

بِسْمِ اللَّهِ الرَّحْمَنِ الرَّحِيمِ



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

پایان نامه برای دریافت درجه کارشناسی ارشد (M.SC)

گرایش : خاک و پی

عنوان:

ارائه مناسبترین روش‌های پایدار سازی دیواره رودخانه‌های بزرگ، مطالعه
موردی رودخانه کارون

استاد راهنما:

دکتر محمد هادی داودی

استاد مشاور:

دکتر سید محمد فرید آستانه

پژوهشگر:

محمد خسروی

بهار ۱۳۹۰

تقديم به:

پدر و مادر عزيزم كه در تمامي مراحل زندگي يار و ياور من بوده‌اند

تشکر و قدردانی:

در اینجا لازم می‌دانم تا از راهنمایی‌های ارزشمند استاد گرانقدر، جناب آقای دکتر داودی که با زحمات بی‌دریغشان پیمایش لحظات این پایان نامه را بر من هموار ساختند و همچنین از استاد محترم جناب آقای دکتر آستانه کمال تشکر و قدردانی را داشته باشم.

فهرست مطالب

صفحه	عنوان
	فصل اول: کلیات
۲	۱-۱- مقدمه
۲	۲-۱- بیان مسأله
۵	۳-۱- چگونگی انجام تحقیق
۶	۴-۱- معرفی فصل‌های پایان نامه
	فصل دوم: فرسایش در رودخانه‌ها و روش‌های مهار آن
۸	۱-۲- مقدمه
۹	۲-۲- رودخانه و انواع آن
۹	۱-۲-۲- کلیات
۹	۲-۲-۲- طبقه بندی رودخانه‌ها از نظر زمین شناسی
۹	۱-۲-۲-۲- رودخانه‌های جوان
۹	۲-۲-۲-۲- رودخانه‌های بالغ
۱۰	۳-۲-۲-۲- رودخانه‌های پیر
۱۰	۳-۲-۲- خصوصیات رودخانه‌ها
۱۱	۳-۲- بعضی مطالعات مورد نیاز برای کارهای مهندسی رودخانه
۱۱	۱-۳-۲- مطالعات هیدرولوژی
۱۱	۲-۳-۲- مطالعات زمین شناسی و ژئوتکنیک
۱۲	۱-۲-۳-۲- بررسی‌های مقدماتی
۱۲	۲-۲-۳-۲- بررسی‌های تکمیلی
۱۲	۳-۲-۳-۲- بررسی‌های تفصیلی صحرائی
۱۳	۳-۳-۲- مطالعات اجتماعی
۱۴	۴-۳-۲- مطالعات زیست محیطی
۱۴	۵-۳-۲- بررسی و مطالعه اثر سازه‌های رودخانه‌ای بر تولید رسوب
۱۵	۴-۲- فرسایش در کناره رودخانه‌ها

صفحه	عنوان
۱۵	۱-۴-۲- فرسایش ناشی از جریان
۱۷	۲-۴-۲- فرسایش توده‌ای یا گسیختگی کناره
۱۹	۵-۲- روش‌های مهار فرسایش رودخانه
۱۹	۱-۵-۱- حفاظت مستقیم کناره
۲۲	۲-۵-۲- حفاظت غیر مستقیم کناره

فصل سوم: معرفی ژئوسینتتیک‌ها، میخ کوبی و سپر کوبی

۲۴	۱-۳- مقدمه
۲۴	۲-۳- ژئوسینتتیک‌ها
۲۴	۱-۲-۳- بررسی کلی و تاریخچه مواد ژئوسینتتیک
۲۶	۱-۱-۲-۳- علت تولید و استفاده از ژئوسینتتیک‌ها
۲۶	۲-۱-۲-۳- انواع ژئوسینتتیک
۲۶	۳-۱-۲-۳- کاربردهای ژئوسینتتیک‌ها
۲۸	۲-۲-۳- ژئوتکستایل‌ها
۲۸	۱-۲-۲-۳- ژئوتکستایل‌های بافته نشده
۲۹	۲-۲-۲-۳- ژئوتکستایل‌های بافته شده
۳۰	۳-۲-۲-۳- کاربرد ژئوتکستایل در کنترل فرسایش و دیوار محافظ
۳۱	۴-۲-۲-۳- ژئوتیوب‌ها
۳۴	۳-۲-۳- ژئوگریدها
۳۴	۱-۳-۲-۳- ژئوگرید یک سویه
۳۵	۲-۳-۲-۳- ژئوگرید دو سویه
۳۶	۳-۳-۲-۳- استفاده از ژئوگرید در ساخت دیوارهای حائل
۳۸	۴-۲-۳- ژئوممبران
۳۹	۶-۲-۳- ژئوکامپوزیت
۳۹	۱-۶-۲-۳- لحف بتنی
۴۰	۱-۱-۶-۲-۳- طراحی ابعاد و نصب لحف بتنی

صفحه	عنوان
۴۲	۳-۲-۷- ارزیابی فنی
۴۲	۳-۲-۷-۱- مقدمه
۴۲	۳-۲-۷-۲- مکانیزم اندرکنش خاک و عنصر تسلیح
۴۳	۳-۲-۷-۳- روش طراحی
۴۶	۳-۳- میخ کوبی در خاک
۴۶	۳-۳-۱- کلیات
۴۶	۳-۳-۲- معرفی میخ کوبی در خاک
۴۷	۳-۳-۲-۱- عناصر اصلی یک دیوار میخ کوبی شده
۴۸	۳-۳-۲-۲- مراحل ساخت
۵۰	۳-۳-۳- ارزیابی امکان اجرای دیوارهای میخ کوبی شده
۵۰	۳-۳-۳-۱- شرایط مناسب خاک برای میخ کوبی
۵۱	۳-۳-۳-۲- شرایط نامناسب یا دشوار خاک برای میخ کوبی
۵۲	۳-۴- ارزیابی هزینه‌های ساخت
۵۳	۳-۵- مقایسه میخ کوبی با زمین مهارها
۵۵	۳-۶- تحلیل دیوارهای میخ کوبی شده
۵۵	۳-۶-۱- نحوه انتقال بار در دیوارهای میخ کوبی شده
۵۸	۳-۷- طراحی دیوارهای میخ کوبی شده
۶۰	۳-۷-۱- مرحله ۱: ملاحظات طراحی اولیه دیوار میخ کوبی شده
۳۰	۳-۸- یک مورد مطالعاتی (بررسی پایداری یک شیروانی درون شهری با ارتفاع ۳۰ متر با
۶۵	میخ کوبی
۶۵	۳-۸-۱- مقدمه
۶۷	۳-۸-۲- شرایط زیرسطحی
۶۹	۳-۸-۳- طراحی
۶۹	۳-۸-۴- تحلیل پایداری شیروانی
۶۹	۳-۸-۵- اندرکنش خاک- میخ
۷۲	۳-۸-۶- طول میخ‌ها

صفحه	عنوان
۷۲	۳-۳-۸-۷- عمر طرح
۷۳	۳-۳-۸-۸- طرح پوسته
۷۴	۳-۳-۸-۹- اجرا
۷۵	۳-۴-۳- سپر کوبی
۷۵	۳-۴-۱- کلیات
۷۶	۳-۴-۲- کاربردهای سپرکوبی در رودخانه
۷۸	۳-۴-۳- انواع دیوارهای سپری
۷۹	۳-۴-۴- مشخصات خاک
۸۰	۳-۴-۱- خاک‌های درشت دانه
۸۰	۳-۴-۲- خاک‌های ریزدانه
۸۱	۳-۴-۵- بارها
۸۱	۳-۴-۱- فشار جانبی زمین
۸۲	۳-۴-۲- بارهای آب
۸۲	۳-۴-۳- سربار
۸۲	۳-۴-۶- پایداری دیوار
۸۴	۳-۴-۷- طراحی سازه‌ای
۸۵	۳-۴-۸- طراحی ورق
۸۵	۳-۴-۹- ملاحظات ژئوتکنیکی

فصل چهارم: تأثیر عوامل مختلف بر تراس رودخانه مسلح شده با ژئوگرید، میخ‌کوبی شده و سپرکوبی شده

۸۶	۴-۱- مقدمه
۸۶	۴-۲- تراس خاکی مسلح شده با ژئوگرید
۸۷	۴-۲-۱- مدلسازی در plaxis
۸۸	۴-۲-۲- اثر تغییر چسبندگی و زاویه اصطکاک خاک
۹۵	۴-۲-۳- تغییر سختی محوری ژئوگرید

صفحه	عنوان
۹۹	۴-۲-۴- سطح آب زیرزمینی و آب رودخانه
۱۰۹	۴-۲-۵- فاصله عمودی ژئوگریدها
۱۱۲	۴-۳-۳- تراس خاکی میخ کوبی شده
۱۱۲	۴-۳-۱- مدلسازی در plaxis
۱۱۳	۴-۳-۲- اثر زاویه میخ کوبی و انتخاب بهترین زاویه میخکوبی
۱۱۹	۴-۳-۳- اثر تغییر چسبندگی و زاویه اصطکاک خاک
۱۲۶	۴-۳-۴- سطح آب زیرزمینی و آب رودخانه
۱۳۶	۴-۴- تراس رودخانه سپرکوبی شده
۱۳۶	۴-۴-۱- مدلسازی در plaxis
۱۵۸	۴-۴-۲- اثر تغییر چسبندگی و زاویه اصطکاک خاک
۱۴۵	۴-۴-۳- سطح آب زیرزمینی و آب رودخانه
۱۵۶	۴-۴-۴- عمق کوبش سپر
۱۵۸	۴-۵- مقایسه سه روش در حالت‌های مختلف

فصل پنجم: پایدارسازی کناره رودخانه کارون در بازه سید شریف

۱۶۱	۵-۱- مقدمه
۱۶۲	۵-۲- معرفی بازه انتخابی جهت مطالعه
۱۶۲	۵-۲-۱- مشخصات کلی
۱۶۶	۵-۲-۲- مشخصات خاک بازه مطالعاتی
۱۶۹	۵-۳- تحلیل شیب پایدار رودخانه plaxis
۱۶۹	۵-۳-۱- شرایط مرزی هندسی در ترسیم هندسه مدل
۱۷۰	۵-۳-۲- ضخامت لایه‌ها در مدل
۱۷۱	۵-۳-۳- نتایج تحلیل مدل
۱۷۲	۵-۳-۴- بررسی اقتصادی طرح شیب پایدار
۱۷۳	۵-۴- استفاده از ژئوسینتتیک‌ها برای پایدارسازی رودخانه
۱۷۳	۵-۴-۱- دیوار خاک مسلح ژئوگریدی

صفحه	عنوان
۱۷۵	۲-۴-۵- ژئوتیوب برای زیر تراز آب رودخانه در دبی متوسط
۱۷۶	۴-۴-۵- لحاف بتنی برای زیر تراز آب در دبی متوسط
۱۷۷	۵-۵- میخ کوبی برای پایدار سازی دیواره رودخانه
۱۷۹	۷-۵- مقایسه هزینه اقتصادی و دیگر ملاحظات موجود

فصل ششم: جمع بندی و نتیجه گیری

۱۸۱	۱-۶- مقدمه
۱۸۱	۲-۶- جمع بندی فصل ها
۱۸۲	۳-۶- نتیجه گیری
۱۸۶	۴-۶- ارائه پیشنهادات برای تحقیقات آتی
۱۸۷	فهرست منابع

فهرست شکل‌ها

صفحه	عنوان
۴	شکل ۱-۱: مکانیزم تخریب ترکیبی دیواره رودخانه و تشکیل کرانه جدید
۴	شکل ۱-۲: تخریب دیواره بدلیل افت سریع سطح آب و عدم تعادل فشار
۱۰	شکل ۲-۱: نمایی از رودخانه‌های مختلف و بعضی از خصوصیات آنها
۲۹	شکل ۳-۱: ژئوتکتایل بافته شده و بافته نشده
۳۱	شکل ۳-۲: مقطع عرضی یک ژئوتیوب
۳۳	شکل ۳-۳: نصب یک ژئوتیوب، در حال پر کردن و پس از پر شدن
۳۴	شکل ۳-۴: ژئوگریدهای یک جهته و دو جهته
۳۶	شکل ۳-۵: نصب لایه‌های ژئوگرید در پشت دیوار حائل
۳۸	شکل ۳-۶: استفاده از ژئوبلوك در ساخت دیوار حائل
۳۸	شکل ۳-۷: ژئوممبرین
۳۹	شکل ۳-۸: ژئوکامپوزیت
	شکل ۳-۹: مقاوم سازی زیر فیلتر غشایی (ژئوتکتایل) و لحاف بتنی در بستر رودخانه کارون با
۴۱	قطعات سنگی در اندازه بولدر
۴۱	شکل ۳-۱۰: استقرار فیلتر ژئوتکتایل و لحاف بتنی در بستر رودخانه
۴۱	شکل ۳-۱۱: تزریق بتن درون لحاف بتنی در زیر آب و خارج از آن
۴۵	شکل ۳-۱۲: حالت‌های گسیختگی خارجی برای دیوارهای مسلح شده با ژئوسینتتیک
۴۷	شکل ۳-۱۳: مقطع عرضی از دیوار میخ کوبی شده و جزئیات
۴۹	شکل ۳-۱۴: مراحل ساخت دیوار میخ کوبی شده
۵۳	شکل ۳-۱۵: مقایسه هزینه ساخت برای سیستم‌های مختلف
۵۷	شکل ۳-۱۶: صفحات گسیختگی محتمل و نیروهای کششی میخکوبی
۵۸	شکل ۳-۱۷: پایداری بحرانی محتمل در هنگام ساخت
۶۱	شکل ۳-۱۸: الگوهای میخ کوبی روی پوسته دیوار
۶۳	شکل ۳-۱۹: الگوهای مختلف میخ
۶۶	شکل ۳-۲۰: رودخانه Kaministiquia
۶۶	شکل ۳-۲۱: منطقه احتیاطی

عنوان	صفحه
شکل ۲۲-۳: شرایط زیر سطحی	۶۸
شکل ۲۳-۳: مقاومت میخ با عمق	۷۱
شکل ۲۴-۳: نتایج آزمایش‌های مقاومت ریشه با عمق	۷۴
شکل ۲۵-۳: نمونه‌ای از پروفیل‌های تخت و Z شکل	۷۵
شکل ۲۶-۳: مقطع عرضی دیوار پای خاکریز برای حفاظت آبستگي	۷۷
شکل ۲۷-۳: حفاظت جناحی و آبستگي	۷۷
شکل ۲۸-۳: پایداری کناره grade	۷۷
شکل ۲۹-۳: مقطع عرضی پایداری شیب کناره	۷۸
شکل ۳۰-۳: مقطع عرضی دیوار حائل کناره	۷۸
شکل ۳۱-۳: انواع دیوارهای سپری	۷۹
شکل ۳۲-۳: چرخش محرك و مقاوم	۸۱
شکل ۳۳-۳: تفاوت در تراز آب و بارگذاری سطحی	۸۲
شکل ۳۴-۳: گسیختگی عمقی	۸۳
شکل ۳۵-۳: گسیختگی چرخشی دیوار	۸۳
شکل ۳۶-۳: سپر با تنش اضافی	۸۴
شکل ۱-۴: مدل‌های ساخته شده در plaxis برای حالت قائم و شیب دار با شیب ۱-۱	۸۸
شکل ۲-۴: بیشترین تغییر مکان افقی دیوار مسلح شده با ژئوگرید با تغییر C	۸۹
شکل ۳-۴: ضریب اطمینان دیوار مسلح شده با ژئوگرید با تغییر C	۸۹
شکل ۴-۴: بیشترین نیروی محوری ایجاد شده در ژئوگرید در هر لایه با تغییر C	۹۰
شکل ۵-۴: جابه جایی افقی دیوار برای حالت‌های مختلف C	۹۱
شکل ۶-۴: بیشترین تغییر مکان افقی دیوار مسلح شده با ژئوگرید با تغییر ?	۹۲
شکل ۷-۴: ضریب اطمینان دیوار مسلح شده با ژئوگرید با تغییر ?	۹۲
شکل ۸-۴: بیشترین نیروی محوری ایجاد شده در ژئوگرید در هر لایه با تغییر ?	۹۳
شکل ۹-۴: جابه جایی افقی دیوار برای حالت‌های مختلف ?	۹۴
شکل ۱۰-۴: بیشترین تغییر مکان افقی دیوار مسلح شده با ژئوگرید با تغییر EA	۹۶
شکل ۱۱-۴: ضریب اطمینان دیوار مسلح شده با ژئوگرید با تغییر EA	۹۶

- شکل ۴-۱۲: بیشترین نیروی محوری ایجاد شده در ژئوگرید در هر لایه با تغییر EA ۹۷
- شکل ۴-۱۳: جابه جایی افقی دیوار برای حالت‌های مختلف سختی محوری ۹۸
- شکل ۴-۱۴: نمودار نرمال شده بیشترین تغییر مکان افقی با تغییر سطح آب رودخانه و خاک کناره ۱۰۰
- شکل ۴-۱۵: ضریب اطمینان با کاهش سطح آب رودخانه و خاک کناره ۱۰۱
- شکل ۴-۱۶: نمودار نرمال شده بیشترین تغییر مکان افقی با افت سریع سطح آب در رودخانه ۱۰۲
- شکل ۴-۱۷: ضریب اطمینان با افت سریع سطح آب در رودخانه ۱۰۲
- شکل ۴-۱۸: نمودار نرمال شده بیشترین تغییر مکان افقی با تغییر سطح آب در خاک بدون وجود آب در رودخانه ۱۰۳
- شکل ۴-۱۹: ضریب اطمینان با تغییر سطح آب در خاک بدون وجود آب در رودخانه ۱۰۴
- شکل ۴-۲۰: جابه جایی افقی با کاهش سطح آب رودخانه و خاک کناره برای سازه ژئوگریدی قائم ۱۰۵
- شکل ۴-۲۱: جابه جایی افقی با کاهش سطح آب رودخانه و خاک کناره برای سازه ژئوگریدی شیب‌دار ۱۰۶
- شکل ۴-۲۲: جابه جایی افقی در افت سریع سطح آب رودخانه برای سازه ژئوگریدی ۱۰۷
- شکل ۴-۲۳: جابه جایی افقی با کاهش سطح آب زیرزمینی در خاک بدون وجود آب در رودخانه برای سازه ژئوگریدی ۱۰۸
- شکل ۴-۲۴: بیشترین جابه جایی افقی دیوار با افزایش فاصله عمودی ژئوگریدها ۱۱۰
- شکل ۴-۲۵: ضریب اطمینان با افزایش فاصله عمودی ژئوگریدها ۱۱۰
- شکل ۴-۲۶: جابه جایی افقی با فاصله عمودی ژئوگریدها ۱۱۱
- شکل ۴-۲۷: مدل‌های ساخته شده در plaxis برای حالت قائم و شیب دار با شیب ۱-۱ ۱۱۲
- شکل ۴-۲۸: بیشترین جابه جایی افقی با تغییر زاویه میخ کوبی (شیب ۹۰) ۱۱۵
- شکل ۴-۲۹: ضریب اطمینان با تغییر زاویه میخ کوبی (شیب ۱-۱) ۱۱۵
- شکل ۴-۳۰: بیشترین جابه جایی افقی با تغییر زاویه میخ کوبی (شیب ۱-۱) ۱۱۶
- شکل ۴-۳۱: ضریب اطمینان با تغییر زاویه میخ کوبی (شیب ۱-۱) ۱۱۶
- شکل ۴-۳۲: جابه جایی افقی برای سه زاویه میخ کوبی مختلف (عمودی) ۱۱۷
- شکل ۴-۳۳: جابه جایی افقی برای سه زاویه میخ کوبی مختلف (دیوار با شیب ۱-۱) ۱۱۸
- شکل ۴-۳۴: بیشترین جابه جایی افقی دیوار میخ کوبی شده با تغییر C ۱۲۰

عنوان	صفحه
شکل ۴-۳۵: ضریب اطمینان دیوار میخ کوبی شده با تغییر C	۱۲۰
شکل ۴-۳۶: بیشترین نیروی محوری ایجاد شده در میخ‌ها با تغییر C	۱۲۱
شکل ۴-۳۷: بیشترین جابه جایی دیوار میخ کوبی شده با تغییر ?	۱۲۲
شکل ۴-۳۸: ضریب اطمینان دیوار میخ کوبی شده با تغییر ?	۱۲۳
شکل ۴-۳۹: بیشترین نیروی محوری ایجاد شده در میخ‌ها با تغییر ?	۱۲۳
شکل ۴-۴۰: جابه جایی افقی دیوار میخ کوبی شده با تغییر C	۱۲۴
شکل ۴-۴۱: جابه جایی افقی دیوار میخ کوبی شده با تغییر ?	۱۲۵
شکل ۴-۴۲: نمودار نرمال شده بیشترین جابه جایی افقی با تغییر سطح آب رودخانه و خاک کناره	۱۲۷
شکل ۴-۴۳: ضریب اطمینان با تغییر سطح آب رودخانه و آب کناره	۱۲۸
شکل ۴-۴۴: بیشترین جابه جایی افقی با افت سریع سطح آب	۱۲۹
شکل ۴-۴۵: ضریب اطمینان با افت سریع سطح آب	۱۲۹
شکل ۴-۴۶: نمودار نرمال شده بیشترین جابه جایی افقی با تغییر سطح آب در خاک بدون وجود آب در رودخانه	۱۳۰
شکل ۴-۴۷: ضریب اطمینان با تغییر سطح آب در خاک بدون وجود آب در رودخانه	۱۳۱
شکل ۴-۴۸: جابه جایی افقی با کاهش سطح آب رودخانه و ساحل عمودی برای دیوار میخ‌کوبی شده	۱۳۲
شکل ۴-۴۹: جابه جایی افقی با کاهش سطح آب رودخانه و کناره با شیب ۱-۱ برای دیوار میخ‌کوبی شده	۱۳۳
شکل ۴-۵۰: جابه جایی افقی با افت سریع آب رودخانه برای دیوار میخ‌کوبی شده	۱۳۴
شکل ۴-۵۱: جابه جایی افقی با کاهش سطح آب زیرزمینی در ساحل بدون وجود آب در رودخانه برای دیوار میخ‌کوبی شده	۱۳۵
شکل ۴-۵۲: پروفیل pzc 26	۱۳۷
شکل ۴-۵۳: مدل ساخته شده در plaxis برای تراس سپرکوبی شده	۱۳۷
شکل ۴-۵۴: بیشترین جابه جایی افقی دیوار سپرکوبی شده با تغییر C	۱۳۹
شکل ۴-۵۵: ضریب اطمینان دیوار سپرکوبی با تغییر C	۱۳۹
شکل ۴-۵۶: نشست در نقطه A و B با تغییر ?	۱۴۰

عنوان	صفحه
شکل ۴-۵۷: بیشترین جابه جایی افقی دیوار سپرکوبی شده با تغییر ؟	۱۴۱
شکل ۴-۵۸: ضریب اطمینان دیوار سپرکوبی شده با تغییر ؟	۱۴۲
شکل ۴-۵۹: نشست در نقطه A و B با تغییر ؟	۱۴۲
شکل ۴-۶۰: جابه جایی افقی دیوار سپرکوبی شده با تغییر C	۱۴۳
شکل ۴-۶۱: جابه جایی افقی دیوار سپرکوبی شده با تغییر ؟	۱۴۴
شکل ۴-۶۲: نمودار نرمال شده بیشترین جابه جایی افقی با پایین آمدن آب رودخانه و کناره	۱۴۴
شکل ۴-۶۳: ضریب اطمینان دیوار سپرکوبی شده با کاهش سطح آب رودخانه و کناره ...	۱۴۶
شکل ۴-۶۴: نشست در نقاط A و B با پایین آمدن سطح آب رودخانه و کناره	۱۴۷
شکل ۴-۶۵: نمودار نرمال شده جابه جایی افقی با پایین آمدن سطح آب رودخانه و	
خاک کناره اشباع	۱۴۸
شکل ۴-۶۶: ضریب اطمینان با پایین آمدن سطح آب رودخانه و خاک کناره اشباع	۱۴۹
شکل ۴-۶۷: نشست نقاط A و B با پایین آمدن آب رودخانه و خاک کناره اشباع	۱۴۹
شکل ۴-۶۸: نمودار نرمال شده جابه جایی افقی با پایین آمدن سطح آب در خاک کناره	۱۵۱
شکل ۴-۶۹: ضریب اطمینان با کاهش سطح آب زیرزمینی در خاک کناره	۱۵۱
شکل ۴-۷۰: نشست در نقاط A و B با پایین رفتن آب زیر زمینی در خاک کناره	۱۵۲
شکل ۴-۷۱: جابه جایی افقی در حالت پایین آمدن آب رودخانه و خاک کناره برای دیوار	
میخکوبی شده	۱۵۳
شکل ۴-۷۲: جابه جایی افقی در حالت پایین آمدن آب رودخانه برای دیوار میخکوبی شده	۱۵۴
شکل ۴-۷۳: جابه جایی افقی در حالت پایین آمدن آب زیرزمینی در ساحل برای	
دیوار میخکوبی شده	۱۵۵
شکل ۴-۷۴: بیشترین جابه جایی افقی دیوار سپرکوبی شده با تغییر عمق کوبش سپر	۱۵۷
شکل ۴-۷۵: ضریب اطمینان با تغییر عمق کوبش سپر	۱۵۷
شکل ۴-۷۶: نشست در نقاط A و B با تغییر عمق کوبش	۱۵۸
شکل ۵-۱: عکس‌های هوایی از منطقه مورد مطالعه	۱۶۳
شکل ۵-۲: موقعیت روستای سیدشریف و طول فرسایش موجود (الف)، محدوده‌های نقشه‌برداری	
شده در سایت سیدشریف (ب)	۱۶۴

عنوان	صفحه
شکل ۳-۵: رودخانه کارون در محدوده روستای سیدشریف- ابتدای بازه به سمت پایین دست	۱۶۴
شکل ۴-۵: رودخانه کارون در محدوده روستای سیدشریف- اواسط بازه مطالعاتی	۱۶۵
شکل ۵-۵: چگونگی انجام حفاظت در رودخانه	۱۶۶
شکل ۶-۵: پروفیل طولی گمانه‌های حفاری شده در شمال اهواز- روستای سید شریف	۱۶۸
شکل ۷-۵: شرایط مرزی	۱۷۰
شکل ۸-۵: نمای کلی هندسه مدل	۱۷۰
شکل ۹-۵: سطح لغزش برای حالت (الف) بالا آمدن آب تا تراز ۲ متری، (ب) افت سریع سطح آب و (ج) حالت دبی متوسط	۱۴۲
شکل ۱۰-۵: مدل ساخته شده در plaxis و سطح لغزش به دست آمده	
(ساحل مسلح با ژئوگرید)	۱۷۵
شکل ۱۱-۵: مدل ساخته شده در plaxis و سطح لغزش به دست آمده برای ساحل سپرکوبی شده	۱۷۸

فهرست جدول‌ها

صفحه	عنوان
۵۹	جدول ۳-۱: مراحل طراحی برای دیوارهای میخ کوبی شده
۶۴	جدول ۳-۲: برآورد مقاومت درگیری میخ کوبی‌ها در خاک و سنگ
۷۰	جدول ۳-۳: توزیع میخ‌ها بر روی سطح
۸۷	جدول ۴-۱: مشخصات ژئوگریدهای تولیدی شرکت Tensar
۸۷	جدول ۴-۲: پارامترهای محاسباتی لایه‌های خاک روستای درآویزه
۸۸	جدول ۴-۳: پارامترهای انتخاب شده برای مدلسازی با plaxis
۹۰	جدول ۴-۴: بیشترین تغییر مکان افقی و ضریب اطمینان با تغییر C
۹۳	جدول ۴-۵: تغییر مکان افقی و ضریب اطمینان با تغییر ?
۹۵	جدول ۴-۶: تغییر مکان افقی و ضریب اطمینان با تغییر EA
۱۰۰	جدول ۴-۷: تغییر مکان افقی و ضریب اطمینان با پایین آمدن آب رودخانه و کناره
۱۰۱	جدول ۴-۸: جابه جایی‌های افقی و ضریب اطمینان‌ها در حالت افت سریع آب رودخانه ...
۱۰۳	جدول ۴-۹: جابه جایی‌های افقی و ضریب اطمینان‌ها با کاهش سطح آب در خاک بدون وجود آب در رودخانه
۱۰۹	جدول ۴-۱۰: جابه جایی‌های افقی و ضریب اطمینان‌ها با افزایش فاصله عمودی ژئوگریدها
۱۱۴	جدول ۴-۱۱: جابه جایی‌های افقی و ضریب اطمینان‌ها با افزایش زاویه میخ کوبی (شیب ۹۰)
۱۱۴	جدول ۴-۱۲: جابه جایی‌های افقی و ضریب اطمینان‌ها با افزایش زاویه میخ کوبی (شیب ۱-۱)
۱۱۴	جدول ۴-۱۳: بیشترین جابه جایی افقی و ضریب اطمینان دیوار میخ کوبی شده با تغییر C
۱۱۹	جدول ۴-۱۴: تغییر مکان افقی و ضریب اطمینان با تغییر ?
۱۲۲	جدول ۴-۱۵: تغییر مکان افقی و ضریب اطمینان با پایین آمدن آب رودخانه و کناره
۱۲۷	جدول ۴-۱۶: جابه جایی‌های افقی و ضریب اطمینان‌ها در حالت افت سریع آب رودخانه
۱۲۸	جدول ۴-۱۷: جابه جایی‌های افقی و ضریب اطمینان‌ها با کاهش سطح آب در خاک بدون وجود آب در رودخانه
۱۳۰	جدول ۴-۱۸: مشخصات پروفیل pzc 26
۱۳۶	جدول ۴-۱۹: مشخصات مهارهای زمینی
۱۳۷	جدول ۴-۲۰: بیشترین جابه جایی افقی، ضریب اطمینان و نشست در دو نقطه A و B با تغییر C
۱۳۸	

- جدول ۴-۲۱: بیشترین جابه جایی افقی، ضریب اطمینان و نشست در دو نقطه A و B با تغییر ?
 ۱۴۱
- جدول ۴-۲۲: جابه جایی افقی و ضریب اطمینان با پایین آمدن آب رودخانه و کناره ۱۴۵
- جدول ۴-۲۳: جابه جایی افقی و ضریب اطمینان با پایین آمدن سطح آب رودخانه ۱۴۸
- جدول ۴-۲۴: جابه جایی افقی و ضریب اطمینان با پایین آمدن سطح آب در خاک کناره ... ۱۵۰
- جدول ۴-۲۵: بیشترین جابه جایی افقی، ضریب اطمینان و نشست در دو نقطه A و B
 با تغییر عمق کوبش ۱۵۶
- جدول ۴-۲۶: مقایسه تغییرات جابه جایی افقی سه دیواره در حالت‌های مختلف ۱۵۹
- جدول ۴-۲۷: مقایسه تغییرات ضریب اطمینان سه دیواره در حالت‌های مختلف ۱۶۰
- جدول ۵-۱: عمق گمانه‌های ژئوتکنیک حفاری شده در بازه سید شریف ۱۶۷
- جدول ۵-۲: پارامترهای محاسباتی لایه‌های خاک روستای سید شریف ۱۶۹
- جدول ۵-۳: پارامترهای انتخاب شده برای مدلسازی با plaxis ۱۶۹
- جدول ۵-۴: ضریب اطمینان‌های بدست آمده برای سه حالت مختلف سطح آب
 رودخانه با شیب ۱-۳/۵ ۱۷۱
- جدول ۵-۵: مقدار زمین‌های لازم جهت استملاک بمنظور انجام عملیات ساماندهی در
 سایت سیدشریف ۱۷۳
- جدول ۵-۶: هزینه تهیه مصالح و اجرای سیستم دیوار ژئوگرید ۱۷۴
- جدول ۵-۷: هزینه اجرای سیستم ژئوتیوب ۱۷۶
- جدول ۵-۸: هزینه اجرای سیستم لحاف بتنی ۱۷۶
- جدول ۵-۹: هزینه اجرای سپر فولادی ۱۷۸
- جدول ۵-۱۰: مقایسه هزینه‌ها بین روش‌های بررسی شده ۱۷۹

ارائه مناسبترین روش‌های پایدار سازی دیواره رودخانه‌های بزرگ، مطالعه موردی رودخانه کارون

چکیده

تثبیت تراس در شیروانی‌های خاکی و تقویت آنها در مقابل ناپایداری یکی از موضوعات رایج در پروژه‌های عمرانی است. روش‌های متعددی در این زمینه وجود دارد که از آن جمله میخ‌کوبی، سپرکوبی و خاک مسلح با ژئوگرید را می‌توان نام برد. ابعاد این سازه‌ها و عملکرد آنها تابع ویژگی‌های خاک است. پارامترهایی مانند چسبندگی، زاویه اصطکاک داخلی و درجه اشباع بر ضریب اطمینان پایداری سازه، تغییر شکل توده خاکی و نیز هزینه‌های اجرایی تأثیرگذار است به نحوی که نقش تعیین‌کننده در انتخاب سازه و یا روش تثبیت و تقویت توده خاکی دارد.

در این تحقیق به روش اجزا محدود و با استفاده از نرم افزار plaxis 8.2 برای یک تراس خاکی ساحلی به ارتفاع معین روش‌های تثبیت با میخ‌کوبی، ژئوگرید و سپرکوبی مدل شده است. حالت‌های مورد بررسی در این تحقیق شامل بررسی بهترین زاویه میخ‌کوبی در حالت قائم و شیب دار، اثر تغییر سختی محوری ژئوگرید، تأثیر افزایش عمق کوبش سپر، تأثیر افزایش چسبندگی و زاویه اصطکاک خاک و همچنین تأثیر پایین آمدن آب رودخانه و آب زیرزمینی به صورت هم‌زمان می‌باشد.

نتایج نشان داده است که ضریب اطمینان پایداری این سازه‌ها تابعی مستقیم و تقریباً خطی از چسبندگی اما غیر خطی از زاویه اصطکاک داخلی خاک است. اما تغییر شکل افقی سازه به طرز مشابهی تابع معکوس و نمایی از چسبندگی و زاویه اصطکاک داخلی خاک است. همچنین مشاهده شد که در یک تراس با ارتفاع معین بخشی از تنش که توسط عوامل تسلیح‌کننده تحمل می‌شود، با کاهش چسبندگی و زاویه اصطکاک داخلی خاک به صورت تصاعدي افزایش می‌یابد. از نظر اقتصادی، روش ژئوگرید بدون در نظر گرفتن هزینه‌های انحراف آب بر سایر روش‌ها ارجحیت دارد.

فصل اول کلیات

۱-۱- مقدمه

دیواره و کرانه تمامی رودخانه‌ها درجه‌ای از فرسایش پذیری را دارا هستند، چرا که فرسایش امری کاملاً طبیعی است. سیلابهای بزرگ با دبی‌های بالا علی‌رغم اتخاذ روش‌های حفاظتی حاشیه رودخانه قادر به تغییر خط کرانه رودخانه هستند. فرسایش سواحل رودخانه همچنین موجب عقب‌نشینی ساحل و ایجاد خسارت‌های فراوان به زمین‌ها و تاسیسات مجاور ساحل می‌گردد. از این روی تثبیت سواحل رودخانه و جلوگیری از تخریب آن بسیار ضروری است.

در تثبیت سواحل رودخانه‌ها، مواجهه با مسائل اجرایی و مشکلات حین اجرا از نقطه نظرهای زمان‌بندی، هزینه، تأثیر گذاری شرایط بالادست بر محل طرح و همچنین تأثیر فعالیت‌های کارگاهی بر پایین‌دست رودخانه‌ها موجب می‌شود که بهترین روش پایدارسازی دیواره‌های رودخانه‌های بزرگ مورد بررسی قرار گیرد.

۲-۱- بیان مسأله

Fischenich (1989) تخریب دیواره رودخانه‌ها را در سه حالت مختلف بررسی و تجزیه و تحلیل کرده است:

- ۱- کنده شدن و جابجایی مواد فرسایش پذیر بستر یا دیواره رودخانه توسط نیروهای هیدرولیکی
- ۲- ناپایداری ژئوتکنیکی
- ۳- ترکیب و تلفیق عوامل هیدرولیکی و ژئوتکنیکی