

بِسْمِ اللَّهِ الرَّحْمَنِ الرَّحِيمِ

مرکز اطلاع‌رسانی وزارت علوم، تحقیقات و فناوری
تهران



دانشگاه تهران

دانشکده فنی

رفتارنگاری سد کرخه در دوران ساختمان با استفاده از نتایج
ابزار دقیق

نگارش

حبیب نیرومند

استاد راهنما

دکتر علی اصغر میرقاسمی

012570

استاد مشاور

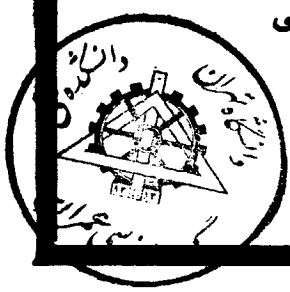
۳۵۸۵۹

دکتر مهدی پاکزاد

پایان نامه برای دریافت درجه کارشناسی ارشد

در رشته

مهندسی عمران - گرایش مکانیک خاک و مهندسی پی



زمستان ۱۳۷۹



فرم ارزشیابی پایان نامه کارشناسی ارشد دانشکده فنی

گروه مهندسی: عمران

در چارچوب ارزیابی مرحله تحقیقاتی مقض کارشناسی ارشد دانشجویان دانشکده فنی دانشگاه تهران
 آقای: حبیب نیرومند به شماره دانشجویی: ۸۱۰۲۷۷۰۸۸ در رشته مهندسی: عمران
 گرایش: خاک و پی پایان نامه خود به ارزش: ۶ واحد را که در نیمسال اول سال تحصیلی: ۷۸-۷۹
 اخذ و ثبت نام نموده، تحت عنوان: رفتار نگاری سد کرخه در دوران ساختمان با استفاده از نتایج ابزار دقیق
 به سرپرستی (استاد راهنما): دکتر علی اصغر میرقاسمی استاد مشاور: دکتر مهدی پاکزاد
 در تاریخ: ۷۹/۱۱/۳۰ در مقابل هیات داوران به شرح ذیل با (موفقیت / عدم موفقیت / اصلاحاتی) دفاع نمود.

امضاء

اسامی هیات داوران (حداقل ۳ نفر)

۷۹/۱۱/۳۰

۱- دکتر علی اصغر میرقاسمی

۲- دکتر اورنگ فرزانه

۳- دکتر سیدمجدالدین میر محمد حسینی

۴- دکتر مهدی پاکزاد

۵-

به عدد	به حروف
۲۰۱ -	بیست و یک

نمره نهایی هیات داوران:

ملاحظات:

تذکر: نیازی به درج نمره جداگانه هریک از داوران نبوده و فقط نمره مورد توافق هیات داوران (متوسط) اعلام می شود.

سرپرست محترم تحصیلات تکمیلی دانشکده

با سلام، نظر به اعلام نمره نهایی فوق الذکر از جانب هیات داوران خواهشمند است نسبت به انجام امور فراغت از

تحصیل دانشجوی یاد شده برابر ضوابط و مقررات اقدام مقتضی مبذول فرمائید.

امضاء و تاریخ:

 ۷۹/۱۳/۱

دکتر منوچهر لطیفی

نام و نام خانوادگی مدیر گروه:

توجه مهم: کلیه نوشته ها به استثناء نمره هیات داوران و مطالب بند ملاحظات قبل از دفاع باید با ماشین تایپ گردد. در

صورت لزوم تایپ مطالب این برگ در دفتر تحصیلات تکمیلی امکان پذیر خواهد بود.

تذکر: این فرم به دفتر تحصیلات تکمیلی ارسال و تصویر آن در گروه مربوطه نگهداری می شود.

تقدیم به

پدر و مادر

و

خانواده عزیزم

رفتارنگاری سد کرخه در دوران ساختمان با استفاده از نتایج ابزار دقیق

چکیده

رفتارنگاری سدهای خاکی از اهمیت ویژه‌ای برخوردار می‌باشد. رفتارنگاری به بررسی عملکرد سد در مراحل مختلف ساخت، اولین آگیری و دوران بهره‌برداری اطلاق می‌شود. رفتارسنجی سدها به سه دلیل اصلی صورت می‌پذیرد. بررسی رفتار سد به لحاظ مسائل ایمنی، مقایسه عملکرد واقعی سد با پیش‌بینی‌های طراحی و تجربه‌ای برای طرح‌های آینده دلایل اصلی رفتارنگاری می‌باشند. در این تحقیق رفتارنگاری سد کرخه در دوران ساختمان مورد ارزیابی قرار گرفته است. ارتفاع سد کرخه ۱۲۸ متر و طول تاج آن ۳۰۳۰ متر می‌باشد. حجم مخزن سد در حدود ۷ میلیارد مترمکعب برآورد شده است. برای رفتارنگاری سد در حدود ۱۰۰۰ ابزار دقیق شامل انواع پیزومترها، سلول‌های اندازه‌گیری فشار کل توده خاک، انحراف سنجها و نشست‌سنجها در ۲۳ مقطع مختلف قرار داده شده است. رفتارنگاری سد با استفاده از اطلاعات ابزار دقیق و تحلیلهای عددی (برگشتی) انجام گرفته است. تحلیلهای در دو محیط تنش کل و موثر انجام گرفته است. در انجام تحلیلهای نرم‌افزار CA2 که یک برنامه بر اساس روش تفاضلات محدود دویعدی می‌باشد، استفاده شده است.

بررسیهای انجام گرفته نشان داد که فشارهای منفذی هسته در زمان ساخت از مقادیر

پیش بینی شده در طراحی بمراتب کوچکتر می باشند . بیشترین ضریب فشار آب حفره ای واقعی سد

برابر ۰/۴۳ می باشد که از مقدار طراحی ($R_{u \max} = 0/7$) کمتر می باشد . علت این اختلاف را طولانی

شدن زمان ساخت و تغییر مصالح هسته از رس خالص به رس مخلوط می توان عنوان نمود .

نشست پوسته و هسته که از اطلاعات ابزار دقیق و تحلیلها برگشتی بدست آمده به ترتیب ۴۰ و

۱۱۲ سانتیمتر می باشد . این مقدار نشست برای پوسته و هسته به ترتیب ۰/۳ و یک درصد ارتفاع کل

سد می باشد که از مقادیر کوچکتری نسبت به نشستهای پیش بینی شده در طراحی (حدود یک درصد

برای پوسته و سه درصد برای هسته) برخوردار می باشد .

بررسی تنشهای کل نشان داد که ضریب قوس زدگی واقعی سد در حدود ۰/۴۶ می باشد که با

توجه به میزان قوس زدگی سدهای دیگر دنیا در محدوده قابل قبولی قرار دارد .

شایسته است از زحمات اساتید ارجمند جناب آقای دکتر علی اصغر میرقاسمی و

جناب آقای دکتر مهدی پاکزاد که در انجام این تحقیق از راهنمایی ارزنده ایشان

بهره‌مند شدم کمال تشکر و قدردانی را داشته باشم ،

همچنین از مساعدت جناب آقای مهندس ترکش دوز مدیریت محترم طرح‌های کرخه

و جناب آقای دکتر میرحسینی ، جناب آقای مهندس صدر لاهیجانی و مهندس بهنام که

در انجام این تحقیق مرایاری رسانده‌اند ،

و نیز از تمامی معلمان و استادان گرانقدری که در طول دوران تحصیل از وجودشان

بهره‌مند شدم ،

و همکاران ارجمند در شرکت مه‌اب قدس به ویژه در طرح کرخه ،

و در نهایت از همه عزیزانی که در کسب دانش و معرفت همواره مشوق و راهنمایم

بودند ،

سپاسگزارم.

فصل اول - کلیات

۱ ۱-۱- مقدمه
۲ ۲-۱- ضرورت انجام تحقیق
۳ ۳-۱- مروری بر مطالب سایر فصلها

فصل دوم - نگرشی بر ادبیات فنی و ابزار دقیق در سدهای خاکی

۵ ۱-۲- مقدمه
۵ ۲-۲- رفتارنگاری (Monitoring)
۵ ۱-۲-۲- تعریف رفتارنگاری و ابزاربندی
۶ ۲-۲-۲- علل ابزاربندی و رفتارنگاری در سدهای خاکی
۶ ۳-۲-۲- موارد رفتارنگاری در سدهای خاکی
۷ ۳-۲- مروری بر ادبیات فنی
۱۰ ۴-۲- ابزار دقیق (Instrumentation)
۱۰ ۱-۴-۲- مبدل‌های مورد استفاده در ابزار دقیق
۱۱ ۱-۱-۴-۲- مبدل‌های مکانیکی
۱۰ ۲-۱-۴-۲- مبدل‌های هیدرولیکی
۱۰ ۳-۱-۴-۲- مبدل‌های پنوماتیکی
۱۱ ۴-۱-۴-۲- مبدل‌های تار مرتعش (Vibrating Wire Transducer)
۱۰ ۵-۱-۴-۲- مبدل‌های الکتریکی
۱۰ ۲-۴-۲- روش‌های اندازه‌گیری فشار آب در توده خاک
۱۱ ۱-۲-۴-۲- چاه‌های مشاهده‌ای (Observation Wells)
۱۱ ۲-۲-۴-۲- پیزومتر لوله ایستا (Open Stand Pipe Piezometers)

۲۵ ۳-۲-۴-۲- پیزومتر هیدرولیکی دولوله‌ای
۲۵ ۴-۲-۴-۲- پیزومتر پنوماتیکی
۲۶ ۵-۲-۴-۲- پیزومترهای تار مرتعش
۲۸ ۶-۲-۴-۲- پیزومترهای مقاومت الکتریکی
۲۹ ۳-۴-۲- روشهای تعیین تنش کل در توده خاک
۳۰ ۱-۳-۴-۲- سلولهای فشار کل دیافراگمی
۳۰ ۲-۳-۴-۲- سلول فشار کل هیدرولیکی
۳۲ ۳-۳-۴-۲- عوامل موثر بر اندازه‌گیری فشار توده خاک
۳۴ ۴-۴-۲- انحرافسنجها (Inclinometer)

فصل سوم - معرفی نرم‌افزار CA2 و نحوه حل معادلات حاکم توسط این برنامه

۳۸ ۱-۳- مقدمه
۳۸ ۲-۳- قابلیت‌های برنامه CA2
۳۹ ۳-۳- روش تفاضل محدود
۴۰ ۱-۳-۳- روش تفاضل محدود صریح (Explicit Finit Difference Method)
۴۲ ۲-۳-۳- تحلیل لاگرانژی
۴۲ ۴-۳- مکانیک محیط‌های پیوسته
۴۲ ۱-۴-۳- حرکت و تعادل
۴۳ ۲-۴-۳- روابط قانون رفتاری (Constitutive Relations)
۴۴ ۲-۴-۳- شرایط مرزی
۴۴ ۵-۳- فرمول‌بندی عددی
۴۵ ۱-۵-۳- شبکه (Grid)

۴۶ ۳-۵-۲- معادلات تفاضل محدود
۴۶ ۳-۵-۳- محاسبه نرخ کرنش
۴۷ ۳-۵-۴- سرهم کردن ادغامی (Mixed Discretization)
۴۸ ۳-۵-۵- محاسبه تنشها و نیروهای گرهی
۴۹ ۳-۵-۶- معادله حرکت
۴۹ ۳-۵-۷- میرایی مکانیکی
۵۰ ۳-۵-۸- یافتن گام زمانی مکانیکی و بررسی پایداری روش عددی
۵۴ ۳-۶-۶- مدل مصالح مورد استفاده در CA2
۵۵ ۳-۶-۱- مدل الاستیک خطی
۵۵ ۳-۶-۲- مدل الاستیک و پلاستیک کامل موهر-کولمب
۵۸ ۳-۷-۷- جریان آب زیرزمینی و تحکیم
۵۸ ۳-۷-۱- معادله داری و فرموله کردن عددی آن
۶۱ ۳-۷-۲- معادله پیوستگی در گره‌های اشباع و غیر اشباع (Continuity Equation)
۶۲ ۳-۷-۳- اثرات مکانیکی در گره‌های اشباع و غیر اشباع

فصل چهارم - مشخصات سد مخزنی کرخه

۶۳ ۴-۱- مقدمه
۶۳ ۴-۲- مشخصات کلی طرح
۶۳ ۴-۲-۱- موقعیت و مشخصات رودخانه کرخه
۶۴ ۴-۲-۲- مشخصات سد کرخه
۶۷ ۴-۳- خصوصیات ساختگاه سد کرخه
۶۷ ۴-۳-۱- زمین ریخت شناسی

۶۷ ۲-۲-۴- سنگ چینه شناسی
۶۸ ۳-۲-۴- وضعیت نفوذپذیری توده سنگ ساختگاه سد
۷۰ ۴-۴- خصوصیات مهندسی مصالح پی
۷۰ ۱-۴-۴- خصوصیات مصالح پی کنگلومرا
۷۲ ۲-۴-۴- خصوصیات مصالح لایه‌های گلسنگ
۷۴ ۵-۴- خصوصیات مهندسی مصالح سد
۷۴ ۱-۵-۴- مصالح هسته سد
۷۶ ۲-۵-۴- مصالح پوسته
۷۷ ۳-۵-۴- مصالح انتقالی (زهکش و فیلتر)
۷۸ ۶-۴- مشخصات ابزاربندی پی وبدنه
۷۸ ۱-۶-۴- پیزومترهای سنگ (RP)
۷۸ ۲-۶-۴- پیزومترهای داخل بدنه (EP)
۸۰ ۳-۶-۴- پیزومترهای لوله ایستا (SP)
۸۰ ۴-۶-۴- سلولهای فشارخاک کل (PC)
۸۰ ۵-۶-۴- انحراف سنجهاونشست سنجها (I)
۸۱ ۶-۶-۴- نقاط نشانه نقشه برداری (B.M.)
۸۱ ۷-۶-۴- چاههای مشاهده‌ای
۸۱ ۸-۶-۴- سیستم رفتارنگاری لرزه خیزی
۸۲ ۹-۶-۴- سیستم ابزاربندی مقطع (۵-۵) و (۶-۶)

فصل پنجم - بررسی عملکرد سد کرخه با نتایج ابزاردقیق و تحلیلهای عددی

۸۶ ۱-۵- مقدمه
----	------------------

۸۷ ۲-۵- شبیه‌سازی سد کرخه بوسیله نرم‌افزار CA2
۸۷ ۱-۲-۵- المان بندی
۸۷ ۱-۱-۲-۵- المان بندی سد برای تحلیلها در محیط تنش کل
۹۱ ۲-۱-۲-۵- المان بندی سد برای تحلیلها در محیط تنش موثر
۹۳ ۲-۲-۵- انتخاب پارامترهای مصالح برای انجام تحلیلهای عددی
۹۳ ۳-۲-۵- تحلیل حساسیت مدل نسبت به مقادیر مختلف ضریب پواسون و زاویه اتساع
۹۷ ۴-۲-۵- مقایسه نتایج نرم‌افزار CA2 و Feadam
۹۷ ۳-۵- ارزیابی فشارهای منفذی در بدنه سد
۹۹ ۱-۳-۵- سازماندهی اطلاعات
۱۰۱ ۲-۳-۵- بررسی فشارهای منفذی در مقطع (۵-۵) ایستگاه (۱+۲۳۰)
۱۰۹ ۳-۳-۵- بررسی فشارهای منفذی در مقاطع دیگر
۱۱۱ ۴-۳-۵- تاثیر آگیری بر فشارهای منفذی بدنه سد
۱۱۲ ۴-۵- بررسی تغییر شکلها در سد
۱۱۲ ۱-۴-۵- بررسی تغییر شکلها در مقطع (۵-۵)
۱۱۲ ۱-۱-۴-۵- بررسی تغییر شکلهای قائم در مقطع (۵-۵)
۱۲۰ ۲-۱-۴-۵- بررسی تغییر شکلهای افقی در مقطع (۵-۵)
۱۲۱ ۲-۴-۵- بررسی نشستها در سایر مقاطع سد
۱۲۳ ۳-۴-۵- بررسی نشستهای پی
۱۲۴ ۵-۵- بررسی فشارهای کل در توده خاک
۱۲۴ ۱-۵-۵- بررسی فشارهای کل در مقطع (۵-۵)
۱۲۴ ۱-۱-۵-۵- فشارهای قائم کل در مقطع (۵-۵)
۱۳۴ ۲-۱-۵-۵- بررسی فشارهای افقی در مقطع (۵-۵)

۱۳۴ ۵-۵-۲- بررسی فشارهای کل در سایر مقاطع
۱۳۷ ۵-۶- بررسی عملکرد دیوار آببند در اولین آگیری
 ۵-۶-۱- بررسی فشارهای پیژومتریک در توده‌های کنگلومرایی زیر گل‌سنگ
۱۳۷ (۲-)
 ۵-۶-۲- بررسی فشارهای پیژومتریک در توده کنگلومرایی بین لایه‌های گل‌سنگ
۱۳۸ (۱-) و (۲-)
 ۵-۶-۳- بررسی فشارهای پیژومتریک در توده کنگلومرایی بین لایه‌های گل‌سنگ
۱۴۰ (۱-) و (۲+)
 ۵-۶-۴- بررسی فشارهای پیژومتریک در توده کنگلومرایی بین لایه‌های گل‌سنگ
۱۴۵ (۲+) و (۳+)
 ۵-۶-۵- بررسی فشارهای پیژومتریک در توده‌های کنگلومرایی بالای لایه گل‌سنگ
۱۴۸ (۳+)

فصل ششم - نتیجه‌گیری و ارائه پیشنهادات

۱۴۹ ۶-۱- خلاصه و نتیجه‌گیری
۱۵۲ ۶-۲- ارائه پیشنهادات
۱۵۳ مراجع

فهرست شکلها

صفحه

عنوان شکل

- | | |
|----|---|
| ۹ | شکل (۱-۲) : مقطع عرضی سد (Lazici)..... |
| ۱۰ | شکل (۲-۲) : مقدار نشست در بالاترین صفحه انحراف سنج در مقطع میانی سد (Lazici) |
| ۱۲ | شکل (۳-۲) : فشارسنج لوله بوردون (Bourdon)..... |
| ۱۳ | شکل (۴-۲) : تصویر شماتیک از روشهای اندازه گیری هیدرولیکی..... |
| ۱۴ | شکل (۵-۲) : مبدل جریان بسته در حالت عادی (اندازه گیری در هنگام قطع جریان گاز) |
| ۱۵ | شکل (۶-۲) : مبدل جریان بسته در حالت عادی (اندازه گیری در هنگام برقراری جریان گاز) |
| ۱۶ | شکل (۷-۲) : مبدل پنوماتیکی جریان باز در حالت عادی..... |
| ۱۷ | شکل (۸-۲) : اجزا مبدل تار مرتعش..... |
| ۱۹ | شکل (۹-۲) : مدار پل وتستون..... |
| ۲۰ | شکل (۱۰-۲) : اجزاء اصلی چاه مشاهده ای..... |
| ۲۲ | شکل (۱۱-۲) : پیزومتر لوله ایستا نصب شده در گمانه..... |
| ۲۳ | شکل (۱۲-۲) : عمق سنج الکتریکی برای تعیین تراز آب در چاههای مشاهده ای و پیزومترهای لوله ایستا..... |
| ۲۴ | شکل (۱۳-۲) : قرائتگر موئینگی برای تعیین تراز آب در چاههای مشاهده ای و پیزومترهای لوله ایستا..... |
| ۲۴ | شکل (۱۴-۲) : قرائتگر رادیوئی برای تعیین تراز آب در چاههای مشاهده ای و پیزومترهای لوله ایستا..... |
| ۲۶ | شکل (۱۵-۲) : پیزومتر هیدرولیکی دو لوله ای نوع (Bishop)..... |
| ۲۷ | شکل (۱۶-۲) : پیزومتر پنوماتیکی..... |
| ۲۸ | شکل (۱۷-۲) : پیزومتر تار مرتعش..... |
| ۲۹ | شکل (۱۸-۲) : پیزومتر مقاومت الکتریکی..... |
| ۳۰ | شکل (۱۹-۲) : انواع اصلی سلولهای فشار (الف) - سلولهای دیافراگمی (ب) - سلولهای هیدرولیکی..... |
| ۳۱ | شکل (۲۰-۲) : سلول فشار توده خاک با مبدل تار مرتعش..... |
| ۳۱ | شکل (۲۱-۲) : سلول فشار کل خاک هیدرولیکی (الف) - با مبدل پنوماتیکی (ب) - با مبدل تار مرتعش..... |
| ۳۲ | شکل (۲۲-۲) : تاثیر نسبت شکل و نسبت سختی خاک به سلول در تعیین فشار خاک. |

- شکل (۲-۲۳) : فشار خاک ثابت شده توسط سلولهای فشار با قطرهای مختلف در سد Chicoasen.....
- ۳۳
- شکل (۲-۲۴) : نحوه اندازه‌گیری تغییر شکل افقی سطوح مختلف توسط انحراف‌سنج.....
- ۳۶
- شکل (۲-۲۵) : اجزاء مختلف سیستم انحراف‌سنج.....
- ۳۶
- شکل (۳-۱) : ترتیب محاسبات در CA2.....
- ۴۱
- شکل (۳-۲) : اعمال نیروی $F(t)$ به توده m و تولید شتاب \ddot{u} ، سرعت \dot{u} و تغییر مکان u
- ۴۳
- شکل (۳-۳) : (الف) - اجزاء چهار گوش، (ب) - جزء مثلثی همراه بردارهای سرعت (ج) - بردار نیروهای گرهی.....
- ۴۵
- شکل (۳-۴) : (الف) - گره A و اجزاء مثلثی اطراف آن (ب) - یک جزء مثلثی.....
- ۵۱
- شکل (۳-۵) : جزء مثلثی و فشارهای گرهی.....
- ۶۰
- شکل (۳-۶) : دو جفت اجزاء مثلثی در هر جزء چهار وجهی.....
- ۶۰
- شکل (۴-۱) : بزرگترین مقطع عرضی سد کرخه در ایستگاه (۱+۲۳۰).....
- ۶۵
- شکل (۴-۲) : موقعیت سد کرخه.....
- ۶۶
- شکل (۴-۳) : وضعیت دیوار آب بند در طول محور سد.....
- ۷۱
- شکل (۴-۴) : موقعیت مقاطع ابزار دقیق در طول محور سد.....
- ۷۹
- شکل (۴-۵) : نحوه آرایش ابزارهای دقیق در مقطع (۵-۵) ایستگاه (۱+۲۳۰).....
- ۸۴
- شکل (۴-۶) : نحوه آرایش ابزارهای دقیق در مقطع (۶-۶) ایستگاه (۱+۲۳۰).....
- ۸۵
- شکل (۵-۱) : المان‌بندی مقطع عرضی (۵-۵) در تحلیل تنش کل.....
- ۸۸
- شکل (۵-۲) : المان‌بندی هسته در تحلیل تنش کل.....
- ۸۸
- شکل (۵-۳) : المان‌بندی پی در تحلیل تنش کل.....
- ۸۹
- شکل (۵-۴) : المان‌بندی مقطع عرضی (۵-۵) بعد از اجرای فرازبند.....
- ۸۹
- شکل (۵-۵) : المان‌بندی مقطع عرضی (۵-۵) بعد از اجرای لایه‌های مختلف خاکریزی
- ۸۹
- شکل (۵-۶) : نحوه همگرایی مدل‌های عددی در برنامه CA2 (الف) - مساله همگرا (ب) - مساله واگرا.....
- ۹۰
- شکل (۵-۷) : المان‌بندی مقطع عرضی (۵-۵) در تحلیل تنش موثر.....
- ۹۲