

## پهنه بندی ضریب بزرگنمایی شتاب در شهر بندر عباس

علی بیت‌اللهی<sup>۱</sup>، امید عباسی<sup>۲\*</sup>، علیرضا کاظمی<sup>۳</sup>، لطیف دوستی<sup>۴</sup>

۱- عضو هیئت علمی مرکز تحقیقات راه، مسکن و شهر تهران، ایران

۲- کارشناس ارشد مهندسی ژئوتکنیک، دانشگاه خوارزمی تهران، تهران، ایران

۳- کارشناس ارشد مهندسی زلزله، مرکز تحقیقات راه، مسکن و شهر سازی، تهران، ایران

۴- دانشجوی دکتری مهندسی زلزله، پژوهشگاه بین‌المللی زلزله‌شناسی و مهندسی زلزله، تهران، ایران

### چکیده

امروزه وجود بانک‌های اطلاعاتی جامع از داده‌های ژئوتکنیک به عنوان یک ابزار قوی در اجرای ایمن و سازگار با محیط پروژه‌های عمرانی و نیز در برنامه‌ریزی کاربری زمین در مقیاس شهری نقش به‌سزایی دارد. به همین خاطر، در بسیاری از کشورها اهتمام ویژه‌ای در تهیه این قبیل بانک‌ها صورت گرفته است. در کشور ما نیز همگام با پیشرفت‌های حاصل در کشورهای دیگر، تلاش‌هایی در این جهت شده است که تحقیق حاضر در شهر بندرعباس نمونه‌ای از این تلاش‌ها است. مطالعات پهنه‌بندی ضریب بزرگنمایی شتاب برای مهندسیین، طراحان و دست‌اندرکاران طرح‌های توسعه شهری و پروژه‌های ساختمانی، این امکان را به وجود می‌آورد، تا تصویری کلی از ویژگی‌های ژئوتکنیکی سطحی و زیر سطحی محدوده‌ی پروژه به دست آورده، از محدوده‌های مکانی پدیده‌های خطرزا آگاه شده و بر پایه این اطلاعات در مورد طرح‌های خود تصمیم‌گیری نمایند. در تحقیق حاضر با بررسی و تحلیل دینامیکی ۱۵۴ گمانه و اطلاعات ژئوتکنیکی موجود پهنه‌بندی ضریب بزرگنمایی شتاب شهر بندر عباس بدست آمده است. همچنین با تقسیم شهر به پنج ناحیه به بررسی ساخت ساختمان‌های جدید با سیستم‌های مختلف سازه‌ای به منظور پرهیز از نزدیک شدن پریرود سازه و آبرفت و جلوگیری خرابی‌های ناشی از پدیده تشدید پرداخته شده است.

**کلمات کلیدی:** پهنه‌بندی، ضریب بزرگنمایی، سرعت موج برشی، آزمایش نفوذ استاندارد

### ۱- مقدمه

سرزمین ما ایران یکی از لرزه‌خیزترین کشورهای جهان است. وقوع زلزله‌های ویرانگر نیم قرن گذشته، از جمله بوئین زهرا (۱۳۴۵)، طبس (۱۳۵۷)، منجیل (۱۳۶۹)، آوج (۱۳۸۱)، بم (۱۳۸۲) و نیز ثبت بیشمار زلزله‌های دستگاهی کوچک و متوسط طی یک دهه گذشته کافی است تا همگان را متقاعد سازد، که کاهش آسیب‌پذیری و نیز مدیریت خطرپذیری ناشی از زلزله با محوریت حفظ جان انسان‌ها، از مهمترین چالش‌های پیشرو برای توسعه پایدار کشورمان است. اکنون قریب چهار دهه است که کشورهای لرزه‌خیز دنیا، مطالعات پهنه‌بندی ژئوتکنیک لرزه‌ای را به عنوان گامی مهم در برنامه جامع مدیریت خطرپذیری و کاهش آسیب‌ها و خسارات احتمالی ناشی از زلزله مورد توجه قرار داده‌اند. نتایج این

\*نویسنده مسئول: امید عباسی، [omid.geotech@gmail.com](mailto:omid.geotech@gmail.com)

مطالعات که در قالب نقشه‌هایی چون تعیین نوع زمین، توزیع بیشینه شتاب (و سرعت) سطح زمین، پریود طبیعی، پریود دینامیکی و پتانسیل خطرات ژئوتکنیک لرزه ای ارائه می‌گردد، می‌تواند در برنامه ریزی کلان ساخت و ساز شهری، شامل تعیین کاربری اراضی، تدقیق فرایند طراحی مقاوم سازه‌ها در برابر زلزله، برآورد آسیب پذیری لرزه ای شهر، برنامه ریزی عملیات بهسازی لرزه ای شهر و همچنین تدوین و تدقیق طرح‌های جامع، توسعه و مدیریت خطرپذیری و بحران شهر بکار گرفته شود. یافتن پریودهای طبیعی ساختگاه به ما این امکان را می‌دهد که با اجتناب از ساخت سازه‌هایی با پریود طبیعی نزدیک به پریود طبیعی ساختگاه از بوجود آمدن تشدید تا حد زیادی جلوگیری کنیم. علاوه بر این اگر محتوای فرکانسی شتاب نگاشت نزدیک به یکی از پریودهای طبیعی ساختگاه باشد، باعث تشدید شدید شتاب در خاک شده و ناپایداری بوجود خواهد آمد.

## ۲- اهمیت شهر بندرعباس

بندرعباس یکی از بندرهای جنوب ایران است و اکنون بزرگترین بندر ایران می‌باشد. درصد بسیار بالایی از ترانزیت کالا از طریق بنادر این شهر صورت می‌گیرد. شهرستان بندرعباس، در سرشماری عمومی ۲۰۱۱، دارای ۴۴۸۸۶۱ نفر جمعیت بوده است، که از این شمار ۲۲۹۴۹۹ نفر مرد و ۲۱۹۳۶۲ نفر زن بوده‌اند. شهرستان بندرعباس مرکز استان هرمزگان بوده و با پهنای حدود ۲۷۳۱۶ کیلومتر مربع، در شمال تنگه هرمز و متوسط بلندی آن از سطح دریا در حدود ۶ متر است. استان هرمزگان در جنوب ایران و در ساحل آب‌های دریای عمان و خلیج فارس واقع شده و دارای ۱۴ جزیره بزرگ و مسکونی است، که از دیدگاه‌های مختلف جهانگردی، اقتصادی و سیاسی این منطقه را دارای اهمیت کرده است. استان هرمزگان به لحاظ اقتصادی، سیاسی و ترانزیتی یکی از مهم‌ترین مناطق ایران است که از نظر گردشگری نیز دارای اهمیت بسیار می‌باشد.

## ۳- ویژگی‌های زمین‌شناسی منطقه

استان هرمزگان از جمله استان‌های استثنائی کشور است که فعالیت‌ها و رخدادهای زمین‌شناسی آن درخور توجه می‌باشد. استان هرمزگان بر اساس تقسیم‌بندی زمین‌شناسی - ساختاری ایران، گستره‌ای است که از شمال به زون ایران مرکزی، از غرب و شمال‌غرب به واحد ساختاری زاگرس مرتفع، از شرق به واحد ساختاری زاگرس چین‌خورده، از جنوب‌شرق به واحد ساختاری مکران و از جنوب به خلیج فارس محدود می‌گردد. نیمه غربی استان، به‌عنوان بخشی از ارتفاعات پهنه ساختاری رسوبی زاگرس، از جمله مناطق نفت‌خیز کشور است که مطالعه آن توسط شرکت ملی نفت ایران، البته در مقیاس‌های گوناگون، صورت گرفته است. در حالی که نیمه شرقی استان هرمزگان، به‌عنوان بخشی از پهنه ساختاری رسوبی مکران، از جمله مناطق کوهزایی ایران است که از نظر زمین‌شناسی و معدنی مورد توجه سازمان زمین‌شناسی بوده است، به‌همین دلیل مطالعات زمین‌شناسی - اکتشافی گسترده‌ای در این بخش (شرق) استان هرمزگان صورت گرفته است. هرمزگان از لحاظ زمین‌شناسی دارای وضعیت پیچیده ساختمانی رسوبی است و این امر موجب گردیده تا واحدهای ساختمانی با خصوصیات و ویژگی‌های متفاوت خود در سطح استان گسترش یابند. جایگاه جغرافیایی این استان و قرارگیری آن در فصل مشترک سه پهنه ساختاری - رسوبی زاگرس، مکران و ایران مرکزی سبب گردیده تا استان هرمزگان جایگاه زمین‌شناسی و خاصه‌های ساختاری ویژه‌ای داشته باشد.

با توجه به موقعیت منطقه مورد مطالعه در نزدیکی مرز صفحات پوسته‌ای، وجود گسل‌های فعال و لرزه‌زای فراوان در منطقه، فراوانی گنبد‌های نمکی و وقوع زلزله‌های کوچک و بزرگ متعدد در منطقه، توان لرزه‌خیزی و تکتونیسیم منطقه در حد بالا و فعالی به‌نظر می‌رسد. نکته مهم و قابل توجه در نقشه‌های زمین‌شناسی و گسل‌های منطقه این است که علی‌رغم وجود گسل‌های فراوان در شرق استان، به‌دلیل وجود گنبد‌های نمکی و

فعالیت الاستیک آن‌ها در برابر تکان‌های زمین، تعداد زلزله‌های رخ داده در غرب استان بسیار بیشتر از شرق بوده و شهر بندرعباس نیز در فاصله نه‌چندان زیادی از گنبد‌های نمکی قرار داشته و بنابراین در معرض خطر بالایی قرار می‌گیرد. نکته مهم دیگر تاثیر احتمالی اثر ساختگاه در حین رخداد زلزله در منطقه به دلیل وجود رسوبات دانه‌ریز و سطح آب زیرزمینی بالا در سطح شهر می‌باشد، که می‌بایست به‌دقت مورد مطالعه قرار گرفته و پهنه‌بندی دقیق در سطح شهر انجام شود.

مطالعات ژئوالکتریکی با هدف تهیه ساختار زمین شناسی، شناسایی گسله‌های نهان و همچنین تعیین سطح ایستابی آب‌های زیرزمینی صورت پذیرفت. پس از بازدیدهای میدانی و همچنین بررسی نقشه‌های ماهواره‌ای، سه پروفیل برای اجرای مطالعات در نظر گرفته شد. پروفیل‌ها مشتمل بر ۱۰۰ سونداژ و در سه ضلع شرقی (Pe)، شمالی (Pn) و غربی (Pw) شهر بندرعباس به اجرا درآمد. در شکل ۱ مسیر انجام مطالعات ژئوالکتریکی به تصویر کشیده شده است. عملیات میدانی و برداشت داده‌ها توسط گروه مطالعات ژئوفیزیک به انجام رسید. همانطور که از شکل ۱ مشاهده می‌شود پروفیل‌های برداشت شده عبارتند از پروفیل شمالی مشتمل بر ۶۰ سونداژ در راستای غربی-شرقی، پروفیل غربی مشتمل بر ۲۰ سونداژ در راستای شمالی-جنوبی و پروفیل شرقی مشتمل بر ۲۰ سونداژ در راستای شمالی-جنوبی.

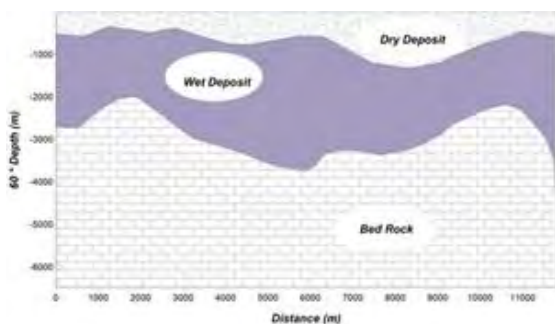
معمولاً مقطع زمین‌شناسی پس از تفسیر ژئوالکتریکی منحنی‌های سونداژ پروفیل‌ها و با در نظر گرفتن وضعیت زمین‌شناسی منطقه، اعداد مقاومت تفسیرشده، روند تغییرات مقاومت الکتریکی در طول عمق، تغییرات توپوگرافی در طول پروفیل‌ها، شیب سطح ایستابی، لحاظ کردن عوامل تکنونیک، اطلاعات صحرائی شامل اطلاعات لاگ‌چاه‌های موجود، نقشه‌های زمین‌شناسی و پیژومترهای موجود در سطح دشت‌ها و همچنین مطالعات صحرائی در منطقه به دست می‌آید.



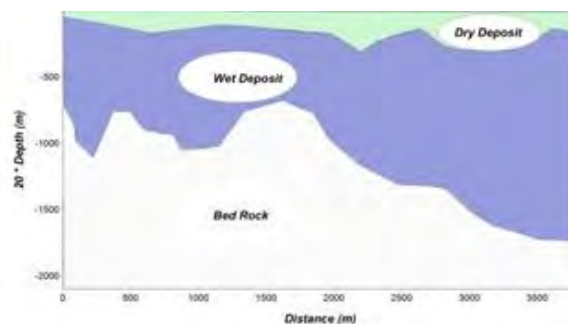
شکل ۱: مسیر سه پروفیل ژئوالکتریکی در محدوده شهر بندرعباس (پروفیل شمالی: Pn، پروفیل شرقی: Pe و پروفیل غربی: Pw)

با بررسی کلی مقاطع زمین‌شناسی مربوط به سه پروفیل وجود سه لایه اصلی رسوبی مشهود است. با توجه به مشاهدات میدانی، وجود لایه سطحی ریزدانه شامل رس فشرده باعث افت شدید مقاومت الکتریکی در این لایه‌ها می‌شود. همان‌طور که در شکل‌های ۲ تا ۴ دیده می‌شود، ضخامت این لایه سطحی در بیشترین حالت تا ۱۰ متر می‌رسد. با افزایش عمق تجسس کاهش مقدار مقاومت ادامه پیدا می‌کند، به طوری که مقدار آن به کمتر از ۱ اهم متر نیز می‌رسد. این امر را می‌توان به رطوبت موجود در لایه‌های زیرین که دارای ساختار ریزدانه نیز هستند، نسبت داد. سطح ایستابی آب نیز با توجه به مقاطع، بین ۵ تا ۱۵ متر در پروفیل‌های مختلف متغیر است. بدیهی است که با توجه به شیب موجود، با حرکت از شمال به سمت جنوب و نزدیکی به دریا سطح آب‌های زیرزمینی نیز به لایه‌های سطحی نزدیک‌تر می‌شود. ضخامت لایه آبدار نیز با توجه به توپوگرافی سنگ کف در نقاط مختلف متفاوت می‌باشد. با توجه به شواهد موجود و نتایج به دست آمده، می‌توان گفت سنگ کف نیز از

نوع مارن و شیل است. در پروفیل شمالی همان طور که در شکل ۲ مشاهده می شود، عمق سنگ کف بین ۳۰ تا ۵۰ متر متغیر است. در پروفیل شرقی در کمترین حالت در حدود ۳۰ متری و در بیشترین حالت در ۸۰ متری به سنگ کف ژئوالکتریکی برخورد می کنیم (شکل ۳). وضعیت در پروفیل غربی از لحاظ عمق دسترسی به سنگ کف کاملاً مشابه پروفیل شرقی می باشد (شکل ۴).

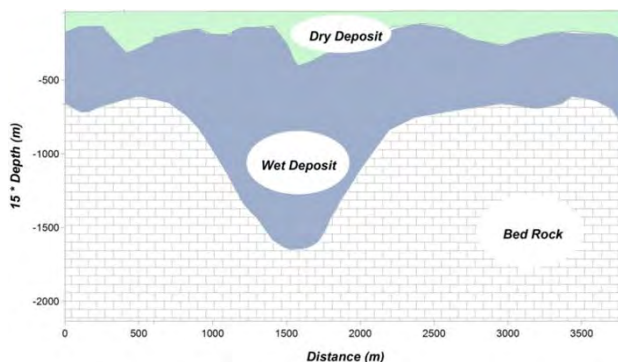


شکل ۳: مقطع زمین شناسی پروفیل شرقی



شکل ۲: مقطع زمین شناسی پروفیل شمالی

سازندهای متعددی زمین شناسی در منطقه رخنمون دارند، اما شهر بندرعباس عمدتاً بر روی نهشته های کواترنر و سازند مارن و ماسه سنگی آغاچاری بنا شده است. به طور کلی در محدوده سطحی خاک انتظار می رود که به سمت پایین دست ذرات دانه ریز شوند و در نزدیکی ساحل دریا به ماسه های ساحلی برخورد شود. بدیهی است تغییرات سطح آب دریا باعث جابه جایی خط ساحلی و در نتیجه پراکندگی ماسه های شسته و تمیز و جور شده ساحلی می گردد. تقریباً نواحی زیادی از محدوده مسکونی شهر نیز روی این رسوبات مستقر بوده و سایر نواحی روی سازند آغاچاری متشکل از مارن و ماسه سنگ بنا شده اند.



شکل ۴: مقطع زمین شناسی پروفیل غربی

از نظر دانه بندی با توجه به زمین شناسی انتظار می رود بیشتر سطح منطقه با رسوبات ماسه با جورشدگی بد و از نظر مهندسی عمران با دانه بندی خوب (SM) پوشیده شده باشد. پس از این رده رسوبات ریزدانه رسی (CL) و گاهی گراول ها را می توان مشاهده نمود. سطح زمین و لایه های سطحی با توجه به مشاهدات میدانی و وجود ترانشه های مختلف در اطراف شهر شامل رسوبات دریایی ریزدانه و فشرده می باشد و این وضعیت برای تمام نقاط برداشت شده صادق است. به جز در چند نقطه که به علت عملیات عمرانی و وجود خاک های دستی و نخاله ها مقاومت

بالایی مشاهده شد، در بقیه نقاط مقاومت این لایه سطحی بین ۵ تا ۵۰ اهم متر اندازه گیری شده است. ضخامت این لایه را به طور کلی می توان کمتر از ۱۰ متر در نظر گرفت. سست بودن خاک سطحی می بایست در امر احداث سازه ها مهم تلقی شود. سطح ایستایی احتمالی منطقه بین ۵ تا ۱۶ متر متغیر می باشد و می تواند برای احداث پی عمیق برخی سازه ها مشکل ساز گردد. در بسیاری نقاط جنوبی به علت نزدیکی به دریا سطح آب بالاتر بوده و انجام زهکشی برای حل مشکل احداث پی ضروری می باشد.

در این مطالعه، با توجه به اینکه شرایط لایه های خاک ساختگاه بر خصوصیات حرکت سطحی زمین موثر می باشد، ضمن ارائه اطلاعات خاک جمع آوری شده، روند تحلیل و تاثیر ساختگاه بر امواج زلزله احتمالی بررسی شده و نهایتاً ضریبی به نام ضریب تقویت امواج برای شهر بندرعباس ارائه شده است. این ضریب که با ضرب آن در حداکثر شتاب حرکت بر روی سنگبستر می توان حداکثر شتاب را در سطح زمین (شالوده سازه ها) به دست آورد، به عنوان معیاری برای تاثیر شرایط ساختگاهی پهنه شهر بندرعباس بر حرکت نیرومند زمین در سطح در نظر گرفته شده است.

#### ۴- جمع آوری اطلاعات گمانه های موجود

اطلاعات جمع آوری شده در مورد شرایط ساختگاهی در شهر بندرعباس به دو صورت دریافت اطلاعات لاگ گمانه های موجود در ادارات و بازدید میدانی بدست آمد، و اطلاعات لاگ گمانه های موجود به منظور مدلسازی پروفیل خاک مورد استفاده قرار گرفته اند. اطلاعات گمانه ها از طریق منابع مختلفی از جمله مرکز تحقیقات راه، مسکن و شهرسازی واحد بندرعباس در اختیار پروژه قرار گرفت.



شکل ۵: جانمایی گمانه ها در سطح شهر بندرعباس

در مجموع تعداد ۱۵۴ لاگ گمانه به همراه جانمایی آن ها از شرکت های مختلف مورد مطالعه قرار گرفت. با توجه به جانمایی گمانه ها، گمانه های مورد استفاده قرار گرفته از پراکندگی مناسبی در سطح شهر برخوردار بوده (شکل ۵) و می توان شرایط ساختگاهی شهر بندرعباس را با تکیه بر اطلاعات آن ها بیان نموده و در محاسبات ضریب بزرگنمایی مورد استفاده قرار داد.

#### ۵- مدلسازی گمانه ها

به منظور بدست آوردن ضریب تقویت ساختگاه در هر نقطه مورد مطالعه با در نظر گرفتن اطلاعات موجود برای هر گمانه پروفیل خاک در برنامه SHAKE مدل شده و خصوصیات هر لایه خاک به آن نسبت داده شد. در آنالیز عبور امواج از یک لایه خاک علاوه بر ضخامت لایه، دو پارامتر وزن مخصوص و سرعت موج برشی در آن لایه خاک نیز مورد نیاز می باشد که با وارد کردن این پارامترها از لاگ گمانه ها می توان پروفیل خاک را مدل کرد.

## ۶- تعیین سرعت موج برشی در لایه ها

سرعت موج برشی یکی از مهم ترین پارامترهای کنترل کننده پاسخ دینامیکی خاک به شمار می رود، بنابراین برای ارزیابی اثرات ساختگاهی با استفاده از روش های تئوریک تحلیل پاسخ زمین و تعیین ضرایب بزرگنمایی لرزه ای خاک در زلزله باید پروفیل سرعت موج برشی رسوبات ( $V_s$ ) را تا سنگ بستر لرزه ای بدست آورد. سرعت موج برشی پروفیل معمولا در محل و با به کارگیری روش های ژئوفیزیک لرزه ای متداول همانند روش های انعکاسی، انکساری و درون چاهی تعیین می شود. یکی دیگر از روش های تعیین پروفیل  $V_s$  در محل، استفاده از روش های ژئوتکنیکی همانند انجام آزمایشات SPT یا CPT و استفاده از روابط تجربی بین مقادیر  $V_s$  و عدد SPT یا CPT می باشد.

بدلیل عدم انجام اندازه گیری های درون چاهی به منظور تعیین سرعت موج برشی و با توجه به این که سرعت موج برشی از روی عدد نفوذ استاندارد قابل تقریب است، لذا این پارامتر با استفاده از اعداد نفوذ استاندارد موجود در لاگ گمانه ها برای هر لایه خاک تعیین شده اند. به این صورت که با تعیین مشخصات خاک از روی گمانه ها در لایه های مختلف و با انتخاب روابط مناسب بین سرعت موج برشی و عدد SPT، سرعت موج برشی برای هر لایه تخمین زده شده است. روابط مورد استفاده به قرار جدول ۴-۱ می باشد.

جدول ۱: نمونه هایی از روابط سرعت موج برشی و SPT ارائه شده برای خاک های مختلف

Jafari et al.(2002)	CLAY	$V_s = 27N^{0.73}$
Hasancebi and Ulusay (2006)	CLAY	$V_s = 97.89N^{0.269}$
Dikmen (2009)	CLAY	$V_s = 44N^{0.48}$
Jafari et al.(2002)	SILT	$V_s = 22N^{0.77}$
Dikmen (2009)	SILT	$V_s = 60N^{0.36}$
Dikmen (2009)	SAND	$V_s = 58 N^{0.39}$
Hasancebi and Ulusay (2006)	SAND	$V_s = 90.82N^{0.319}$
Seed and Idriss (1981)	All Soils	$V_s = 61.4N^{0.5}$
Jafari et al.(1997)	All Soils	$V_s = 22N^{0.85}$

## ۷- تعیین نوع شتاب نگاشت ها

در این مطالعه ۱۰ رکورد زلزله، که دارای ویژگی های مشابه زمین لرزه های دارای اثرات جهت پذیری بودند، مورد مطالعه قرار گرفت و از بین آنها ۴ رکورد میدان نزدیک زلزله های بم، طبس، لوماپریتا و کیپ موندینو برای محاسبه ضریب بزرگنمایی شتاب شهر بندرعباس مناسب دیده شد. در جدول ۲ اطلاعات این رکوردها مشاهده می شود.

جدول ۲: زلزله های میدان نزدیک با اثر جهت پذیری رو به جلو مورد استفاده برای آنالیز مدل خاک

Year	Earthquake	MW	Mech	Station	N.F. Comp.	Site Class	PGA g	PGV cm/sec	PGD cm
1989	Loma Prieta	7.1	Oblique	LGPC	00	Stiff soil	0.56	94.81	-
1992	Cape Mendocino	7.0	Thrust	Petrolia	90	Stiff soil	0.66	90.16	-

1978	Tabas	7.4	Thrust	TABAS	T		0.85	121	95
2003	Bam	6.6	SS	BAM	L		0.79	119.3	88

پس از انجام آنالیز، پارامترهای مورد نیاز در سطح هر لایه مدل و در سطح زمین بدست خواهند آمد و می توان آن‌ها را با هم مقایسه نمود. به-عنوان مثال می توان پارامتر شتاب در سطح سنگ‌بستر و سطح زمین را با هم مقایسه نموده و ضریب تقویت ساختگاه را در نقطه مورد نظر به دست آورد.

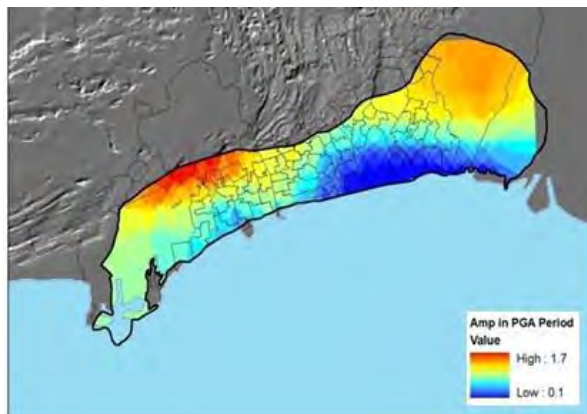
در واقع برای انتقال شتاب‌نگاشت از سطح سنگ‌بستر به سطح زمین از تابع انتقال استفاده می‌شود. بدین ترتیب که با بردن شتاب‌نگاشت ورودی به حوزه فرکانس به کمک تبدیل فوریه، تابع شتاب‌نگاشت، که شامل مقادیر شتاب زمین روی سنگ‌بستر بر حسب زمان می‌باشد، تبدیل به تابعی بر حسب فرکانس می‌شود. این تابع فرکانسی در برگزیده اطلاعات مهمی درباره محتوای فرکانسی، فرکانس غالب و دیگر پارامترهای مهم می‌باشد. همچنین تابع انتقال، که وظیفه آن حصول شتاب‌نگاشت بر روی سطح زمین می‌باشد، نیز با تکیه بر روابط تئوریک انتقال امواج در محیط چندلایه غیرالاستیک نیمه بی‌نهایت، بر حسب مقادیر فرکانس به دست می‌آید. حصول تابع انتقال با استفاده از پارامترهای ورودی برای نوع خاک و خصوصیات آن می‌باشد و بستگی به مدل پروفیل خاک داشته و در حالت خطی مستقل از شتاب‌نگاشت ورودی می‌باشد.

با ضرب مقادیر تبدیل فوریه شتاب‌نگاشت ورودی در مقادیر متناظر آن‌ها در فرکانس‌های مختلف، تابعی در حوزه فرکانس به دست می‌آید، که معرف مقادیر شتاب در سطح زمین در حوزه فرکانس می‌باشد. با استفاده از تبدیل فوریه معکوس می‌توان این تابع فرکانسی را به حوزه زمان برده و شتاب‌نگاشت و یا رکورد شتاب در سطح زمین را به دست آورد. نهایتاً با استفاده از تابع زمانی شتاب در سطح زمین، طیف‌های پاسخ زلزله روی سطح زمین قابل حصول خواهد بود.

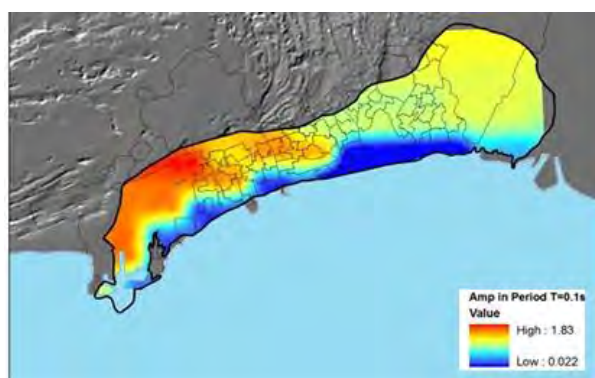
## ۸- ضرایب بزرگنمایی اثرات ساختگاه

با محاسبه ضریب بزرگنمایی در محل هر گمانه و با به هم بستن مقادیر این ضریب، منحنی‌های پهنه‌بندی ضریب بزرگنمایی به دست می‌آید که در واقع اثر ساختگاه را در گستره شهر بندرعباس نشان می‌دهد. با محاسبه مقادیر بزرگنمایی و تخصیص آن به هر زون، لایه اطلاعاتی مربوط به شرایط ساختگاهی در محاسبات ضریب بزرگنمایی شتاب زلزله شهر بندرعباس تکمیل می‌گردد. در شکل‌های ۷ الی ۱۴ تغییرات ضریب بزرگنمایی خاک به‌ازای پیوندهای مختلف نشان داده شده است. همانطور که از شکل‌های ۷ الی ۱۴ مشاهده می‌شود، حداکثر ضریب بزرگنمایی شتاب در پیوندهای PGA، ۰/۱، ۰/۳، ۰/۵، ۱، ۱/۶، ۲ و ۲/۶ ثانیه به ترتیب برابر ۱/۷، ۱/۸۳، ۱/۶۹، ۱/۷۳، ۱/۸۹، ۱/۶، ۱/۳۴ و ۱/۱۸ می‌باشد.

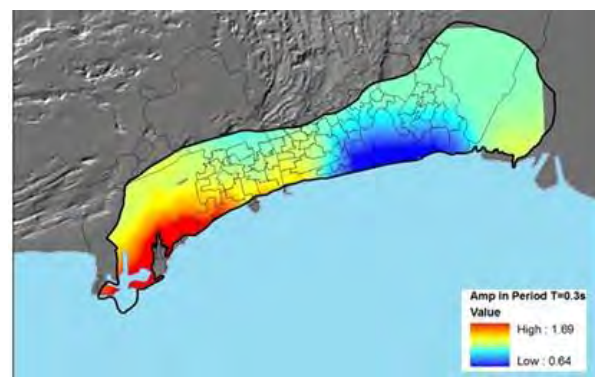
یافتن پیوندهای طبیعی ساختگاه به ما این امکان را می‌دهد که با اجتناب از ساخت سازه‌هایی با پیوند طبیعی نزدیک به پیوند طبیعی ساختگاه از وجود آمدن تشدید تا حد زیادی جلوگیری کنیم. علاوه بر این اگر محتوای فرکانسی شتاب نگاشت نزدیک به یکی از پیوندهای طبیعی ساختگاه باشد، باعث تشدید شدید شتاب در خاک شده و ناپایداری بوجود خواهد آمد. در این راستا، با استفاده از ضرایب بزرگنمایی شتاب بدست آمده در پیوند های مختلف برای شهر بندرعباس می‌توان با ناحیه بندی شهر، تیپ بندی سازه ای مناسبی در محدوده شهر بندرعباس توصیه نمود. هر سازه ای با توجه به سیستم سازه ای و ارتفاع خود دارای پیوند ارتعاش آزاد متفاوتی می‌باشد.



شکل ۷: ضرایب بزرگنمایی در پریود PGA در گستره شهر بندرعباس

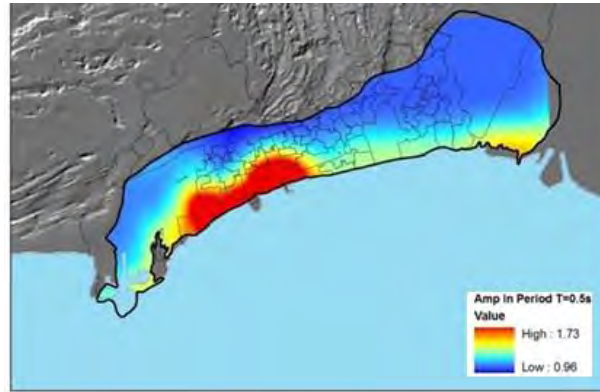


شکل ۸: ضرایب بزرگنمایی در پریود ۰/۱ ثانیه در گستره شهر بندرعباس

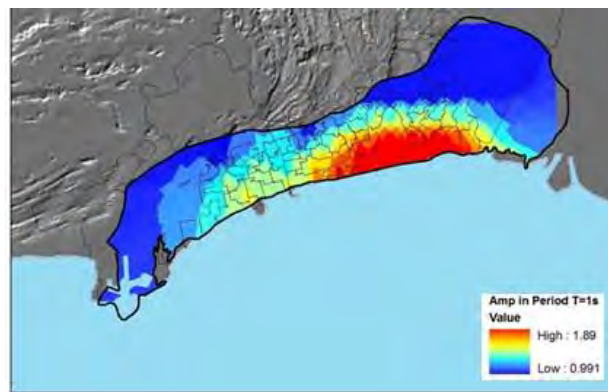


شکل ۹: ضرایب بزرگنمایی در پریود ۰/۳ ثانیه در گستره شهر بندرعباس

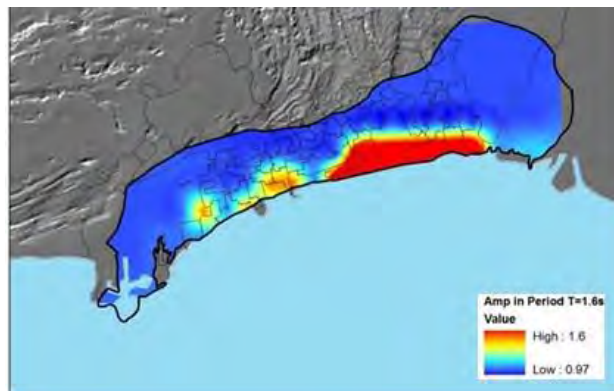




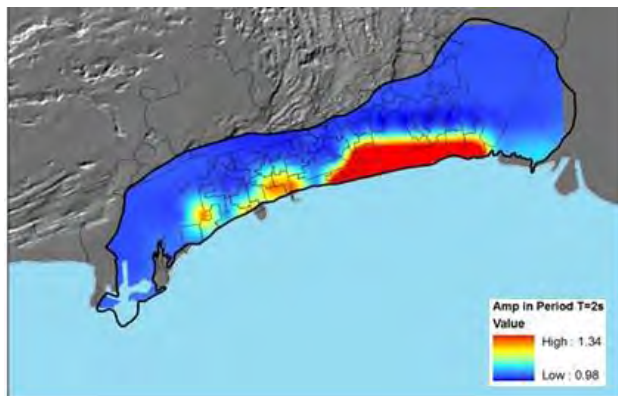
شکل ۱۰: ضرایب بزرگنمایی در پریود ۰/۵ ثانیه در گستره شهر بندرعباس



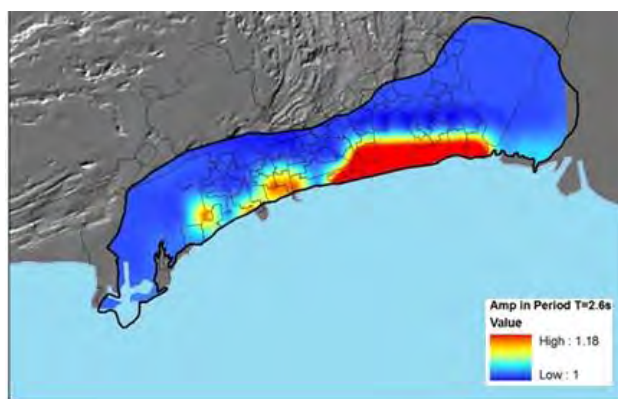
شکل ۱۱: ضرایب بزرگنمایی در پریود ۱ ثانیه در گستره شهر بندرعباس



شکل ۱۲: ضرایب بزرگنمایی در پریود ۱/۶ ثانیه در گستره شهر بندرعباس



شکل ۱۳: ضرایب بزرگنمایی در پریود ۲ ثانیه در گستره شهر بندرعباس



شکل ۱۴: ضرایب بزرگنمایی در پریود ۲/۶ ثانیه در گستره شهر بندرعباس

در ادامه این تحقیق با تیب بندی سازه های ساختمانی مختلف با توجه به آئین نامه ۲۸۰۰ ویرایش چهارم و با توجه به ضرایب بزرگنمایی شتاب در پریودهای مختلف بدست آمده، شهر بندرعباس را به ۵ ناحیه تقسیم نموده و در هر ناحیه توصیه های لازم جهت ساخت سازه های ساختمانی با توجه به سیستم سازه ای و ارتفاع مناسب در راستای عدم نزدیک شدن پریود ارتعاش آزاد سازه به پریود آبرفت به منظور عدم ایجاد پدیده تشدید و خرابی در سازه های ساخته شده در این نواحی پرداخته شده است. برای این منظور با توجه به شکل ۱۵ شهر بندرعباس به ۵ ناحیه شمالی (I)، ساحل شرقی (II)، ساحل غربی (III)، ناحیه شرقی (IV) و ناحیه غربی (V) تقسیم بندی شده است.



شکل ۱۵: ناحیه بندی شهر بندرعباس

با توجه به ضرایب بزرگنمایی شتاب بدست آمده در شکل های ۷ الی ۱۴ و تقسیم بندی شهر بندرعباس به ۵ ناحیه در شکل ۱۵ جانمایی سازه های ساختمانی مختلف به منظور جلوگیری از پدیده تشدید و خرابی های گسترده انجام گرفته است. برای این منظور ساختمان ها را به سه گروه ساختمان های ۱ الی ۵ طبقه، ۵ الی ۱۰ طبقه و ۱۰ الی ۱۵ طبقه تقسیم بندی شده است (جدول ۳).

جدول ۳: طبقه بندی ساختمان ها با توجه به سیستم سازه ای و ارتفاع در نواحی پنجگانه شهر بندرعباس

سیستم سازه	رابطه پریود ارتعاش آزاد	سازه های ۱ الی ۵ طبقه					سازه های ۵ الی ۱۰ طبقه					سازه های ۱۰ الی ۱۵ طبقه				
قاب خمشی فولادی	$T = 0.08H^{0.75}$	0.182-0.609 (sec)					0.609-1.025 (sec)					1.025-1.389 (sec)				
		I	II	III	IV	V	I	II	III	IV	V	I	II	III	IV	V
		ok	ok	-	ok		ok	-	-	ok	ok	ok	-	-	ok	ok
قاب خمشی بتنی	$T = 0.05H^{0.9}$	0.134-0.572 (sec)					0.572-1.067 (sec)					1.067-1.537 (sec)				
		I	II	III	IV	V	I	II	III	IV	V	I	II	III	IV	V
		ok	ok	-	ok		ok	-	-	ok	ok	ok	-	-	ok	ok
قاب های مهاریندی شده فولادی و بتنی	$T = 0.05H^{0.75}$	0.113-0.381 (sec)					0.381-0.641 (sec)					0.641-0.868 (sec)				
		I	II	III	IV	V	I	II	III	IV	V	I	II	III	IV	V
		ok	ok	-	ok	-	ok	ok	-	ok	ok	ok	-	-	ok	ok

ساختمان های با سیستم سازه ای قاب خمشی فولادی ۱ الی ۵ طبقه دارای پریود ارتعاش آزاد ۰/۱۸۲ الی ۰/۶۰۹ ثانیه می باشند. برای ساختمان های با سیستم سازه ای قاب خمشی فولادی با پریود تا ۰/۳ ثانیه با توجه به شکل های ۸ و ۹ نواحی I، II و IV مناسب برای احداث و نواحی III و V دارای ضریب بزرگنمایی شتاب بالا در این محدوده پریود می باشند و در صورت احداث ساختمان در این نواحی بدلیل نزدیک بودن پریود سازه با پریود آبرفت احتمال خرابی سازه ناشی از پدیده تشدید افزایش خواهد یافت.

برای ساختمان های با سیستم سازه ای قاب خمشی فولادی با پریود ۰/۳ الی ۰/۶۰۹ ثانیه نواحی I، II، IV و V مناسب و ناحیه III نامناسب می باشد. با توجه به شکل های ۱۰ الی ۱۲ برای ساختمان های با سیستم سازه ای قاب خمشی فولادی ۵ الی ۱۰ طبقه و ۱۰ الی ۱۵ طبقه دارای پریود ارتعاش آزاد ۰/۶۰۹ الی ۱/۰۲۵ ثانیه و ۱/۰۲۵ الی ۱/۳۸۹ ثانیه نواحی I، IV و V مناسب و نواحی ساحلی II و III نامناسب برای احداث می باشند. مناطق نزدیک ساحل بدلیل نوع خاک شهر بندرعباس دارای آبرفت با پریود بالا می باشد و همین امر منجر به ایجاد تشدید و خرابی های فراوان در سازه های بلند مرتبه و دارای پریود ارتعاش آزاد بالا می شود. در نتیجه این مناطق ساحلی مناسب برای احداث سازه های بلند مرتبه با پریود بالا نمی باشند.

ساختمان های با سیستم سازه ای قاب خمشی بتنی ۱ الی ۵ طبقه دارای پریود ارتعاش آزاد ۰/۱۳۴ الی ۰/۵۷۲ ثانیه می باشند. برای ساختمان های با سیستم سازه ای قاب خمشی بتنی با پریود تا ۰/۳ ثانیه با توجه به شکل های ۸ و ۹ نواحی I، II و IV مناسب برای احداث و نواحی III و V نامناسب می باشند. برای ساختمان های با سیستم سازه ای قاب خمشی بتنی با پریود ۰/۳ الی ۰/۵۷۲ ثانیه نواحی I، II، IV و V مناسب و

ناحیه III نامناسب می باشد. با توجه به شکل های ۱۰ الی ۱۲ برای ساختمان های با سیستم سازه ای قاب خمشی فولادی ۵ الی ۱۰ طبقه و ۱۰ الی ۱۵ طبقه دارای پرپود ارتعاش آزاد ۰/۶۰۹ الی ۱/۰۲۵ ثانیه و ۱/۰۲۵ الی ۱/۳۸۹ ثانیه نواحی I، IV و V مناسب و نواحی ساحلی II و III نامناسب برای احداث می باشند.

سایر سیستم های سازه ای مهار شده مانند ساختمان های بتنی با دیوار برشی و فولادی با مهاربند دارای ۱ الی ۵ طبقه دارای پرپود ارتعاش آزاد ۰/۱۱۳ الی ۰/۳۸۱ ثانیه می باشند. با توجه به شکل های ۸ و ۹ برای اینگونه از سیستم های سازه ای نواحی I، II و IV مناسب و نواحی III و V دارای ضریب بزرگنمایی شتاب بالا در نتیجه نامناسب برای احداث می باشند. همچنین برای ساختمان های ۵ الی ۱۰ طبقه که دارای پرپود ارتعاش آزاد ۰/۳۸۱ الی ۰/۶۴۱ ثانیه می باشند با توجه به شکل های ۹ و ۱۰ نواحی I، II، IV و V مناسب و تنها ناحیه ساحلی III دارای ضریب بزرگنمایی بالا و نامناسب برای احداث اینگونه سازه های می باشد. برای ساختمان های ۱۰ الی ۱۵ طبقه با توجه به شکل های ۱۰ و ۱۱ نواحی I، IV و V مناسب و نواحی ساحلی II و III نامناسب برای احداث ساختمان های با سیستم سازه ای مهار شده بتنی و فولادی با طبقات ذکر شده می باشد.

## ۹- نتیجه گیری

در این مطالعه باتوجه به اهمیت شهر بندرعباس به بررسی ضریب بزرگنمایی شتاب در محدوده این شهر پرداخته شده است. با استفاده از اطلاعات موجود زمین شناسی و گمانه های موجود و حفر شده در این شهر ضریب بزرگنمایی شتاب در پرپود های مختلف PGA، ۰/۱، ۰/۳، ۰/۵، ۱، ۱/۶، ۲ و ۲/۶ ثانیه بدست آمد و نقشه های پهنه بندی ضریب بزرگنمایی شتاب برای شهر بندرعباس بدست آمد. با توجه به این نقشه های بدست آمده با تقسیم بندی شهر به پنج ناحیه شمالی (I)، ساحل شرقی (II)، ساحل غربی (III)، ناحیه شرقی (IV) و ناحیه غربی (V) نتایج زیر حاصل شده است:

- در پرپودهای ۰/۵ ثانیه و بالاتر که پرپود بسیاری از سازه های ساختمانی در این بازه قرار می گیرند، ضرایب بزرگنمایی خاک در نواحی جنوبی و ساحلی بسیار بیشتر از نواحی شمالی می باشد. بنابراین سازه های ساختمانی این ناحیه در معرض شتاب های بیشتری قرار خواهند گرفت.
- در پرپودهای پایین و نزدیک به PGA مناطق شمالی شهر شتاب بیشتری را متحمل می شوند. در نواحی جنوبی و ساحلی با توجه به جنس لایه ها و میرایی خاک شتاب PGA در سطح زمین کمتر از سنگ بستر لرزه ای خواهد بود.
- با توجه به سیستم های سازه ای ذکر شده احداث ساختمان های با ارتفاع کم با تعداد طبقات ۱ الی ۵ طبقه در نواحی ساحلی II و III مناسب می باشد و احداث ساختمان های بلند مرتبه با تعداد طبقات بالای ۵ طبقه در این نواحی بدلیل وجود خاک نرم دارای پرپود ارتعاش بالا و نزدیک به پرپود سازه و ایجاد پدیده تشدید به هیچ وجه توصیه نمی شود.
- در پرپودهای بالاتر از ۲/۶ ثانیه با توجه به محتوای فرکانسی زمین لرزه های منطقه، تفاوت ضرایب بزرگنمایی در بخش های مختلف شهر کاهش می یابد.
- با توجه به جنس لایه ها در نواحی جنوبی و ساحلی و همچنین سطح آب های زیرزمینی در این مناطق احتمال وقوع روانگرایی در این مناطق در صورت رخداد زمین لرزه بالا خواهد بود.

## سپاسگزاری

نگارندگان مراتب تقدیر و تشکر خود را از مرکز تحقیقات راه، مسکن و شهرسازی و بخصوص بخش زلزله شناسی مهندسی و خطر پذیری جهت فراهم نمودن بستر مناسب علمی تهیه این مقاله اعلام می دارند.

## مراجع

- [1] Dikmen U (2009) Statistical correlations of shear wave velocity and penetration resistance for soils, *Journal of Geophysics and Engineering*, 6, 61-72
- [2] Hasancebi N and Ulusay R (2006) Empirical correlations between shear wave velocity and penetration resistance for ground shaking assessments, *Bull Eng Geol Environ*, 66, 203-213
- [3] Jafari MK, Shafiee A and Ramzkhah A (2002) Dynamic properties of the fine grained soils in south of Tehran, *J. Seismol. Earthq. Eng.*, 4, 25-35
- [4] Jafari MK, Asghari A and Rahmani I (1997) Empirical correlation between shear wave velocity ( $V_s$ ) and SPT-N value for south of Tehran soils, *Proc. 4th Int. Conf. on Civil Engineering*, Tehran, Iran, (in Persian)
- [5] Seed, H.B., Idriss, I.M., (1970), Soil moduli and damping factors for dynamic response analyses, *Earthquake Engineering Research Center*, Report No. EERC 70-10, University of California, Berkeley, California.
- [6] Seed H.B., Wong R.T., Idriss I.M., and Tokimatsu K., (1986), Moduli and damping factors for dynamic analyses of cohesionless soils, *J. of Geotechnical Engineering*, 112 (11): 1016-1032.
- [7] Seed H.B., Wong R.T., Idriss I.M., and Tokimatsu K., (1986), Moduli and damping factors for dynamic analyses of cohesionless soils, *J. of Geotechnical Engineering*, 112 (11): 1016-1032.
- [8] IS-2800. Iranian Code of Practice for Seismic Resistant Design of Buildings. *Building and Housing Research Center*. 4rd edition. Tehran, Iran.