

بِسْمِ اللَّهِ الرَّحْمَنِ الرَّحِيمِ



دانشگاه صنعتی اصفهان

دانشکده مهندسی عمران

## بررسی رفتار لوله‌های پلی اتیلن با دانسیته‌ی بالا تحت جابجایی گسل و انتشار امواج زلزله

پایان‌نامه کارشناسی ارشد مهندسی سازه

توحید حکم‌آبادی

استاد راهنما

دکتر امیر مهدی حلبیان



دانشگاه صنعتی اصفهان

دانشکده مهندسی عمران

پایان نامه کارشناسی ارشد رشته مهندسی سازه آقای توحید حکم آبادی

تحت عنوان

**بررسی رفتار لوله‌های پلی اتیلن با دانسیته‌ی بالا تحت جابجایی گسل  
و انتشار امواج زلزله**

در تاریخ ۱۳۸۶/۰۴/۳۱ توسط کمیته تخصصی زیر مورد بررسی و تصویب نهائی قرار گرفت.

- |                          |                                   |
|--------------------------|-----------------------------------|
| دکتر امیر مهدی حلبیان    | ۱ - استاد راهنمای پایان نامه      |
| دکتر مجتبی ازهری         | ۲ - استاد مشاور پایان نامه        |
| دکتر حمید هاشم‌الحسینی   | ۳ - استاد مشاور پایان نامه        |
| دکتر نعمت حسنی           | ۴ - استاد داور                    |
| دکتر محمد مهدی سعادت پور | ۵ - استاد داور                    |
| دکتر مرتضی مدح خوان      | ۶ - سرپرست تحصیلات تکمیلی دانشکده |

## تشکر و قدردانی

اکنون که به مدد و یاری خداوند توانستم ورق دیگری از دفتر زندگی ام را با توشه‌ی اندکی از علم و دانش همراه نموده و در سرانجام این برگ، این پایان نامه را به اتمام برسانم، بر خود واجب می‌دانم مساعدت و همکاری کلیه‌ی عزیزانی را که مسیر را برایم هموار نمودند ارج نهم.

در ابتدا از زحمات بی‌دریغ پدر و مادر عزیزم که همواره پشتیبان دل سوز و دل گرمی دهنده‌ی بنده بودند نهایت تشکر و قدر دانی را به عمل می‌آورم.

از جناب دکتر حلیان که علاوه بر مشغله‌ی زیاد زحمت راهنمایی این پایان نامه را به عهده داشتند و نیز جناب دکتر هاشم الحسینی و جناب دکتر ازهری بخاطر مشاوره در انجام این پایان نامه صمیمانه سپاس گذاری می‌کنم. همچنین از اساتید ارجمند ممتحن جناب دکتر سعادت پور و جناب دکتر حسنی که با دلسوزی زحمت داوری این پایان نامه را بر عهده گرفته و در جهت بهبود علمی و کیفی آن پیشنهادات مفیدی ارائه نمودند تشکر می‌کنم.

بجاست از زحمات، راهنمایی‌ها، دل گرمی‌ها و حسن برخورد جناب دکتر هاشم الحسینی استاد فرزانه‌ی دانشگاه صنعتی که راه درست تحقیق را به من آموخته و همواره چراغ راهنمای من در طول این رساله بودند تشکر ویژه‌ای داشته باشم راهنمایی‌های ایشان راه درست فکر کردن را به من آموخت.

یاد و خاطره‌ی دوستان بسیار عزیزم که بودن در کنار آنها تحمل بسیاری از سختی‌ها را آسان می‌نمود گرامی داشته و در این بین از زحمات آقایان سعید خان باباپور، بهروز کشته‌گر، آرش محمدی فارسانی، مهدی رضایی، مهدی ریاحی، عطا فیضی پور، قربان حسین‌زاده، علی رجیب پور، محمد ملکی، محمد رضا مطهری، مصطفی بهمنی مهدی مسیبی، امیر مشاری، وحید اوقافی، رضا شفیعی‌نژاد، سعید ابراهیمی و حجت قلی‌زاده که در طول این مدت از لطف و عنایت آنها برخوردار بودم نهایت امتنان را دارم.

همچنین از زحمات سرکار خانم‌ها بهشتی و فروغی، مسؤولین محترم سایت تحصیلات تکمیلی تشکر و قدردانی می‌کنم.

کلیه حقوق مترتب بر نتایج مطالعات،  
ابتکارات و نوآوریهای ناشی از تحقیق موضوع  
این پایان نامه متعلق به دانشگاه صنعتی  
اصفهان است.

تقدیم به

پدر و مادرم که هر چه دارم از ایشان است .

## فهرست مطالب

عنوان	صفحه
فهرست مطالب	هشت
چکیده	۱
فصل اول: مقدمه	۲
۱-۱ کلیات	۲
۲-۱ گسیختگی های زمین	۳
۱-۲-۱ حرکت های گذرای زمین	۳
۲-۲-۱ گسلش	۵
۳-۲-۱ روانگرایی	۸
۴-۲-۱ زمین لغزش ها	۸
۳-۱ مروری بر هدف از تحقیق	۸
۴-۱ ساختار کلی این پایان نامه	۱۱
فصل دوم: پیشینه ی علمی	۱۲
۱-۲ کلیات	۱۲
۲-۲ بررسی لوله های مدفون تحت بارهای استاتیکی	۱۲
۱-۲-۲ آنالیز طولی	۱۳
۲-۲-۲ آنالیز حلقه	۱۳
۳-۲ رفتار لرزه ای لوله های مدفون	۱۵
۱-۳-۲ مدل سازی سیستم خاک - لوله و تحریک لرزه ای	۱۶
۲-۳-۲ رفتار لوله ها در گسل	۲۴
۳-۳-۲ روانگرایی	۲۸
۴-۲ لوله های پلی اتیلن	۳۰
۱-۴-۲ مختصری در مورد تحقیقات انجام شده بر روی رفتار لوله های پلی اتیلن با دانسیته ی بالا	۳۲
۵-۲ نتیجه گیری	۳۳

فصل سوم: مبانی تحلیلی و مدل سازی لوله‌ی مدفون در گسل فعال و مدل سازی لوله تحت انتشار امواج زلزله.....	۳۴
۱-۳- کلیات .....	۳۴
۲-۳- اندرکنش خاک - خط لوله.....	۳۵
۱-۲-۳- مؤلفه‌ی قید محوری (طولی).....	۳۷
۲-۲-۳- مؤلفه قید افقی جانبی .....	۴۱
۳-۲-۳- مؤلفه‌ی قید قائم جانبی .....	۴۴
۳-۳- توضیح یک روش تحلیلی برای مدل سازی لوله در گسل.....	۵۰
۱-۳-۳- روش Kennedy و همکاران برای لوله‌های فولادی.....	۵۰
۲-۳-۳- روش Kennedy برای لوله‌های پلی اتیلن با دانسیته‌ی بالا.....	۵۵
۴-۳- روش‌های اجزاء محدود .....	۵۶
۱-۴-۳- مدل تیری .....	۵۷
۲-۴-۳- مدل پوسته‌ای .....	۵۸
۵-۳- روند مدل سازی سیستم خاک و لوله‌ی اطراف در گسل (روش پیشنهادی این پایان نامه).....	۶۳
۱-۵-۳- نحوه‌ی اعمال بارها .....	۶۷
۲-۵-۳- مشخصات مصالح .....	۶۸
۶-۳- مدل سازی سیستم خاک - لوله و تحریک لرزه‌ای .....	۶۸
۷-۳- در مورد نرم افزار استفاده شده .....	۷۱
۱-۷-۳- الگوریتم حل ضمنی (Implicit) .....	۷۲
۲-۷-۳- الگوریتم حل صریح (Explicit) .....	۷۳
۳-۷-۳- روش شبه استاتیکی .....	۷۵
۸-۳- المان‌های مورد استفاده .....	۷۶
۱-۸-۳- اصطکاک بین دو سطح.....	۷۸
۲-۸-۳- چفت کردن یک سطح به یک گره با گزینه‌ی Coupling.....	۷۹
۳-۸-۳- بستن دو سطح به همدیگر با گزینه‌ی Tie.....	۷۹
فصل چهارم: تحلیل غیرخطی لوله در گسل.....	۸۰
۱-۴- کلیات .....	۸۰
۲-۴- مدل سازی لوله‌ی فولادی .....	۸۰



۸۱	۱-۲-۴- روش کابلی Kennedy برای لوله‌ی فولادی
۸۲	۲-۲-۴- روش تیری برای لوله‌ی فولادی
۸۵	۳-۲-۴- روش پوسته‌ای برای لوله‌های فولادی
۸۹	۳-۴- مدل لوله‌ی پلی اتیلن دانسیته بالا با جدار صاف
۹۰	۱-۳-۴- روش کابلی Kennedy برای لوله‌ی پلی اتیلن دانسیته بالا با جدار صاف
۹۰	۲-۳-۴- مدل تیری لوله‌ی پلی اتیلن دانسیته بالا با جدار صاف
۹۵	۳-۳-۴- مدل پوسته‌ای برای لوله پلی اتیلن با جداره صاف
۱۰۰	۴-۳-۴- روش پیشنهادی این پایان نامه
۱۰۵	۴-۴- مدل سازی لوله‌ی پلی اتیلنی با پروفیل موجدار
۱۰۶	۱-۴-۴- مدل سازی به روش تیری
۱۰۹	۲-۴-۴- مدل سازی به روش پوسته‌ای
۱۱۳	۳-۴-۴- روش پیشنهادی این پایان نامه
۱۲۰	فصل پنجم: تحلیل لوله‌ی پلی اتیلن دو جداره تحت انتشار امواج زلزله
۱۲۰	۱-۵- کلیات
۱۲۰	۲-۵- خصوصیات مصالح و زلزله‌های اعمالی
۱۲۸	۳-۵- نتایج تحلیل‌ها
۱۲۸	۱-۳-۵- تحلیل لوله تحت شتاب‌نگاشت زلزله‌ی کوبه در ایستگاه Takarazuka
۱۳۶	۲-۳-۵- تحلیل لوله تحت شتاب‌نگاشت زلزله‌ی نورتریج
۱۳۸	۳-۳-۵- تحلیل تحت شتاب‌نگاشت زلزله‌ی کوبه در ایستگاه Takatori
۱۴۲	فصل ششم: نتیجه‌گیری
۱۴۲	۱-۶- خلاصه
۱۴۳	۲-۶- نتایج به دست آمده در این پایان‌نامه
۱۴۵	۳-۶- پیشنهادها برای تحقیقات آینده
۱۴۶	مراجع

## چکیده

لوله‌های مدفون به عنوان شریان‌های حیاتی تلقی شده به طوری که آسیب زلزله به این خطوط می‌تواند باعث بسط خرابی، ایجاد آتش‌سوزی و یا ادامه‌ی زندگی را برای بازماندگان این واقعه دچار اختلال کند. هر چند گزارشات کمی در مورد خرابی لوله‌های مدفون تحت انتشار امواج زلزله وجود دارد، اما حرکت‌های ماندگار زمین این خطوط را به شدت دچار آسیب می‌کند. در این بین خطوط لوله‌ی پلی‌اتیلن با وجود تحقیقات کمی که در این زمینه صورت گرفته، همچنان روز به روز بر کاربردشان افزوده می‌گردد. به طوری که در مورد لوله‌های دوجداره‌ی پلی‌اتیلنی مدفون در گسل و یا تحت انتشار امواج زلزله تحقیقی تا کنون گزارش نشده است. این لوله‌ها به دلیل دو جداره بودن دارای ضخامت‌های خیلی کوچکی نسبت به انواع جدار صاف خود می‌باشند که علی‌رغم شکل‌پذیری زیاد، آسیب‌پذیری‌شان در زلزله باید تحقیق گردد. در این پایان‌نامه تاکید عمده بر روی بررسی رفتار لوله‌ی پلی‌اتیلن دوجداره‌ی مدفون در گسلش یا تحت انتشار امواج زلزله است. برای این منظور این نوع لوله‌ها با دو روش موجود تحلیل مورد ارزیابی رفتاری قرار گرفته و یک روش پیشنهادی این پایان‌نامه که مستقل از آیین‌نامه عمل می‌کند، به شکل واقع‌بینانه‌تری و به صورت سه بعدی رفتارشان را مورد تحلیل و ارزیابی قرار می‌دهد. این لوله‌ها تحت جابجایی‌های خیلی کم گسل، تاثیرات عمده‌ای دیده و برعکس انواع جدار صاف که در جابجایی‌های منجر به فشار در لوله، کرنش‌های بالایی را تجربه می‌کنند، در این لوله‌ها کرنش در طول بیشتری از لوله و با مقادیر خیلی کمتر تحمل می‌شود. این نوع عملکرد لوله‌ی پلی‌اتیلن دوجداره تحت فشار یک مزیت عمده‌ی این لوله‌ها تلقی می‌گردد. هر چند که برای لوله‌های فولادی و پلی‌اتیلن جدار صاف، زاویه‌ی برخورد نزدیک به ۹۰ درجه با گسل گامی در جهت کاهش کرنش‌ها تحت اثر گسلش محسوب می‌شود؛ برای لوله‌های پلی‌اتیلن دوجداره زاویه‌ی برخورد نزدیک به ۱۸۰ درجه یک پیشنهاد کاربردی محسوب می‌شود. همچنین از تحلیل این نوع از لوله‌ها تحت انتشار امواج زلزله می‌توان به این نتیجه رسید که، هر چند تحت انتشار امواج زلزله احتمال بوجود آمدن کرنش‌های پسماند در لوله هست، اما مقادیر کرنش‌هایی که لوله در طی زلزله تجربه می‌کند خیلی کمتر از کرنش‌های مجاز برای این نوع لوله‌ها می‌باشند.

## فصل اول

### مقدمه

#### ۱-۱- کلیات

مهندسی زلزله‌ی سیستم‌های خطوط لوله مراحل اولیه‌ی خود را طی می‌کند، در حالی که شبکه‌های خطوط لوله در قرن حاضر مدتهاست در نواحی لرزه‌خیز در حال خدمت رسانی می‌باشند. عملکرد این سیستم‌ها در زلزله‌های گذشته لزوم طراحی و مقاوم سازی در آینده را ایجاب می‌کند. اینکه یک جزء از شبکه‌ی بزرگ در زلزله به طور مطلوب یا نامطلوب کار کند به نکاتی که در طراحی ملحوظ گردیده و نیز به مقاومت اجزاء در برابر بارهای ناشی از زلزله بستگی دارد.

خطوط لوله بسته به نوع‌شان به دلایل زیبایی و ایمنی مدفون می‌گردند. سابقه‌ی عملکرد لوله‌های نفت و گاز قطور در برابر زلزله عموماً رضایت بخش بوده است. دفن خط لوله آن را از تاثیرات تکانهای زمین حفظ می‌نماید، چنان‌که عدم گسیختگی لوله‌های فولادی جوش شده‌ی جدید مویید این موضوع است.

معرفی سیستم‌های خطوط لوله به عنوان شریان‌های حیاتی بیانگر اهمیت عملکرد آنها در حفظ ایمنی و سلامت عموم می‌باشد. اگر تاسیساتی در زلزله آسیب ببینند، نه تنها باعث هدر رفتن خدمات و محصولات می‌شود، بلکه احتمال اینکه چنین صدمه‌ای برای کارکنان آن تاسیسات، محیط زیست و عامه‌ی مردم خطر آفرین باشد نیز وجود دارد. بنابراین طراحی امکانات رفاهی عمومی و تاسیسات ترابری جهت مقابله با تاثیرات زمین لرزه توجه روزافزون برنامه‌ریزان شهری و منطقه‌ای، دفاتر دولتی تدوین مقررات و جوامع

مهندسی را به خود جلب کرده است. نقش حیاتی این شریان‌ها در اقتصاد امروزی در هزاران کیلومتر خطوط لوله‌ی کار گذاشته شده در مناطق مختلف بازتاب می‌یابد [۱].

### ۲-۱- گسیختگی‌های زمین

یک سیستم خط لوله معمولاً در یک ناحیه‌ی وسیع گسترده می‌باشد، و این ویژگی سیستم را در معرض خطرات بیشتری نسبت به تاسیسات دیگری که سطح کوچکی را اشغال می‌کنند، قرار می‌دهد. برای مثال، خطوط لوله‌ی طویل در مناطق دارای خطر لرزه‌ای بالا به ناچار باید از گسل‌های فعال و نواحی قابل روانگرایی عبور کنند، در حالی که یک ساختمان می‌تواند در جایی دور از خطرات فوق‌احداث گردد. خطرات لرزه‌ای عمده‌ای که می‌تواند به طور قابل توجهی بر سیستم‌های خط لوله اثر بگذارد، عبارتند از:

۱. حرکت‌های گذرای زمین (TGD)

۲. حرکت‌های ماندگار زمین (PGD)

حرکت‌های گذرای زمین معمولاً ناشی از زلزله می‌باشند، در حالی که حرکت‌های ماندگار خود به

چند نوع تقسیم‌بندی می‌شوند که مهمترین آنها عبارتند از:

۱. گسلش

۲. روانگرایی

۳. زمین لغزش

### ۱-۲-۱- حرکت‌های گذرای زمین

همانند مواد کشسان مختلف، سنگ‌های درون زمین نیز دارای خاصیت کشسانی‌اند. این خاصیت سنگها موجب تغییر شکل و ارتعاش آنها در اثر نیروهای فشاری و کششی اعمال شده می‌گردد.

امواجی که در اثر زلزله احساس می‌شوند و باعث خرابی می‌شوند، به سه نوع اصلی تقسیم می‌شوند. دو نوع این امواج که در توده‌ی سنگ گسترش می‌یابند، به امواج حجمی معروفند که بین این دو نوع موج سریعتر، موج اولیه یا موج P نامیده می‌شود. حرکت این موج مشابه حرکت امواج صوتی می‌باشد که در اثر گسترش آن مصالح فشرده یا اتساع می‌یابند. این موج مثل امواج صوتی در محیط‌های جامد مثل سنگ و خاک‌های آتشفشانی و یا در محیط‌های مایع مثل آب یا در محیط‌های گازی انتشار پیدا می‌کند. وقتی این امواج از عمق زمین به سطح می‌رسند، بخشی از آن به صورت امواج صوتی به جو انتقال می‌یابد که این

امواج برای حیوانات و در صورتی که در فرکانس قابل درک برای انسان باشند، توسط انسان احساس می‌شود [۲].

دیگر موج حجمی که آهسته‌تر حرکت می‌کند، موج ثانویه یا موج S می‌باشد. در اثر گسترش امواج S حرکات برشی در جهت عمود بر جهت انتشار موج در محیط ایجاد می‌شود. مشاهدات نشان می‌دهد که این نوع از امواج در محیط‌های مایع گسترش نمی‌یابد. بنابراین این امواج در بخش مایع زمین مثل اقیانوس‌ها منتشر نمی‌شوند.

سرعت واقعی انتشار امواج P و S به چگالی و خاصیت کشسانی خاک و سنگی که امواج در آنها انتشار می‌یابد، بستگی دارد. در اکثر زلزله‌ها اول موج P احساس می‌شود و بعد از چند ثانیه امواج S توأم با ایجاد حرکات بالا - پایین و چپ - راست، احساس می‌شود. در واقع موثرترین نوع موج در ایجاد خرابی سازه‌ها می‌باشد.

سومین نوع از امواج، امواج سطحی می‌باشند که حرکات آن فقط نزدیک سطح زمین وجود دارد. این امواج خود به دو نوع تقسیم می‌شوند: (۱) امواج لاو (۲) امواج رایلی

حرکات امواج لاو مشابه حرکات موج ثانویه است که جابجایی قائم ندارد. این نوع موج موجب حرکات جانبی زمین در صفحه‌ی افقی موازی سطح زمین و عمود بر جهت انتشار موج می‌شود. این امواج موجب حرکت پی سازه‌ها می‌شود که در نهایت منجر به تخریب آنها می‌گردد.

امواج رایلی مشابه امواج دریا، موجب حرکات ذرات در جهات افقی و قائم در صفحه‌ی قائمی هم جهت با جهت انتشار موج می‌شود. ذرات موج تحت اثر امواج رایلی در امتداد یک مسیر بیضی شکل حرکت می‌کنند.

امواج سطحی آهسته‌تر از امواج حجمی حرکت می‌کنند و در بین امواج سطحی، موج لاو سریعتر از موج رایلی انتشار می‌یابد. امواج حجمی P و S از میان توده‌های سنگ و خاک پوسته‌ی زمین عبور می‌کنند و در صورتی که به مرز میان دو نوع مختلف از مصالح برسند انعکاس یا انکسار می‌یابند. در سطح زمین، بعد از چند لرزش زلزله معمولاً ترکیبی از امواج حس می‌شود، در حالی که اگر شخص بر روی سطح دریا باشد فقط امواج P را حس خواهد کرد. اثر مشابهی در ماسه‌های روان شده دیده می‌شود که با پیشرفت روانگرا شدن خاک امواج ثانویه‌ی کمتری انتشار می‌یابند و در نهایت فقط امواج اولیه از خاک روان شده عبور می‌کنند [۲].

وقتی امواج P و S به سطح زمین می‌رسند، بیشتر انرژی آنها به سمت پوسته منعکس می‌شود، به طوری که سطح زمین به طور همزمان تحت تاثیر امواج به سمت بالا - پایین قرار می‌گیرد. در اثر این پدیده، امواج لرزه‌ای در سطح به مقدار قابل ملاحظه‌ای بزرگ‌نمایی می‌شوند. البته این توصیف یک توضیح مقدماتی است و نمی‌تواند به تنهایی برای توصیف لرزش‌های ناشی از زلزله کافی باشد. شواهد قطعی وجود دارد که نشان می‌دهد امواج زلزله تحت تاثیر شرایط خاک و توپوگرافی سطح زمین تغییر می‌یابند. با توجه به نوع خاک و پروفیل آن همچنین مشخصات موج زلزله و پرپود آن، ممکن است امواج لرزه‌ای ایجاد شده بزرگ‌نمایی یا کوچک‌نمایی داشته باشند [۲].

وقتی موج لرزه‌ای در زمین منتشر می‌شود، هر دو نقطه در طول مسیر لوله حرکت‌های غیر هم فاز خواهند داشت. به دلیل وجود اندرکنش بین خاک و لوله‌ی مدفون، در لوله هم کرنش‌های محوری و هم کرنش‌های خمشی بوجود خواهند آمد. هرچند گزارش آسیب وارده به لوله‌های پیوسته‌ی مدفون تحت انتشار امواج خیلی کم بوده است، با این حال بیشترین نوع از مکانیزم شکست مشاهده شده از نوع کمانش موضعی است (شکل ۱-۱). برای لوله‌های قطعه قطعه بیشترین خسارت‌های ناشی از انتشار امواج، در محل اتصالات بوده است. بنابراین تعیین پاسخ لوله‌های مدفون به انتشار امواج زلزله برای طراحی مقاوم در برابر زلزله لازم است.



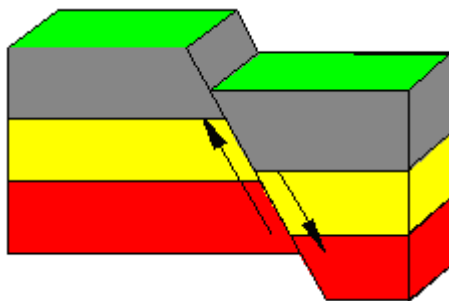
شکل ۱-۱ خط لوله‌ی زهکشی، آسیب دیده در زلزله‌ی Northridge (۱۹۹۴) [۳]

#### ۱-۲-۲-۱- گسلش

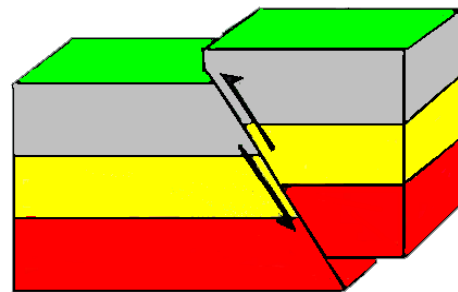
گسلش تغییر شکل ناشی از تغییر مکان نسبی دو قطعه‌ی مجاور از پوسته‌ی زمین است، که تحت اثر زلزله یا در اثر تجمع تغییر شکل در طولانی مدت رخ می‌دهد. گسلش که باعث گسیختگی سطح زمین

می‌گردد اهمیت بسیار دارد، چرا که تاثیر زیادی روی خطوط لوله‌ی گذرنده از گسل دارد. گسیختگی زمین می‌تواند در طول یک گسل رخ دهد؛ طول و میزان گسیختگی عمدتاً به بزرگی زلزله و عمق کانونی آن بستگی دارد. در بعضی موارد تعداد زیادی گسل‌های منفرد در کنار هم به طور تقریباً موازی واقع شده‌اند که می‌توانند کلاً به عنوان یک پهنه‌ی گسلش محسوب گردند. حرکات زمین در پهنه‌ی گسلش می‌تواند در هر تعداد از گسل‌های منفرد اتفاق افتد و علاوه بر حرکات تک تک گسل‌ها حرکت کلی پهنه نیز باید در نظر گرفته شود. گسل‌ها می‌توانند بر اساس جهت حرکت یا لغزش یا زاویه‌ی شیب آنها نسبت به سطح زمین یا چگونگی حرکت آنها نسبت به بستر مجاور رده‌بندی شوند. در بسیاری موارد گسل‌ها ترکیبی از دو نوع حرکت را دارند.

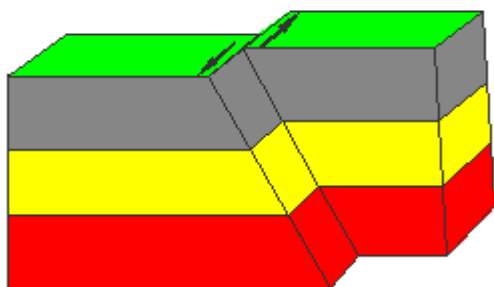
انواع گسل‌ها بسته به نوع حرکتشان به چهار نوع مختلف تقسیم‌بندی می‌کنند که عبارتند از: ۱) گسل معکوس (باعث فشار در لوله می‌شود). ۲) گسل نرمال (باعث کشش در لوله می‌شود). ۳) گسل مورب (ممکن است باعث کشش یا فشار در لوله گردد). ۴) گسل امتداد لغز (ممکن است باعث کشش یا فشار در لوله گردد). (شکل ۲-۱)



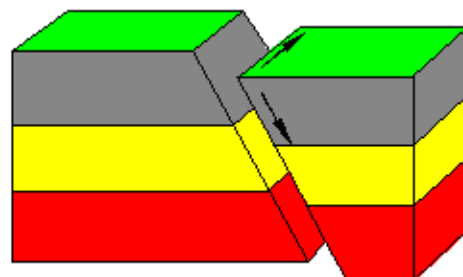
۲- گسل نرمال



۱- گسل معکوس



۴- گسل امتداد لغز (چپ گرد)



۳- گسل مورب

شکل ۲-۱ انواع گسل‌ها

میزان و نوع حرکت گسل عامل مهمی در طراحی می‌باشد. گسل‌های سطحی ممکن است به صورت جابجایی‌های صفحه‌ای ناگهانی دیده شوند که مقدار جابجایی آن تا ۷ متر نیز می‌رسد. جابجایی افقی حدود ۱۰ متر نیز پس از زلزله‌هایی با بزرگی بالای ۸ ریشتر نیز دیده شده است. مقدار جابجایی سطحی، به عوامل متعددی بستگی دارد ولی معمولاً تابعی از نوع گسل، اندازه‌ی زلزله، عمق کانونی و زمین‌شناسی منطقه می‌باشد. خطوط لوله‌ی انتقال یا باید از جایی عبور کنند که از گسیختگی‌های زمین دور باشند یا طوری قرار داده و محافظت شوند که تغییر شکل‌های ناشی از حرکت ماندگار زمین در آنها کمینه گردد. مهمترین عاملی که باید در طراحی لرزه‌ای خطوط لوله در تقاطع گسل‌های فعال در نظر گرفته شود مقدار و نوع جابجایی زمین است. مقدار جابجایی سطحی گسل با بزرگای زلزله و طول گسیختگی گسل ارتباط مستقیم دارد که با مشخص بودن بزرگی زلزله‌ی طرح برای یک گسل خاص، تغییر مکان محیطی بیشینه می‌تواند از روابط تجربی یا نمودارهایی که جابجایی بیشینه را به بزرگی زلزله ارتباط می‌دهند برآورد گردد [۱].

از زلزله‌های گذشته که باعث خرابی در لوله‌ها به علت گسلش شده‌اند می‌توان به زلزله‌ی San Fernando (۱۹۷۱)، Northridge (۱۹۹۴) و زلزله‌ی Chi-Chi (۱۹۹۹) اشاره کرد که در مورد اخیر لوله‌های با قطر ۲ متر و ضخامت ۲۰ میلیمتر از شبکه خارج شدند (شکل ۱-۳). زلزله‌ی Kocaeli (۱۹۹۹) در ترکیه نیز به لوله‌های تا قطر ۲/۲ متر و ضخامت ۱۸ میلیمتر به شدت آسیب وارد کرد که در شکل ۱-۴ نمونه‌ای از این نوع خرابی‌ها نشان داده شده است [۴].



شکل ۱-۳ خسارات وارد به لوله‌های مدفون در زلزله‌ی Chi-Chi (تایوان ۱۹۹۹) [۵]





شکل ۴-۱ خسارات وارد بر لوله‌های مدفون در زلزله‌ی Kocaeli (ترکیه ۱۹۹۹) [۵]

### ۳-۲-۱- روانگرایی

روانگرایی عبارت است از تغییر حالت خاک غیرچسبنده‌ی اشباع از جامد به مایع در اثر افزایش فشار آب حفره‌ای و کاهش مقاومت برشی خاک. وقتی که روانگرایی با شرایطی مانند شیب زمین، بارهای سطحی، بیرون زدگی آب و رسوبات همراه گردد، حرکات توسعه می‌یابد و سازه‌های واقع شده بر روی خاک یا احداث شده توسط خاک می‌توانند به شدت صدمه ببینند. پنج نوع گسیختگی ناشی از روانگرایی عبارتند از: (۱) گسترش جانبی (۲) گسیختگی سیلابی (۳) کاهش باربری (۴) فرونشست (۵) شناوری. تاثیر دیگر روانگرایی بالا آمدگی اشیاء مدفون مانند شناورشدگی خطوط لوله می‌باشد [۱].

### ۳-۲-۲- زمین لغزش‌ها

زمین لغزش حرکات توده‌ای زمین است که توسط زلزله تولید می‌گردد. الگوهای فراوانی برای زمین لغزش موجود می‌باشد که از آنها می‌توان به سنگ ریزشها، واژگونی‌ها، لغزش‌ها، گسترشهای جانبی و سیلانها اشاره کرد.

### ۳-۱- مروری بر هدف از تحقیق

لوله‌های فولادی سالیان درازی است که برای خطوط انتقال استفاده می‌شوند. بررسی رفتار لوله‌های فولادی مدفون شاید برای اولین بار توسط Newmark و همکاران انجام شده، که روش‌های تحلیلی تقریبی برای این لوله‌ها در برخورد با امواج زلزله و گسلش ارائه کرده‌اند. بعداً روش‌های عددی به عنوان راهکاری جهت تحلیل لوله‌های مدفون توسط محققین مختلف بسط و مورد آزمایش قرار داده شدند.

هر چند لوله‌های فلزی و بتنی سالیان مدیدی است که به عنوان راهکاری برای انتقال آب، فاضلاب، نفت و گاز ارائه می‌شوند؛ با این وجود استفاده از لوله‌های پلاستیکی در چند دهه‌ی اخیر رشد قابل ملاحظه‌ای داشته است. بررسی خصوصیات فیزیکی این نوع مصالح که به عنوان مصالح ویسکوالاستیک شناخته می‌شوند، شاید جزء اولین تحقیقات انجام شده در زمینه‌ی لوله‌های پلی‌اتیلن باشد. رفتار وابسته به زمان این نوع لوله‌ها و همچنین بررسی رفتارهای استاتیکی تحت بارهای فشار خاک جزء گام دوم تحقیقات انجام شده در زمینه‌ی لوله‌های مدفون پلی‌اتیلنی تلقی می‌شود.

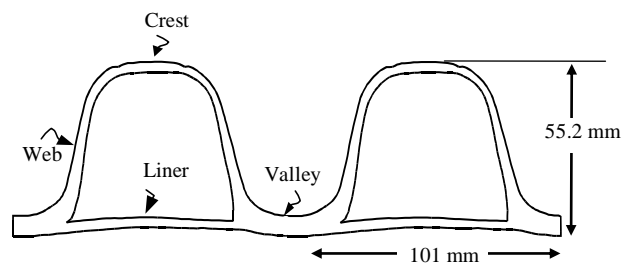
لوله‌های پلی‌اتیلن دارای سختی کمی نسبت به انواع فولادی یا بتنی هستند، بنابراین برای تامین مقاومت در برابر بارهای وارده باید نسبت قطر به ضخامت پایینی داشته باشند. هرچند انعطاف پذیری زیادی دارند، ولی تغییرشکل‌های زیادی که در این لوله‌ها ناشی از گسلش بوجود می‌آید؛ می‌تواند عملکردشان را دچار اختلال کند. در گسلش اگر انعطاف خوب لوله شکست را به تعویق اندازد، تغییرشکل‌های زیاد ممکن است باعث انسداد لوله شده و برای لوله‌های تحت فشار افزایش فشار داخلی را به همراه داشته باشد و منجر به این شود لوله از قسمت‌هایی که دارای نقص عضو است یا از محل اتصالات دچار آسیب‌های جدی گردد.

بهترین کاربرد برای این لوله‌ها استفاده از آنها در محیط‌های خورنده یا به منظور جمع‌آوری و انتقال سیالاتی است که خاصیت خوردگی یا ساینده‌گی دارند. برخی از مهمترین خصوصیات این لوله‌ها عبارتند از: انعطاف پذیری خوب، عمر مفید طولانی، سبکی و راحتی نصب و اجرا، مقاومت سایشی بالا، طاقت بسیار خوب و ظرفیت تحمل تغییرشکل‌های بزرگ، قابلیت ساخت در شکل‌های مختلف، مقاومت خوب در برابر نور ماوراء بنفش و کمترین مقاومت در مقابل جریان عبوری. این خاصیت‌ها باعث شده‌اند که از این لوله‌ها به طور گسترده‌ای در سیستم‌های انتقال و توزیع نفت، گاز، آب آشامیدنی و آب کشاورزی (سیستم‌های تحت فشار) معمولاً در قطرهای کوچک، و برای زهکشی و فاضلاب شهری و آبروها (سیستم‌های بدون فشار) معمولاً در قطرهای بزرگ و با پروفیل موجدار استفاده شود (شکل ۱-۶). بیش از ۵۰ درصد از لوله‌های ترموپلاستیک تولید شده برای کاربردهای بدون فشار استفاده می‌شوند.

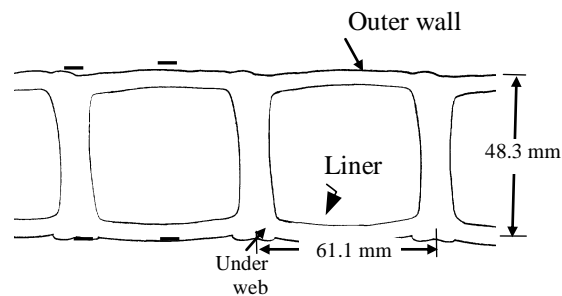
لوله‌های پلی‌اتیلن برای صرفه‌جویی در مصرف مصالح به صورت دو جداره نیز ساخته می‌شوند. جهت آشنایی با پروفیل لوله‌های دو جداره‌ی پلی‌اتیلنی شکل ۱-۵ آورده می‌شود که ما در این تحقیق رفتار نوع الف این نوع پروفیل‌ها را مورد بررسی قرار می‌دهیم.

ایده‌ی اصلی حاکم بر ساخت دو جداره‌ی این لوله‌ها فراهم کردن سختی خمشی بالا در صفحه‌ی مقطع لوله است؛ تا به آسانی در مقابل بارهای زنده‌ی ترافیک و بارهای مرده‌ی ناشی از وزن خاک بالا سری خود،

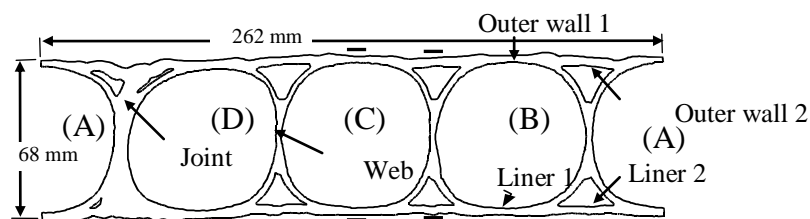
بدون هیچ مشکلی مقاومت کنند. هرچند این لوله‌ها در مقابل بارهای فشاری خاک مقاومت بالایی دارند ولی برای حالت‌هایی مثل جابجایی‌های گسل علاوه بر بار خاک، لوله تحت خمش و کشش یا فشار مستقیم قرار می‌گیرد که در این زمینه تحقیقاتی انجام نشده است. این نوع بارگذاری لوله را به شدت تحت تاثیر خود قرار داده و آسیب پذیری لوله را دوچندان می‌کند. بنابراین شناخت رفتار این گونه از لوله‌ها لزوم برخورد مسئولانه در طراحی چنین لوله‌هایی را آشکار می‌سازد، که یکی از اهداف مهم در این پایان نامه تلقی می‌شود. همچنین رفتار این گونه از لوله‌ها در زلزله تا کنون مورد بررسی قرار نگرفته است که در این پایان نامه سعی می‌شود به صورت خلاصه به آن پرداخته شود.



الف: پروفیل موجدار



ب: پروفیل مستطیلی



ج: پروفیل حلقوی

شکل ۵-۱ انواع پروفیل‌های لوله‌های پلی‌اتیلن دو جداره [۶]



شکل ۶-۱ جانمایی لوله‌های پلی‌اتیلن با پروفیل موجدار دوجداره به منظور جمع‌آوری آبهای سطحی [۷]

#### ۴-۱- ساختار کلی این پایان نامه

در فصل دوم ابتدا به بررسی تحقیقات صورت گرفته در زمینه‌ی لوله‌های فولادی مدفون که تحت انتشار امواج زلزله قرار می‌گیرند، پرداخته می‌شود؛ سپس به رفتار این لوله‌ها در برخورد با جابجایی‌های گسل و روانگرایی می‌پردازیم. در ادامه، مختصری از خصوصیات لوله‌های پلی‌اتیلنی می‌آید. در اغلب کارهای انجام شده به بررسی این لوله‌ها تحت بارهای وارد از خاک پرداخته شده است. فصل سوم به تشریح مدل تحلیلی رفتار لوله، در برخورد با گسل می‌پردازیم. در مورد مدل سازی به دو روش اجزا محدود موجود اشاره شده و یک مدل عددی پیشنهادی برای برخورد لوله با گسل شرح داده می‌شود. در فصل چهارم برای لوله‌های فولادی یک روش تحلیلی و دو روش عددی موجود امتحان می‌گردد و با هم مقایسه می‌شوند. در قسمت بعدی لوله‌ی پلی‌اتیلن با دانسیته‌ی بالا و جدار صاف به روش تحلیلی و دو روش موجود و یک روش پیشنهادی مورد تحلیل قرار گرفته و با هم مقایسه می‌گردند. سپس لوله‌ی پلی‌اتیلن دو جداره با پروفیل موجدار به روش‌های موجود و پیشنهادی مورد تحلیل قرار می‌گیرد. در نهایت رفتار این لوله در مواجهه با امواج زلزله طی یک مدل عددی مورد بررسی قرار می‌گیرد.