



شبیه‌سازی و ارزیابی رفتار تراکمی خاک زراعی توسط مدل‌های موهر کولمب و دراکر پراگر

مریم بیگلری^{*}، مجتبی جابری معز^۲

mbiglari661@gmail.com .۱
jaberimoeaz@yahoo.com .۲

چکیده

تراکم خاک‌های زراعی در مصرف انرژی ادوات کشاورزی، رشد ریشه و در نتیجه عملکرد زراعی محصولات کشاورزی تأثیرگذار است. یکی از مهم‌ترین معیارهای ارزیابی تراکم‌پذیری خاک تنش پیش تراکمی است. هدف از انجام این پژوهش بررسی رفتار تراکمی یک خاک زراعی یا بافت شنی، رسی و لومی طی سه آزمون نشت صفحه‌ای، فشردنگی محصور و نشت صفحه‌ای و فشردنگی محصور توأم باهم و شبیه‌سازی آنها با مدل‌های عددی موهر-کولمب و دراکر-پراگر به منظور ارزیابی توزیع تنش و جابه‌جایی در عمق خاک و پیش‌بینی تنش پیش تراکمی خاک بود. طی آزمون‌های تجربی، نمودار تنش-جابه‌جایی از آزمون‌های فشردنگی خاک رسم شد و تنش پیش تراکمی به روش الکساندرو وارال از آزمون نشت صفحه‌ای تعیین شد. نتایج نشان داد که هر دو مدل دراکر-پراگر با ضریب تبیین ۹۹ درصد و موهر کولمب با ضریب تبیین ۹۸ درصد مطابقت خوبی با داده‌های به دست آمده از آزمایش تجربی داشتند. بررسی توزیع تنش فشاری و جابه‌جایی در لایه‌های مختلف در عمق خاک در نشان داد که مقدار تنش و جابه‌جایی در لایه‌های نزدیک به سطح بارگذاری بیشتر و با حرکت به سمت لایه‌های پایین تر مقدار تنش و جابه‌جایی کاهش یافت؛ همچنین مقدار تنش در سطح هر لایه از خاک با فاصله گرفتن از مرکز صفحه بارگذاری کاهش یافت. به طوری که در آزمون نشت صفحه‌ای در عمق زیاد تقریباً مقدار تنش ثابت شده و صفر می‌شود در صورتی که در آزمون نشت صفحه‌ای و فشردنگی محصور (توأم باهم) تنش در خاک ثابت شده و ماندگار بود.

کلمات کلیدی:

کلمات کلیدی: نشت صفحه‌ای و فشردنگی محصور توأم باهم، موهر کولمب، دراکر پراگر

*مریم بیگلری



شبیه‌سازی و ارزیابی رفتار تراکمی خاک زراعی توسط مدل‌های موهر کولمب و دراکرپاگر

مقدمه

خاک به عنوان یک منبع طبیعی نقش مؤثری در کشاورزی و تأمین غذای انسان‌ها دارد. تخریب فیزیکی خاک به دست انسان یک مشکل جهانی است. از جمله عوامل اصلی تخریب فیزیکی خاک شامل تراکم خاک، مانداب شدن و نشت خاک‌های آلی می‌باشد. تراکم خاک یکی از مسائل عمده در کشاورزی مدرن است که در اثر عبور ماشین‌های کشاورزی در بسیاری از نقاط جهان به عنوان یک مسئله جدی مورد توجه قرار گرفته است [۱۴]. نشت طبیعی خاک، آبیاری غرقابی در خاک با ساختمان ضعیف و تردد ماشین‌های سنگین کشاورزی در سطح مزرعه دلایل اصلی به وجود آمدن تراکم خاک می‌باشد [۲۱]. تراکم خاک در زمین‌های زراعی ممکن است باعث کاهش رشد محصولات شده و همچنین اثرات محیطی نامطلوبی مانند کاهش نفوذ آب خاک، افزایش روان آب در دوره زمانی بارندگی زیاد و نهایت فرسایش خاک به همراه داشته باشد [۱۰]. در تحقیقات کشاورزی، مفهوم نتش پیش تراکم در مورد فشردگی سریع خاک‌های غیراشاع کاربرد دارد؛ که نتش پیش تراکم به عنوان حداقل تنشی که خاک می‌تواند تحمل کند بدون اینکه فشردگی آن افزایش یابد، تعریف می‌شود [۱۷]. این نتش به عنوان معیاری از مقاومت خاک جهت پایدار نگهداشتن ساختمان خاک در برابر نیروهای داخلی و خارجی مورد استفاده قرار می‌گیرد [۶]. هدف اصلی از تعیین نتش پیش تراکم، تعیین ظرفیت باربری خاک یا نتش در آستانه تراکم است تا با محدود نمودن بارگذاری (در اثر تردد) به مقادیر کمتر نتش پیش تراکم، خطر تراکم (تفییر شکل ماندگار) به حداقل برسد [۱۷]. آزمون‌های اندازه‌گیری نتش پیش تراکم خاک شامل آزمون فشردگی ادومتر، آزمون فشردگی محصور، آزمون فشردگی نیمه محصور و آزمون نشت صفحه‌ای می‌باشد. برخی تحقیقات اخیر حاکی از آن است که حتی با اعمال نتش تا حدی کمتر از نتش پیش تراکم، تغییر شکل‌های ماندگار معنی‌داری در خاک به جامانده که بیانگر این حقیقت است که استفاده از نتش پیش تراکم به عنوان حد تسليم چندان هم قابل اطمینان نیست [۱۱]. یکی از راهکارهای مؤثر در بررسی چنین مسائل شبیه‌سازی اجزای محدود مسئله می‌باشد به نحوی که به توان عوامل مختلف مؤثر بر رفتار نتش کرنش در آزمون‌های تک محوری محصور، نیمه محصور و نشت صفحه‌ای خاک را بررسی نمود. این امر مستلزم این است که بتوان از مدلی مناسب به منظور پیش‌بینی رفتار خاک جهت بررسی جنبه‌های مختلف آن و عوامل مؤثر استفاده کنیم. کیفیت عملیات خاک‌ورزی از دیدگاه مدیریت خاک و تولید محصول همیشه مورد توجه قرار گرفته است و تلاش شده است تا ابزارها به گونه‌ای طراحی شوند تا در اثر تقابل آنها با خاک تا حد امکان از تخریبی خاک و نیز اتلاف انرژی که خود شامل محدودیت‌های اقتصادی و زیست محیطی می‌باشد، پیشگیری شود [۱۸]. بهینه‌سازی ابزارهای خاک‌ورزی و اصلاح آنها، مستلزم انجام آزمون‌های فراوانی در شرایط واقعی می‌باشد که این امر مستلزم زمان و هزینه‌های زیادی است، لذا جهت جلوگیری از صرف هزینه و زمان، شبیه‌سازی‌های عددی جایگزینی مناسب برای فرآیند بهینه‌سازی است که با حذف آزمایش‌های مزروعه‌ای پرهزینه و کاهش زمان تحقیق مدل‌های مناسبی را ارائه می‌دهند [۱۵]. مزیت روش‌های مدل‌سازی نسبت به روش‌های عملی و آزمایشگاهی این است که در روش‌های مدل‌سازی خواص خاک در هر نقطه را با دقت پیشتری می‌توان تعیین نمود و نیز امکان بررسی تأثیر پارامترهای مختلف خاک بر تغییر شکل و نتش‌های ایجاد شده وجود دارد، هم‌چنین در این روش‌ها می‌توان نیروهای وارد بر ابزار را در هر مرحله از عملیات بارگذاری پیش‌بینی کرد [۲۳]. در مطالعه‌ای توسط همت و همکاران (۲۰۱۱) رفتار نتش خاک لومی رسی شبیه‌سازی شد. مدل‌سازی خاک در محیط نرم‌افزار انسیس و رفتار خاک ویسکوالاستیک خطی در نظر گرفته شد. نتایج نشان داد که روش المان محدود می‌تواند برای شبیه‌سازی رفتار نتش نشست استفاده شود. نامجو و گل‌بخشی (۲۰۱۴) تماس بین تایر خاک را با نرم‌افزار سالیدور ک به صورت المان محدود شبیه‌سازی کردند. هدف از شبیه‌سازی، بررسی تراکم ایجاد شده در اثر حرکت تایر بر روی سطح خاک بود. در این تحقیق برای شبیه‌سازی رفتار خاک از مدل هایپر الستیک و تایر با مدل مونو ریویلینگ و



همچنین از معیار تسلیم خاک دراکر-پراگر استفاده شد. نتایج شیوه‌سازی مطابقت خوبی با نتایج آزمایشگاهی داشت که بیان گر قابلیت روش اجزای محدود در تحلیل تماس بین تایر و خاک است. در مطالعه‌ای توسط مردانی و همکاران (۲۰۱۶) برای تحلیل برهم کنش تایر محرك خاک از دو روش عددی و تجربی استفاده شد تا تأثیر سرعت پیشروی و بار دینامیکی تایر روی تنش عمودی خاک در عمق‌های مختلف مورد بررسی قرار گیرد. در روش عددی از نرم‌افزار اجزاء محدود آباکوس استفاده شد. رفتار خاک، الاستوپلاستیک و تایر هایپرالاستیک کرنش محدود و الاستیک استفاده شد. آزمون‌های تجربی با استفاده از آزمون‌گر تک چرخ و انباره خاک انجام گرفتند. مقایسه نتایج حاصل از هر دو روش حاکی از مطابقت خوب نتایج آزمون‌های شیوه‌سازی و تجربی بوده است. در هر دو آزمون، با افزایش سرعت پیشروی تایر منجر به کاهش تنش عمودی خاک در ترکیب‌های مختلف بار دینامیکی و عمق گردید. در مطالعه‌ای توسط نادری بولدادجی و همکاران (۲۰۱۸)، آزمون‌های فشاری تک محوری محصور، نیمه محصور و نشت صفحه‌ای خاک با روش اجزا محدود شیوه‌سازی شد مدل خاک در نرم‌افزار آباکوس به صورت ماده‌ای با رفتار الاستیک_پلاستیک (کشسان-خمیری) جهت بررسی منحنی‌های تنش-کرنش و تعیین نقطه‌ی بیشینه انحنای نسبت به تنش تسلیم تعریف شد. نتایج شیوه‌سازی سه آزمون نشان داد که در صورت افزایش دادن مدل الاستیستیه و نسبت پواسون خاک، تنش پیش تراکمی روش نقطه بیشینه انحنای افزایش می‌یابد. این در حالی است که افزایش زاویه اصطکاک داخلي دراکر-پراگر و سرعت نفوذ پیستون تأثیر در مقدار تنش پیش تراکمی نقطه بیشینه انحنای ندارد. همچنین آزمون‌های آزمایشگاهی تک محوری محصور بر روی نمونه‌ای خاک جهت بررسی رفتار آن در رطوبت و چگالی‌های متفاوت انجام شد. نتایج شیوه‌سازی و تجربی در این آزمون جواب نزدیک به هم داشتند. با توجه به پژوهش‌های صورت گرفته در زمینه شیوه‌سازی خاک، بهتر است که هر یک از مدل‌های رفتاری خاک در مدل-سازی خاک استفاده گردد و پس از مقایسه نتایج بهترین مدل ارائه شود تا بتواند تمام جنبه‌های مختلف رفتاری را بررسی و معادلات رفتاری دقیقی را با توجه به پیشرفت روش‌های حل به دست آورد؛ که از این مدل مناسب جهت شیوه‌سازی آزمون نشت صفحه‌ای و فشردگی محصور (توأم باهم) در خاک استفاده کرد. در مطالعه‌ای توسط رشیدی و همکاران (۲۰۱۰)، مدل نشت صفحه‌ای خاک از طریق روش اجزا محدود به صورت بارگذاری مکرر شیوه‌سازی شد. مدل خاک در نرم‌افزار فوورتن به صورت ماده الاستو پلاستیک جریان همرا خطی تعریف شد. همچنین آزمون آزمایشگاهی نشت صفحه‌ای جهت مقایسه با مدل شیوه‌سازی شده انجام شود. نتایج آزمون آزمایشگاهی نشان داد که روش اجزای محدود می‌تواند رفتار نشت خاک تحت بارگذاری‌های مکرر را نسبتاً دقیق بیان کند. اهداف اصلی در این پژوهش، ۱- انجام آزمون آزمایشگاهی نشت صفحه‌ای بر روی نمونه خاک جهت بررسی رفتار آن و به دست اوردن تنش پیش تراکم، ۲- شیوه‌سازی اجزای محدود آزمون نشت صفحه‌ای و فشردگی محصور توأم باهم خاک و تعریف آن به صورت ماده‌ای با رفتار الاستیک پلاستیک (کشسان خمیری) و ارزیابی آن با مدل‌های تحلیل گسیختگی دراکرپراگر و موهر کولمب جهت بررسی منحنی‌های تنش-کرنش بودند.

مواد و روش‌ها**روش تهیه نمونه خاک**

به منظور انجام آزمایش‌های تجربی این پژوهش، از عمق صفر تا ۲۰ cm خاک مزرعه تحقیقاتی دانشگاه بوعلی سینا همدان نمونه خاک تهیه شد. بافت خاک مورد مطالعه از نوع سندي کلی لوم با ۴۶/۸۲ درصد ماسه، ۲۷/۲۸ درصد سیلت و ۲۵/۸ درصد رس بود. به منظور محاسبه چگالی ظاهری خاک از مقداری از یک ظرف استوانه‌ای شکل با قطر ۲۰ cm و ارتفاع ۱۲ cm استفاده شد که مقدار چگالی برابر با kg.m^{-3} ۱۵۰۰ به دست آمد. سپس درصد رطوبت خاک با قرار دادن ۱۵۰ g از نمونه خاک مورد آزمایش درون یک آون در دمای 110 ± 5 درجه سلسیوس به مدت ۱۶ ساعت تعیین شد و مقدار آب مورد نیاز برای رساندن رطوبت نمونه‌ها به سطح رطوبت وزنی مورد آزمایش ۱۵% od.b.



محاسبه شد. یک لایه نازک از خاک در سطح سینی پختش شد و با آب پاش دستی اسپری شد و با خاک کاملاً مخلوط گردید. سپس خاک مرطوب با افشار کردن آب به طور یکنواخت تهیه گردید [۸]. نمونه‌ها داخل پاکت‌های پلاستیکی قرار داده شدند و درب پاکت‌ها کاملاً بسته شد. نمونه‌ها در داخل چندلایه پلاستیک دیگر قرار داده شدند تا رطوبت نمونه‌ها حفظ شود. نمونه‌ها برای تعادل رطوبتی به مدت ۲۴ ساعت داخل پاکت‌های پلاستیکی می‌ماندند و سپس برای مراحل بعدی آماده می‌شوند [۷]. با داشتن چگالی و حجم نمونه خاک، وزن هر نمونه محاسبه گردید. سپس خاک موردنیاز وزن شده و به سه قسمت مساوی تقسیم و هر قسمت به صورت یک لایه داخل ظرف آزمایش ریخته شد.

روش آزمایش‌های تجربی آزمایش نشت صفحه‌ای

جهت انجام آزمایش نشت صفحه‌ای، بارگذاری بر سطح خاک با استفاده از یک صفحه فلزی با قطر ۵۰ mm و ضخامت ۱۶ mm با دستگاه CBR با سرعت $1 \text{ mm} \cdot \text{min}^{-1}$ انجام شد [۸]. طی آزمایش نشت صفحه‌ای، صفحه بارگذاری در مرکز ظرف استوانه‌ای نمونه خاک قرار گرفت. به ازای هر یک میلی‌متر نشت، مقدار نیرو واردہ بر نمونه توسط نیروسنجد فشاری S شکل با ظرفیت ۱ ton در کلاس دقت C3 ثبت می‌شد و نمودار نیرو-جابجایی رسم می‌گردید. نشت ۲۰ mm به عنوان پایان آزمایش در نظر گرفته شد.

آزمایش نشت صفحه‌ای و فشردگی محصور توأم باهم

جهت انجام آزمایش نشت صفحه‌ای و فشردگی محصور توأم باهم، بارگذاری بر سطح خاک با استفاده همزمان از دو صفحه فلزی یکی با قطر ۵۰ mm و ضخامت ۱۶ mm و دیگری با قطر ۲۱۰ mm و ضخامت ۱۶ mm با دستگاه CBR با سرعت $1 \text{ mm} \cdot \text{min}^{-1}$ انجام شد. طی آزمایش نشت صفحه‌ای و فشردگی محصور توأم باهم، صفحه‌های بارگذاری در مرکز ظرف استوانه‌ای نمونه خاک ابتدا صفحه با قطر ۵۰ mm و سپس صفحه با قطر ۲۱۰ mm قرار گرفت. به ازای هر یک میلی‌متر نشت، مقدار نیرو واردہ بر نمونه توسط نیروسنجد فشاری S شکل با ظرفیت ۱ ton در کلاس دقت C3 ثبت می‌شد و نمودار نیرو-جابجایی رسم می‌گردید.. نشت ۳۰ mm به عنوان پایان آزمایش در نظر گرفته شد. به منظور تعیین ضریب پواسون و مدول یانگ از آزمایش فشردگی تک محوری استفاده شد. مقدار چسبندگی و ضریب اصطکاک داخلی خاک نیز از آزمون برش مستقیم به دست آمد.

تعیین تنش پیش-تراکمی خاک

تنش پیش تراکمی، با استفاده از روش ارائه شده توسط الکساندرو و ارل (۱۹۹۵) با استفاده از داده‌های نمودار تنش-نشت حاصل از آزمایش نشت صفحه‌ای خاک تعیین شد. در این روش، نقطه تقاطع دو خط مماس بر منحنی تنش-نشت، تنش پیش تراکمی را نشان می‌دهد. بدین منظور یک خط مماس بر منحنی تنش-نشت، از مبدأ و خط دیگر، مماس بر قسمت انتهایی منحنی رسم شدند، از نقطه تقاطع این دو خط تنش پیش تراکمی به دست آمد [۳].

شبیه‌سازی آزمایش نشت صفحه‌ای به روش اجزاء محدود

به منظور شبیه‌سازی آزمون نشت صفحه‌ای از نرم افزار آباکوس ورژن ۶.۱۴ استفاده شد. بدین منظور، خاک به صورت یک جسم تغیر شکل پذیر به صورت دو بعدی (یک مستطیل) و متقاضن با ارتفاع ۱۲۰ mm و عرض ۱۰۵ mm (چون بارگذاری و شرایط مرزی متقاضان



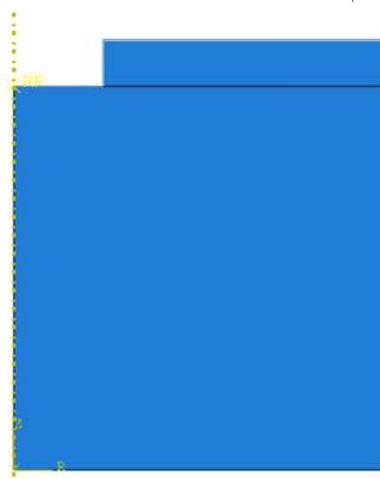
بودند به منظور ساده‌سازی نیمی از خاک مدل شد و سپس نتایج به کل هندسه خاک تعیین داده شد، صفحه بارگذاری به صورت یک جسم صلب با عرض ۲۵ mm و ظرف حاوی خاک نیز به صورت جسم صلب به ارتفاع ۱۲۰ mm و عرض ۱۰۵ mm در نرم‌افزار آباکوس مدل شدند. شکل ۱ طرح‌واره آزمون نشست صفحه‌ای در نرم‌افزار آباکوس را نشان می‌دهد.



شکل: مدل هندسی آزمون نشست صفحه‌ای در نرم‌افزار آباکوس

شبیه‌سازی آزمایش نشست صفحه‌ای و فشردگی محصور توأم باهم به روش اجزاء محدود

مدل هندسی آزمون نشست صفحه‌ای و فشردگی محصور توأم باهم شامل سه قسمت مدل نمونه خاک، ظرف استوانه و صفحه بارگذاری توأم باهم بودند. خاک و ظرف حاوی خاک همانند آزمایش نشست صفحه‌ای در نرم‌افزار آباکوس مدل شدند. شکل ۲ طرح‌واره آزمون نشست صفحه‌ای و فشردگی محصور توأم باهم در نرم‌افزار آباکوس را نشان می‌دهد.



شکل ۲: مدل هندسی آزمون نشست صفحه‌ای و فشردگی محصور توأم باهم در نرم‌افزار آباکوس
خصوصیات خاک مورد مطالعه

سیزدهمین کنگره ملی مهندسی مکانیک



انجمن مهندسی باشین دانشگاه زراعی و محیط‌زیست ایران

بیوسیستم و مکانیزاسیون ایران



دانشگاه تربیت مدرس

(مکانیک بیوسیستم ۱۴۰۰)

۱۴۰۰-۲۶-۲۴ شهریور

به منظور حل مسئله نیاز است تا خواص خاک تعریف گردد. همچنین با توجه به این که صفحه بارگذاری و ظرف خاک به صورت صلب در نظر گرفته شده‌اند نیاز به تعریف خواص ندارند. پس یک نوع مصالح برای خاک تعریف شد. در این تحقیق جهت شبیه‌سازی آزمون نشست صفحه‌ای از مدل‌های موهر کولمب و دراکر پراگر خطی به عنوان معیار گسیختگی خاک استفاده شد.تابع تسلیم موهر کولمب و دراکر پراگر خطی به ترتیب در رابطه (۲) و (۳) آورده شده است [۱۲].

$$\tau = C + \sigma_n \tan \Phi \quad (2)$$

$$F = t - p \tan(\beta) - d = 0 \quad (3)$$

در رابطه (۲)، C چسبندگی، Φ زاویه اصطکاک داخلی، σ_n تنش قائم و τ مقاومت برشی هستند. در رابطه (۳)، t تنش انحرافی (Pa)، p تنش متوسط، β زاویه تابع تسلیم خطی در صفحه تنش $p-t$ و d عرض از مبدأ خط تابع تسلیم در صفحه تنش $p-t$ هستند. β و d به ترتیب شبیه به زاویه اصطکاک داخلی و چسبندگی در معیار تسلیم موهر-کلمب هستند. K نسبت تنش تسلیم در کشش سه محوری به تنش تسلیم در فشار سه محوری است که وابستگی سطح تسلیم را بر مقدار تنش اصلی میانه کنترل می‌کند.

با داشتن زاویه اصطکاک داخلی خاک (Φ)، مقدار K را می‌توان از رابطه (۴) محاسبه نمود. مقادیر d و β از رابطه (۵) محاسبه می‌شوند [۲۳].

$$K = \frac{3 - \sin \Phi}{3 + \sin \Phi} \quad (4)$$

$$\begin{cases} \tan \beta = \frac{6 \sin \Phi}{3 - \sin \Phi} \\ d = c \frac{6 \cos \Phi}{3 - \sin \Phi} \end{cases} \quad (5)$$

برای زاویه آmas نامیده می‌شود که جهت جریان پلاستیک بعد از گسیختگی را تعیین می‌کند. رابطه (۶)، ارتباط زاویه آmas با زاویه اصطکاک داخلی مدل موهر-کلمب را نشان می‌دهد [[۱۳]، [۱۶]].

$$\Phi = \Phi_{cv} + \psi \quad (6)$$

Φ_{cv} زاویه اصطکاک داخلی برای حالت ثابت حجم برای مواد دانه‌ای نرم است. مقدار آن برای مدل‌های اجزاء محدود بر اساس مشاهداتی که برای شن و سیلیکا دیده شد برابر با 33° در نظر گرفته شد [۱۶].

جدول ۱- خصوصیات خاک مورد آزمایش

Ψ	K	β	d	مدول الاستیستیه (kPa)	نسبت پواسن	زاویه اصطکاک داخلی (deg.)	چسبندگی کولمب (kPa)	چگالی (kg.m ⁻³)
۱۴ (deg.)	.۰/۷۸	۳۶ (deg.)	۲۵/۱۴ (kPa)	۱۱۰	۰/۳	۱۹	۷/۱۹	۱۵۰۰

شرایط موزی و مشبندی

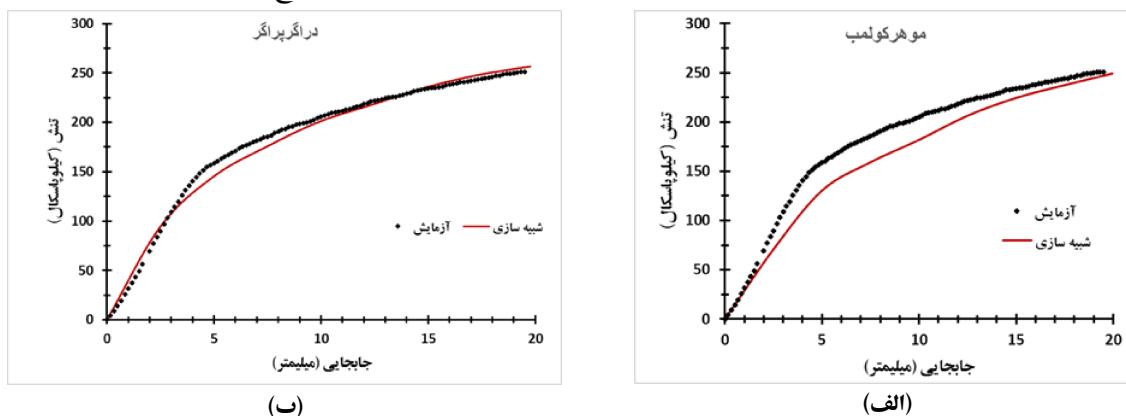
برای حل مسئله بررسی فشردگی خاک طی آزمایش‌های نشست صفحه‌ای و نشست صفحه‌ای و فشردگی محصور توأم باهم از روش دینامیکی آباکوس/اکسپلیسیت استفاده شد. که تحلیل نمونه خاک در شبیه‌سازی را نشان می‌دهد. به منظور اعمال بار به خاک، صفحه



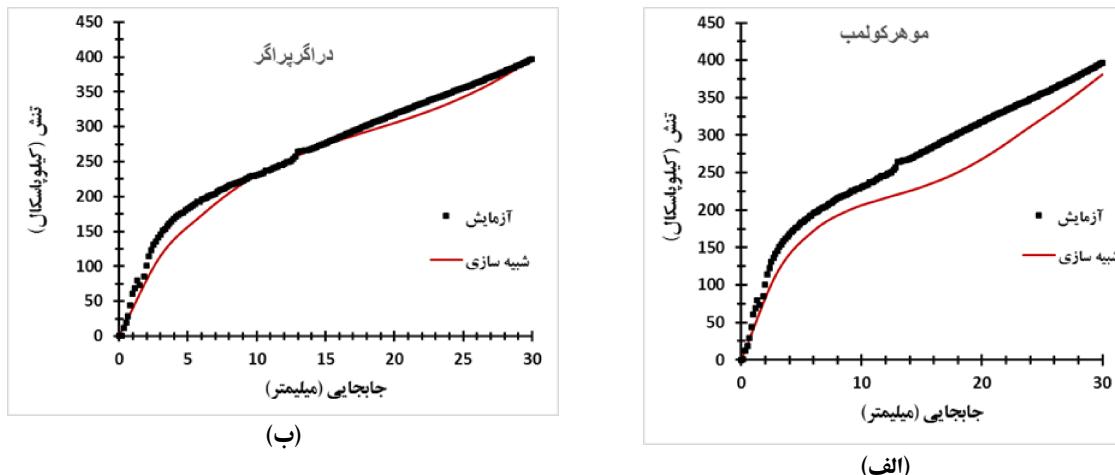
بارگذاری در آزمون نشت صفحه‌ای با سرعت ثابت $1 \text{ mm}.\text{min}^{-1}$ در جهت محور y به مقدار 20 mm ، صفحه بارگذاری در آزمون نشت صفحه‌ای و فشردگی محصور توأم باهم در جهت محور y به مقدار 30 mm به سمت پایین جابجا شدند. در هر دو آزمون، صفحه بارگذاری فقط می‌تواند در جهت محور y حرکت کند و در سایر جهات مقید شده بود و درجات آزادی ظرف حاوی خاک در تمامی جهت محدود شد و گره‌های مرکزی خاک در نقاط $x=0$ بر روی محور x در جهت محور y مقید شدند و دوران آنها در جهت محور y بسته شد. گره‌های پایینی و زیرین خاک در نقاط $y=0$ بر روی محور x حرکتی نداشند اما در جهت محور y می‌توانند دوران کنند. در این پژوهش، از روش مش ساختاریافه برای مشبندی محیط خاک با استفاده از المان‌های آجری خطی متقاضان چهار گره‌ای (CAX4R) برای مشبندی خاک انتخاب شد. در نهایت ۵۵۰ المان برای شبیه‌سازی خاک در آزمون نشت صفحه‌ای و ۱۰۲۲ المان برای آزمون نشت صفحه‌ای و فشردگی محصور توأم باهم استفاده شد.

نتایج و بحث

با توجه به نتایجی که از هردو مدل رفتاری خاک در شبیه‌سازی هر دو آزمون نشت صفحه‌ای و نشت صفحه‌ای و فشردگی محصور توأم باهم به دست آمدند مدل رفتاری دراکر پراگر در مدل‌سازی به کمک نرم‌افزار آباکوس نسبت به مدل موهر کولمب با ضریب تبیین $\%99$ تطبیق مناسبی با داده‌های حاصل از آزمایش‌های تجربی داشت. شکل ۴ و ۵ نمودارهای نتش-نشست خاک به دست آمده از شبیه‌سازی اجزاء محدود هر دو آزمون را در مقابل نتایج آزمایش‌های تجربی نشان می‌دهد. همان‌طور که از نتایج شکل ۳ و ۴ قابل مشاهده است، روش اجزاء محدود و معیار تسلیم دراکر پراگر به خوبی توانسته با دقت بالایی رفتار نتش-نشست خاک را در زیر صفحه بارگذاری در آزمون تراکم خاک پیش‌بینی کند. بنابراین از روش اجزاء محدود و معیار تسلیم دراکر پراگر به خوبی می‌توان جهت پیش‌بینی و بررسی رفتار تراکم خاک استفاده کرد. نادری و همکاران (۲۰۱۸)، نیز طی شبیه‌ساز رفتار تراکم خاک با مدل دراگر پراگر به نتایج مشابهی دست یافته‌ند.



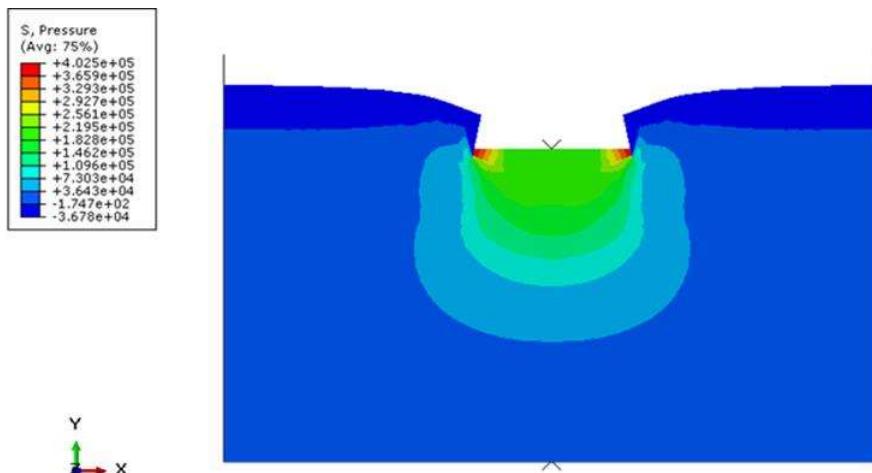
شکل ۳: مقایسه نتایج نتش-جابه‌جایی نتایج به دست آمده از آزمایش‌های تجربی و نتایج شبیه‌سازی به روش اجزاء محدود در نشت صفحه‌ای: (الف)- با معیار تسلیم موهر کولمب و (ب)- با معیار تسلیم دراگر پراگر

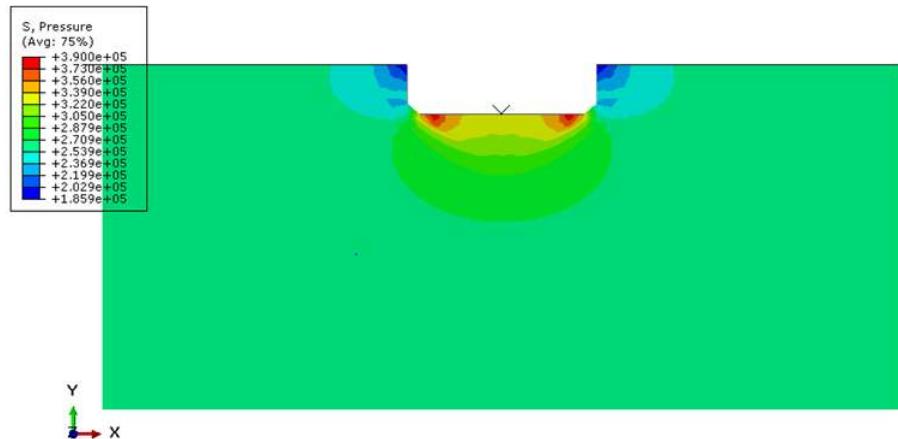


شکل ۴؛ مقایسه نتایج تنش-جابه جایی نتایج به دست آمده از آزمایش های تجربی و نتایج شبیه سازی به روش اجزاء محدود در نشست صفحه ای و فشردگی محصور توأم باهم؛ الف- با معیار تسیلیم موهر کولمب و ب- با معیار تسیلیم در آگر پراگ

نتایج توزیع تنش فشاری

مسئله مهمی که در مورد اعمال بار محوری بر خاک وجود دارد، نحوه توزیع تنش در لایه های خاک است. در صورت دانستن مقدار تنش در نقاط مختلف خاک زیر عامل بارگذاری، میزان تراکم خاک قابل تخمین است. در تحقیق حاضر توزیع تنش در عمق با استفاده از مدل اجزاء محدود ارائه شده، استخراج گردید. نتایج حاصل از هر دو آزمون نشست صفحه ای و نشست صفحه ای و فشردگی محصور توأم باهم در شکل ۵ قابل مشاهده است.





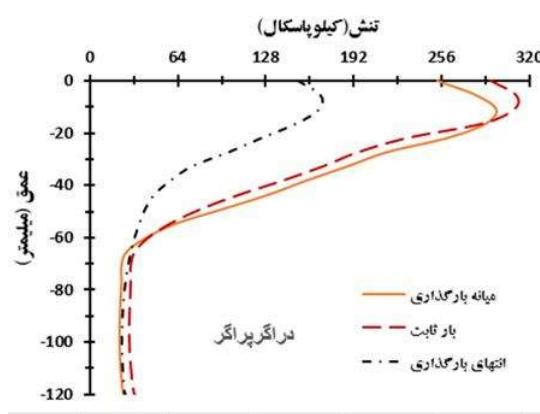
(ب)

شکل ۵: توزیع تنش در خاک انتهای بارگذاری: الف- آزمون نشت صفحه‌ای و ب- آزمون نشت صفحه‌ای و فشردگی محصور توأم باهم

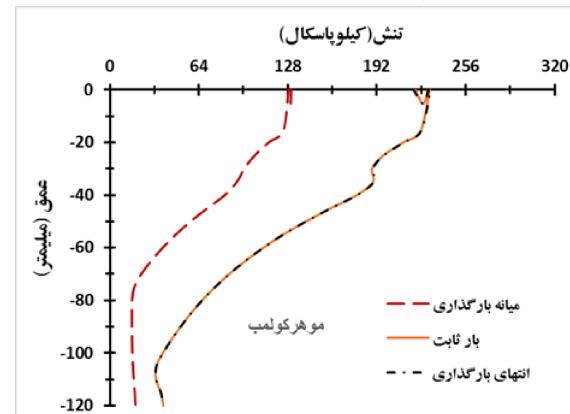
با مقایسه نتایج توزیع تنش فشاری در لایه‌های خاک در هر دو آزمون در شکل ۵ مشاهده می‌شود که در آزمون نشت صفحه‌ای تنش در زیر صفحه بارگذاری و اطراف آن بوده و در کناره‌های خاک تنش تقریباً صفر می‌باشد ولی در آزمون نشت صفحه‌ای و فشردگی محصور توأم باهم تنش در تمام لایه‌های خاک وجود دارد و کل سطح خاک را در بر گرفته که این تفاوت در توزیع تنش در هر دو آزمون را می‌توان چنین بیان کرد که در آزمون نشت صفحه‌ای ذرات خاک در کناره‌ها می‌توانند آزادانه حرکت کنند ولی در آزمون نشت صفحه‌ای و فشردگی محصور توأم باهم به علت این که خاک در این آزمون محصور است و ذرات خاک اجازه جابه‌جایی ندارند و تنش ناشی از بار اعمالی به ذرات خاک آزاد نمی‌شود و در خاک باقیمانده تراکم تمام لایه‌های خاک را در برمی‌گیرد.

تعیین مقدار دقیق تنش ناشی از وزن خاک و سربار یکی از مسائل مهندسی ژئوتکنیک می‌باشد. تنش عبارت است از عکس العمل ذاتی و درونی یک جسم در مقابل نیروی واردۀ بر واحد سطح آن جسم. به عبارت دیگر اگر بر واحد سطح جسمی نیرویی وارد شود در داخل جسم نیرویی معادل نیروی وارد شده اما در جهت مخالف، تولید می‌شود که به این نیروی ایجاد شده در واحد سطح، تنش گفته می‌شود. [۱].

نتایج حاصل از توزیع تنش قائم خاک با استفاده از مدل‌های دراگر پراگر و موهر کولمب به شرح زیر می‌باشد:



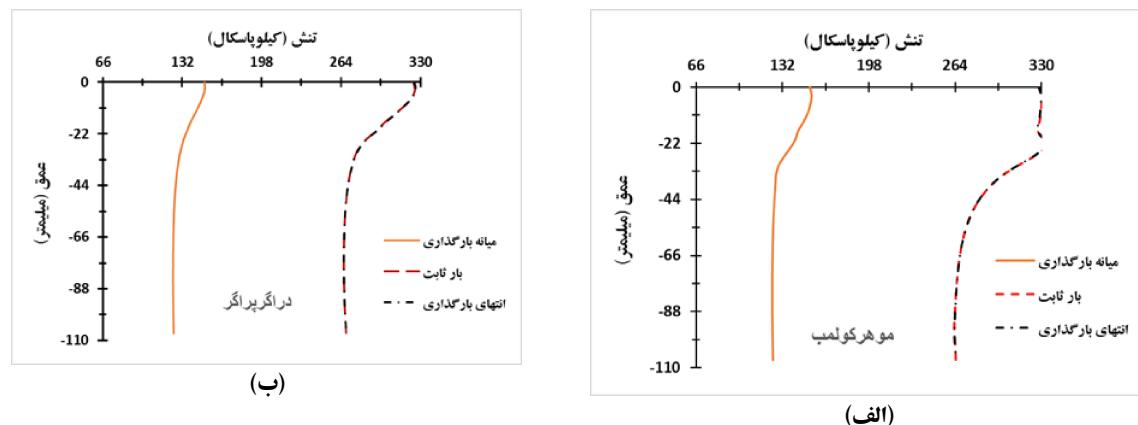
(ب)



(الف)



شکل ۶: توزیع تنش در عمق تحت تأثیر بار محوری حاصل از مدل اجزاء محدود در آزمایش نشست صفحه‌ای: الف- با معیار تسليم موهرکولمب و ب- با معیار تسليم دراگرپر اگر

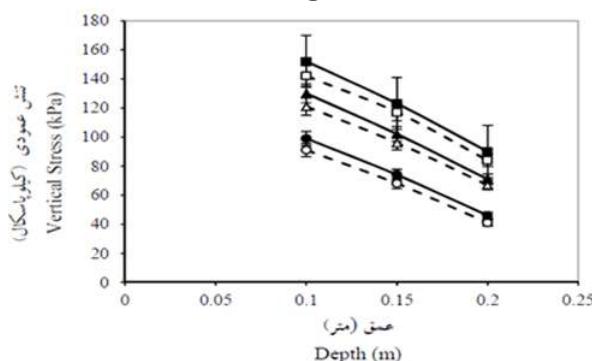


شکل ۷: توزیع تنش در عمق تحت تأثیر بار محوری حاصل از مدل اجزاء محدود در آزمایش نشست صفحه‌ای و فشردگی محصور توأم باهم:
الف- با معیار تسليم موهرکولمب و ب- با معیار تسليم دراگرپر اگر

نمودارهای رسم شده در شکل‌های ۶ و ۷ توزیع تنش قائم در خاک را نشان می‌دهد. همان‌طور که در شکل مشاهده می‌شود هرچه از محل مقدار بار محوری وارد شده دورتر می‌شویم توزیع تنش قائم در سطح خاک کاهش می‌یابد و کشیدگی نمودار روی محور افقی مختصات تنش کاهش یافته و به محور عمودی مختصات نزدیک می‌شود. نتایج نشان می‌دهد که با وارد شدن بار محوری در خاک تنش افزایش یافته ولی با افزایش عمق تنش در خاک کاهش یافته است. حبیبی بربری و همکاران (۱۳۹۷) نیز به این نتیجه دست یافتند که با قرار گرفتن سربار بر روی خاک به مقدار تنش موجود در خاک افزوده می‌شود و هرچه در جهت افقی و قائم از محل اثر بار فاصله گرفته شود مشاهده می‌شود که از تأثیر سربار کم می‌شود. نتایج این تحقیق در زمینه توزیع تنش در عمق با نتایجی که توسط مردانی و همکاران (۱۳۹۷) در تحقیق تحلیل اجزاء محدود بهم‌کنش چرخ محرك-خاک که برای برآورد توزیع تنش عمودی خاک انجام شده بود در مقایسه تغییرات تنش عمودی خاک در عمق‌های مختلف در آزمون‌های عددی و تجربی که در شکل (۸) آورده شده است هم خوانی دارد. بررسی تغییرات تنش عمودی خاک در عمق‌های مختلف نشان داد که در هر دو آزمون عددی و تجربی در ترکیب‌های مختلف بار عمودی و سرعت پیشروی، با افزایش عمق، تنش عمودی خاک با پیروی از یک الگوی توانی کاهش یافته است. با افزایش عمق خاک بار وارد از سوی تایر بر سطح خاک منتظر می‌شود. انتشار حباب‌وار سبب کاهش تنش وارد بر لایه‌های زیرین خاک می‌گردد. نتایج این تحقیق نشان داد کاهش تنش در عمق‌های زیرین خاک در آزمون نشست صفحه‌ای و فشردگی محصور توأم باهم اتفاق نیفتاده است و تنش باقی‌مانده است. در نتایجی که از نمودار توزیع تنش در عمق از آزمون نشست صفحه‌ای حاصل شد مشخص گردید کاهش تنش تا لایه‌های زیرین خاک اتفاق افتاده و تقریباً به صفر رسیده است. که این اختلاف تنش را می‌توان این گونه بیان کرد که هرچه از محل اثر بار فاصله گرفته شود مشاهده می‌شود تنش در آزمایش نشست صفحه‌ای کم شده به دلیل این که سطح بارگذاری کم نر بوده و کارهای سطح خاک آزاد بوده و ذرات اجازه جابه‌جای داشتند ولی در آزمون نشست صفحه‌ای و فشردگی محصور توأم باهم به دلیل این که سطح بارگذاری بزرگ بوده و تمام سطح خاک را در بر گرفته و خاک محصور شده در نتیجه ذرات در خاک اجازه جابه‌جای نداشته و مقدار تنش در خاک نسبت به آزمون نشست صفحه‌ای در



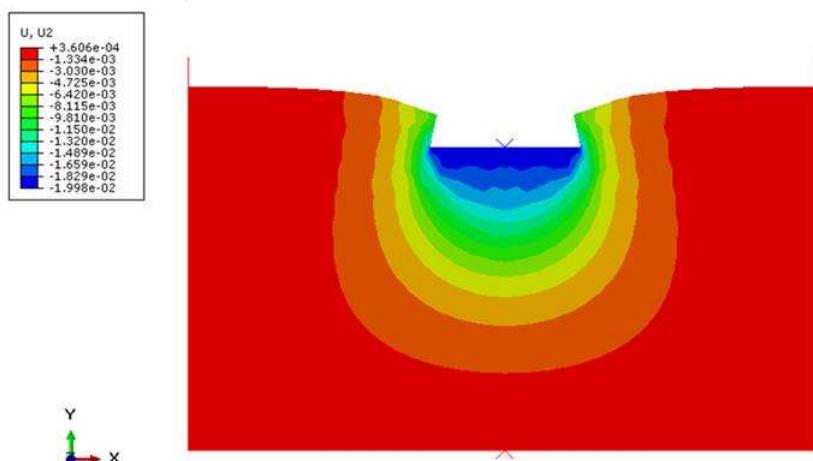
لایه‌های زیرین بیش تر بوده و در خاک باقی مانده است. با دانستن مقدار تنش در هر نقطه از خاک در محدوده بارگذاری، مقدار اثر بار وارد بر خاک مشخص می‌گردد. در هنگام بارگذاری باید دقت نمود که بار وارد بر باعث تراکم خاک نگردد. در صورتی که اعمال بار بیش از ظرفیت باربری خاک، اجتناب‌ناپذیر باشد، میزان تراکم خاک در لایه‌های مختلف قابل پیش‌بینی است. در به کارگیری ماشین‌ها و ادواتی که باعث اعمال بار فشاری به خاک می‌گردند باید دقت شود که تراکم ناشی از اعمال بار محوری فشاری از دامنه به کارگیری ادوات خاک‌ورزی و دامنه اثر فرآیندهای طبیعی فراتر نزود. در غیر این صورت هزینه اصلاح ساختمان خاک افزایش یافته و کیفیت خاک نیز کاهش می‌یابد.



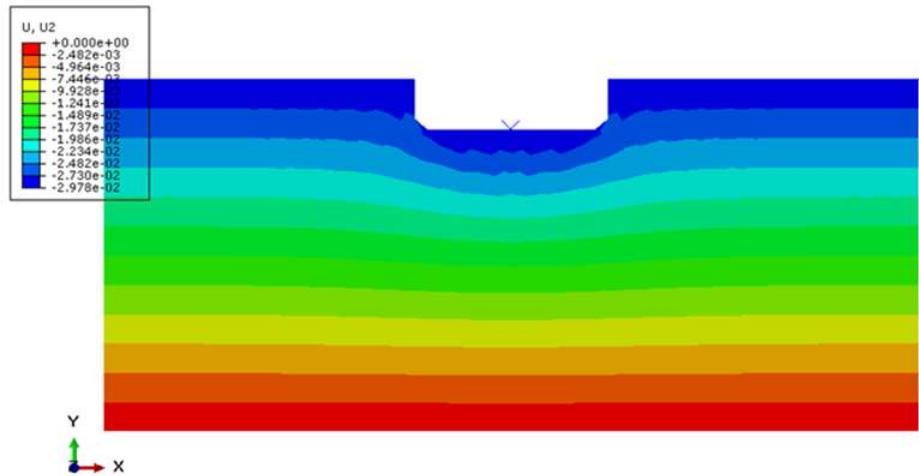
شکل ۸: نمودار تغییرات تنش عمودی خاک نسبت به عمق در بارهای دینامیکی مختلف و سرعت پیشروی $4/0$ متر بر ثانیه در آزمون‌های تجربی (خط پررنگ) و عددی (خط چین) [۱۵].

جابه‌جایی صفحه بارگذاری در خاک

در شکل (۹) تغییر شکل در لایه‌های خاک در انتهای بارگذاری از مدل دراگرپراغر آباکوس آورده شده است.



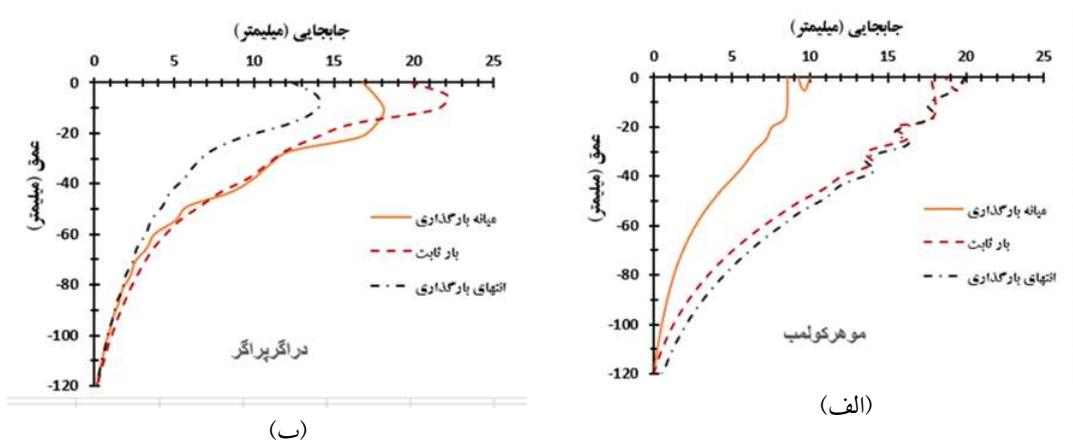
(الف)



(ب)

شکل ۹: نمایش تغییرشکل لایه‌های خاک در جهت قائم در آزمون: الف- نشت صفحه‌ای و ب- نشت صفحه‌ای فشرده‌گی محصور توأم باهم

با حرکت صفحه‌ی بارگذاری در راستای قائم، خاک در اثر نیروی وارد شده از طرف صفحه، در جهت عمودی جابه‌جا می‌شود. این جابه‌جایی از تغییرشکل‌های پلاستیک و الاستیک تشکیل یافته است. که بعداز بارگذاری از روی خاک قسمت الاستیک جابه‌جایی عمودی ذرات خاک برگشته و تنها جابه‌جایی پلاستیک باقی می‌ماند. شکل‌های (۱۰) و (۱۱) جابه‌جایی خاک در عمق را نشان می‌دهد.



شکل ۱۰: جابه‌جایی لایه‌های خاک در عمق در آزمون نشت صفحه‌ای: الف- با معیار موهر کولمب و ب- با معیار دراگرپر اگر

سیزدهمین کنگره ملی مهندسی مکانیک



امنیت مهندسی باشین: دی‌کلورزی و مکانیزاسیون ایران

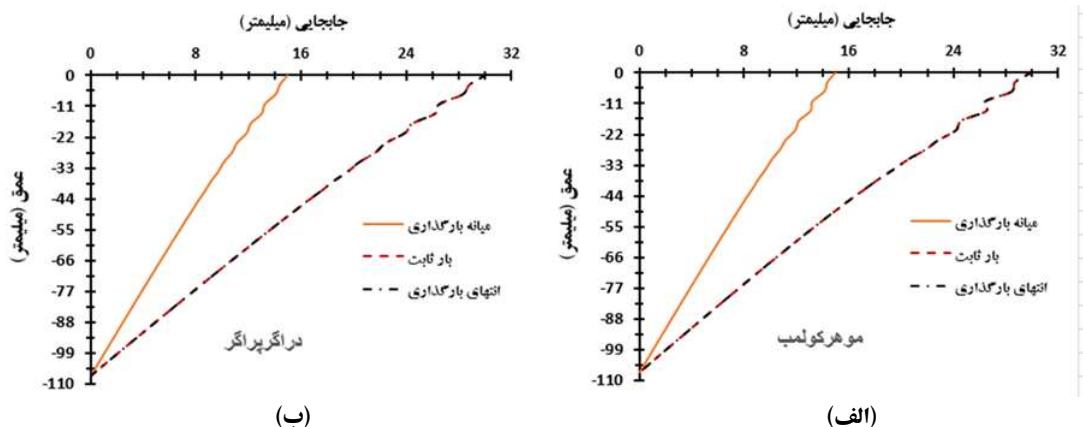
بیوسیستم و مکانیزم‌اسیون ایران



انجمن کاربریت مدل

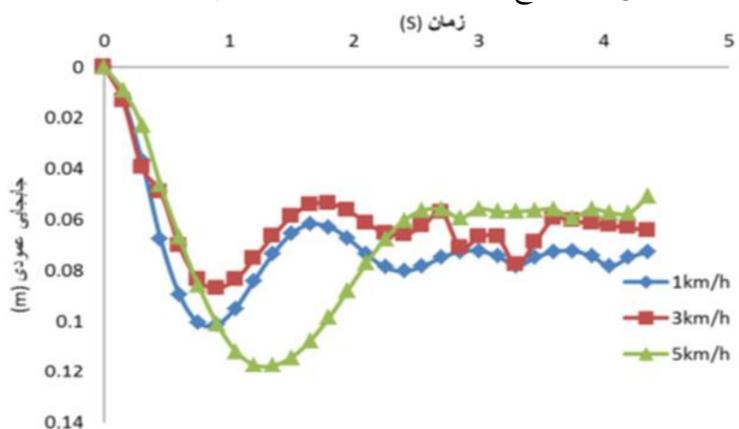
(مکانیک بیوسیستم) (۱۴۰۰)

۱۴۰۰ ۲۶-۲۷ شهریور



شکل ۱۱: جابه‌جایی لایه‌های خاک در عمق در آزمون نشت صفحه‌ای و فشردگی محصور توازن باهم؛ الف- با معیار موهر-کولمب و ب- با معیار دراگرپر-آگر

همان‌طور که در شکل‌های ۱۰ و ۱۱ مشاهده می‌شود، در آزمون نشت صفحه‌ای با فاصله گرفتن از سطح مرکز اعمال بار محوری به سمت لایه‌های زیرین جابه‌جایی در خاک (تعییر شکل) کمتر می‌شود و سپس مقدارش به صفر می‌رسد. نتایج نشان داد که با افزایش عمق میزان نشت (تراکم) ناشی از تنش وارد بر خاک کاهش می‌یابد. این نتایج با داده‌های سجاد سربازوطن (۱۳۹۲) در تحقیق اندازه‌گیری تراکم خاک زیر تایر تراکتور با استفاده از روش المان محدود با مدل اصلاح شده دراکرپر-آگر در نرم‌افزار آباکوس که در شکل (۱۲) آورده شده است هم خوانی دارد که به این نتیجه دست یافتند که با افزایش عمق تأثیر نیروی تایر بر تراکم خاک کاهش می‌یابد. ولی با توجه به این که تحقیقی در زمینه‌ی شبیه‌سازی و بررسی رفتار خاک در زیر سطح بارگذاری نشت صفحه‌ای و فشردگی محصور توازن نگرفته بود نتایج این شبیه‌سازی و نمودار حاصل از آن می‌تواند گویای این باشد که سطح خاک، مورد آزمایش به دلیل محصور بودن در زیر سطح بارگذاری فشردگی محصور تماماً وارد فاز پلاستیک شده و تراکم کل سطح خاک را در این آزمایش در بر گرفته است. ولی با توجه به نتایج بدست آمده از آزمون نشت صفحه‌ای مشاهده شد که تراکم ایجاد شده در خاک در زیر سطح بارگذاری و اطراف محل بارگذاری بود و قسمت‌هایی که از سطح بارگذاری فاصله داشتند وارد فاز پلاستیک نشدند.



شکل ۱۲: جابه‌جایی ذرات خاک در عمق [۲].



نتیجه‌گیری

هدف از این مطالعه بررسی رفتار خاک طی عملیات فشردگی و ارزیابی آن با مدل‌های تحلیل گسیختگی به روش اجزاء محدود در سطح رطبی ۱۵ درصد بود. که مشخص گردید مدل دراگر پرآگر در مقایسه با مدل موهر کولمب مطابقت بهتری با آزمایش تجربی دارد. در تحقیق حاضر نتایج زیر حاصل شد:

- ۱- نتایج نشان دادند که روش المان محدود قابلیت مدل‌سازی با ۹۹٪ اطمینان در این تحقیق توانست نتایج مشابه نتیجه‌ی بهدست آمده از روش آزمایشگاهی ارائه دهد.
- ۲- با افزایش بارگذاری روی خاک میزان تنفس و نشست خاک افزایش یافته و توزیع تنفس عمق بیشتری از خاک را در بر می‌گیرد. بنابراین وزن تراکتور و ماشین‌های کشاورزی عامل مهمی در تراکم می‌باشد.
- ۳- نتایج توزیع تنفس فشاری و جابجایی در لایه‌های مختلف خاک در عمق نشان داد که مقدار تنفس و جابجایی در لایه‌های نزدیک به سطح بارگذاری بیشتر و با حرکت به سمت لایه‌های پایین‌تر مقدار تنفس و جابجایی کاهش می‌یابد.
- ۴- در آزمون فشردگی محصور و نشست صفحه‌ای توأم باهم نتایج نشان داد با افزایش عمق تنفس در خاک کاهش یافته هرچه در جهت قائم از محل اثر بار فاصله گرفته شود مشاهده می‌شود تنفس کم شده و ثابت شده ولی این کاهش تنفس در عمق‌های زیرین خاک اتفاق نیفتد است و تنفس باقی‌مانده است.
- ۵- جابجایی ذرات خاک در عمق در آزمون نشست صفحه‌ای و فشردگی محصور توأم باهم تابعی از جابجایی صفحه بارگذاری می‌باشد.
- ۶- در صورت بکارگیری مدلی مناسب برای شبیه‌سازی رفتار متقابل خاک و اعمال کننده بار به خاک، روش المان محدود می‌توانند با کمترین هزینه، جواب‌های قابل قبولی را ارائه دهد.

مراجع:

۱. حبیبی، ب.، زمانی لنجانی، م.، پرویزی، م. ۱۳۹۷. بررسی تحلیلی و مقایسه‌ای توزیع تنفس قائم تحت بارگذاری‌های مختلف واقع در سطح و عمق خاک، کنفرانس بین‌المللی عمران، معماری و مدیریت توسعه شهری در ایران، دانشگاه تهران.
۲. سرباز وطن، سجاد. ۱۳۹۲. اندازه‌گیری تراکم خاک زیر تایر تراکتور با استفاده از روش المان محدود، پایان‌نامه کارشناسی ارشد مهندسی مکانیک ماشین‌های کشاورزی، دانشکده‌ی فناوری کشاورزی و منابع طبیعی، دانشگاه محقق اردبیلی.
3. Alexandrou, A., and Earl, R. 1995. In situ determination of the pre-compaction stress of a soil. Journal of Agricultural Engineering Research 61,6.71-7.Hao, X.Z., Zhou, D.M., Li, D.D., and Jiang. P. 2012. Growth, Cadmium and Zinc accumulation of ornamental Sunflower (*Helianthus annuus L.*) in contaminated soil with different amendments. Pedosphere, 22(5): 631-639.

4. Alexandrou, A., and Earl, R. 2001. Deformation processes below a plate sinkage test on sandy loam soil: theoretical approach." *Journal of Terramechanics* 38:163-183.
5. Cueto, O.G., Coronel, C.E.I., Morfa, C.A.R., Sosa, G.U., Gómez, L.H.H., Calderón, G.U. and Suárez, M.H. 2013. Three dimensional finite element model of soil compaction caused by agricultural tire traffic. *Computers and electronics in agriculture*, 99, pp:146-152.
6. Gregory, A., et al. 2006. Calculation of the compression index and precompression stress from soil compression test data, *Soil and Tillage Research* 89: 45-57.
7. Hemmat, A., Nankali, N., and Aghilinatagh, N. 2010. Simulating stress–sinkage under a plate sinkage test using a viscoelastic 2D axisymmetric finite element soil model, *Soil and Tillage Research*, 118: 107-116.
8. Jaberimoez, m., and jafari, a., and keyhani, a., and shorafa, m. 2017. Effect of freezing and thawing process on soil compaction, *Journal of Agricultural Mechanization* 4.1.
9. Jimenez, K. J., Rolim, M. M., Gomes, I. F., de Lima, R. P., Berrio, L. L. A., and Ortiz, P. F. 2021. Numerical analysis applied to the study of soil stress and compaction due to mechanised sugarcane harvest, *Soil and Tillage Research*, 206: 104-847.
10. Keller, T., and Arvidsson, J. 2004. Soil precompression stress: I. A survey of Swedish arable soils. *Soil and Tillage Research*, 77(1): 85-95.
11. Keller, T., Berli, M., Ruiz, S., Lamandé, M., Arvidsson, J., Schjønning, P. & Selvadurai, A.P.S. 2014 Transmission of vertical soil stress under agricultural tyres: Comparing measurements with simulations, *Soil and Tillage Research* 140: 106-117.
12. M.Z. Tekeste, E.W., Tollner, R.L. Raper, T.R., Way and C.E. Johnson. 2009. Non-linear finite element analysis of cone penetration in layered sandy loam soil – Considering precompression stress state, *J. of Terramech.* 46: 229–239.
13. E. Susila and R.D., Hryciw.2003. Large displacement FEM modeling of the cone penetration test (CPT) in normally consolidated soil, *Int J. NumerAnal Meth Geomech*, 27: 585–602.
14. Hamza, M., and W. Anderson .2005. Soil compaction in cropping systems: A review of the nature, causes and possible solutions, *Soil and Tillage Research* 82(2): 121-145.
15. Mardani, A., Dibagar, N., Modaresmotlagh, A. 2016. Finite element analysis of drive-soil wheel interaction to estimate vertical soil stress distribution, *Agricultural Engineering*, 39: 113-125.
16. M.D., Bolton. 1986. The strength and dilatancy of sands, *Geotechnique*, 36(1): 65–78.
17. Naderi-Boldaji, M., Hajian, A., Ghanbarian, D., and Bahrami, M. 2018. Finite element simulation of plate sinkage, confined and semi-confined compression tests: A comparison of the response to yield stress. *Soil and Tillage Research*, 179: 63-70.
18. Peixoto, D. S., Silva, B. M., de Oliveira, G. C., Moreira, S. G., da Silva, F., & Curi, N. 2019. A soil compaction diagnosis method for occasional tillage recommendation under continuous no tillage system in Brazil. *Soil and Tillage Research*, 194: 104-307.

19. Rashidi, M., Gholami, M., Ranjbar, I., and Abbassi, S. 2010. Finite Element Modeling of Soil Sinkage by Multiple Loadings, American-Eurasian Journal Agricultural and Environmental Sciences 8(3): 292-300.
20. Shahghol, G.H., Ghafouri Chiyaneh, H., and Mesri Gundoshmian, T. 2018. Modeling of Soil Compaction Beneath the Tractor Tire using Multilayer Perceptron Neural Networks, Journal of Agricultural Machinery, 8(1): 105-118.
21. Sivarajan, S., et al. 2018. Impact of soil compaction due to wheel traffic on corn and soybean growth, development and yield, Soil and Tillage Research, 175: 234-243.
22. Ucgul, M., Saunders, C., Fielke, JM., Comparison of the discrete element and finite element methods to model the interaction of soil and tool cutting edge. Biosystems Engineering. 2018 May 1;169:199-208.
23. Ucgul, M. and Saunders, C., 2020. Simulation of tillage forces and furrow profile during soil-mouldboard plough interaction using discrete element modelling. Biosystems Engineering, 190, pp:58-70.

Simulation and Behavior of Crop Soil Compaction Behavior by Moherkolmb and Drucker Prager Models

Maryam biglari^{1*}, Mojtaba jabermoeaz²

1. Biosystems Engineering Department, Bu-Ali Sina University, Hamedan, Iran
2. Biosystems Engineering Department, Bu-Ali Sina University, Hamedan, Iran

Abstract

Density of arable soils is effective in energy consumption of agricultural implements, root growth and consequently crop yield of agricultural products. One of the most important criteria for assessing soil compaction is pre-compaction stress. The purpose of this study was to investigate the compaction behavior of arable soil or sandy, loamy and loamy soil during three tests of plate subsidence, confined compaction and combined subsidence and compactness and simulated them with Mohr-Columb and Drucker-Prager numerical models. Evaluation of stress distribution and displacement in soil depth and prediction of soil pre-compaction stress. During the experimental tests, the stress-displacement diagram of the soil compaction tests was drawn and the pre-compression stress was determined by the Alexandre Varal method from the plate subsidence test. The results showed that both Drucker-Prager models with an explanation coefficient of 99% and Mohrkolmb with an explanation coefficient of 98% were in good agreement with the data obtained from the experimental experiment. Examination of compressive stress and displacement in different layers in the soil depth showed that the amount of stress and displacement in the layers close to the load surface was higher and by moving to the lower layers the amount of stress and displacement decreased; Also, the amount of stress on the surface of each layer of soil decreased with distance from the center of the loading plate. Thus, in the plate subsidence test at a great depth, the amount of stress is almost fixed and becomes zero, while in the plate subsidence test and the compacted compaction (together) the stress in the soil was fixed and permanent.

Key words: Test Simultaneous ps and cct, Mohr-Columb, Drucker prager

*Corresponding author
E-mail: mbiglari661@gmail.com