند. این روش مبتنی بر آمار زمین لرزه هاست و فرض بنیادی در این روش این است که زمین لرزه ها در مکان هایی اتفاق خواهند افتاد که قبلاً رخداد زمین لرزه را تجربه کرده است. بنابراین، رویداد زمین لرزه ای با بزرگی قابل توجه در مکانی جدید، بر آوردهای انجام شده قبلی را مختل خواهد کرد. در روش

زمین لرزه ها و فرض پواسنی بودن رویدادها احتمال رویداد زمین لرزه های با بزرگی های مختلف در مدتزمان موردنظر محاسبه می شود. در روش قطعی، از چشمه های بالقوه زمین لرزه، ابعاد آنها و ویژگی های زمین ساختی و لرزه خیزی آنها، به صورت منفرد برای بر آورد بیشینه جنبش زمین در ساختگاه موردنظر استفاده می شود. این روش شامل چهار مرحله (۱) تعیین چشمه های بالقوه زمین لرزه، (۲) تخمین بیشینه بزرگی زمین لرزه برای هر چشمه، (۳) استفاده از مناسب ترین رابطه تضعیف جنبش نیرومند زمین و (۴) بر آورد خطر زمین لرزه در ساختگاه مورد نظر است. در این روش احتمال رویداد منتسب به چشمه ها تعیین نمی شود و نتایج به صورت قطعی ارائه می شود.

ایران بهعنوان یکی از فعالترین مناطق از نظر زلزلهخیزی، تاریخچه مستند طولانی از زمینلرزههای بزرگ (برای مثال، بیش از ۲۰ زمین لرزه با بزرگی از سال ۱۹۰۰ دارد (آمبرسیز و ملویل، ۱۹۸۲؛  $Mw \ge V$ میرزائی و همکاران، ۱۳۸۱؛ بربریان، ۲۰۱۴؛ موسویبفروئی و باباییماهانی، ۲۰۲۰). نزدیکی گسلهای فعال به مناطق پرجمعیت، سطح قابل توجهی از خطر را برای بسیاری از مراکز شهری در ایران ایجاد میکند که در صورت همراهشدن با آسیبپذیری لرزهای ساختمانهای مسکونی، منجر به سطح بالایی از خطر و تلفات میشود (کوواتا و همکاران، ۲۰۰۵؛ حاجیبابایی و همکاران، ۲۰۱۳؛ مرادی و همکاران، ۲۰۱۵). زمین لرزه ۱۹۹۰ رودبار –منجیل (۳۸ – Mw و زمین لرزه ۲۰۰۳ بم (Mw = ۶٫۶) تنها دو نمونه از زمین لرزههای ویرانگر شهری در ایران هستند که جان ۸۰۰۰۰ نفر را گرفته است (بربریان و همکاران، ۱۹۹۲؛ بربریان، ۲۰۰۵). میزان بالای لرزهخیزی و وقوع زمینلرزههای بزرگ در ایران بهدلیل همگرایی قارهای بین صفحات عربی و اوراسیا و تنوع

زمین ساخت فعال فلات ایران مربوط می شود (بربریان و کینگ، ۱۹۸۱). کوتاه شدن و ضخیم شدن مداوم پوسته، با نرخ همگرایی کمتر از ۲ میلی متر در سال در ایران مرکزی تا بیشتر از ۲۵ میلی متر در سال در منطقه فرورانش مکران در جنوب شرقی ایران، به گسیختگی های معکوس و امتدادلغز متعدد در سراسر کشور تبدیل شده است (حسامی و همکاران، ۲۰۰۳؛ ورنانت و همکاران، ۲۰۱۴

در خصوص بر آورد خطر زمین لرزه در ایران مطالعات زیادی انجام شده است. بربریان و مهاجر اشجعی (۱۹۷۷) و مهاجر اشجعی و نوروزی (۱۹۷۸) برآورد قطعیتی خطر زمین لرزه را برای سطوح شدت انجام دادند. نمونههایی از مطالعات بر پایه PSHA عبارتاند از: بزرگنیا و مهاجر اشجعی (۱۹۸۲)، نوروزی و احمدی (۱۹۸۶)، توکلی و غفوری آشتیانی (۱۹۹۹)، معین فر و همکاران (۲۰۰۰)، قدرتی امیری و همکاران (۲۰۰۳)، یزدانی و کوثری (۲۰۱۳)، موسوی فروئی و همکاران (۱۳۹۳)، زارع (۲۰۱۷)، محصولي و همکاران (۲۰۱۸). جدیدترین نقشه پهنهبندی خطر زمین لرزه ایران توسط شهبازی و منصوری (۲۰۱۹) منتشر شده است. کار آنها بر اساس یک مدل مبتنی بر رویداد شبکهای از چشمهها است که از ۴۷۴۰ زمین لرزه دستگاهی ثبت شده با بزرگی ۸/۴ < Mw بین سالهای ۱۹۰۰ و ۲۰۱۷ استفاده می کند. علاوهبر این، پروژه مدل زمین لرزه خاورمیانه (از این پس با EMME معرفی می شود)، بر آورد خطر زمین لرزه را برای ۱۱ کشور از جمله ايران ارائه مي كند (سيستيان و همكاران، ۲۰۱۸). از آنجاکه یوسته فعال زیر فلات ایران هزاران رویداد را در هر سال ایجاد می کند، بهروزرسانی منظم مطالعات PSHA با استفاده از دادههای جدید برای برآورد روز آمد خطر و ارزیابی آییننامه طراحی ساختمان های مقاوم در برابر زلزله بسیار مهم است. اخیراً موسویبفروئی و باباییماهانی (۲۰۲۰)؛ کاتالوگ بهروز زمینلرزههای ایران را منتشر

کردهاند (از این پس با MB2020 معرفی می شود) که فرصتی را برای بررسی پارامترهای لرزه خیزی و محاسبات خطر زمین لرزه در کشور را فراهم می کند. این کاتالو گ شامل ۱۷۱۳ زمین لرزه مستقل (پس از حذف رویدادهای وابسته) با بزرگی <sub>w</sub>M بین ۲/۹ و ۸/۱ برای بازه زمانی بین قرن ۴ قبل از میلاد و ۳۱ دسامبر ۲۰۱۸ است. این کاتالو گ یک پیشرفت قابل توجه در مستندسازی زمین لرزههای یک پیشرفت قابل توجه در مستندسازی زمین لرزههای تاریخی و دستگاهی در ایران از نظر تعداد رویدادها و در مقایسه با سایر کاتالو گها برای رویدادهای کوچک تر در کریمی پریدری و همکاران، ۲۰۱۳؛ شاهوار و همکاران، همکاران، ۲۰۱۴؛ زارع و

هدف این مقاله، ارائه نگاهی جدید به بر آورد خطر زمین لرزه در ایران با استفاده از داده های جدید در دسترس و راهکاری شبیه راهکارهای ارائه شده توسط فرانکل (۱۹۹۵) و وو (۱۹۹۴) است که در آنها چشمه های لرزه زا در اطراف ساختگاه موردنظر تعیین نمی شوند و فقط از برآورد احتمالاتی خطر استفاده در اطراف آن برای برای هشت شهر کشور با جمعیت بیش از ۱ میلیون نفر انجام شده است، از کد متلب که به منظور این مطالعه تدوین شده، استفاده شده است. از داده های زمین لرزه های تاریخی و دستگاهی برای تعیین پارامترهای لرزه خیزی مربوط به هر شهر استفاده شده و سپس با استفاده از درخت منطقی و چهار رابطه تضعیف با وزن برابر، محاسبات PSHA انجام شده است.

۲ روش برآورد خطر زمین لرزه
 روش سنتی PSHA شامل (۱) شناسایی چشمه های لرزهزا،
 (۲) برآورد نرخ رویداد زمین لرزه ها با بزرگی های مشخص
 و فاصله تا ساختگاه موردنظر برای هر چشمه، (۳) انتخاب

معادلات مناسب پیش بینی جنبش زمین (از این پس با GMPE معرفی می شود) و (۴) محاسبه خطر است. کل فرایند محاسبات را می توان در دو رابطه (۱) و (۲) خلاصه کرد (بهعنوان مثال: گرین و هال، ۱۹۹۴؛ کرامر، ۱۹۹۶؛ مک گوایر، ۲۰۰۴؛ استرلینگ، ۲۰۱۴):

$$\begin{split} \lambda &= \\ \sum_{i=1}^{NS} v_i \sum_{j=1}^{NM} \sum_{k=1}^{NR} P[G > \\ g|m_j . r_k] f_{M_i}(m_j) f_{R_i}(r_k) \Delta M \Delta R, \end{split} \tag{(1)}$$

$$P_T = 1 - e^{-\lambda T},\tag{(Y)}$$

که در آنها ۸ نرخ سالیانه فزونی برای پارامتر جنبش زمین، G، از یک مقدار آستانه (مثلاً Cm/s<sup>2</sup>) و P<sub>T</sub> احتمال فزونی جنبش زمین در یک بازه زمانی محدود T (مثلاً ۵۰ سال) با فرض مدل پواسونی برای وقوع زمین لرزه است. در مدل پواسونی، وقوع هر زمین لرزه مستقل از وقوع حوادث دیگر در نظر گرفته می شود. علاوهبر این، احتمال وقوع بیش از یک رویداد در یکدوره کوتاه ناچیز است (بیکر، ۲۰۱۳). λ (در نتیجه P<sub>T</sub>) معمولاً برای مقادير آستانه مختلف محاسبه می شود که منجر به توليد یک منحنی خطر میشود که λ (یا P<sub>T</sub>) را بهعنوان تابعی از gنشان میدهد. روش دیگر برای نشان دادن خطر، تهیه طيف خطر يكنواخت (از اين پس با UHS معرفي مي شود) است که دامنه جنبش زمین را برای یک احتمال بیش از حد خاص (مثلاً ۱۰ درصد در ۵۰ سال یا دوره بازگشت ۴۷۵ سال) در مقابل دورههای ارتعاش برای سازههای با یک درجه آزادی ارائه میدهد. در رابطه (۱)، v<sub>i</sub> نرخ فعالیت لرزهای سالانه برای چشمه *i* است و ، احتمال فزونی جنبش زمین در  $P[G > g | m_j \, . r_k]$ ساختگاه موردنظر با توجه به وقوع رویداد با بزرگی m<sub>i</sub> در فاصله  $\mathbf{r}_k$  است.  $f_{M_i}(m_j)$  و  $f_{R_i}(r_k)$  توابع چگالی r\_k احتمال بزرگی و فاصله و ΔM و ΔR بهترتیب بازههای بزرگی و فاصله هستند. برای هر چشمه i، رابطه (۱) مجموع احتمالات را بر روی تعداد بازههای بزرگی NM و

تعداد بازههای فاصله NR را محاسبه میکند. همچنین در محاسبه λ اثر همه چشمهها NS با یک جمع بر روی آنها در نظر گرفته شده است.

در این مطالعه برای هشت شهر ایران با جمعیت بیش از یک میلیون نفر (اهواز، اصفهان، کرج، مشهد، قم، شیراز، تبریز و تهران) که مختصات مکانی و جمعیت این شهرها در جدول ۱ ارائه شده است با استفاده از محاسبات روش مرسوم احتمالاتی، بر آورد خطر زمین لرزه انجام شده است. از آنجاکه در این مطالعه یکی از مراحل اصلی بر آورد از مین لرزه انجام نشده و فقط از اطلاعات زمین لرزههای تاریخی و دستگاهی اطراف شهر استفاده شده است؛ می توان راهکار مورد استفاده را ترکیبی از روش های تجربی – آماری و احتمالاتی دانست. در بخش های بعد، هریک از مراحل انجام کار توضیح داده شده و نتایج برای هر شهر ارائه شده است.

#### ۲-۱ چشمههای لرزهزا

از کاتالو گ زمین لرزه ها شامل زمین لرزه های تاریخی و دستگاهی در یک شعاع تعیین شده در اطراف هر شهر استفاده شده است. شکل ۱، لرزه خیزی را از کاتالو گ MB2020 در شعاع ۲۰۰ کیلومتری اطراف تهران نشان می دهد. همین شعاع برای شهرهای دیگر هم اعمال شده می دهد. همین شعاع برای شهرهای دیگر هم اعمال شده است. فرض شده که زمین لرزه های با فواصل بیشتر از ۳۰۰ کیلومتر سطح قابل توجهی از خطر را برای سایت های ما ایجاد نمی کند. بنابراین، برای برآورد خطر در هر شهر، یک چشمه دایره ای (1 = i در رابطه ۱) در نظر گرفته شده که پارامترهای لرزه خیزی برای آن بر اساس زمین لرزه های روی داده در آن تعیین شده است. همچنین در شکل ۱، موقعیت سایر شهرهای در نظر گرفته شده در این تحقیق و واحدهای لرزه زمین ساختی بر اساس لرزهزمین ساختی AA و CE قرار می گیرند. در جدول ۱، مدتزمان کاتالوگ (بر حسب سال)، بزرگ ترین زمین لرزه و آخرین باری که زمین لرزه ای با ۷ ≤ Mw در شعاع ۳۰۰ کیلومتری اطراف هر شهر رخ داده، آمده است. برای تمام شهرهایی که در این مطالعه

است. در این تقسیمبندی، ایران به پنج واحدلرزهزمینساختی البرز-آذربایجان (AA)، ایران مرکزی و شرق ایران (CE)، کپه داغ (KD)، مکران (MK) و زاگرس (ZG) تقسیم شده است. زمینلرزههایی واقع در شعاع ۳۰۰ کیلومتری اطراف تهران در واحدهای



**شکل ۱**. لرزهخیزی داخل دایرهای به شعاع ۳۰۰ کیلومتراطراف تهران با استفاده از کاتالوگ زمینلرزههای موسویبفروئی و باباییماهانی (۲۰۲۰) به همراه موقعیت هشت شهر مورد نظر در این پژوهش و واحدهای لرزهزمینساختی البرز⊣فزبایجان (AA)، ایران مرکزی و شرق ایران (CE)، کپه داغ (KD)، مکران (MK) و زاگرس (ZG)، بر اساس تقسیمبندی میرزائی و همکاران (۱۹۹۸) و گسلهای نشان داده شده برگرفته از وبسایت سازمان زمینشناسی آمریکا.

جدول ۱. اطلاعات لرزهخیزی شهرهای بالای ۱ میلیوننفر در ایران که در این مطالعه برآورد احتمالاتی خطر زمین لرزه برای آنها انجام شده است. جمعیت هر شهر از سرشماری ۱۳۹۵ مرکز آمار ایران گرفته شده است (سالنامه آماری کشور ۱۳۹۵). *a و b*، بهترتیب عرضازمبدأ و شیب رابطه گوتنبرگ-ریشتر در رابطه ۳ و ۲۰ نرخ رویداد سالیانه برای ه ≤ M<sub>w</sub> برای چشمه های لرزهزا اطراف هر شهر در شعاع ۳۰۰ کیلومتری را بیان میکند.

v	b	а	زمان آخرین رویداد با بزرگی ۷ ≥ M	بزرگترين زمينلرزه	بازه زمانی کاتالوگ به سال	جمعيت	طول جغرافیایی	عرض جغرافیایی	شهر
٣/٤٢	١/٦١	٨/٦٠	١٩٠٩	٧/٣	1174	1125222	٤٨/٦٧	۳١/٣٢	اهواز
۲/۱۲	١/٤٨	V/VY	١٩٠٩	٧/٣	1770	197177.	01/77	۳۲/٦٥	اصفهان
• /VV	•/VV	٣/٧٣	199.	V/V	2512	171071A	٥٠/٩٤	٣٥/٨٤	كرج
۰/۸٦	•/77	٣/٢٣	१९९∨	٧/٦	۲۰۲۸	۲۹۸۷۳۲۳	٥٩/٦٢	٣٦/٢٦	مشهد
۱/•۸	•/AV	٤/٣٩	١٩٦٢	V/V	2512	1201107	0 • /AV	36/15	قم
٤/٤١	١/٥٣	۸/٣	122.	٧/١	1.5.	1070077	٥٢/٥٨	۲٩/٥٩	شيراز
١/٣٥	•/٨٤	٤/٣٢	7.11	V/V	1474	100/798	٤٦/٢٧	۳۸/۱۰	تبريز

گنجانده شدهاند، حداقل ۱۰۰۰ سال داده زمین لرزهای وجود دارد. علاوهبر این، تمام شهرها در تاریخ خود زمین لرزه بزرگ تر از ۷ = Mw را تجربه کردهاند و کوچک ترین بزرگی زمین لرزه در کاتالوگ ۲/۹ است که نزدیک به آستانه کامل بودن بزرگی ها در کاتالوگ MB2020 است.

با توجه به این که در روابط جدید تضعیف جنبش نیرومند زمین ضرایب مختلف برای انواع سازو کار کانونی در نظر گرفته شده است در این مطالعه برای هریک از واحدهای لرزهزمین ساختی سازو کار غالب تعیین شده و در محاسبات در نظر گرفته شده است. در شکل ۲ نمودارهای گل سرخی امتداد، شیب و زاویه ریک برای هردو صفحه سازو کار کانونی زمین لرزه با بزرگی

گشتاوری بین ۷/۳ و ۷/۶ را در هر واحد لرزهزمین ساختی نشان داده شده است که توسط مرکز لرزه نگاری ایران با وارون سازی تانسور ممان رویدادهای مربوط به بازه زمانی MTI تا ۲۰۱۲ فراهم شده است (از این پس با T۲۱۲ IRSC معرفی می شود) (حسینی و همکاران، ۲۰۱۹). شکل ۲ برای واحد لرزه زمین ساختی ZG، سازو کار معکوس واضحی در صفحات گسلی که در جهت شمال غربی – جنوب شرقی جهت گیری می کنند را نشان می دهد که با مشخصات گسل های اصلی در این منطقه ساز گار است (شکل ۱). رویدادهای درون واحد لرزه زمین ساختی ZG) طیفی از سازو کارها از امتداد لغز تا گسلش معکوس را KD، AA، سازو کار غالب امتداد لغز است.



**شکل ۲**. نمودارهای گلسرخی ویژگیهای دو صفحه گسل بر اساس دادههای حل تانسور ممان زمینلرزههای ایران (حسینی و همکاران، ۲۰۱۹)، به تفکیک واحدهای لرزهزمینساختی البرز-آذربایجان (AA)، ایران مرکزی و شرق ایران (CE)، کپه داغ (KD)، مکران (MK) و زاگرس (ZG)، بر اساس تقسیمبندی میرزائی و همکاران (۱۹۹۸). سطر بالا امتداد گسل، سطر وسط شیب گسل و سطر پایین زاویه ریک گسل را نشان میدهد. رنگهای تیرهتر بیانگر همپوشانی دادههاست.

شکل ۳⊣لف نمودار میلهای عمق زمین لرزه را در هر واحد لرزهزمین ساختی از مجموعه دادههای MTI IRSC نشان میدهد. بهنظر میرسد بیشتر لرزهخیزی ایران ناشی از

رخدادهای پوسته کمعمق با عمق کمتر از ۲۰ کیلومتر باشد. این با وجود یک لایه لرزهزا با ضخامت تقریبی ۱۵ کیلومتر که با مدلسازی شکل موج تعیین شده، همخوانی

دارد (جکسون و مکنزی، ۱۹۸۸؛ هاتزفلد و همکاران، ۲۰۰۳؛ بربریان، ۲۰۱۴). لرزهخیزی در واحد لرزهزمینساختی MK دامنه وسیعتری از اعماق را نشان میدهد که نمونهای از مناطق فرورانش است. رویدادهای سمت راست نمودار مربوط به واحد لرزهزمین ساختی CE جدا از بقیه عمقها در این واحد، شبیه رویدادهایی با کانونهای زمینلرزه نزدیک به واحد لرزهزمینساختی MK هستند و عمق آنها بین ۵۵ تا ۸۵ کیلومتر است که بهطور قابل توجهي بزرگتر از بقيه عمقها در واحد لرزهزمین ساختی CE با عمق کمتر از ۲۰ کیلومتر است. وقوع این رویدادها در اعماق بیشتر احتمالاً از فرورفتن قطعه ناشی از فرورانش به سمت شمال مکران نشأت می گیرند که با عمق قطعه در شمال-شمال غربی واحد MK مطابقت دارد (بایرن و همکاران، ۱۹۹۲). بدون در نظر گرفتن رویدادهای با عمق بیشتر از ۲۰ کیلومتر در واحد لرزهزمینساختی CE، شکل ۳–ب مقادیر میانگین عمق را با استفاده از کاتالوگهای MTI IRSC و

موسوی بفروئی و بابایی ماهانی (۲۰۲۰) نشان می دهد. هر دو منبع مقدار میانگین بزرگ تری را برای عمق رویدادها در واحد لرزهزمین ساختی MK در مقایسه با سایر واحدهای لرزهزمین ساختی می دهند. اطلاعات به دست آمده در خصوص عمق رویدادها در هر واحد لرزهزمین ساختی در محاسبه فاصله نقاط مختلف چشمه از ساختگاه و در روابط تضعیف جنبش نیرومند زمین استفاده شده است.

برای بهدست آوردن نرخ فعالیت لرزهای سالانه برای هر چشمه، از برازش دادههای زمین لرزهای با رابطه (۳)، توزیع فراوانی -بزرگی گوتنبرگ -ریشتر استفاده شده است (گوتنبرگ و ریشتر، ۱۹۴۲، ۱۹۴۴، ۱۹۵۶): (۳) = a - bm, (۳)

که در آن *N* تعداد تجمعی سالانه زمین لرزههایی بزرگی بزرگنتر یا مساوی *m* است و *a* و *d* ضرایبی هستند که باید با استفاده از رویکرد حداقل مربعات معمولی تعیین شوند. رابطه گوتنبرگ –ریشتر (رابطه ۳)، برای توزیع تجمعی فراوانی –بزرگی برای برازش دادههای



شکل ۳. عمق کانونی زمینلرزهها. (الف) نمودار میلهای عمق زمینلرزهها در هر واحد لرزهزمینساختی بر اساس وارونسازی تانسور ممان (حسینی و همکاران، ۲۰۱۹)، (MTI IRSC) (ب) میانگین و انحراف معیار عمق زمینلرزهها در هر واحد لرزهزمینساختی بر اساس وارونسازی تانسور ممان (حسینی و همکاران، (۲۰۱۹)، (MTI IRSC) و کاتالوگ زمینلرزههای موسویبفروئی و باباییماهانی (۲۰۲۰). واحدهای لرزهزمینساختی البرز-آذربایجان (AA)، ایران مرکزی و شرق ایران (CE)، کپه داغ (KD)، مکران (MK) و زاگرس (ZG)، بر اساس تقسیم،ندی میرزائی و همکاران (۱۹۹۸).

در اطراف هر شهر از سال ۱۹۲۵). احتمال این که بزرگی  $m_j + rac{\Delta M}{2}$  س و  $m_j - rac{\Delta M}{2}$  س این  $m_j$  و  $m_j$  $\Delta M$  باشد از طریق  $f_M(m_i)\Delta M$  تعیین می شود که در آن برابر <u>mmax-m</u>0 است. شكل ۴⊣لف، خط گوتنبرگ-ریشتر (رابطه ۳) متناسب با توزیع بزرگی–فاصله زمینلرزهها در شعاع ۳۰۰ کیلومتری هر شهر و احتمال وقوع برای هر بازه بزرگی (NM=30) را نشان میدهد. همان طور که در شکل ۴-الف و جدول ۱ مشاهده می شود، مقدار b برای لرزه خیزی اطراف اهواز، شیراز و اصفهان بالاتر است، زیرا اکثر رویدادهای اطراف این شهرها در داخل واحد لرزهزمینساختی زاگرس رخ می دهد که دارای بالاترین مقدار b در بین تمام واحدهای لرزهزمین ساختی در کشور است. این منجر به احتمال رویداد بزرگی کمتر برای این شهرها با افزایش بزرگی می شود که در شکل ۴–ب قابل مشاهده است. موارد دیگر که در شکل ۴ مشاهده می شود این است که  $m_{
m max}$ برای شهرهای اهواز، شیراز و اصفهان تقریباً ۶٫۵ است اما برای سایر شهرها بزرگتر از ۷ است.

مربوط به رویدادهای بزرگتر از Mw = ۵ استفاده شده است. علاوهبر این، اگرچه محدوده زمانی دادهها در اطراف هر شهر حداقل هزار سال است (جدول ۱)، برای اطمینان از دقت نتایج، تنها از دادههایی استفاده شده که پس از سال ۱۹۲۵ رخ داده است؛ به این دلیل که قبل از این زمان، آستانه کامل بودن دادهها بزرگئتر از مقدار در نظر گرفته شده در این مطالعه است و منظور کردن آنها منجر به دستکم گرفتن نرخ رویداد سالانه میشود (موسوىبفروئى و بابايىماهانى، ٢٠٢٠). بنابراين، نرخ فعالیت لرزهای سالانه v<sub>i</sub> در معادله ۱ برای چشمه i (محدوده ۳۰۰ کیلومتری اطراف هر شهر) از طریق رابطه (۳) به دست می آید. جدول ۱، مقادیر a و v برای (۳) چشمههای لرزهزای اطراف هر شهر را نشان میدهد. تابع توزيع احتمال براي بزرگي با رابطه (۴) محاسبه (امر، ۱۹۹۶)  $f_M(m_i) = f_M(m_i)$  $\frac{\beta e^{-\beta(m_j-m_0)}}{1-e^{-\beta(m_{max}-m_0)}}$ (۴) که در آن ( $\beta = b \times Ln(10)$  و  $m_{max}$  از کاتالو گ MB2020 به دست آمده است (بیشینه بزرگی زمین لرزه



**شکل ٤**. (الف) خط برازش شده گوتنبرگ−ریشتر با دادههای زمین(لرزههای داخل دایره به شعاع ۳۰۰ کیلومتر اطراف هریک از شهرهای مورد مطالعه، که در آن N، فراوانی تجمعی رویداد سالیانه زمین(بره است. (ب) احتمال رویداد آ*M<sub>M</sub> (m<sub>j</sub>)* در رابطه ۱ برای هر بازه بزرگی.

برای مدلسازی احتمال وقوع برای هر فاصله چشمه تا ساختگاه، فرض میشود که احتمال وقوع زمین لرزه در هر نقطه از شعاع ۳۰۰ کیلومتری اطراف هر شهر به یک اندازه است. رابطه (۵) بهعنوان تابع توزیع احتمال برای فاصله استفاده شده است (بیکر، ۲۰۱۳):

 $f_{R}(r_{k}) = \begin{cases} \frac{2r_{k}}{300^{2}} & \text{if } 0 \leq r_{k} < 300 \\ & \text{otherwise} \end{cases} \end{cases}$   $f_{R}(r_{k}) = \begin{cases} \frac{2r_{k}}{300^{2}} & \text{if } 0 \leq r_{k} < 300 \\ & \text{otherwise} \end{cases} \end{cases}$   $F_{R}(r_{k}) = r_{k} - \frac{\Delta R}{2} \quad \text{otherwise} \end{cases}$   $F_{R}(r_{k}) = r_{k} + \frac{\Delta R}{2} + \frac$ 

۲-۲ انتخاب رابطه تضعيف جنبش نيرومند زمين در این پژوهش از چهار رابطه پیش بینی جنبش نیرومند زمین (GMPE) استفاده شده است؛ بور و همکاران (۲۰۱۴؛ B14)، ادریس (۲۰۱۴؛ I14)، کیل و همکاران (۲۰۱۵؛ K15) و فرج پور و همکاران (۲۰۱۹؛ F19). روابط B14 و I14 هردو از جمله روابط تضعیفی هستند که در پروژه نسل جدید روابط پیشبینی با استفاده از دادههای جهانی از جمله ایران، برای زمین لرزههای پوسته کم عمق در مناطق تکتونیکی فعال بهدست آمدهاند (بزرگنیا و همکاران، ۲۰۱۴)؛ رابطه K15 برای ایران و ترکیه با استفاده از مجموعه دادههای جنبش نیرومند زمین در پروژه EMME بهدست آمده و رابطه F19 با استفاده از دادههای جنبش نیرومند زمین ایران بهدست آمده است (فرجپور و همکاران، ۲۰۱۸). همه روابط تضعیف مورد استفاده در اینجا ضرایب مختلفی را برای نوع گسل (معکوس، امتداد لغز، نرمال و مایل) را ارائه میدهند. بر اساس سازوکار غالب در هر واحد لرزهزمینساختی



**شکل 0**. احتمال رویداد f<sub>Ri</sub>(r<sub>k</sub>)ΔR در رابطه ۱ از لرزه خیزی درون هر بازه فاصله برای هریک از ۸ شهر مورد مطالعه. (الف) اهواز (ب)اصفهان (ج) کرج (د) مشهد (ه) قم (و) شیراز (ز) تبریز (ح) تهران.

همان طور که در شکل ۲ نشان داده شده است، از ضرایب سازو کار امتداد لغز برای بر آورد خطر شهرهای تهران، تبریز، کرج، قم، مشهد و اصفهان که در واحدهای لرزهزمین ساختی AA، CE، KD و MK قرار گرفته اند استفاده شده و از ضرایب برای گسلش معکوس برای بر آورد خطر شهرهای شیراز و اهواز که در واحد لرزه زمین ساختی ZG قرار گرفته اند استفاده شده است. هردو رابطه B14 و K15 شامل ضرایب برای سه گروه ۱) مستند. رابطه B14 شامل ضرایب برای سه گروه ۱) کالیفرنیا، نیوزلند و تایوان، ۲) چین و ترکیه و ۳) ایتالیا و ژاپن است و رابطه K15 شامل ضرایب برای ترکیه و ایران شست. در اینجا از رابطه B14 بدون در نظر گرفتن ضریب منطقه خاصی استفاده شده و از ضرایب ایران در رابطه K15 استفاده شده است.

معیارهای فاصله بین چشمه و ساختگاه بهصورت متفاوت در این روابط تضعیف استفاده شده است. معیار فاصله در روابط I14 و F19 نزدیک ترین فاصله ساختگاه از صفحه گسیختگی (*R*<sub>rup</sub>) است و در روابط B14 و K15 معیار فاصله، نزدیک ترین فاصله به تصویر صفحه

گسل بر روی افق ( $R_{ib}$ ) است. در جدول ۲ محدوده کاربرد این روابط تضعیف را از نظر پریود، بزرگی، فاصله و سرعت موج برشی در ۳۰ متر بالای ستون خاک (V<sub>S30</sub>) خلاصه شده است. از آنجایی که معیار فاصله چشمه تا سایت مورد استفاده در این محاسبات، فاصله کانونی (R<sub>epi</sub>) است، مقادیر R<sub>epi</sub> به معیارهای فاصله مناسب در روابط تضعيف (R<sub>jb</sub> و R<sub>epi</sub>) تبديل شده است. مطالعات متعددی در مورد تبدیل.های معیار فاصله بین چشمه و ساختگاه انجام شده است (بهعنوان مثال، چربام و همکاران، ۲۰۰۴)؛ اما در این مطالعه، از منطق ساده و عملياتي پيشنهاد شده توسط اتكينسون (اتكينسون، ٢٠١٢) برای یک گسلش امتدادلغز قائم استفاده شده است. ابتدا، طول (L) و عرض (W) گسل را بر اساس بزرگی زمين لرزه با استفاده از رابطه تجربي ارائه شده توسط ولز و کوپراسمیت، روابط (۶) و (۷) تعیین شده است (ولز و كوپراسميت، ۱۹۹۴):  $L = 10^{(-2/44 + 0/59M_w)}$ (9)

$$W = 10^{(-1/01 + 0/32M_W)} \tag{V}$$

**جدول ۲**. ویژگیهای روابط تضعیف جنبش نیرومند زمین مورد استفاده در این مطالعه، (*V*<sub>s30</sub> (*m/s*)، سرعت متوسط موج برشی در ۳۰ متر بالایی خاک بر حسب متر بر ثانیه؛ PGV،PGA و PSA بهترتیب، بیشینه شتاب، بیشینه سرعت و شتاب طیفی؛ *R<sub>jb</sub>،* نزدیکترین فاصله به تصویر صفحه گسلش بر روی زمین و *R*<sub>rup</sub>، نزدیکترین فاصله به صفحه را بیان میکند.

$V_{s30}(m/s)$	بازه فاصله بر حسب کیلومترو نوع	M <sub>w</sub> بازہ بزرگی	پارامتر جنبش نیرومند زمین و پریود	رابطه تضعيف
	آن		مربوطه	
۱۵۰ تا ۱۵۰۰	٤٠٠ ت ١٠/١ (R <sub>jb</sub> )	۸/۵ ت ۳/۰	PGA, PGV, PSA ۱۰ ت ۰/۰۱	بور و همکاران، ۲۰۱٤
۲۰۰۰ تا ۲۰۰۰	۱۵۰ تا ۱۵۰ (R <sub>rup</sub> )	V/۹ ت ٥/٠	PGA, PSA ۱۰ ت ۰/۰۲	ادریس، ۲۰۱٤
١٢٠٠ ٢ ١٥٠	۲۰۰ ت ۱ ( $R_{jb}$ )	۸/۰ تا ۲/۰	PGA, PGV, PSA ٤ ت ٠/٠١	کیل و همکاران، ۲۰۱۵
۱۵۰ تا ۱۵۰۰	٤٠٠ تا ( <i>R<sub>rup</sub></i> )	۷/٥ ت ٤/٨	PGA, PSA ٤ ت ٠/٠٤	فرجپور و همکاران، ۲۰۱۹

که در آن D<sub>surf</sub> برابر R<sub>jb</sub> در روابط تضعیف B14 و K15 در نظر گرفته شده است. برای تخمین R<sub>rup</sub> به عمق بالای گسیختگی (Z<sub>TOR</sub>) نیاز است که با رابطه زیر تعیین میشود: سپس با استفاده از رابطه (۸) مقدار متوسط برای نزدیک ترین فاصله یک ساختگاه تا تصویر خط گسل بر روی افق به دست آمده است (اتکینسون، ۲۰۱۲): (۸) $D_{surf} = \max\{(R_{epi} - 0/3 imes L).0.1\}$  نظر گرفته شده است. همچنین گسلش امتدادلغز با زاویه شیب ۹۰ درجه برای واحدهای لرزهزمینساختی AA، KD ، CE و گسلش معکوس با زاویه شیب ۴۵ درجه برای واحد لرزهزمینساختی ZG در نظر گرفته شده است.

شکل ۶ دامنه های جنبش نیرومند زمین بر آورد شده، بیشینه شتاب جنبش زمین (PGA) و شتاب طیفی (PSA) در پریودهای ۰/۱، ۲/۱ و ۰/۱ ثانیه برای شرایط سنگ بستر ۱۹۸۵ (V<sub>S30</sub>=760 m/s) با استفاده از روابط تضعیف ۱۹۹4، ۱۹۹ ۱۸۶۸ و ۲60 در مقابل روابط تضعیف ۲۵۹ مادیر، ۱۸۶۸ و ۲۱۹ در مقابل محاوده فاصله قابل استفاده در روابط تضعیف همان طور که در جدول ۲ نشان داده شده، رسم شده است.

$$Z_{TOR} = h - 0/5W \tag{9}$$

که در آن h عمق کانونی است. بنابراین، R<sub>rup</sub> با رابطه زیر تعیین میشود:

$$R_{rup} = \sqrt{D_{surf}^{2} + Z_{TOR}^{2}} \qquad (1 \cdot)$$

به دو دلیل به عمق کانونی زمین لرزه نیاز است؛ دلیل اول محاسبه  $R_{rup}$  برای روابط ۱۱4 و F19 و دلیل دوم همبستگی عمق کانونی و شیب صفحه گسل در رابطه F19 است. بر اساس موقعیت شهرها، از مقدار میانگین عمق زمین لرزهها در هر واحد لرزهزمین ساختی استفاده شده است (دادههای MTI IRSC؛ شکل ۳–ب)؛ بر این اساس، برای واحد AA عمق ۱۰ کیلومتر، برای واحد ED عمق ۸ کیلومتر، برای واحد KD عمق ۷ کیلومتر، برای واحد MK عمق ۱۷ کیلومتر و برای واحد ZG عمق ۹ کیلومتر در



**شکل ۲**. مقادیر برآورد شده از (الف) بیشینه شتاب جنبش زمین (PGA) و شتاب طیفی (PSA) (ب) در پریود ۱, ثانیه (ج) در پریود ۲, ثانیه (د) در پریود ۱ ثانیه همگی بر حسب سانتی متر بر مجذور ثانیه، با استفاده از روابط تضعیف جنبش نیرومند زمین؛ بور و همکاران (۲۰۱٤؛ 114)، ادریس (۲۰۱٤؛ ۱۲۱)، کیل و همکاران (۲۰۱۵؛ K15) و فرج پور و همکاران (۲۰۱۹؛ F19)، برای شرایط ساختگاه سنگ بستر در مقایسه با جنبش های نیرومند ثبت شده از زمین لرزه ۱۲ نوامبر ۲۰۱۷ کرمانشاه ۳/۷ هری هری از مین از مین لرزه است. داده های زمین لرزه کرمانشاه بر گرفته از کار بابایی ماهانی و کاظمیان (۲۰۱۸).

همچنین حرکات زمین ثبت شده از زمین لرزه ۱۲ نوامبر ۲۰۱۷ کرمانشاه در غرب ایران با ۳۸ =  $M_W$  از مجموعه داده بابایی ماهانی و کاظمیان (۲۰۱۸) ترسیم شده است. ۲۵ در مین این زمین لرزه که در واحد لرزه زمین ساختی ZG روی داده، عمق ۹ کیلومتر و سازو کار گسلش معکوس با زاویه شیب ۴۵ درجه در نظر گرفته شده است. تطابق خوبی بین حرکات مشاهده شده و مقادیر پیش بینی شده با روابط تضعیف مختلف وجود دارد. در پریود ۱ ثانیه، به دلیل شرایط ساختگاهی متفاوت با سنگ بستر، حرکات زمین به طور قابل ملاحظه ای بالاتر از مقادیر بر آورد شده با روابط تضعیف است. تقویت خطی دامنه های حرکات زمین به ویژه در ایستگاه های دارای شرایط خاک نرم بویژه با روابط مشاهده شده است ( ایسی ماهانی و کاظمیان، در فواصل بزر گتر از ۱۰۰ کیلومتر، در طی وقوع این زمین لرزه مشاهده شده است (بابایی ماهانی و کاظمیان،

#### ۲-۳ محاسبات خطر زمینلره

محاسبه خطر شامل حل عددی معادلات ۱ و ۲ و تولید منحنیهای خطر برای PGA و PSA در پریودهای مختلف است. یک عامل تأثیر گذار مهم در محاسبات خطر، در نظر گرفتن عدمقطعیتهایی است که تأثیر قابل توجهی بر زمین در اثر رویداد بزرگ ترین زمین لرزه ممکن در یک ناحیه لرزهزا دارد. رویکردی که به طور گسترده برای در نظر گرفتن عدمقطعیتهای شناختی (عدمقطعیتهای نظر گرفتن مدم تطعیتهای شناختی (عدمقطعیتهای میشود استفاده از درخت منطقی است. در اینجا عدمقطعیتهای شناختی مرتبط با تغییر دامنههای جنبش عدمقطعیتهای شناختی مرتبط با تغییر دامنههای جنبش نظر گرفته شده است. لازم به ذکر است که عدمقطعیت تصادفی برای دامنههای جنبش زمین از طریق تعداد

انحراف معیار از مقدار میانگین برای هر رابطه تضعیف محاسبه می شود. خطر کلی ارائه شده برابر مجموع وزنی هر سناریوی رابطه تضعیف است. در اینجا منحنی خطر برای شرایط سنگنبستر برای PGA و PSA در پریودهای برای شرایط سنگنبستر برای ۹/۰ و ۲۰/۳ ثانیه ارائه شده است. علاوهبر این، UHS برای سه دوره بازگشت ۵۰، ۴۷۵ و ۲۴۷۵ سال برای هریک از ۸ شهر نشان داده شده است.

شکل ۷ منحنی های خطر میانگین را نشان می دهد که احتمال فزونی جنبش زمین (P<sub>T</sub> در رابطه ۲) در ۵۰ سال برای PGA و PSA در پریودهای ۰/۱، ۲/۱ و ۱/۱ ثانیه است و شکل ۸ طیف خطر یکنواخت UHS را برای دورههای باز گشت ۵۰، ۴۷۵ و ۲۴۷۵ سال را نشان میدهد. هردو شکل، نتایج را برای هر شهر و جنبش زمین روی سنگنبستر (V<sub>S30</sub> = ۷۶۰ m/s) را نشان میدهند. در مجموع به نظر مىرسد بالاترين سطح خطر مربوط به شهرهای شیراز و تبریز باشد. برای دوره بازگشت ۵۰ سال، بیشینه شتاب جنبش زمین در شهرهای شیراز و تبریز با ۲۷ cm/s<sup>2</sup> بر آورد شده است؛ برای دوره بازگشت سال نیز بیشینه شتاب جنبش زمین بهطور مساوی در شهرهای شیراز و تبریز با<sup>2</sup>۲۰۳ cm/s بر آورد شده و برای دوره بازگشت ۲۴۷۵ سال، بیشینه شتاب جنبش زمین در تبریز با ۵۳۵ cm/s<sup>2</sup> بر آورد شده است. توجه داشته باشید که نتایج ارائه شده برای دامنه های جنبش زمین در شرایط ساختگاهی سنگ بستر است که تأثیر شرایط ساختگاه محلی متفاوت از سنگ بستر را در نظر نمی گیرد. در مجموع به نظر میرسد شهر اصفهان کمترین دامنه جنبش زمین را بهویژه برای دوره های باز گشت ۴۷۵ و ۲۴۷۵ سال در تمامی پریودها را تجربه میکند. برای ساختگاههای واقع در مرکز کشور و دور از گسل های فعال (شکل ۱)، شتاب های نسبتاً کم در مقایسه با سایر شهرها پیشبینی مي شود.



**شکل ۷**. منحنیهای خطر، احتمال فزونی در ۵۰ سال برای (الف) بیشینه شتاب جنبش زمین (PGA) و شتاب طیفی (PSA) (ب) در پریود ۰٫۱ ثانیه (ج) در پریود ۰٫۲ ثانیه (د) در پریود ۱ ثانیه همگی بر حسب سانتیمتر بر مجذور ثانیه بر روی سنگ بستر برای هریک از ۸ شهر مورد مطالعه.



**شکل ۸** طیف خطر یکنواخت (UHS) برای دورههای بازگشت (الف) ۵۰ سال (ب) ٤٧۵ سال و (ج) ۲٤۷۵ سال بر روی سنگبستر برای هریک از ۸ شهر مورد مطالعه. PGA بیشینه شتاب جنبش زمین است.

### ۳ نتایج

در این مطالعه به برآورد احتمالاتی خطر زمین لرزه (PSHA) در ایران با توجه به داده های جدید نگاه شده است و راهکار مورد استفاده شبیه راهکارهای ارائه شده توسط فرانکل (۱۹۹۵) و وو (۱۹۹۶) است که در آنها چشمههای لرزهزا در اطراف ساختگاه مورد نظر تعیین نمیشوند و فقط از اطلاعات زمین لرزههای رخ داده در اطراف آن برای برآورد احتمالاتی خطر استفاده می شود. بهطور خاص، از کاتالوگ جامع زمینلرزههای اخیر موسویبفروئی و باباییماهانی (۲۰۲۰) برای محاسبه PSHA در هشت شهر با جمعیت بیش از یک میلیون نفر (اهواز، اصفهان، کرج، مشهد، قم، شیراز، تبریز و تهران) استفاده شده است. با استفاده از کد متلب که برای انجام این تحقیق تدوین شده است، اطلاعات زمین لرزهها در شعاع ۳۰۰ کیلومتری اطراف هر شهر در نظر گرفته شده و پارامترهای لرزهخیزی به دست آمده است. منحنی خطر و طيف خطر يكنواخت را براى بيشينه شتاب جنبش زمين (PGA) و شتاب طیفی (PSA) در پریودهای ۰/۰۴، ۱/۰۱ ۰/۲، ۳/۰، ۱/۰ و ۳/۰ ثانیه برای دوره های باز گشت ۵۰، ۴۷۵ و ۲۴۷۵ سال ارائه شده است. برای محاسبات خطر، از چهار رابطه پیش بینی جنبش زمین؛ بور و همکاران (۲۰۱۴)، ادریس (۲۰۱۴)، کیل و همکاران. (۲۰۱۵) و فرجپور و همکاران (۲۰۱۹) با وزنهای مساوی استفاده شده است. نتایج این مطالعه نشان می دهد که بیشینه شتاب جنبش زمین مربوط به شهرهای شیراز و تبریز است که در شرایط ساختگاهی سنگ بستر برای هردو شهر برای دوره های بازگشت ۵۰ و ۴۷۵ سال به ترتیب ۷۷ cm/s<sup>2</sup> و ۲۴۷۵ و برای شهر تبریز برای دوره بازگشت ۲۴۷۵ سال <sup>2</sup> ۵۳۵ cm/s برآورد شده است و همچنین کمترین خطر زمین لرزه در بین این ۸ شهر برای شهر اصفهان تعیین شده است. بیشینه شتاب جنبش زمین برای شهر اصفهان در شرايط ساختگاهي سنگ بستر براي دوره هاي باز گشت ۵۰،

۲۴۷۵ و ۲۴۷۵ سال بهترتیب ۲۹ cm/s<sup>2</sup> ۷۷ cm/s<sup>2</sup> و cm/s<sup>2</sup> و cm/s<sup>2</sup> ۲۹ cm/s

به منظور مقایسه نتایج حاصل از این مطالعه با کارهای قبلی، از مقادیر مربوط به بیشینه شتاب جنبش زمین (PGA) بر روی سنگ بستر برای دوره بازگشت ۴۷۵ سال در کارهای موسویبفروئی و همکاران (۱۳۹۳)، سلحشور و همکاران (۲۰۱۸) و شهبازی و منصوری (۲۰۱۹) استفاده شده است. در مواردی که مقادیر PGA مربوط به مختصات مورد نظر در هریک از ۸ شهر به طور دقیق ارائه نشده است با ژئورفرنس کردن نقشههای ارائه شده، مقدار PGA در هر شهر بهصورت بازه تعیین شده و نتایج در جدول ۳ آمده است. مقایسه مقادیر نشان می دهد که نتایج این مطالعه با نتایج کارهای سلحشور و همکاران (۲۰۱۸) و شهبازی و منصوری (۲۰۱۹) که بهترتیب از روش بیزین (Bayesian approach) و روش مونت كارلو (-Bayesian approach Carlo method) استفاده کردهاند، نزدیک تر است و نسبت به کار موسویبفروئی و همکاران (۱۳۹۳) که در آن از روش احتمالاتی اصلاح شده استفاده شده، مقادیر شتاب کمتری بر آورد شده است. از مقایسه این نتایج به نظر می رسد که راهکار مورد استفاده در بر آورد خطر، بیشترین تأثیر در مقادیر شتاب برآورد شده دارد. در راهکار مورد استفاده در این مطالعه و کارهای سلحشور و همکاران (۲۰۱۸) و شهبازی و منصوری (۲۰۱۹)، تنها از دادەھاى كاتالوڭ زمينلرزەھا جھت تعيين پارامترھاى لرزه خیزی استفاده شده و با استفاده از روابط تضعیف، برآورد خطر انجام شده است در حالی که در کار موسویبفروئی و همکاران (۱۳۹۳) علاوهبر استفاده از کاتالوگ زمین لرزهها از شواهد زمین شناسی، ژئوفیزیکی و دیگر اطلاعات لرزهزمین ساختی نیز برای تعیین چشمههای بالقوه زمین لرزه و یارامترهای لرزه خیزی آنها استفاده شده است.

	0			
موسویبفروئی و همکاران (۱۳۹۳)	سلحشور و همکاران (۲۰۱۸)	شهبازی و منصوری (۲۰۱۹)	مطالعه حاضر	شهر
۲٦.	۳0-٦٠	110.	110	اهواز
117	٤٦	01	VV	اصفهان
70.	٦١	110.	۸V	كرج
241	1170	110.	170	مشهد
110	1170	101	11A	قم
۳۰0	1170	۲۰۰-۲۵۰	۲۰۳	شيراز
305	۱۳۸	۲۰۰-۲۵۰	۲ <b>۰</b> ۳	تبريز

**جدول ۳.** مقایسه نتایج این مطالعه با نتایج مطالعات قبلی. مقادیر مربوط به بیشینه شتاب جنبش زمین (PGA) بر روی سنگبستر برای دوره بازگشت ٤٧٥ سال برای هریک از ۸ شهر مورد مطالعه، همگی بر حسب سانتیمتر بر مجذور ثانیه. مقادیری که از نقشه استخراج شده، بهصورت یک بازه ارائه شده است.

احتمالاتي مرسوم بر آورد مي كند.

#### ۵ منابع

مرکز آمار ایران، ۱۳۹۷، سالنامه آماری ایران – ۱۳۹۵: انتشارات دفتر ریاست، روابط عمومی و همکاری های بین الملل، تهران، ۹۳۵ص.

موسوی،فروئی، س. ح.، میرزائی، ن.، شعبانی، ا.، و اسکندری قادی، م.، ۱۳۹۳، پهنهبندی خطر زمینلرزه در ایران و برآورد مقادیر بیشینه شتاب برای مراکز استانها: مجلهٔ فیزیک زمین و فضا، • ع(۴)، ۱۵–۳۸. میرزائی، ن.، قیطانچی، م. ر.، ناصریه، س.، رئیسی، م.، ظریفی، ز. و طبائی، ق.، ۱۳۸۱. پارامترهای مبنایی زمینلرزههای ایران: تهران، انتشارات دانشنگار، ۱۸۴ ص.

- Ambraseys, N. N., and Melville, C. P., 1982, A history of Persian earthquakes: Cambridge University Press, Cambridge, 240 pages.
- Assatourians, K., and Atkinson, G. M., 2013, EqHaz: an open-source probabilistic seismichazard code based on the Monte Carlo simulation approach: Seismological Research Letters 84, 516-524.
- Babaie Mahani, A., and Kazemian, J., 2018, Strong ground motion from the November 12, 2017, M 7.3 Kermanshah earthquake in western Iran: Journal of Seismology 22, 1339-1358.
- Baker, J. W., 2013, Introduction to probabilistic

اگرچه راهکار بهکار گرفته شده با روش احتمالاتی انطباق کامل ندارد، به نظر نگارندگان و در مقایسه با کارهای کموبیش مشابه انجامشده در مطالعات پیشین در جاهای دیگر دنیا (برای دوری از مشکلات تعیین چشمه براساس شواهد زمین شناسی و لرزهزمین ساختی)، نتایج برای کاربرد در برنامهریزیهای بلندمدت در شهرهای هدف قابل قبول است و این راهکار برای مکانهایی که شواهد زمینشناسی و دادههای زمینلرزهای کافی در دسترس نیست، می تواند جایگزین روش احتمالاتی مرسوم شود. این نتیجه گیری با نتیجه حاصل از مطالعه بیووال و همکاران (۲۰۰۶) که بهمنظور مقایسه نتایج برآورد احتمالاتی خطر زمین لرزه از راهکار مرسوم با در نظر گرفتن مدل چشمهها (کرنل، ۱۹۶۸) و راهکار هموارسازی (smoothing method) بدون در نظر گرفتن مدل چشمهها (وو، ۱۹۹۶) مطابقت دارد. بیووال و همکاران (۲۰۰۶) که مقادیر حاصل از برآورد احتمالاتی خطر در فرانسه با استفاده از دو راهکار را مقایسه کردند به این نتیجه رسیدند که راهکار وو (۱۹۹۶) که در آن چشمه ها مدل نمی شوند و فقط از اطلاعات زمین لرزه های منطقه استفاده می شود، فقط برای مناطق با سطح خطر پایین و متوسط مناسب است و این راهکار برای مناطق با سطح خطر بالا، مقادیر خطر پایین تری نسبت به راهکار Baltay, A., Boore, D. M., Campbell, K. W., Chiou, B. S. J., Darragh, R., Day, S., Donahue, J., Graves, R. W., Gregor, N., Hanks, T., Idriss, I. M., Kamai, R., Kishida, T., Kottke, A., Mahin, S. A., Rezaeian, S., Rowshandel, B., Seyhan, E., Shahi, S., Shantz, T., Silva, W., Spudich, P., Stewart, K. P., Watson-Lamprey, J., Wooddell, K., and Youngs, R., 2014, NGA-West2 Research Project: Earthquake Spectra **30**, 973-987.

- Byrne, D. E., Sykes, L. R., and Davis, D. M., 1992, Great thrust earthquakes and aseismic slip along the plate boundary of the Makran subduction zone: J. Geophys. Res. 97, 449-478.
- Castaños, H., and Lomnitz, C., 2002, PSHA: is it science?: Engineering Geology **66**, 315-317.
- Cornell, C. A., 1968, Engineering seismic risk analysis: Bulletin of Seismological Society of America: 58, 1583-1606.
- Farajpour, Z., Zare, M., Pezeshk, S., Ansari, A., and Farzanegan, E., 2018, Near-source strong motion database catalog of Iran: Arab. J.
  Geosci. 11, article 80,
- https://doi.org/10.1007/s12517-018-3413-x Farajpour, Z., Pezeshk, S., and Zare, M., 2019, A
  - new empirical ground-motion model for Iran:

Bulletin of Seismological Society of America **109**, 732-744.

Frankel, A., 1995, Mapping seismic hazard in the central and eastern United States:

Seismological Research Letters 66, 8-21.

- Ghodrati Amiri, G., Motamed, R., and Rabet Eshaghi, H., 2003, Seismic hazard assessment of metropolitan Tehran, Iran: Journal of Earthquake Engineering 7, 347-372.
- Green, A. R., and Hall, W. J., 1994, An overview of selected seismic hazard analysis methodologies. A report on a research project, Department of Civil Engineering, University of Illinois at Urbana-Champaign, USA.
- Gutenberg, B., and Richter, C. F., 1942, Earthquake magnitude, intensity, energy, and acceleration: Bulletin of Seismological Society of America **32**, 163-191.
- Gutenberg, B., and Richter, C. F., 1944, Frequency of earthquakes in California:
  Bulletin of Seismological Society of America 34, 185-188.

seismic hazard analysis. White Paper Version 2.0.1, 79 pages.

- Beauval, C., Scotti, O., and Bonilla, F., 2006, The role of seismicity models in probabilistic seismic hazard estimation: comparison of a zoning and a smoothing approach: Geophysical Journal International, 165, 2, 584–595. https://doi.org/10.1111/j.1365-246X.2006.02945.x
- Bender, B., and Perkins, D. M., 1987, SEISRISK III-a computer program for seismic hazard estimation: Bulletin 1772, United States Geological Survey, Department of Interior, USA.
- Berberian, M., and Mohajer-Ashjai, A., 1977, Seismic risk map of Iran, a proposal, contribution to the seismotectonics of Iran, Part III: Geological Survey of Iran 40, 121-150
- Berberian, M., and King, G. C. P., 1981, Towards a paleogeography and tectonic evolution of Iran: Canadian Journal of Earth Sciences 18, 210-265.
- Berberian, M., Qorashi, M., Jackson, J. A., Priestley, K., and Wallace, T., 1992, The Rudbar-Tarom earthquake of 20 June 1990 in NW Persia: preliminary field and seismological observations, and its tectonic significance: Bulletin of Seismological

Society of America **82**, 1726-1755.

Berberian, M., 2005, The 2003 Bam urban earthquake: a predictable seismotectonic pattern along the western margin of the rigid Lut block, southeast Iran: Earthquake Spectra

21, S35-S99.

Berberian, M., 2014, Earthquakes and coseismic surface faulting on the Iranian plateau: a historical, social, and physical approach:

Elsevier, first edition, 776 pages.

Boore, D. M., Stewart, J. P., Seyhan, E., and Atkinson, G. M., 2014, NGAWest2 equations for predicting PGA, PGV, and 5% damped PSA for shallow crustal earthquakes:

Earthquake Spectra 30, 1057-1085.

Bozorgnia, Y., and Mohajer-Ashjai, A., 1982, Seismic risk investigation of major cities of Iran: Journal of the Earth and Space Physics

**11**, 15-38.

Bozorgnia, Y., Abrahamson, N. A., Al Atik, L., Ancheta, T. D., Atkinson, G. M., Baker, J. W.,

- Kramer, S. L., 1996, Geotechnical earthquake engineering: Prentice-Hall International Series in Civil Engineering and Engineering Mechanics, William J. Hall, Editor, New Jersey.
- Kuwata, Y., Takada, S., and Bastami, M., 2005, Building damage and human causalities during the Bam-Iran earthquake: Asian
  - Journal of Civil Engineering (Building and Housing) **6**, 1-19.
- Mahsuli, M., Rahimi, H., and Bakhshi, A., 2018, Probabilistic seismic hazard analysis of Iran using reliability methods: Bulletin of

Earthquake Engineering 17, 1117-1143.

- McGuire, R. K., 1978, FRISK-a computer program for seismic risk analysis. Open-File Report 78-1007, United States Geological Survey, Department of Interior, USA
- McGuire, R. K., 2004, Seismic hazard and risk analysis: Earthquake Engineering Research Institute (EERI), Oakland, 240 pages.
- Mirzaei, N., Gao, M., and Chen, Y. T., 1998, Seismic source regionalization for seismic zoning of Iran: major seismotectonic provinces: Journal of Earthquake Prediction

Research 7, 465-495.

- Moinfar, A. A., Naderzadeh, A., and Maleki, E. 2000, A new seismic hazard map for the implementation in the national physical planning of Iran. in: Balassanian S., Cisternas A.,
- Mohajer-Ashjai, A. A., and Nowroozi, A. A., 1978, Observed and probable intensity zoning of Iran: Tectonophysics **49**, 149-160.
- Moradi, M., Delavar, M. R., and Moshiri, B., 2015, A GIS-based multi-criteria decisionmaking approach for seismic vulnerability assessment using quantifier-guided OWA operator: a case study of Tehran, Iran: Annals

of GIS 21, 209-222.

Mousavi-Bafrouei, S. H., Mirzaei, N., and Shabani, E., 2014, A declustered earthquake catalog for the Iranian plateau: Annals of

Geophysics 57, S0653.

Mousavi-Bafrouei, S. H., and Babaie Mahani, A., 2020, A comprehensive earthquake catalogue

- Gutenberg, B., and Richter, C. F., 1956, Earthquake magnitude, intensity, energy, and acceleration (second paper): Bulletin of Seismological Society of America **46**, 105-145.
- Hajibabaee, M., Amini-Hosseini, K., and Ghayamghamian, M. R., 2013, A new method for assessing the seismic risk of urban fabrics in Iran: Journal of the Earth and Space Physics 15, 47-68.
- Hatzfeld, D., Tatar, M., Priestley, K., and Ghafory-Ashtyany, M., 2003, Seismological constraints on the crustal structure beneath the Zagros mountain belt (Iran): Geophys. J. Int.

155, 403-410.

- Hessami, K., Jamali, F., and Tabassi, H., 2003, Major active faults of Iran: International Institute of Earthquake Engineering and Seismology, Tehran, Iran.
- Hosseini, H., Pakzad, M., and Naserieh, S., 2019, Iranian Regional Centroid Moment Tensor Catalog: Solutions for 2012-2017, Physics of the Earth and Planetary Interiors, 286, 29-41.
- Idriss, I. M., 2014, An NGA-West2 empirical model for estimating the horizontal spectral values generated by shallow crustal earthquakes: Earthquake Spectra 30, 1155-1177
- Jackson, J. A., and McKenzie, D. P., 1988, The relationship between plate motions and seismic tensors, and the rates of active deformation in the Mediterranean and Middle East: Geophys. J. R. Astron. Soc. **93**, 45-73.
- Kale, O., Akkar, S., Ansari, A., and Hamzehloo, H., 2015, A ground-motion predictive model for Iran and Turkey for horizontal PGA, PGV, and 5%-damped response spectrum: investigation of possible regional effects: Bulletin of the Seismological Society of America 105(2A), 963-980.
- Karimiparidari, S., Zare, M., Memarian, and H., Kijko, A., 2013, Iranian earthquakes, a uniform catalog with moment magnitudes:

Journal of Seismology 17, 897-911.

Kijko, A., and Graham, G., 1999, "Parametrichistoric" procedure for probabilistic seismic hazard analysis-Part II: assessment of seismic hazard at specified site: Pure and Applied

Geophysics 154, 1-22.

Iran: Iranian Journal of Science and Technology, Transactions of Civil Engineering. https://doi.org/10.1007/s40996-019-00292-w

- Shahvar, M. P., Zare, M., and Castellaro, S., 2013, A unified seismic catalog for the Iranian Plateau (1900-2011): Seismological Research Letters 84, 233-249.
- Shi, Z., Yan, J., and Gao, M., 1992, Research on
- the principle and methodology of seismic zonation: Acta Seismologica Sinica 5, 305-314.
- Silva, V., Crowley, H., Pagani, M., Monelli, D., and Pinho, R., 2014, Development of the OpenQuake engine, the Global Earthquake Model's open-source software for seismic risk assessment: Natural Hazards **72**, 1409-1427.
- Stirling, M. W., 2014, The continued utility of probabilistic seismic-hazard assessment. in Earthquake Hazard, Risk and Disasters, Chapter 13, pages 359-376. Elsevier.
- Tavakoli, B., and Ghafory-Ashtiany, M., 1999, Seismic hazard assessment of Iran: Annals of

Geophysics 42, 1013-1021.

Tsang, H. H., and Chandler, A. M., 2006, Sitespecific probabilistic seismic-hazard assessment: direct amplitude based approach:

Bulletin of Seismological Society of America **96**, 392-403.

Vernant, P., Nilforoushan, F., Chéry, J., Bayer, R., Djamour, Y., Masson, F., Nankali, F., Ritz, J.F., Sedighi, M., and Tavakoli, F. 2004, Deciphering oblique shortening of central Alborz in Iran using geodetic data: Earth and

Planetary Science Letters 223, 177-185.

- Wang, Z., 2007, Seismic hazard and risk assessment in the intraplate environment: The New Madrid seismic zone of the central United States. in Stein, S., and Mazzotti, S., ed., Continental Intraplate Earthquakes: Science, Hazard, and Policy Issues: Geological Society of America Special Paper 425, 363-374.
- Wells, D. L., and Coppersmith, K. J., 1994, New empirical relationships among magnitude, rupture length, rupture width, rupture area, and surface displacement: Bulletin of Seismological Society of America 84, 974-

1002.

Woo, G., 1996, Kernel estimation method for

for the Iranian Plateau (400 B.C. to December 31, 2018): Journal Seismology

https://doi.org/10.1007/s10950-020-09923-6

Mulargia, F., Stark, P. B., and Geller, R. J., 2017, Why is probabilistic seismic hazard analysis (PSHA) still used?: Physics of the Earth and

Planetary Interiors 264, 63-75.

- Musson, R. M. W., Toro, G. R., Coppersmith, K. J., Bommer, J. J., Deichmann, N., Bungum, H., Cotton, F., Scherbaum, F., Slejko, D., and Abrahamson, N. A., 2005, Evaluating hazard results for Switzerland and how not to do it: a discussion of "Problems in the application of the SSHAC probability method for assessing earthquake hazards at Swiss nuclear power plants" by J.U. Klügel: Engineering Geology
- 82, 43-55. Nowroozi, A. A., and Ahmadi, G., 1986, Analysis of earthquake risk in Iran based on seismotectonic provinces: Tectonophysics

**122**, 89-114.

Ordaz, M., Martinelli, F., D'Amico, V., and Meletti, C., 2013, CRISIS2008: A flexible tool to perform probabilistic seismic hazard assessment: Seismological Research Letters

84, 495-504.

- Salahshoor, H., Lyubushin, A., Shabani, E., and Kazemian, J., 2018, Comparison of Bayesian estimates of peak ground acceleration (Amax) with PSHA in Iran. J Seismol 22, 1515–1527.
- Scherbaum, F., Schmedes, J., and Cotton, F., 2004, On the conversion of source-to-site distance measures for extended earthquake source models: Bulletin of Seismological

Society of America 94, 1053-1069.

- Sesetyan, K., Danciu, L., Demircioğlu, M., Giardini, D., Erdik, M., Akkar, S., Gülen, L., Zare, M., Adamia, S., Ansari, A., Arakelyan, A., Askan, A., Avanesyan, M., Babayan, H., Chelidze, T., Durgaryan, R., Elias, A., Hamzehloo, H., Hessami, K., Kalafat, D., Kale, O., Karakhanyan, A., Asif Khan, M., Mammadli, T., Al-Qaryouti, M., Sayab, S., Tsereteli, N., Utkucu, M., Varazanashvili, O., Waseem, M., Yalçın, H., and Yılmaz, M., T., 2018, The 2014 seismic hazard model of the Middle East: overview and results: Bulletin of Earthquake Engineering, 16, 3535-3566.
- Shahbazi, P., and Mansouri, B., 2019, Grid source event-based seismic hazard assessments of

2014, Recent developments of the Middle East catalog: Journal of Seismology **18**, 749-772.

Zare, M., 2017, Seismic hazard zoning in Iran: A state-of-the-art on the studies during four decades: Journal of the Earth and Space Physics **19**, 71-101.

seismic hazard area source modeling: Bulletin of Seismological Society of America, **86**, 2, 353–362.

- Yazdani, A., and Kowsari, M., 2013, Bayesian estimation of seismic hazards in Iran: Scientia Iranica 20, 422-430.
- Zare, M., Amini, H., Yazdi, P., Sesetyan, K., Demircioglu, M. B., Kalafat, D., Erdik, M., Giardini, D., Asif Khan, M., and Tsereteli, N.,

# Probabilistic seismic hazard assessment for 8 densely-populated cities of Iran

Seyed Hasan Mousavi-Bafrouei<sup>1\*</sup> and Alireza Babaei Mahani<sup>2</sup>

<sup>1</sup> Assistant Professor, Department of Civil Engineering, Faculty of Engineering, Ardakan University, Ardakan, Iran <sup>2</sup> Mahan Geophysical Consulting Inc., Columbia, Canada

(Received: 29 May 2021, Accepted: 21 October 2021)

#### Summary

In this study, we used the recent comprehensive earthquake catalogue of Mousavi-Bafrouei and Babaie Mahani (2020), including historical and instrumental earthquakes until the end of 2018, to calculate Probabilistic Seismic Hazard Assessment (PSHA) at eight metropolitans with а population of more than 1 million. These metropolitans include Ahvaz, Isfahan, Karaj, Mashhad, Qom, Shiraz, Tabriz, and Tehran. Our approach was implemented using a MATLAB code that was compiled for the purpose of this study. The historical seismicity within a 300-km radius was considered around each city, and the seismicity parameters were obtained in each case. We provided the hazard curve and uniform hazard spectrum for peak ground acceleration (PGA) and pseudo-response spectral acceleration (PSA) at periods of 0.04, 0.1, 0.2, 0.3, 1.0, and 3.0 sec for the return periods of 50, 475, and 2475 years, respectively. For hazard calculations, we used four ground motion prediction equations with equal weights; Boor et al. (2014), Idriss (2014), Kale et al. (2015), and Farajpour et al. (2019). Our PSHA results show that the highest hazard occurs in the cities of Shiraz and Tabriz, whereas the lowest hazard level happens in the city of Isfahan. Specifically, the largest PGA values at the bedrock ( $V_{s30} = 760 \text{ m/sec}$ ) condition and for the return periods of 50, 475, and 2475 years are 77 cm/sec<sup>2</sup> (Shiraz and Tabriz), 203 cm/sec<sup>2</sup> (Shiraz and Tabriz), and 535 cm/sec<sup>2</sup> (Tabriz), respectively. On the other hand, the smallest PGA values for the same return periods occur for the city of Isfahan at 29 cm/sec<sup>2</sup>, 77 cm/sec<sup>2</sup>, and 125 cm/sec<sup>2</sup>. We also compared our results with other PSHA studies obtained by other researchers, including Mousavi Befrouei et al. (2014), Salahshour et al. (2018), and Shahbazi and Mansouri (2019). In general, we found that our results show lower values in terms of ground motion amplitudes. For example, Mousavi-Bafrouei et al. (1393) obtained higher values by up to ~30% than those obtained in this study. This difference is probably due to the inclusion of different datasets for source characterization and calculation of seismicity parameters. In the approach used in this study and the works of Salahshour et al. (2018) and Shahbazi and Mansouri (2019), historical seismicity is the only source of information for thedetermination of seismic sources and their parameters, which resulted in similar ground motion values. However, Mousavi Befroui et al. (2014) used geological, geophysical, and seismotectonic evidence along with historical seismicity for source characterization.

Keywords: Seismic hazard assessment, strong ground motion, seismicity, Iran.