



دانشگاه صنعت آب و برق
شهید عباسپور

دانشگاه صنعت آب و برق (شهید عباسپور)
دانشکده آب

پایان نامه کارشناسی ارشد (مهندسی عمران-زلزله)

تعیین طیف طراحی سرعت برای خاک نوع I و II ایران

تحقيق و تدوين:

مرتضی آزاد

استاد راهنما:

دکتر عباس مهدویان

استاد مشاور:

دکتر رضا راستی

دی ماه ۱۳۹۰

بِسْمِ اللّٰهِ الرَّحْمٰنِ الرَّحِيْمِ



دانشگاه صنعت آب و برق
شهید عباسپور

دانشگاه صنعت آب و برق (شهید عباسپور)
دانشکده آب

پایان نامه کارشناسی ارشد (مهندسی عمران-زلزله)

تعیین طیف طراحی سرعت برای خاک نوع I و II ایران

تحقيق و تدوين:

مرتضی آزاد

استاد راهنمای:

دکتر عباس مهدویان

استاد مشاور:

دکتر رضا راستی

دی ماه ۱۳۹۰

تشکر و قدردانی

در تهیه و گردآوری مطالب این نوشتار از کمک افراد زیادی بهره جستم که در این مجال تشکر خود را از همه آن‌ها اعلام می‌نمایم. بخصوص استاد راهنمای خود جناب آقای دکتر عباس مهدویان که در تک تک مراحل این پایان نامه همفکری و مساعدت فرمودند و نیز جناب آقای دکتر رضا راستی که مشاوره‌های لازم در خصوص هر چه بهتر شدن این پژوهش را ارائه کردند و همچنین جناب آقای دکتر نعمت حسني که منابع و اطلاعات زیادی را در اختیار اینجانب قرار دادند.

در پایان از جناب مهندس پویا زرپور، مهندس حمید جباری و مهندس مهدی هفتلنجک که در زمینه‌های مختلف از راهنمایی‌ها یشان بهره جستم تشکر می‌نمایم.

به نام خدا

تعهدنامه اصالت اثر

اینجانب مرتضی آزاد تأیید می کنم که مطالب مندرج در این پایان نامه، حاصل کار پژوهشی اینجانب می باشد و به دستاوردهای پژوهشی دیگران که در این نوشه از آنها استفاده شده است مطابق مقررات ارجاع گردیده است.

این پایان نامه قبل‌اً برای احراز هیچ مدرک هم‌سطح، پایین‌تر و بالاتر ارائه نشده است. کلیه حقوق مادی و معنوی این اثر متعلق به دانشگاه صنعت آب و برق (شهید عباسپور) می باشد. مرتضی آزاد

چکیده

بر اساس تجربه زلزله‌های گذشته، افزایش خرابی ناشی از رخداد زلزله همواره با افزایش شتاب زمین در هنگام وقوع زلزله در هر محل و متناسب با جرم آن‌ها بوده است. در صورت پایین بودن سرعت ناشی از زمینلرزه‌ها آسیب کمتری به سازه‌های خطی و شریانهای حیاتی زیر زمینی مثل خطوط لوله و تونل‌ها وارد شده است. اثر اینرسی در سازه‌های خطی و شبکه‌ای از روزهایی به مدفن کاوش پیدا می‌نماید، زیرا در سازه‌های مدفن رفتار سازه عملاً تحت تاثیر رفتار خاک بوده و جرم آن در مقایسه با خاک محیطی خود بسیار ناچیز و قابل اغماض می‌باشد. طیف پاسخ سرعت برای سازه‌های مدفن مانند خطوط لوله، تونل‌ها، مخازن مدفن که عملکرد آن‌ها توسط رفتار لرزه‌ای زمین مجاورشان کنترل می‌گردد استفاده می‌شود. طراحی لرزه‌ای اینگونه سازه‌ها بر اساس روش پاسخ تغییر مکان صورت می‌پذیرد.

در این پژوهش سعی شده است که با توجه به اطلاعات شتابنگاشتی که از زمین لرزه‌های مختلف در ایران بدست آمده است نسبت به بدست آوردن منحنی ضریب طیفی سرعت برای خاک‌های نوع I و II اقدام گردد. برای این منظور، از ۱۵۳ شتابنگاشت افقی خاک نوع I و ۱۶۲ شتابنگاشت افقی خاک نوع II (هر کدام شامل ۲ مؤلفه L و T) دریافتی از مرکز تحقیقات ساختمان و مسکن استفاده گردید. سپس طیف سرعت برای هر یک از شتابنگاشت‌ها بدست آمد و پاسخ محاسبه شده هم بر اساس PGV و هم بر اساس PGA نرمال گردید.

بنابراین برای هر کدام از این دو نوع خاک دو مجموعه طیف پاسخ سرعت نرمال شده بدست آمد. در نهایت برای هر مجموعه، طیف طراحی میانگین و ۸۴٪ بدست آمد. این منحنی‌های ضریب طیفی با منحنی طیفی حاصل از زلزله‌های مهم ایران و جهان نیز مقایسه شده و اقدام به معرفی منحنی طراحی مربوطه برای شرایط خاک نوع I و II در ایران شد.

فهرست مطالب

فصل اول: مقدمه

۲	۱-۱ پیشگفتار
۳	۱-۲ هدف پایان نامه
۳	۱-۳ بیان مسئله
۴	۱-۴ تعریف مسئله
۶	۱-۵ محدوده کار

فصل دوم: مرواری بر تئوری و تعاریف لرزه ای

۹	۲-۱ بررسی پارامترهای لرزه ای
۹	۲-۱-۱ پارامترهای حرکت زمین
۹	۲-۱-۲ پارامترهای دامنه
۱۰	۲-۳-۱ شتاب بیشینه
۱۱	۲-۴-۱ سرعت بیشینه
۱۱	۲-۵-۱ جابجایی بیشینه

۱۱	۲-۲ رکوردهای زلزله
۱۱	۱-۲-۲ رکوردهای طبیعی
۱۲ ۱ تفاوت های منطقه ای	۱-۲-۲
۱۴ ۲-۱-۲ ضوابط مربوط به انتخاب رکورد	۲-۲
۱۵	۲-۲-۲ رکوردهای مصنوعی
۱۷ ۳-۲-۲ رکورد بر مبنای فرمول های ریاضی	
۱۹	۳-۲ طیف پاسخ
۲۰	۱-۳-۲ طیف پاسخ جابجایی
۲۰	۲-۳-۲ طیف پاسخ شبه سرعت
۲۱	۳-۳-۲ طیف پاسخ شبه شتاب
۲۱	۴-۲ پارامترهای طیفی
۲۱	۱-۴-۲ پریود غال
۲۲	۲-۴-۲ پهنهای باند
۲۲	۳-۴-۲ نسبت PGV/PGA
۲۳	۵-۲ عوامل موثر در طیف پاسخ

۲۰

.....

۶-۲ طیفهای الاستیک و غیرالاستیک

۳۳

.....

۱-۳ مقدمه

۳۴

.....

۲-۳ مراحل کلی ساخت طیف طراحی

۳۷

.....

۳-۳ ویژگی رکوردهای خام زلزله

۳۸

.....

۴-۳ تاریخچه پردازش رکوردها

۳۹

.....

۵-۳ منابع خطای شتابنگاشت ها

۴۱

.....

۶-۳ تئوری تصحیح شتابنگاشت

۴۲

.....

۱-۶-۳ روش تصحیح محور

۴۴

.....

۲-۶-۳ روش تصفیه فرکانس ها (فیلتر)

۴۵

.....

۷-۳ تصفیه فرکانس ها (فیلتر)

۴۸

.....

۸-۳ تعیین مقادیر F_H و F_L برای تصحیح شتاب نگاشت ها

فصل چهارم: طیف طراحی سرعت برای خاک I و II ایران

۵۲

.....

۱-۴ مقدمه

۵۳

.....

۲-۴ مراحل انجام کار

۵۰ ۴-۳ انجام مراحل روی چند رکورد منتخب

۶۸ ۴-۴ طیف پاسخ میانگین و ۸۴٪ نرمال شده با PGV

فصل پنجم: نتیجه گیری و پیشنهادات

۷۵ ۱-۵ مقدمه

۷۵ ۲-۵ طیف هموار طراحی

..... ۳-۵ طیف لگاریتمی خاک نوع I و II

۸۰

..... ۴-۵ طیف هموار طراحی برای طیف‌های نرمال شده با PGV

۸۳

۸۹ ۵-۵ طیف هموار طراحی برای طیف‌های نرمال شده با PGA

۹۶ ۶-۵ مقایسه طیف طراحی پایان نامه با طیف‌های چند زلزله مهم ایران

۷-۵ پیشنهادات

۱۰۰ پیوست ۱ (طیف‌های پاسخ زلزله‌های اوچ سوزا و دیهوک از خاک نوع I)

۱۰۷ پیوست ۲ (طیف‌های پاسخ زلزله‌های طبس، منجیل و معلم کلایه از خاک نوع II)

۱۱۴ پیوست ۳ (لیست رکوردهای مورد استفاده در پژوهش)

۱۲۴ فهرست مراجع

فهرست اشکال

۶	شکل ۱-۱: پراکندگی فاصله و بزرگا شتابنگاشت‌های خاک نوع I
۶	شکل ۱-۲: پراکندگی فاصله و بزرگا شتابنگاشت‌های خاک نوع II
۱۰	شکل ۲-۱: تاریخچه زمانی شتاب، سرعت و جابجایی مولفه‌ی S00E زلزله السترو (سال ۱۹۴۰)
۱۶	شکل ۲-۲: رکورد مصنوعی شتاب (چپ) تطبیق یافته با یک طیف آینه نامه (راست)
۱۹	شکل ۲-۳: رکورد طبیعی در Westmorland Brawley (کالیفرنیا، ۱۹۸۱) و رکورد مصنوعی تولید شده
۲۰	شکل ۲-۴: نمای شماتیک استخراج طیف پاسخ
۲۲	شکل ۲-۵: طیف فوریه مربوط به دو حرکت متفاوت دارای محتوای فرانسیسی متفاوت و پریود غالب یکسان
۲۵	شکل ۲-۶: اثرات ناشی از مسافت (چپ) و بزرگا بر شکل طیف (راست) با استفاده از روابط میرایی مختلف
۲۸	شکل ۲-۷: نسبت متوسط ماکسیمم سرعت نسبی به شبه سرعت و ماکسیمم شتاب مطلق به شبه شتاب به عنوان تابعی از میرایی
۲۹	شکل ۲-۸: نتایج طیف الاستیک
۳۱	شکل ۲-۹: طیف‌های الاستیک با شکل پذیری ثابت برای زلزله ۱۹۹۴ نورث‌ریچ (کالیفرنیا) و ۱۹۹۵ کوبه (ژاپن)
۳۵	شکل ۳-۱: طیف طراحی میانگین و میانگین بعلاوه انحراف معیار استاندارد برای میرایی ۰.۵٪
۳۵	شکل ۳-۲: طیف پاسخ سه جانبی (مختلط) زلزله السترو برای میرایی‌های صفر، ۲، ۵، ۱۰ و ۲۰ درصد
۳۶	شکل ۳-۳: نحوه ساخت طیف طراحی خطی
۳۹	شکل ۳-۴: نمودار شماتیک سرعت که از عددی کردن یک شتابنگاشت بدست می‌آید
۴۱	شکل ۳-۵: تغییرات شتاب در مراحل ثبت و عددی نمودن آن
۴۳	شکل ۳-۶: نگاشت زلزله‌های ناغان و طبس قبل و بعد از اصلاح
۴۴	شکل ۳-۷: نمایش شتابنگاشت در فضای فرانسی
۴۶	شکل ۳-۸: عملکرد فیلترها
۴۸	شکل ۳-۹: انواع فیلترهای ایده آل
۵۲	شکل ۴-۱: طیف پاسخ زلزله‌های ثبت شده در ایستگاه السترو در طی سالهای ۱۹۴۰، ۱۹۵۶ و ۱۹۶۸ برای میرایی ۰.۲٪
۵۷	شکل ۴-۲: تاریخچه زمانی شتاب، سرعت و جابجایی اصلاح نشده زلزله اوج
۵۷	شکل ۴-۳: تاریخچه زمانی شتاب، سرعت و جابجایی اصلاح شده زلزله اوج
۵۸	شکل ۴-۴: تاریخچه زمانی شتاب، سرعت و جابجایی اصلاح نشده زلزله سوزا

- شکل ۴-۵: تاریخچه زمانی شتاب، سرعت و جابجایی اصلاح شده زلزله سوزا
شکل ۴-۶: تاریخچه زمانی شتاب، سرعت و جابجایی اصلاح نشده زلزله دیهوک
شکل ۴-۷: تاریخچه زمانی شتاب، سرعت و جابجایی اصلاح شده زلزله دیهوک
شکل ۴-۸: طیف پاسخ نرمال نشده زلزله‌های آوج، سوزا و دیهوک
شکل ۴-۹: طیف پاسخ نرمال شده با PGV زلزله‌های آوج، سوزا و دیهوک
شکل ۴-۱۰: طیف پاسخ نرمال شده با PGA زلزله‌های آوج، سوزا و دیهوک
شکل ۴-۱۱: طیف پاسخ میانگین و ۸۴٪ نرمال شده با PGV زلزله‌های آوج، سوزا و دیهوک
شکل ۴-۱۲: طیف پاسخ میانگین و ۸۴٪ نرمال شده با PGA زلزله‌های آوج، سوزا و دیهوک
شکل ۴-۱۳: تاریخچه زمانی شتاب، سرعت و جابجایی اصلاح نشده زلزله طبس
شکل ۴-۱۴: تاریخچه زمانی شتاب، سرعت و جابجایی اصلاح شده زلزله طبس
شکل ۴-۱۵: تاریخچه زمانی شتاب، سرعت جابجایی اصلاح نشده زلزله منجیل گیلان
شکل ۴-۱۶: تاریخچه زمانی شتاب، سرعت و جابجایی اصلاح شده زلزله منجیل گیلان
شکل ۴-۱۷: تاریخچه زمانی شتاب، سرعت و جابجایی اصلاح نشده زلزله ایستگاه معلم کلايه
شکل ۴-۱۸: تاریخچه زمانی شتاب، سرعت و جابجایی اصلاح شده زلزله ایستگاه معلم کلايه
شکل ۴-۱۹: طیف پاسخ نرمال نشده زلزله‌های طبس، منجیل و معلم کلايه
شکل ۴-۲۰: طیف پاسخ نرمال شده با PGV زلزله‌های طبس، منجیل و معلم کلايه
شکل ۴-۲۱: طیف پاسخ نرمال شده با PGA زلزله‌های طبس، منجیل و معلم کلايه
شکل ۴-۲۲: طیف پاسخ میانگین و ۸۴٪ نرمال شده با PGV زلزله‌های طبس، منجیل و معلم کلايه
شکل ۴-۲۳: طیف پاسخ میانگین و ۸۴٪ نرمال شده با PGA زلزله‌های طبس، منجیل و معلم کلايه
شکل ۴-۲۴: طیف پاسخ میانگین و ۸۴٪ نرمال شده با PGV خاک نوع I
شکل ۴-۲۵: طیف پاسخ میانگین و ۸۴٪ نرمال شده با PGV خاک نوع II
شکل ۴-۲۶: طیف پاسخ میانگین و ۸۴٪ نرمال شده با PGA خاک نوع I
شکل ۴-۲۷: طیف پاسخ میانگین و ۸۴٪ نرمال شده با PGA خاک نوع II
شکل ۴-۲۸: پراکندگی بیشینه سرعت شتاب نگاشتهای نرمال نشده خاک نوع II
شکل ۴-۲۹: درصد پراکندگی بیشینه سرعت شتاب نگاشتهای نرمال نشده خاک نوع II
شکل ۴-۳۰: درصد پراکندگی بیشینه سرعت شتاب نگاشتهای نرمال نشده خاک نوع II

۷۳	شکل ۴-۳: پراکندگی بیشینه شتاب شتابنگاشت‌های نرمال نشده خاک نوع II
۷۷	شکل ۵-۱: طیف ۵۰٪ و ۸۴٪ خاک نوع I بهمراه طیف پاسخ سرعت زلزله‌های نژدی، ایمپریال ولی، لوما پریتا و الستترو
۷۷	شکل ۵-۲: طیف ۵۰٪ و ۸۴٪ خاک نوع II بهمراه طیف پاسخ سرعت زلزله‌های نژدی، ایمپریال ولی، لوما پریتا و الستترو
۷۹	شکل ۵-۳: طیف ۵۰٪ و ۸۴٪ خاک نوع I بهمراه طیف حاصل از میانگین گیری از زلزله‌های نژدی، ایمپریال ولی، لوما پریتا و الستترو
۷۹	شکل ۵-۴: طیف ۵۰٪ و ۸۴٪ خاک نوع II بهمراه طیف حاصل از میانگین گیری از زلزله‌های نژدی، ایمپریال ولی، لوما پریتا و الستترو
۸۱	شکل ۵-۵: طیف لگاریتمی ۵۰٪ و ۸۴٪ خاک نوع I
۸۱	شکل ۵-۶: طیف لگاریتمی ۵۰٪ و ۸۴٪ خاک نوع II
۸۲	شکل ۵-۷: طیف لگاریتمی ۵۰٪ و ۸۴٪ خاک نوع I
۸۲	شکل ۵-۸: طیف لگاریتمی ۵۰٪ و ۸۴٪ خاک نوع II
۸۳	شکل ۵-۹: طیف ۵۰٪ خاک نوع I و منحنی برآش شده از آن
۸۴	شکل ۵-۱۰: طیف ۸۴٪ خاک نوع I و منحنی برآش شده از آن
۸۵	شکل ۵-۱۱: طیف ۵۰٪ خاک نوع II و منحنی برآش شده از آن
۸۶	شکل ۵-۱۲: طیف ۸۴٪ خاک نوع II و منحنی برآش شده از آن
۸۷	شکل ۵-۱۳: طیف لگاریتمی ۵۰٪ برای خاک نوع I و II
۸۷	شکل ۵-۱۴: طیف لگاریتمی ۵۰٪ پایان نامه برای خاک نوع I و II
۸۸	شکل ۵-۱۵: طیف لگاریتمی ۸۴٪ برای خاک نوع I و II
۸۸	شکل ۵-۱۶: طیف لگاریتمی ۸۴٪ پایان نامه برای خاک نوع I و II
۹۰	شکل ۵-۱۷: طیف ۵۰٪ خاک نوع I و منحنی برآش شده از آن
۹۱	شکل ۵-۱۸: طیف ۸۴٪ خاک نوع I و منحنی برآش شده از آن
۹۲	شکل ۵-۱۹: طیف ۵۰٪ خاک نوع II و منحنی برآش شده از آن
۹۳	شکل ۵-۲۰: طیف ۸۴٪ خاک نوع II و منحنی برآش شده از آن
۹۴	شکل ۵-۲۱: طیف لگاریتمی ۵۰٪ خاک نوع I و II
۹۴	شکل ۵-۲۲: طیف لگاریتمی ۵۰٪ پایان نامه برای خاک نوع I و II
۹۵	شکل ۵-۲۳: طیف لگاریتمی ۸۴٪ خاک نوع I و II
۹۵	شکل ۵-۲۴: طیف لگاریتمی ۸۴٪ پایان نامه برای خاک نوع I و II

شکل ۵-۲۵: ۱: طیف ۵۰٪ خاک نوع I پایان نامه ۲: طیف ۸۴٪ خاک نوع I پایان نامه ۳: میانگین طیف های

زلزله های آوج، سوزا و دیهوک ۹۷

شکل ۵-۲۶: ۱: طیف ۵۰٪ خاک نوع II پایان نامه ۲: طیف ۸۴٪ خاک نوع II پایان نامه ۳: میانگین طیف

های زلزله های طبس، منجیل (ایستگاه آب بر) و معلم کلايه ۹۷

شکل ۵-۲۷: ۱: طیف ۵۰٪ خاک نوع I پایان نامه ۲: طیف ۸۴٪ خاک نوع I پایان نامه ۳: میانگین طیف های

زلزله های آوج، سوزا و دیهوک ۹۸

شکل ۵-۲۸: ۱: طیف ۵۰٪ خاک نوع II پایان نامه ۲: طیف ۸۴٪ خاک نوع II پایان نامه ۳: میانگین طیف

های زلزله های طبس، منجیل (ایستگاه آب بر) و معلم کلايه ۹۸

فهرست اشکال پیوست ها

شکل پ-۱-۲: طیف پاسخ نرمال نشده زلزله سوزا

شکل پ-۱-۳: طیف پاسخ نرمال نشده زلزله دیهوک

شکل پ-۱-۴: طیف پاسخ نرمال شده با PGA زلزله آوج

شکل پ-۱-۵: طیف پاسخ نرمال شده با PGA زلزله سوزا

شکل پ-۱-۶: طیف پاسخ نرمال شده با PGA زلزله دیهوک

شکل پ-۱-۷: طیف پاسخ نرمال شده با PGA زلزله های آوج، سوزا و دیهوک به همراه طیف میانگین و ۸۴٪ آنها

شکل پ-۱-۸: طیف پاسخ نرمال شده با PGV زلزله آوج

شکل پ-۱-۹: طیف پاسخ نرمال شده با PGV زلزله سوزا

شکل پ-۱-۱۰: طیف پاسخ نرمال شده با PGV زلزله دیهوک

شکل پ-۱-۱۱: طیف پاسخ نرمال شده با PGV زلزله های آوج، سوزا و دیهوک به همراه طیف میانگین و ۸۴٪ آنها

شکل پ-۲-۱: طیف پاسخ نرمال نشده زلزله طبس

شکل پ-۲-۲: طیف پاسخ نرمال نشده زلزله آب بر

شکل پ-۲-۳: طیف پاسخ نرمال نشده زلزله معلم کلايه

شکل پ-۲-۴: طیف پاسخ نرمال شده با PGA زلزله طبس

شکل پ-۲-۵: طیف پاسخ نرمال شده با PGA زلزله آب بر

شکل پ-۲-۶: طیف پاسخ نرمال شده با PGA زلزله معلم کلايه

شکل پ ۷-۲: طیف پاسخ نرمال شده با PGA زلزله‌های طبس، آب بر و معلم کلایه به همراه طیف میانگین و ۸۴٪ آنها
شکل پ ۷-۳: طیف پاسخ نرمال شده با PGV زلزله طبس
شکل پ ۷-۴: طیف پاسخ نرمال شده با PGV زلزله آب بر
شکل پ ۷-۵: طیف پاسخ نرمال شده با PGV زلزله معلم کلایه
شکل پ ۷-۶: طیف پاسخ نرمال شده با PGV زلزله‌های طبس، آب بر و معلم کلایه به همراه طیف میانگین و ۸۴٪ آنها

فهرست جداول

۲۳	جدول ۱-۲: مقادیر متوسط PGV/PGA برای شرایط مختلف ساختگاه
۳۶	جدول ۱-۳: ضرایب بزرگنمایی α_v , α_A و α_D برای ایجاد طیف طراحی خطی
۵۵	جدول ۱-۴: مقادیر فرکانس تصحیح F_L و F_H
۵۶	جدول ۲-۴: مشخصات زلزله‌های آوج، سوزا و دیهوک از خاک I
۶۳	جدول ۳-۴: مشخصات زلزله‌های طبس، آب بر و معلم کلایه از خاک II
۷۶	جدول ۱-۵: مشخصات زلزله‌های نژدی، ایمپریال ولی، لوما پریتا وال سنترو

فصل اول

مقدمه

۱-۱ پیشگفتار

یکی از عوامل موثر در طراحی یک سازه مهندسی نیروی زلزله است که برای در نظر گرفتن آن در طراحی سازه معمولاً از پارامتر شتاب زلزله استفاده می‌شود، مثلاً در روش‌های استاتیکی نیروی زلزله بصورت ضریبی از وزن سازه به آن وارد می‌گردد که آن ضریب بصورت خطی وابسته به شتاب طراحی در آن منطقه مشخص می‌باشد ($V=CW$, $C=AB$ I/R). یا در روش طیفی بطور مستقیم از طیف طراحی شتاب استفاده می‌شود. این رویکرد در سازه‌هایی با جرم قابل توجه کاملاً منطقی و قابل توجیه به نظر می‌رسد ولی در سازه‌هایی با جرم اندک، نیروی زلزله کمی را حاصل می‌گردد.

از طرفی در زلزله‌های گوناگون همواره خرابی‌های بسیاری در سازه‌های با جرم کم نظیر لوله‌های مدفون انتقال آب و غیره همگام با تخریب ساختمان‌های با جرم زیاد مشاهده شده است که تخریب آن‌ها گاه آسیب بمراتب جدی‌تری را وارد آورده است. لذا استفاده از روش‌های مبتنی بر پارامتر شتاب زلزله در چنین سازه‌هایی نمی‌تواند به تنها‌یی مناسب باشد و وجود یک طیف طراحی برای سرعت زلزله در کنار طیف شتاب موجود در آئین نامه ۲۸۰۰ ضروری بنظر می‌رسد چراکه سازه‌های خطی و شبکه‌ای که بطور عمده مدفون نیز می‌باشند از پاسخ سرعت زمین به زلزله تاثیر پذیری بیشتری دارند.

شریان‌های حیاتی به مجموعه سازه‌ها، تاسیسات و تجهیزاتی اطلاق می‌شود که وظیفه ذخیره، تامین، انتقال و توزیع نیازهای حیاتی شامل آب، برق، گاز و یا جمع آوری، ذخیره و تصفیه یا بازیافت فاضلاب و مواد زائد و یا برقراری ارتباط شامل تلفن ثابت و همراه، اینترنت و دیتا را بهره دارند.

بر اساس تجربه زلزله‌های گذشته، افزایش شتاب زلزله همواره با خرابی بیشتر سازه‌های روزمنی، و متناسب با جرم آنها بوده است. در موقعی که سرعت کم بوده است آسیب قابل توجهی به سازه‌های خطی و شبکه‌ای یعنی خطوط لوله و تونل‌ها وارد نشده است. اثر اینرسی در سازه‌های خطی و شبکه‌ای از روزمنی به مدفون کاهش پیدا می‌نماید زیرا در سازه‌های مدفون رفتار سازه عملاً تحت تاثیر رفتار خاک بوده و جرم آن در مقایسه با خاک محیطی خود بسیار ناچیز و قابل اغماض می‌باشد.

طیف پاسخ سرعت برای سازه‌های مدفون مانند خطوط لوله، تونل‌ها، مخازن مدفون که عملکرد آن-ها توسط رفتار لرزه‌ای زمین مجاورشان کنترل می‌گردد استفاده می‌شود. طراحی لرزه‌ای این سازه‌ها بر

اساس روش پاسخ تغییر مکان و به این صورت که ابتدا جابجایی زمین در محل سازه مدفون با استفاده از طیف پاسخ سرعت محاسبه و برهم کنش بین زمین و سازه زیرزمینی با روش شبه استاتیکی تحلیل می شود، صورت می پذیرد. طیف پاسخ سرعت برای طراحی لرزه های سازه های مدفون بر پایه حداکثر پاسخ لایه سطحی زمین در اثر ورود شتاب مورد نظر به لایه زیرین در یک مدل تحلیلی پروفیل خاک بدست می آید. طیف پاسخ شتاب و سرعت باید با طراحی تجهیزات سازگار باشند.

۲-۱ هدف پایان نامه

همان طور که گفته شد تحلیل های دینامیکی یک شریان حیاتی از جمله سامانه های آبی نیازمند طیف های طراحی سرعت می باشد. در این تحقیق سعی خواهد شد که با توجه به اطلاعات شتابنگاشتی که از زمین لرزه های مختلف در ایران بدست آمده است نسبت به بدست آوردن منحنی ضریب طیفی اقدام گردد. این منحنی های ضریب طیفی با منحنی طیفی حاصل از زلزله های مهم ایران و جهان نیز مقایسه شده و اقدام به معرفی منحنی مربوطه برای شرایط خاک یک و دو در ایران خواهد شد. همچنین مروری بر تعاریف و موضوعات تئوری بکار رفته در پایان نامه می گردد.

۳-۱ بیان مسئله

طیف طراحی هر منطقه باید بر اساس اطلاعات شتابنگاشتی مختص آن منطقه تعریف و تعیین گردد. تا کنون علی رغم پژوهش هایی که کم و بیش برای تعیین دقیق طیف شتاب برای خاک های مختلف ایران انجام گرفته است، همچنان آینه نامه زلزله ایران برای طراحی سازه ها از طیفی استفاده می کند که از آینه نامه دیگر کشورها بدست آمده و نیاز به اصلاح بر اساس شتابنگاشت های ثبت شده در داخل ایران دارد. گذشته از این طیف موجود در آینه نامه مربوط به شتاب بوده و نمی توان بطور مستقیم از آن برای طراحی سازه هایی که روش محاسبه آنها بر اساس روش پاسخ تغییر مکان است _ شریان های حیاتی _ استفاده نمود.

طراحی لرزه ای این سازه ها بر اساس روش پاسخ تغییر مکان و به این صورت که ابتدا جابجایی زمین در محل سازه مدفون با استفاده از طیف پاسخ سرعت محاسبه و برهم کنش بین زمین و سازه زیرزمینی با روش شبه استاتیکی تحلیل می شود، صورت می پذیرد. لذا برای طرح لرزه ای سازه های مدفون مانند خطوط لوله، تونل ها و مخازن مدفون که عملکرد آنها توسط رفتار لرزه ای زمین مجاور شان کنترل می گردد نیاز به وجود طیف سرعت در آینه های مربوطه احساس می گردد.

تا کنون هیچ طیف طراحی برای سرعت که بطور مستقیم از داده‌های لرزه نگاری ایران بدست آمده باشد ارائه نشده است و کارهای انگشت شمار انجام شده نیز عمدتاً بر اساس کار محققان خارجی و یا آینین- نامه‌های کشورهای پیشرو در زمینه علم مهندسی زلزله بوده است. لذا شاید بتوان این پژوهش را شروعی برای مطالعات و تلاش‌های گسترده محققان در این زمینه در آینده‌ای نزدیک دانست.

۱-۴ تعریف مسئله

بر اساس اصول دینامیک سازه معادله حرکت سیستم یک درجه آزادی به تحریک ناشی از زلزله به صورت زیر می‌باشد.

$$u'' + 2\xi\omega u' + \omega^2 u = -u''_g(t) \quad (رابطه ۱)$$

از رابطه فوق می‌توان نتیجه گرفت که پاسخ سیستم ($u(t)$) تابعی از فرکانس طبیعی سیستم (ω) و ضریب میرایی (ξ) آن می‌باشد.

جواب این معادله دیفرانسیل با استفاده از انتگرال دوهامل به صورت زیر خواهد بود:

$$u(t) = \int_0^t [-u''_g(\tau)/\omega_D] e^{-\xi\omega(t-\tau)} \sin\omega_D(t-\tau) d\tau \quad (رابطه ۲)$$

$$\omega_D = \omega\sqrt{1-\xi^2} \quad (رابطه ۳)$$

برای یک سازه معین با تناوب طبیعی $T_1 (\omega_1 = 2\pi/T_1)$ و معلوم می‌توان نمودار حرکت نسبی را بر حسب زمان بدست آورد. حال اگر نقطه اوج نمودار بدست آمده را با S_d نشان دهیم، یک نقطه از نمودار طیف جابجایی را بر حسب T بدست آورده‌ایم. چنانچه T_1 را تغییر داده و را ثابت نگاه داریم S_d های دیگری حاصل خواهد شد که از وصل آن‌ها به هم طیف پاسخ جابجایی برای یک میرایی معین بدست می‌آید.

با توجه به رابطه جابجایی، سرعت و شتاب، می‌توان با مشتق گیری از رابطه (۲-۱) سرعت سیستم را بر حسب زمان بصورت زیر بیان کرد:

$$u'(t) = -\xi\omega u(t) - \int_0^t -u''_g(\tau) e^{-\xi\omega(t-\tau)} \cos\omega_D(t-\tau) d\tau \quad (رابطه ۴)$$

طیف پاسخ سرعت نسبی همانند آنچه درباره طیف جابجایی گفته شد از محاسبه حداکثر مقادیر رابطه (۴-۱) برای پریودهای مختلف حاصل می شود که در این پایان نامه به این موضوع پرداخته شده است.

از طرفی اگر معادله نیوتون را برای جرم m بنویسیم در هر لحظه رابطه (۵-۱) برقرار است:

$$-k u - cu' = ma \quad (رابطه ۵-۱)$$

$$k = m \omega^2 \quad (رابطه ۶-۱)$$

$$c = 2m\zeta\omega \quad (رابطه ۷-۱)$$

در نتیجه خواهیم داشت:

$$u''(t) = -\omega^2 u(t) - 2\zeta\omega u'(t) \quad (رابطه ۸-۱) \quad (\text{تاریخچه شتاب کل})$$

که بطور مشابه طیف پاسخ شتاب نسبی نیز از محاسبه حداکثر مقادیر رابطه (۸-۱) برای پریودهای مختلف حاصل می شود.

برای دستگاههای کم استهلاک اگر از پارامتر ζ صرف نظر کنیم می توان گفت شتاب سیستم در هر لحظه برابر است با:

$$u''(t) = -\omega^2 u(t) \quad (رابطه ۹-۱)$$

یعنی با داشتن جابجایی نسبی سیستم می توان شتاب را محاسبه نمود. در نتیجه اگر مقادیر طیف جابجایی را با S_d نشان دهیم، با ضرب آنها در ω^2 طیف شتابی بدست خواهد آمد که به آن طیف شبیه شتاب می گوییم.

$$S_a = \omega^2 S_d \quad (رابطه ۱۰-۱)$$

همچنین با توجه به تشابه این رابطه با رابطه شتاب و جابجایی دستگاه تحت محرک سینوسی می توان طیف سرعت اسمی (شبیه سرعت) را بصورت زیر تعریف نمود:

$$S_v = \omega S_d \quad (رابطه ۱۱-۱)$$