





دانشگاه آزاد اسلامی
واحد تهران مرکزی
دانشکده فنی و مهندسی، گروه عمران

پایان نامه برای دریافت درجه کارشناسی ارشد (M.Sc)
گرایش : عمران - مکانیک خاک و پی

عنوان :

ارزیابی پارامترهای مقاومت برشی خاک‌های سیماندار و لحاظ آن‌ها در طراحی‌های ژئوتکنیکی

استاد راهنما :

دکتر ابوالفضل اسلامی

استاد مشاور :

دکتر اسماعیل افلاکی

پژوهشگر :

پویا صدیقی

تابستان ۱۳۹۰

ب



ISLAMIC AZAD UNIVERSITY

Central Tehran Branch

Faculty of Engineering and Technical-Department of Civil Engineering

M.Sc Thesis

Geotechnical Engineering

Subject :

Evaluation of Shear Strength Parameters of Soil-Cement for Geotechnical Design

Advisor :

Dr. A. Eslami

Consulting Advisor :

Dr. E. Aflaki

By :

Pouya Sedighi

Summer 2011

تقدیر و تشکر:

سپاس پروردگار را که در طول به سرانجام رسیدن این تحقیق با تمام وجود حضورش را در کنار خود حس کردم.

سپاس و تشکر فراوان از اساتید محترم، جناب آقایان دکتر ابوالفضل اسلامی و دکتر اسماعیل افلاکی که بی شک بدون وجود این دو معلم دلسوز و راهنمایی‌های ارزشمندشان در تمامی مراحل پایان نامه، اتمام این مجموعه ممکن نبود.

همچنین از پرسنل محترم شرکت و آزمایشگاه مهندسین مشاور شالوده‌های مقاوم عمران (شمع) که طی این مدت با حمایت‌ها و صبوری‌ها و راهنمایی‌های خود نهایت همکاری را با اینجانب داشته‌اند تشکر و قدردانی می‌نمایم.

بی شک مساعدت‌های بی‌دریغ خانواده‌ام که در تمامی مراحل انجام این پایان نامه پشتیبان من بوده‌اند قابل وصف نیست و امیدوارم توانسته باشم گوشه‌ای از زحمات آن‌ها را جبران نمایم.

در پایان از دوستان گرامی آقایان مهندس آرش سخاوتیان و مهندس میلاد خوش‌نشین و سایر عزیزانی که همواره و در تمامی شرایط، حامی، مشوق و غمخوار اینجانب بوده‌اند کمال تشکر را دارم.

پویا صدیقی - شهریور ماه ۱۳۹۰

تقدیم:

تقدیم به پدر و مادر عزیزتر از جانم

که همواره در لحظات دشوار و سرنوشت ساز زندگی،

همراه مهربان، فداکار و مؤثری بوده اند.

امید است تا حاصل تلاش‌های انجام شده در این رساله،

ذره ای دل ایشان را شاد و لبشان را خندان نماید.

فهرست مطالب

عنوان	صفحه
فهرست جداول.....	۰
فهرست اشکال.....	۱
فصل اول: کلیات	۱
۱-۱ مقدمه.....	۲
۱-۲ بیان مسئله.....	۳
۱-۳ اهداف تحقیق	۴
۱-۴ چگونگی انجام تحقیق	۵
۱-۵ عنایین مندرج در رساله	۷
فصل دوم سوابق تحقیقات انجام شده.....	۸
۱-۶ معرفی.....	۸
۱-۷ خاک سیماندار	۹
۱-۸ خاک های مستله دار.....	۱۱
۱-۹ ۱-۳-۲ خاک های نرم و شل.....	۱۱
۱-۱۰ ۲-۳-۲ خاک های قابل تورم	۱۲
۱-۱۱ ۳-۳-۲ خاک های رمبنده یا فروریزشی	۱۳
۱-۱۲ ۴-۳-۲ خاکریزها	۱۴
۱-۱۳ ۵-۳-۲ مقایسه و انتخاب روش ها	۱۵
۱-۱۴ ۴-۲ ثبیت خاک با مواد افزودنی	۱۵
۱-۱۵ ۱-۴-۲ هدف.....	۱۵
۱-۱۶ ۵-۲ انتخاب ماده افزودنی	۱۹
۱-۱۷ ۱-۵-۲ روش کورین و همکاران	۱۹
۱-۱۸ ۲-۵-۲ روش گروه مهندسان ارتش امریکا	۲۰

۶-۲	تثیت خاک با سیمان پرتلند	۲۴
۲-۶-۲	۱- خصوصیات و ویژگی های فنی خاک های تثیت شده با سیمان	۲۹
۲-۶-۲	۲- مقاومت فشاری محدود نشده یا تک محوری	۳۱
۲-۶-۲	۳- آزمایش کشش	۳۵
۴-۶-۲	۴- مقاومت CBR	۳۶
۲-۶-۵	۵- دوام	۳۷
۲-۶-۶	۶- قابلیت فشردگی و خواص تحکیمی	۳۹
۲-۶-۷	۷- تنش - تغییر شکل نسبی	۴۱
۲-۶-۸	۸- ضریب پواسون	۴۲
۲-۶-۹	۹- خستگی	۴۳
۲-۶-۱۰	۱۰- خصوصیات خمیری	۴۴
۲-۶-۱۱	۱۱- تراکم	۴۵
۲-۶-۱۲	۱۲- تغییر حجم	۴۶
۲-۷	۷- تثیت خاک با آهک	۴۷
۲-۸	۸- تثیت خاک با قیر	۴۸
۲-۹	۹- استفاده از ترکیب تثیت کننده های مختلف	۴۹
۲-۹-۱	۱- تثیت با خاکستر بادی و آهک و سیمان (LCF)	۵۲
۲-۹-۲	۲- تثیت خاک با آهک و سیمان	۵۳
۲-۹-۳	۳- تثیت خاک با آهک و قیرابه	۵۳
۲-۱۰	۱۰- استفاده از مواد پلیمری برای تثیت خاک	۵۳
۲-۱۰-۱	۱-۱۰- استفاده از مواد پلیمری برای تثیت ماسه های روان در ایران	۵۳
۲-۱۰-۲	۲-۱۰- استفاده از مواد پلیمری برای تثیت شن های روان در ایران	۵۴
۲-۱۰-۳	۳-۱۰- استفاده از مواد پلیمری در شیب ها	۵۵
۲-۱۱	۱۱- ملاحظات زیست محیطی	۵۵
۲-۱۲	۱۲- معیار گسینختگی برای خاک های سیمان دار	۵۶

۱۱۲-۲	معرفی
۵۶	
۱۱۲-۲	تئوری گریفیت و گریفیت اصلاح شده
۵۶	
۱۱۲-۲	معیار شکست جانسون
۶۲	
۶۴	فصل سوم آزمایشات
۶۵	۱-۳ مقدمه
۶۵	۲-۳ خاکهای مورد استفاده
۶۷	۳-۳ خلاصه‌ای از زمین‌شناسی مناطق مورد مطالعه
۶۷	۱-۳-۳ زمین‌شناسی گرگان
۶۸	۲-۳-۳ زمین‌شناسی استان گیلان
۷۳	۴-۳ برنامه آزمایشات
۷۳	۱-۴-۳ آزمایش تعیین حدود اتربرگ
۷۴	۳-۴-۳ آزمایش تراکم استاندارد
۷۵	۴-۴-۳ آزمایش مقاومت فشاری محدود نشده (تک محوری)
۷۵	۱-۴-۴-۳ معرفی آزمایش
۷۷	۲-۴-۴-۳ آماده سازی نمونه‌ها
۷۹	۵-۴-۳ آزمایش سه محوری تحکیم یافته-زهکشی شده CD
۷۹	۱-۵-۴-۳ آماده سازی نمونه‌ها
۸۱	۲-۵-۴-۳ انجام آزمایش
۸۳	۶-۴-۳ آزمایش ادئومتر (تحکیم)
۸۴	۷-۴-۳ آزمایش برش مستقیم بزرگ مقیاس
۸۸	۱-۷-۴-۳ آماده سازی نمونه‌ها و انجام آزمایش
۸۹	فصل چهارم ارزیابی نتایج آزمایشات انجام شده
۹۰	۱-۴ مقدمه
۹۰	۲-۴ حدود اتربرگ
۹۳	۳-۴ تراکم

۹۸	۴-۴ آزمایش تحکیم
۱۰۰	۴-۵ مقاومت فشاری محدود نشده
۱۰۰	۴-۵-۱ لس گرگان
۱۰۳	۴-۵-۲ رس رشت
۱۰۶	۴-۵-۳ ماسه انزلی
۱۱۳	۴-۶ آزمایش سه محوری تحکیم یافته-زهکشی شده
۱۱۳	۴-۶-۱ لس گرگان
۱۲۱	۴-۶-۲ ماسه انزلی
۱۲۷	۴-۶-۳ رس رشت
۱۳۳	۴-۷ آزمایش برش مستقیم بزرگ مقیاس
۱۳۸	فصل پنجم بحث در نتایج و لحاظ آنها در طراحی‌های ژئوتکنیکی
۱۳۹	۵-۱ مقدمه
۱۳۹	۵-۲ پوش گسیختگی موهر-کولمب
۱۳۹	۵-۱-۲ لس گرگان
۱۴۲	۵-۲-۲ ماسه انزلی
۱۴۴	۵-۳-۲ رس رشت
۱۴۶	۵-۳ توری شکست گریفیت و گریفیت اصلاح شده
۱۴۶	۵-۱-۳ لس گرگان
۱۴۹	۵-۲-۳ ماسه انزلی
۱۵۰	۵-۳-۳ رس رشت
۱۵۳	۵-۴ معیار گسیختگی جانسون
۱۵۳	۵-۱-۴ لس گرگان
۱۵۵	۵-۲-۴ ماسه انزلی
۱۵۷	۵-۳-۴ رس رشت
۱۵۹	۵-۵ معیار گسیختگی در آزمایش برش مستقیم

۱۵۹	۱-۵-۵ معیار گسیختگی موهر-کولمب
۱۶۱	۲-۵-۵ معیار گسیختگی گریفیت اصلاح شده
۱۶۴	۵-۶ تاثیر پارامترهای بدست آمده در طراحی های ژئوتکنیکی
۱۶۴	۱-۶-۵ تعیین توان باربری خاک لس
۱۶۶	۱-۶-۵ پایداری شب خاکریز ماسه‌ای
۱۶۹	۳-۶-۵ نشست در زیر یک پی مربعی واقع بر خاک رس
۱۷۲	۷-۵ جمع‌بندی
۱۷۳	فصل ششم جمع‌بندی و نتیجه‌گیری
۱۷۴	۶-۱ کلیات
۱۷۵	۲-۶ جمع‌بندی
۱۷۶	۳-۶ نتیجه‌گیری
۱۷۹	۴-۶ کاربردها و محدودیت‌های تحقیق
۱۸۱	۵-۶ پیشنهاد ادامه کار
۱۸۲	فهرست منابع و مراجع

فهرست جدول‌ها

عنوان	صفحه
۱-۲ جدول راهنمای انتخاب ماده افزودنی [7]	۲۳
۲-۲ جدول مقاومت فشاری انواع بتن سیمانی نسبت به سیمان نوع I بر حسب درصد [6]	۲۵
۳-۲ جدول درصدهای وزنی مناسب سیمان برای ثبت انواع خاک‌ها [6]	۲۶
۱-۳ جدول خواص ژئوتکنیکی خاک‌های مورد استفاده	۶۷
۲-۳ جدول مشخصات روش آزمایش تراکم استاندارد	۷۵
۳-۳ جدول مقادیر ضریب اسکمپتون B برای خاک‌های مختلف در اشباع کامل یا نزدیک به اشباع کامل [39]	۸۲
۱-۴ جدول حدود اتربرگ تعیین شده با استفاده از روش کاسا گراند	۹۱
۲-۴ جدول پارامترهای تحکیمی نمونه‌های لس و رس بدون سیمان و سیمان‌دار	۹۸
۳-۴ جدول خلاصه مقادیر مقاومت فشاری محدود نشده ۷ روزه و مدول الاستیسیته نمونه‌ها	۱۰۹
۴-۴ مقادیر مقاومت فشاری تک محوری ۲۸ روزه در حالت اشباع	۱۱۰
۵-۴ محدوده مقاومت فشاری تک محوری خاک‌های سیمان‌دار [43]	۱۱۳
۱-۵ جدول مقادیر پارامترهای مقاومت برشی نمونه‌های رس بدون سیمان و سیمان‌دار بر پایه معیار گسیختگی موهر-کولمب	۱۴۱
۲-۵ جدول مقادیر پارامترهای مقاومت برشی نمونه‌های ماسه‌ای بدون سیمان و سیمان‌دار بدست آمده از آزمایش برش مستقیم بزرگ مقیاس بر پایه معیار گسیختگی موهر-کولمب	۱۴۳
۳-۵ جدول مقادیر پارامترهای مقاومت برشی نمونه‌های رس بدون سیمان و سیمان‌دار بر پایه معیار گسیختگی موهر-کولمب	۱۴۶
۴-۵ جدول مقایسه مقادیر پارامترهای بدست آمده از رابطه ترزاکی و گریفیت اصلاح شده در آزمایشات سه محوری تحکیم یافته زهکشی شده	۱۵۳

۵-۵ جدول مقادیر پارامترهای مقاومت برشی نمونه‌های ماسه‌ای بدون سیمان و سیمان دار	۱۶۰
بدست آمده از آزمایش برش مستقیم بزرگ مقیاس بر پایه معیار گسینخنگی موهر-کولمب.....	۱۶۱
۶-۵ جدول مقایسه مقادیر پارامترهای بدست آمده از رابطه ترزاوی و گریفت اصلاح شده در آزمایشات برش مستقیم بزرگ مقیاس.....	۱۶۴
۷-۵ جدول مقادیر N_c و N_q بر حسب ϕ بر اساس مدل ترزاوی [45]	۱۶۵
۸-۵ جدول نتایج بدست آمده از رابطه ترزاوی در تعیین توان باربری خاک لس بدون سیمان و با٪۵ و٪۸ سیمان.....	۱۶۵
۹-۵ جدول مشخصات ژئوتکنیکی خاکریز و خاک بستر.....	۱۶۶
۱۰-۵ جدول پارامترهای ژئوتکنیکی خاک رس بدون سیمان و سیمان دار.....	۱۷۰
۱۱-۵ جدول نتایج محاسبات نشت شالوده مستقر بر لایه رسی قبل و بعد از افزودن سیمان.....	۱۷۱

فهرست شکل‌ها

عنوان	صفحه
۱-۲ شکل محدوده کاربرد روش‌های مختلف بهسازی در خاک‌های مختلف [3]	۱۶
۲-۲ شکل تعیین تثیت کننده مناسب [9]	۲۰
۳-۲ شکل مثلث درجه بندی برای انتخاب عنصر افزودنی مقرر به صرفه، [7]	۲۲
۴-۲ شکل ارتباط بین درصد سیمان و مقاومت فشاری محدود نشده برای خاک‌های تثیت شده با سیمان [15]	۳۲
۵-۲ شکل تاثیر زمان عمل آوری بر مقاومت فشاری محدود نشده برای خاک‌های تثیت شده با سیمان [15]	۳۳
۶-۲ شکل تاثیر مقدار سیمان بر چندین نمونه خاک درشت دانه و ریزدانه [15]	۳۵
۷-۲ شکل رابطه بین مقاومت فشاری تک محوری و درصد سیمان برای خاک‌های تثیت شده با سیمان [6]	۳۷
۸-۲ شکل ارتباط بین مقاومت فشاری محدود نشده و دوام خاک‌های تثیت شده با سیمان بر اساس معیار انجمان سیمان پرتلند [19]	۳۹
۹-۲ منحنی تحکیم رس بانکوک با ۲۵٪ سیمان [17]	۴۰
۱۰-۲ شکل رابطه بین ضربی ارجاعی دینامیکی و استاتیکی چند نمونه خاک تثیت شده با سیمان [6]	۴۲
۱۱-۲ شکل نتایج آزمایش خستگی خمیزی چند نمونه خاک تثیت شده با سیمان و بتن سیمانی [6]	۴۳
۱۲-۲ شکل تأثیر سیمان بر روی خواص خمیری یک نمونه خاک رس لای دار [6]	۴۴
۱۳-۲ شکل رابطه بین مقاومت فشاری تک محوری ۷ روزه با درصد رطوبت [6]	۴۶
۱۴-۲ شکل پوش گسینختگی شماتیک تئوری شکست گریفیت بر حسب تنش‌های اصلی [24]	۵۷
۱۵-۲ شکل پوش گسینختگی شماتیک تئوری شکست گریفیت بر حسب تنش برشی و تنش‌های نرمال [24]	۵۸

۱۶-۲ شکل پوش گسیختگی شماتیک تئوری گریفیت اصلاح شده برحسب تنش برشی و تنש‌های نرمال [24].....	۵۹
۱۷-۲ شکل مقایسه بین مقاومت اندازه‌گیری شده و پیش‌بینی شده با تئوری گریفیت برای شن‌های تثبیت شده با سیمان [15].....	۶۰
۱۸-۲ شکل مقایسه بین مقاومت اندازه‌گیری شده و پیش‌بینی شده با تئوری گریفیت برای رس سیلت‌دار تثبیت شده با سیمان [15].....	۶۰
۱۹-۲ شکل پوش گسیختگی خاک‌های تثبیت شده با سیمان [15].....	۶۱
۱-۳ شکل مناطق مورد مطالعه واقع در خط ساحلی جنوب دریای خزر.....	۶۶
۲-۳ شکل منحنی دانه‌بندی خاک‌های مورد مطالعه.....	۶۶
۳-۳ شکل توزیع انواع رسوبات در محدوده شهر رشت.....	۷۰
۴-۳ شکل توزیع و پراکندگی خاک‌ها در منطقه گرگان.....	۷۱
۵-۳ شکل توزیع انواع رسوبات دریایی در منطقه بندر انزلی.....	۷۲
۶-۳ شکل دستگاه کاسه گرانده ساخت شرکت ELE جهت انجام آزمایش حد روانی.....	۷۵
۷-۳ شکل قالب آزمایش تراکم استاندارد.....	۷۴
۸-۳ شکل نمونه‌های آزمایش تک محوری حالت اشباع، قرار گرفته در آب پیش از انجام آزمایش.....	۷۸
۹-۳ شکل دستگاه آزمایش تک محوری.....	۷۹
۱۰-۳ شکل جک بیرون اورنده نمونه.....	۸۰
۱۱-۳ شکل دستگاه آزمایش سه محوری.....	۸۱
۱۲-۳ شکل دستگاه آزمایش تحکیم.....	۸۳
۱۳-۳ شکل دستگاه آزمایش برش مستقیم $30 \times 30 \times 10$ cm.....	۸۷
۱۴-۳ شکل قالب ۲ تکه جهت ساخت نمونه‌های $30 \times 30 \times 10$ cm.....	۸۸
۱-۴ شکل تغییرات حدود اتربرگ خاک رس رشت در درصد سیمان‌های مختلف.....	۹۲
۲-۴ شکل تغییرات حدود اتربرگ خاک لس گرگان در درصد سیمان‌های مختلف.....	۹۲
۳-۴ شکل نمودار ستونی کل آزمایشات تعیین حدود اتربرگ نمونه‌های بدون سیمان و سیمان‌دار.....	۹۳
۴-۴ شکل نمودار آزمایش تراکم لس گرگان برای درصدهای مختلف سیمان.....	۹۴

۵-۴ شکل نمودار آزمایش تراکم رس رشت برای درصدهای مختلف سیمان.....	۹۵
۶-۴ شکل نمودار آزمایش تراکم ماسه انزلی (عبوری الک ^۴) برای درصدهای مختلف سیمان.....	۹۶
۷-۴ شکل تاثیر افزودن سیمان بر دانسیته خشک ماکریم خاکها.....	۹۷
۸-۴ شکل تاثیر افزودن سیمان بر درصد رطوبت بهینه خاکها.....	۹۷
۹-۴ شکل نمودار نسبت تخلخل در برابر تنش قائم نمونههای خاک لس بدون سیمان و سیماندار.....	۹۹
۱۰-۴ شکل نمودار نسبت تخلخل در برابر تنش قائم نمونههای خاک رس بدون سیمان و سیماندار.....	۹۹
۱۱-۴ شکل نمونهای از گسیختگی خاک لس ثبیت شده با سیمان در آزمایش تک محوری.....	۱۰۰
۱۲-۴ شکل منحنی تنش-کرنش آزمایش تکمحوری نمونههای بدون سیمان و سیماندار خاک لس گرگان در حالت غیر اشباع.....	۱۰۱
۱۳-۴ شکل منحنی تنش-کرنش آزمایش تکمحوری نمونههای سیماندار خاک لس گرگان در حالت اشباع.....	۱۰۱
۱۴-۴ شکل تاثیر سیمان بر مقاومت فشاری محدود نشده خاک لس گرگان.....	۱۰۲
۱۵-۴ شکل تاثیر سیمان بر مدول الاستیسیته خاک لس گرگان.....	۱۰۲
۱۶-۴ شکل منحنی تنش-کرنش آزمایش تکمحوری نمونههای بدون سیمان و سیماندار خاک رس رشت در حالت غیر اشباع.....	۱۰۴
۱۷-۴ شکل منحنی تنش-کرنش آزمایش تکمحوری نمونههای سیماندار خاک رس رشت در حالت خیس رشت در حالت اشباع.....	۱۰۴
۱۸-۴ شکل تاثیر سیمان بر مقاومت فشاری محدود نشده خاک رس رشت.....	۱۰۵
۱۹-۴ شکل تاثیر سیمان بر مدول الاستیسیته خاک رس رشت.....	۱۰۵
۲۰-۴ شکل یک نمونه از گسیختگی ماسه ثبیت شده با سیمان در آزمایش تک محوری.....	۱۰۶
۲۱-۴ شکل منحنی تنش-کرنش آزمایش تکمحوری نمونههای سیماندار ماسه انزلی (عبوری از الک شماره ^۴) در حالت غیر اشباع.....	۱۰۷
۲۲-۴ شکل منحنی تنش-کرنش آزمایش تکمحوری نمونههای سیماندار ماسه انزلی (عبوری از الک شماره ^۴) در حالت اشباع.....	۱۰۷
۲۳-۴ شکل تاثیر سیمان بر مقاومت فشاری محدود نشده ماسه انزلی.....	۱۰۸

۲۴-۴	شكل تاثیر سیمان بر مدول الاستیسیته ماسه ارزی	۱۰۸
۲۵-۴	شكل نمودار تغییرات مقاومت فشاری محدود نشده ۷ روزه کل نمونه‌ها در حالت غیر اشباع با افزودن درصدهای مختلف سیمان	۱۱۰
۲۶-۴	شكل نمودار تغییرات مقاومت فشاری محدود نشده ۷ روزه کل نمونه‌ها در حالت اشباع با افزودن درصدهای مختلف سیمان	۱۱۱
۲۷-۴	شكل نمودار تغییرات مقاومت فشاری محدود نشده ۲۸ روزه کل نمونه‌ها در حالت اشباع با افزودن درصدهای مختلف سیمان	۱۱۱
۲۸-۴	شكل نمودار تغییرات مدول الاستیسیته (۷ روزه) کل نمونه‌ها در حالت غیر اشباع با افزودن درصدهای مختلف سیمان	۱۱۲
۲۹-۴	نمودار تغییرات مدول الاستیسیته (۷ روزه) کل نمونه‌ها در حالت اشباع با افزودن درصدهای مختلف سیمان	۱۱۲
۳۰-۴	شكل منحنی های تنش انحرافی در مقابل کرنش محوری خاک لس بدون سیمان	۱۱۴
۳۱-۴	شكل منحنی کرنش حجمی در مقابل کرنش محوری خاک لس بدون سیمان	۱۱۵
۳۲-۴	شكل منحنی های تنش انحرافی در مقابل کرنش محوری خاک لس با ۵٪ سیمان	۱۱۵
۳۳-۴	شكل منحنی کرنش حجمی در مقابل کرنش محوری خاک لس با ۵٪ سیمان	۱۱۶
۳۴-۴	شكل منحنی های تنش انحرافی در مقابل کرنش محوری خاک لس با ۸٪ سیمان	۱۱۶
۳۵-۴	شكل منحنی کرنش حجمی در مقابل کرنش محوری خاک لس با ۸٪ سیمان	۱۱۷
۳۶-۴	شكل گسیختگی از نوع نرم خاک لس بدون سیمان	۱۱۷
۳۷-۴	شكل گسیختگی صفحه‌ای خاک لس با ۵٪ سیمان	۱۱۸
۳۸-۴	شكل گسیختگی از نوع شکافتگی و دو نیم شدن از وسط خاک لس با ۸٪ سیمان	۱۱۸
۳۹-۴	شكل تغییرات پیک تنش انحرافی در مقابل فشار محدود کننده برای خاک لس	۱۱۹
۴۰-۴	شكل تغییرات نشانه شکنندگی در مقابل فشار محدود کننده برای خاک لس	۱۲۰
۴۱-۴	شكل تغییرات مدول الاستیسیته در برابر فشار محدود کننده خاک لس در درصدهای سیمان مختلف	۱۲۰
۴۲-۴	شكل گسیختگی ترد و شکننده نمونه ماسه با ۵٪ سیمان	۱۲۲

۴۳-۴ شکل گسیختگی از نوع شکافتگی دو نیم شدن از وسط ماسه با ۸٪ سیمان.....	۱۲۲
۴۴-۴ شکل منحنی های تنش انحرافی در مقابل کرنش محوری ماسه انزلی با ۵٪ سیمان.....	۱۲۳
۴۵-۴ شکل منحنی کرنش حجمی در مقابل کرنش محوری ماسه انزلی با ۵٪ سیمان.....	۱۲۳
۴۶-۴ شکل منحنی های تنش انحرافی در مقابل کرنش محوری ماسه انزلی با ۸٪ سیمان.....	۱۲۴
۴۷-۴ شکل منحنی کرنش حجمی در مقابل کرنش محوری ماسه با ۸٪ سیمان.....	۱۲۴
۴۸-۴ شکل تغییرات پیک تنش انحرافی در مقابل فشار محدود کننده برای ماسه انزلی.....	۱۲۶
۴۹-۴ شکل تغییرات نشانه شکنندگی در برابر فشار محدود کننده برای ماسه انزلی.....	۱۲۶
۵۰-۴ شکل تغییرات مدول الاستیسیته در برابر فشار محدود کننده ماسه در درصدهای سیمان مختلف.....	۱۲۶
۵۱-۴ شکل منحنی های تنش انحرافی در مقابل کرنش محوری خاک رس بدون سیمان.....	۱۲۸
۵۲-۴ شکل منحنی کرنش حجمی در مقابل کرنش محوری خاک رس بدون سیمان.....	۱۲۸
۵۳-۴ شکل منحنی های تنش انحرافی در مقابل کرنش محوری خاک رس با ۵٪ سیمان.....	۱۲۹
۵۴-۴ شکل منحنی کرنش حجمی در مقابل کرنش محوری خاک رس با ۵٪ سیمان.....	۱۲۹
۵۵-۴ شکل منحنی های تنش انحرافی در مقابل کرنش محوری خاک رس با ۸٪ سیمان.....	۱۳۰
۵۶-۴ شکل منحنی کرنش حجمی در مقابل کرنش محوری خاک رس با ۸٪ سیمان.....	۱۳۰
۵۷-۴ شکل تغییرات پیک تنش انحرافی در مقابل فشار محدود کننده برای خاک رس.....	۱۳۱
۵۸-۴ شکل تغییرات نشانه شکنندگی در برابر فشار محدود کننده برای خاک رس.....	۱۳۲
۵۹-۴ شکل تغییرات مدول الاستیسیته در برابر فشار محدود کننده نمونه های رس با درصدهای سیمان مختلف.....	۱۳۲
۶۰-۴ شکل تغییرات مقاومت برشی کلیه نمونه ها با توجه به درصد سیمان و فشار همه جانبه.....	۱۳۳
۶۱-۴ شکل گسیختگی نمونه ماسه ثبیت شده با ۵٪ سیمان و فشار قائم ۱۰۰ کیلوپاسکال.....	۱۳۴
۶۲-۴ شکل نمودار تنش برشی - جابجایی افقی ماسه انزلی بدون سیمان.....	۱۳۵
۶۳-۴ شکل نمودار تنش برشی - جابجایی افقی ماسه انزلی با ۵٪ سیمان.....	۱۳۵
۶۴-۴ شکل نمودار تنش برشی - جابجایی افقی ماسه انزلی با ۸٪ سیمان.....	۱۳۶
۶۵-۴ شکل نمودار مدول برشی در برابر تنش قائم نمونه های ماسه بدون سیمان و سیمان دار.....	۱۳۶

۶۶-۴ شکل نمودار تغییرات مقاومت برشی کل نمونه‌های ماسه‌ای در برابر تغییرات فشار قائم و درصد سیمان.....	۱۳۷
۱-۵ شکل پوش گسیختگی موهر-کولمب برای خاک لس بدون سیمان.....	۱۴۰
۲-۵ شکل پوش گسیختگی موهر-کولمب برای خاک لس با ۰.۵٪ سیمان.....	۱۴۰
۳-۵ شکل پوش گسیختگی موهر-کولمب برای خاک لس با ۰.۸٪ سیمان.....	۱۴۱
۴-۵ شکل پوش گسیختگی موهر-کولمب برای ماسه با ۰.۵٪ سیمان.....	۱۴۲
۵-۵ شکل پوش گسیختگی موهر-کولمب برای ماسه با ۰.۸٪ سیمان.....	۱۴۳
۶-۵ شکل پوش گسیختگی موهر-کولمب برای رس بدون سیمان.....	۱۴۴
۷-۵ شکل پوش گسیختگی موهر-کولمب برای رس با ۰.۵٪ سیمان.....	۱۴۵
۸-۵ شکل پوش گسیختگی موهر-کولمب برای رس با ۰.۸٪ سیمان.....	۱۴۵
۹-۵ شکل مقادیر اندازه گیری شده و مقاومت پیش‌بینی شده توسط تئوری‌های گرفیت و گرفیت اصلاح شده برای خاک لس بدون سیمان.....	۱۴۷
۱۰-۵ شکل مقادیر اندازه گیری شده و مقاومت پیش‌بینی شده توسط تئوری‌های گرفیت و گرفیت اصلاح شده برای خاک لس با ۰.۵٪ سیمان.....	۱۴۸
۱۱-۵ شکل مقادیر اندازه گیری شده و مقاومت پیش‌بینی شده توسط تئوری‌های گرفیت و گرفیت اصلاح شده برای رس با ۰.۸٪ سیمان.....	۱۴۸
۱۲-۵ شکل مقادیر اندازه گیری شده و مقاومت پیش‌بینی شده توسط تئوری‌های گرفیت و گرفیت اصلاح شده برای ماسه با ۰.۵٪ سیمان.....	۱۴۹
۱۳-۵ شکل مقادیر اندازه گیری شده و مقاومت پیش‌بینی شده توسط تئوری‌های گرفیت و گرفیت اصلاح شده برای ماسه با ۰.۸٪ سیمان.....	۱۵۰
۱۴-۵ شکل مقادیر اندازه گیری شده و مقاومت پیش‌بینی شده توسط تئوری‌های گرفیت و گرفیت اصلاح شده برای رس بدون سیمان.....	۱۵۱
۱۵-۵ شکل مقادیر اندازه گیری شده و مقاومت پیش‌بینی شده توسط تئوری‌های گرفیت و گرفیت اصلاح شده برای رس با ۰.۵٪ سیمان.....	۱۵۱

- ۱۶-۵ شکل مقادیر اندازه گیری شده و مقاومت پیش‌بینی شده توسط تئوری‌های گریفیت و گریفیت اصلاح شده برای رس با ۸٪ سیمان..... ۱۵۲
- ۱۷-۵ شکل مقایسه بین مقادیر اندازه گیری شده با مقادیر تخمینی معیار جانسون برای خاک لس بدون سیمان..... ۱۵۴
- ۱۸-۵ شکل مقایسه بین مقادیر اندازه گیری شده با مقادیر تخمینی معیار جانسون برای خاک لس با ۵٪ سیمان..... ۱۵۴
- ۱۹-۵ شکل مقایسه بین مقادیر اندازه گیری شده با مقادیر تخمینی معیار جانسون برای خاک لس با ۸٪ سیمان..... ۱۵۵
- ۲۰-۵ شکل مقایسه بین مقادیر اندازه گیری شده با مقادیر تخمینی معیار جانسون برای ماسه با ۵٪ سیمان..... ۱۵۶
- ۲۱-۵ شکل مقایسه بین مقادیر اندازه گیری شده با مقادیر تخمینی معیار جانسون برای ماسه با ۸٪ سیمان..... ۱۵۶
- ۲۲-۵ شکل مقایسه بین مقادیر اندازه گیری شده با مقادیر تخمینی معیار جانسون برای خاک رس بدون سیمان..... ۱۵۷
- ۲۳-۵ شکل مقایسه بین مقادیر اندازه گیری شده با مقادیر تخمینی معیار جانسون برای خاک رس با ۵٪ سیمان..... ۱۵۸
- ۲۴-۵ شکل مقایسه بین مقادیر اندازه گیری شده با مقادیر تخمینی معیار جانسون برای خاک رس با ۸٪ سیمان..... ۱۵۸
- ۲۵-۵ شکل پوش گسیختگی موهر-کولمب برای نمونه ماسه بدون سیمان..... ۱۵۹
- ۲۶-۵ شکل پوش گسیختگی موهر-کولمب برای نمونه ماسه با ۵٪ سیمان..... ۱۶۰
- ۲۷-۵ شکل پوش گسیختگی موهر-کولمب برای نمونه ماسه با ۸٪ سیمان..... ۱۶۰
- ۲۸-۵ شکل مقادیر اندازه گیری شده و مقاومت پیش‌بینی شده توسط تئوری گریفیت اصلاح شده برای ماسه بدون سیمان در آزمایش برش مستقیم بزرگ مقیاس..... ۱۶۲
- ۲۹-۵ شکل مقادیر اندازه گیری شده و مقاومت پیش‌بینی شده توسط تئوری گریفیت اصلاح شده برای ماسه با ۵٪ سیمان در آزمایش برش مستقیم بزرگ مقیاس..... ۱۶۲

۳۰-۵ شکل مقادیر اندازه گیری شده و مقاومت پیش‌بینی شده توسط تئوری گریفیت اصلاح شده	۱۶۲
برای ماسه با ۸٪ سیمان در آزمایش برش مستقیم بزرگ مقیاس
۳۱-۵ شکل پی منفرد مربعی واقع بر خاک لس	۱۶۴
۳۲-۵ شکل خاکریز ماسه‌ای با شیب ۱:۲ قبل از افزودن سیمان	۱۶۷
۳۳-۵ شکل خاکریز ماسه‌ای با شیب ۱:۲ بعد از افزودن سیمان	۱۶۷
۳۴-۵ شکل خاکریز ماسه‌ای با شیب ۳:۱ بعد از افزودن سیمان	۱۶۸
۳۵-۵ شکل مقایسه حجم مصالح در حالت شیب ۱:۲ و شیب ۳:۱	۱۶۹
۳۶-۵ شکل پی مربعی صلب با ابعاد مشخص شده در شکل بر روی لایه رسی	۱۶۹
۳۷-۵ شکل افزایش تنش در زیر مرکز یک سطح بارگذاری مستطیلی [46]	۱۷۱