

مطالعه‌ی عددی تأثیر اصطکاک منفی در رفتار شمع‌های باریک‌شونده‌ی واقع در خاک‌های چسبنده

حمیدعلی‌ابی^{*} (استادیار)

هرتضی عبدی راد (کارشناس ارشد)

گروه مهندسی عمران، واحد زنجان، دانشگاه آزاد اسلامی، زنجان، ایران

مهندسی عمران، شریف، (زمستان ۱۳۹۷)، ۱۱۱-۱۱۰، (پادشاهی فصل ۴)، ص. ۳۴-۳۵، شماره‌ی ۲، دوری ۲

در پژوهش حاضر، با استفاده از نرم‌افزار اجزاء محدود آباکوس به مدل‌سازی یک شمع منفرد با مقاطعه غیریکنواخت تحت پذیده‌ی اصطکاک منفی واقع در خاک‌های چسبنده‌ی اشباح پرداخته شده است. در این راستا، تأثیر زوایای مختلف شمع در پذیده‌ی اصطکاک منفی و محل تار خشی تحت اثر نشست تحکیمی مطالعه شده است. در ادامه، جهت بررسی اثر شکل سطح مقطع شمع در اصطکاک منفی از ۳ شمع با حجم ثابت و با شکل‌های دایره‌بی، مثلثی و مربعی استفاده شده است. نتایج بدست آمده نشان می‌دهند که باریک‌شوندگی شمع در خاک‌های چسبنده، موجب افزایش اصطکاک منفی و عمق تار خشی می‌شود و از ظرفیت باربری محوری شمع خواهد کاست. همچنین استفاده از شمع‌های باریک‌شونده‌ی مثلثی‌شکل با توجه به سطح تراس بیشتر با خاک، نشست کمتر خاک اطراف شمع را به دنبال خواهد داشت که موجب کاهش پذیده‌ی اصطکاک منفی در آن‌ها نسبت به شکل‌های دیگر شمع خواهد شد.

واژگان کلیدی: اصطکاک منفی، تار خشی، شمع‌های باریک‌شونده، خاک‌های چسبنده، روش عددی.

h.alielahi@iauz.ac.ir
morteza.rad1986@gmail.com

۱. مقدمه

پایین بر روی جدار شمع است که به عملت نشست خاک اطراف آن صورت می‌گیرد و موجب اعمال بار اضافی به شمع می‌شود. بنابراین از ظرفیت باربری شمع کاسته و به نشست شمع افزوده می‌شود. در بعضی حالات نیز نیروی اصطکاکی رو به پایین ممکن است آنقدر بزرگ باشد که موجب از بین رفتن ظرفیت باربری شالوده شود.^[۷] محلی از شمع را که در آن اصطکاک جدار منفی به اصطکاک جدار مشت کتیدل می‌شود، تار خشی^۲ می‌نامند.^[۸]

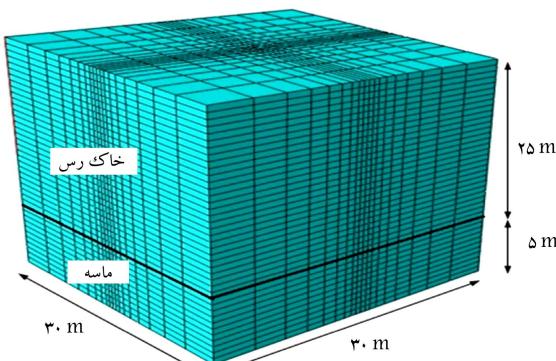
به عبارتی دیگر، تار خشی در مکانی واقع شده است که دیگر هیچ جایه‌جا به نسبی بین خاک و شمع وجود ندارد و تنش برشی ایجاد شده در محل نقطه‌ی مذکور برابر صفر است. اغلب تار خشی پایین‌تر از میانه‌ی عمق شمع قرار می‌گیرد.^[۹] اگر خاک زیر تار خشی قوی باشد، تار خشی در نزدیکی نوک شمع و چنانچه به جای خاک قوی سنگ بستر وجود داشته باشد، تار خشی در ترا سنگ بستر قرار خواهد گرفت.^[۱۰] از جمله مطالعات عددی مهندسی که در آن‌ها به بررسی پذیده‌ی اصطکاک منفی در شمع‌ها پرداخته شده است، می‌توان به مطالعاتی در سال ۱۹۹۶ اشاره کرد.^[۱۱] که در آن نشان داده شده است که تار خشی تحت تأثیر اضافه بار قرار دارد، به گونه‌یی که هر چه اضافه بار اعمال شده بر روی خاک افزایش یابد، عمق تار خشی نیز افزایش خواهد یافت و به تبعیت از آن، ناحیه‌یی که تحت تأثیر اصطکاک منفی قرار دارد، بیشتر می‌شود. همچنین در چهارچوب یک مطالعه‌ی عددی در سال

استفاده‌ی روزافزون از شالوده‌های عمیق (شمع‌ها)، به ویژه در سازه‌های مهندسی پل‌ها، برج‌ها و مناطقی که در آنجا لایه‌های سطحی ظرفیت باربری کافی ندارند، موجب شده است که از دیرباز به مطالعه و پژوهش درباره‌ی رفتار و عملکرد شالوده‌های عمیق، توجه ویژه‌یی شود. با پیشرفت علم مهندسی ژئوتکنیک، نوع جدیدی از شمع‌ها به نام شمع‌های مخربوطی یا باریک‌شونده معرفی شده است. در شمع‌های باریک‌شونده با افزایش عمق، سطح مقطع آن کاهش می‌یابد و در نهایت، انتهاش شمع، سطح مقطع کوچک‌تری نسبت به سر شمع دارد که علاوه بر سهولت اجراء و اقتصادی بودن نسبت به شمع‌های با مقطع یکنواخت، افزایش ظرفیت باربری به خصوص برای بارهای فشاری را نیز به همراه خواهد داشت.^[۱۲] تمرکز بیشتر مطالعات انجام شده در مورد شمع‌های باریک‌شونده، به بررسی عملکرد و رفتار آن‌ها در خاک‌های دانه‌بی است.^[۱۳] مطالعاتی که در مورد رفتار شمع‌های باریک‌شونده در خاک‌های دانه‌بی انجام شده است، علاوه بر انگشت‌شمار بودن، در آن‌ها هیچ در خاک‌های دانه‌بی است.^[۱۴] مطالعاتی که در مورد رفتار شمع‌های باریک‌شونده در خاک‌های چسبنده انجام شده است، علاوه بر انگشت‌شمار بودن، در آن‌ها هیچ اشاره‌یی به پذیده‌ی اصطکاک منفی جدار شمع‌ها (NSF)^[۱] نشده است. در واقع پذیده‌ی اصطکاک جدار منفی در شمع‌ها،^[۱۵] یک نیروی اصطکاکی به سمت

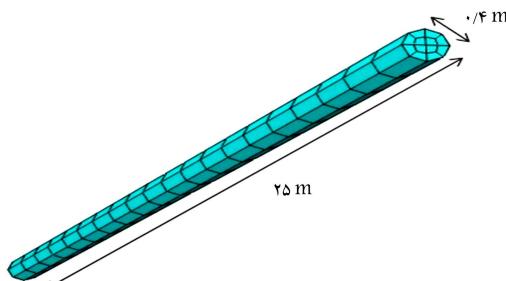
* نویسنده مسئول

تاریخ: دریافت ۱۸، اکتبر ۱۳۹۵، اصلاحیه ۱۶، ۱۳۹۵/۱۱/۲۵، پذیرش ۱۳۹۵/۱۱/۲۵

برنتایج مدل عددی، از دو مطالعه‌ی تجربی و عددی انجام شده درخصوص تأثیر اصطکاک منفی در شمع منفرد با مقاطع یکنواخت واقع در خاک‌های چسبنده استفاده شده است. در پژوهشی در سال ۱۹۹۲^[۱۰] با استفاده از آزمایش بارگذاری شمع به اندازه‌گیری مقدار اصطکاک منفی در منطقه‌یی واقع در شرق بانکوک پرداخته شده و در آن از دو شمع بتنی کوبیشی به طول ۲۵ متر و قطر ۴۰۰ میلی‌متر، با پوشش قیری و نیز بدون پوشش قیری، استفاده شده و پروفیل خاک منطقه‌ی از یک خاک رسی با ۴ زیرلایه‌ی خاک ماسه‌یی تشکیل شده است.^[۱۱] در شمع‌های مذکور جهت اندازه‌گیری تنش برخی در طول شمع از ابزارهای اندازه‌گیری به فاصله‌ی ۴ متر از سر شمع استفاده شده است. همچنین از ابزارهایی جهت اندازه‌گیری کرنش در طول و انتهای شمع و پیزومترهای هیدرولیکی جهت تعیین فشار آب حفره‌ی در طول شمع استفاده شده است. پس از کوبیش شمع‌ها، یک خاکریز به ابعاد $12 \times 12 \times 12$ متر و به ارتفاع ۲ متر در مدت ساخت ۳ روز بر روی این دو شمع به عنوان سربار جهت ایجاد نشست در خاک اطراف شمع و ایجاد پدیده‌ی اصطکاک منفی اجرا شده است. بارها و نشستهای ایجاد شده در مدت ۲۶۵ روز اندازه‌گیری و در نهایت برای شمع بدون پوشش قیری، بیشینه‌ی اصطکاک منفی معادل ۱۵/۷ کیلوپاسکال در عمق ۱۱ متری بیست و تار خشندی نیز در عمق ۱۷/۵ متر از طول شمع مشاهده شد. همچنین در سال ۲۰۱۳^[۱۲] به مدل‌سازی عددی آزمایش شمع مذکور با یک نرم‌افزار پلکسیس^۳ دو بعدی پرداخته شده است که در ادامه هر دو مطالعه‌ی اشاره شده جهت اعتبارسنجی نتایج پژوهش حاضر مدنظر قرار گرفته است. در شکل ۱، مدل عددی به همراه مش‌بندی محیط و در شکل ۲، مش‌بندی شمع مشاهده می‌شود. برای این منظور از المان‌های ۸ گرهی استفاده شده است. همچنین مش‌بندی خاک اطراف شمع با حرکت به سمت شمع جهت افزایش دقت در محاسبات، به ترتیج ریزتر شده است. محدوده‌ی خاک مدل‌سازی شده جهت بررسی پدیده‌ی اصطکاک منفی (ابعاد مدل)، به ابعاد $30 \times 30 \times 30$ متر و عمق ۳۰ متر



شکل ۱. هندسه‌ی سه بعدی مدل عددی در نرم‌افزار جهت اعتبارسنجی.



شکل ۲. مش‌بندی شمع جهت اعتبارسنجی در برنامه‌ی آباکوس.

^[۱۳] نشان داده شده است که یک شمع اتکایی نسبت به یک شمع شناور (اصطکاکی) در شرایط یکسان، تحت نیروی اصطکاک منفی کمتری قرار دارد. در سال ۲۰۰۴^[۱۴] نیز با استفاده از روش اجزاء محدود سه بعدی، به بررسی تأثیر بار وارد بر روی سر شمع در مقدار اصطکاک منفی ایجاد شده، به صورت منفرد و گروهی پرداخته شده و نتایج نشان داده است که افزایش بار شمع، موجب افزایش نشست شمع خواهد شد، که این امر کاهش اصطکاک منفی را به همراه خواهد داشت. همچنین برخی پژوهشگران^[۱۵] با کمک روش عددی نشان دادند که تئوری یک بعدی تحکیم ترازاقی در میزان اصطکاک منفی ایجاد شده بر روی شمع اغراق شده و مقدار آن را بیشتر از واقعیت نشان داده است. در سال ۲۰۱۱^[۱۶] نیز با استفاده از نتایج اندازه‌گیری‌های واقعی در محل و به کمک آنالیز برگشتی به محاسبه‌ی اصطکاک منفی بر مبنای دو روش محاسبات اصطکاک آلفا و بتا پرداخته شده است. همچنین در سال ۲۰۱۴^[۱۷] در بررسی مدل عددی سه بعدی مبتنی بر روش اجزاء محدود، با استفاده از نتایج آزمایش‌های بارگذاری واقعی بر روی شمع‌های دریابی، پدیده‌ی اصطکاک منفی در شمع‌های کوبیشی واقع در خاک‌های رسی تحکیم‌پذیر با و بدون پوشش قیری مطالعه شد و نتایج حاصل نشان داد که استفاده از پوشش قیری در شمع‌های واقع در خاک‌های نرم نشست‌پذیر می‌تواند مقدار اصطکاک منفی را از ۴۹ تا ۹۳ درصد بسته به شرایط کاهش دهد. در سال ۲۰۱۶^[۱۸] نیز در مورد تأثیر درنظر گرفتن اصطکاک منفی در محاسبات مربوط شمع‌های فراساحلی با استفاده از دو روش اندازه‌گیری‌های واقعی و روابط تحلیلی مطالعه و نتیجه گرفته شد که هموارانی مناسبی بین دو روش مذکور وجود دارد و می‌توان از روابط تحلیلی ارائه شده به سادگی در محاسبات اصطکاک منفی در طراحی شمع‌های ذکر شده استفاده کرد. مطالعات اندکی در زمینه‌ی تأثیر اصطکاک منفی در شمع‌های باریک‌شونده در خاک‌های ماسه‌یی انجام شده است، که فقط می‌توان به مطالعاتی در سال‌های ۱۹۸۲ و ۱۹۹۸^[۱۹] اشاره کرد که در آن‌ها به بررسی تأثیر اضافه بار ناشی از احداث سربار و زاویه‌ی باریک‌شوندگی در شمع‌ها پرداخته شده و نتایج به دست آمده‌ی آن‌ها نشان داده است که در خاک‌های درشت‌دان، افزایش زاویه‌ی باریک‌شوندگی شمع‌ها می‌تواند موجب کاهش پدیده‌ی اصطکاک منفی در خاک‌های درشت‌دانه شود.

با مرور ادبیات فنی موضوع مورد بحث مشاهده می‌شود که بیشتر مطالعات انجام شده در موضوع بررسی اثر پدیده‌ی اصطکاک منفی در شمع‌های مقاطع ثابت تمرکز داشته‌اند و مطالعات اندکی در مورد تأثیر پدیده‌ی مذکور در شمع‌های باریک‌شونده و فقط در خاک‌های درشت‌دانه انجام شده است. از این‌رو، در پژوهش حاضر به کمک نرم‌افزار اجزاء محدود آباکوس^۳ به شبیه‌سازی سه بعدی پدیده‌ی اصطکاک منفی واقع در خاک‌های چسبنده برخی یک شمع با مقاطع متغیر پرداخته شده است. در این راستا، تأثیر باریک‌شوندگی شمع در پدیده‌ی اصطکاک منفی و تار خشندی تحت اثر نشست تحکیمی بررسی شده است. در ادامه، جهت مطالعه‌ی تأثیر شکل سطح مقاطع شمع در پدیده‌ی اصطکاک منفی در خاک‌های چسبنده، رفتار ۳ شمع با حجم ثابت و با شکل‌های مختلف دایره‌یی، مثلثی و مربعی تحت شرایط یکسان مطالعه شده است.

۲. مدل‌سازی عددی و اعتبارسنجی آن

در پژوهش حاضر، به منظور مدل‌سازی سه بعدی پدیده‌ی اصطکاک منفی در شمع‌ها از نرم‌افزار اجزاء محدود آباکوس استفاده شده است. از این‌رو، جهت صحنه‌گذاری

جدول ۱. مشخصات مصالح جهت اعتبارسنجی مدل عددی.^[۲۲]

مصالح	مدل	$\gamma(kN/m^3)$	$C(kN/m^3)$	ϕ°	ν	$E(kPa)$	$K(m/s)$	ψ°
شمع بتی	کشسان	۲۵	۰	-	۰/۳	۲۰۰۰۰۰	-	-
خاک رس	موهر - کلسب	۱۸	۳	۲۰	۰/۳	۵۰۰۰	۰/۱	۰/۶۵
ماسه	موهر - کلسب	۲۰	۰/۱	۲۵	۰/۳	۵۰۰۰۰	۱۰	۰/۵

۱- تراز آب زیرزمینی بر روی سطح خاک رس در نظر گرفته شده است.

۲- توزیع آب حفره‌ی به صورت هیدرواستاتیک فرض شده است.

۳. بررسی تأثیر باریک‌شوندگی شمع در پدیده‌ی اصطکاک منفی و موقعیت تار خنثی

در بخش حاضر، به منظور بررسی تأثیر زاویه‌ی باریک‌شوندگی شمع منفرد واقع در خاک‌های چسبنده در پدیده‌ی اصطکاک منفی، ابتدا شمعی با مقاطع یکنواخت مدل‌سازی و سپس با باریک کردن تدریجی آن در زوایای متفاوت نسبت به عمق، به مطالعه‌ی اثر مذکور پرداخته شده است. شمع مرورنظر با مقاطع ثابت و به قطر ۸/۸ متر و طول ۲۰ متر با سطح مقاطع دایره‌ی در نظر گرفته شده و پروفیل خاک و پارامترهای ریوتکنیکی مدل، همان پروفیل خاک مدل اعتبارسنجی شده است (جدول ۱). مدل‌سازی عددی شامل ۹ فاز بود که فاز اول مریبوط به تنش‌های اولیه قبل از احداث خاکریز و فازهای بعدی مریبوط به تحکیم خاک بعد از احداث خاکریز بودند که به ترتیب به مطالعه‌ی تحکیم ۱، ۱۰، ۳۵، ۶۰، ۱۸۰ روزه و ۳، ۱ و ۵ سال بعد از احداث خاکریز پرداخته شده است. همچنین به منظور مدل‌سازی خاکریز، بار ناشی از آن بر روی سطح مرورنظر خاک اعمال شده است.

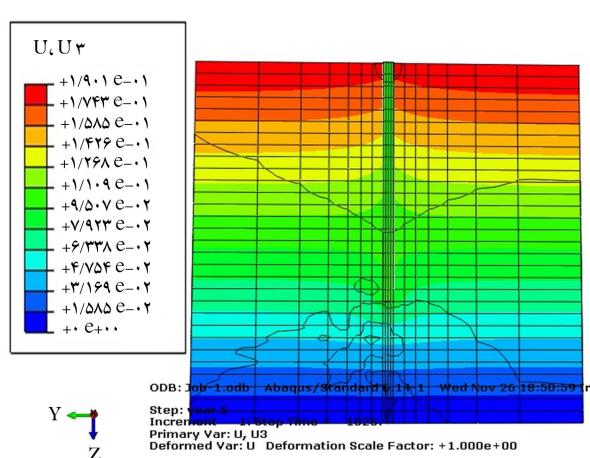
جهت اعمال اصطکاک منفی، خاک اطراف شمع باید نشستی بیشتر از نشست شمع را در مدت مرورنظر تجربه کند. تنش ناشی از خاکریز که موجب نشست مذکور خواهد شد، معادل ۵۰ کیلوپاسکال در نظر گرفته شده است.^[۲۱] در شکل‌های ۴ و ۵، به ترتیب کانتورهای نشست خاک اطراف شمع و کانتور تنش برشی ایجاد شده به روی شمع و در شکل ۶ تنش برشی محاسبه شده توسط نرم‌افزار آباکوس در شمع نشان داده شده است. همان‌طور که مشاهده می‌شود، بیشینه‌ی اصطکاک منفی محاسبه شده، ۱۸ کیلوپاسکال است که در عمق ۱۱ متری ایجاد شده و تار خنثی نیز ۱۵ متر برآورد شده است.

در ادامه، جهت بررسی تأثیر باریک‌شوندگی شمع در پدیده‌ی اصطکاک

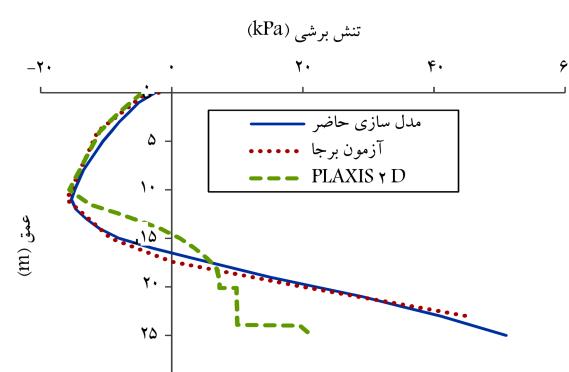
در نظر گرفته شده است. هدف از اتخاذ ابعاد ذکرشده، درنظر گرفتن نشست کامل خاک در اطراف شمع تا فاصله‌ی بوده است که مقدار نشست در آن فاصله‌ناچیز شود. برای مدل‌سازی محیط اطراف شمع از ۶۱۲۰ المان و برای مشینی شمع از ۲۴۰ المان استفاده شده است. همچنین ۵ فاز برای محاسبه‌ی مدل عددی در نظر گرفته شده است که فاز اول مریبوط به تنش‌های اولیه قبل از احداث خاکریز و فازهای بعدی مریبوط به تحکیم خاک بعد از احداث خاکریز است، که به ترتیب به محاسبه‌ی تحکیم ۲۵، ۹۲، ۱۵۶ و ۲۵۶ روز پس از احداث خاکریز اختصاص دارد.

در نرم‌افزار آباکوس در مرحله‌ی اول مدل‌سازی، ابتدا تنش‌های اولیه در خاک به عنوان تنش‌های مؤثر و در شمع به عنوان نیروی وزن مد نظر قرار گرفته است. سپس مراحل نشست تحکیمی پس از احداث خاکریز و با معروفی مدت زمان مریبوط به اندازه‌گیری نشست تحکیمی معروفی شده است. همچنین جهت مدل‌سازی خاکریز، بار ناشی از آن (معادل ۵۰ کیلوپاسکال) بر روی سطح خاک اعمال شده است. در اطراف مدل، تکیه‌گاه غلتکی تعریف شده است، تا مدل اجازه حرکت در جهت قائم را داشته باشد و همچنین حرکت کف مدل در هر ۳ جهت محدود شده است. مدل رفتاری خاک با معیار موهر - کلسب و مدل رفتاری شمع به صورت کشسان و ضریب تماس بین خاک و شمع، $0/۳$ در نظر گرفته شده است. سایر مشخصات مریبوط به خاک و شمع برابر مدل‌سازی عددی در جدول ۱ ارائه شده است. در شکل ۳، نتایج بدست آمده از مدل‌سازی با نرم‌افزار آباکوس، جهت مقایسه و اعتبارسنجی مدل عددی با مدل‌سازی عددی برخی مطالعات^[۲۲] توسط پلکسیس ارائه شده است.

همان‌طور که مشاهده می‌شود، بیشینه‌ی اصطکاک منفی محاسبه شده در مطالعه‌ی حاضر برابر $4/۱۵$ کیلوپاسکال بوده است که در عمق $11/۱$ متری ایجاد و همچنین تار خنثی در عمق $16/۵$ متری برآورد شده است که نشان از صحت مناسب نتایج پژوهش حاضر با اندازه‌گیری‌ها و مطالعات پیشین دارد.



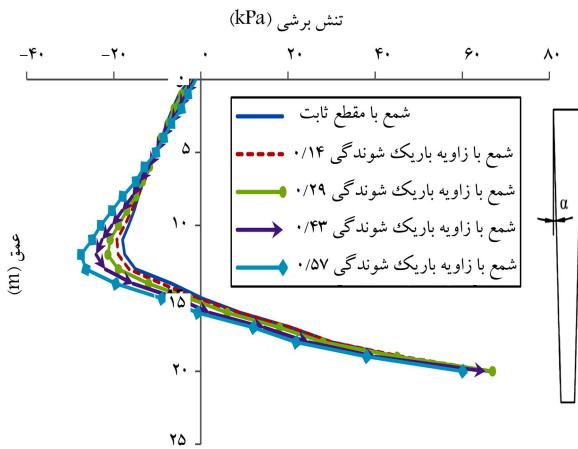
شکل ۴. کانتور نشست خاک اطراف شمع.



شکل ۳. مقایسه نتایج حاصل از مدل‌سازی حاضر با برخی آزمایش‌ها.^{[۲۱] [۲۲]}

جدول ۲. مشخصات مربوط به شمع‌های باریک‌شونده.

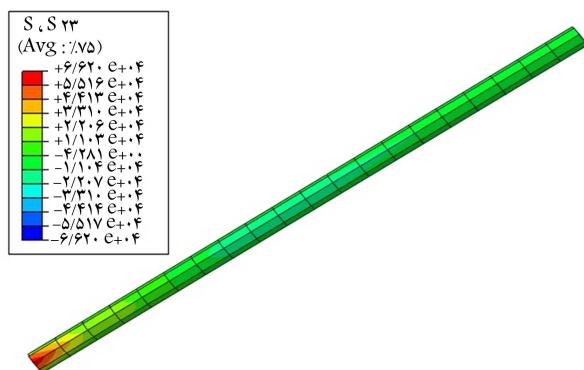
زاویه باریک‌شوندگی (درجه)	قطر بالای شمع (m)	قطر پایین شمع (m)	قطر معادل شمع (m)	حجم شمع شمع (m³)
۰	۰,۸	۰,۸	۰,۸	۱۰
۰,۱۴	۰,۸	۰,۷	۰,۷۵	۸,۸
۰,۲۹	۰,۸	۰,۶	۰,۷	۷,۶
۰,۴۳	۰,۸	۰,۵	۰,۶۵	۶,۶
۰,۵۷	۰,۸	۰,۴	۰,۶	۵,۶



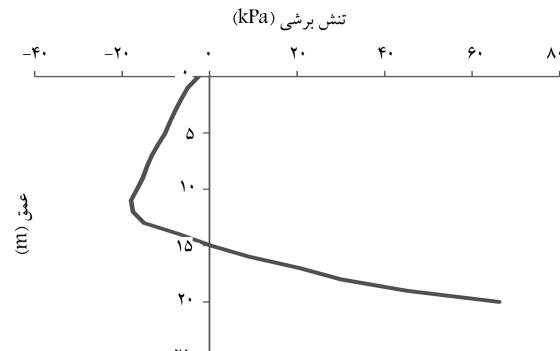
شکل ۷. تنش برشی محاسبه شده در شمع‌های باریک‌شونده تحت زوایای باریک‌شدنگی مختلف.

جدول ۳. بیشینه‌ی اصطکاک منفی و عمق تار خنثی در شمع‌های باریک‌شونده.

بیشینه‌ی اصطکاک منفی (kPa)	عمق خنثی منفی (m)	نوع شمع
۱۵	۱۸	شمع با مقطع ثابت
۱۵,۱	۱۹,۲	شمع باریک شونده با زاویه ۰,۱۴
۱۵,۴	۲۱,۳	شمع باریک شونده با زاویه ۰,۲۹
۱۵,۹	۲۴,۱	شمع باریک شونده با زاویه ۰,۴۳
۱۶,۱	۲۶,۴	شمع باریک شونده با زاویه ۰,۵۷



شکل ۵. کانتور تنش برشی ایجاد شده.



شکل ۶. تنش برشی ایجاد شده در عمق شمع مقطع ثابت.

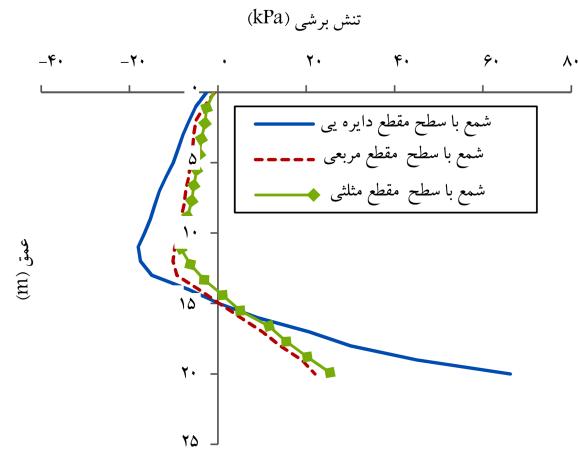
نیز افزایش می‌یابد و به طور چشم‌گیری از ظرفیت باربری شمع کاسته می‌شود. علت چنین رخدادی در شمع‌های باریک‌شونده نسبت به شمع‌های با مقطع ثابت را می‌توان در نشست خاک اطراف شمع جستجو کرد. دلیل این موضوع را می‌توان از بررسی نشست خاک اطراف شمع در زوایای باریک‌شوندگی مختلف مطالعه کرد. در شکل ۸، منحنی‌های نشست محاسبه شده جهت مقایسه و بررسی نتایج حاصل با یکدیگر در کنار هم نشان داده شده‌اند. با توجه به اینکه پدیده اصطکاک منفی در اثر نشست خاک اطراف شمع ایجاد می‌شود، در نتیجه با باریک‌شوندگی بیشتر مقطع شمع، نشست خاک اطراف شمع با افزایش زاویه باریک‌شوندگی، افزایش و به دنبال آن مقادیر اصطکاک منفی بر شمع افزایش می‌یابد. این تذکر لازم است که به علت وجود چسبندگی در خاک، نشست ایجاد شده در خاک اطراف شمع کاملاً به شمع منتقل خواهد شد.^[۱۲, ۱۳]

در صورتی که مطالعات پیشین نشان داده‌اند که مقدار اصطکاک منفی در شمع‌های باریک‌شونده‌ی واقع در خاک‌های دانه‌یی به دلیل جدا شدن خاک از

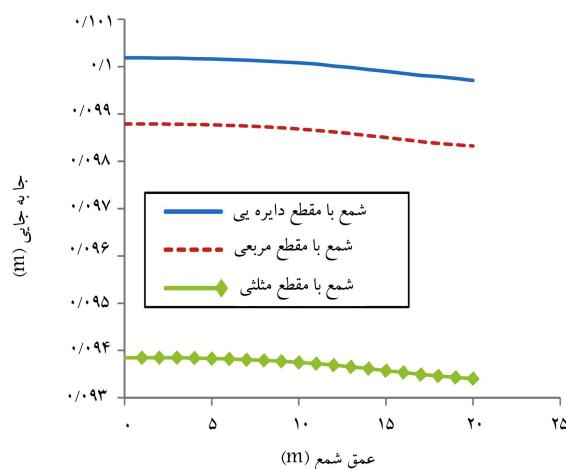
منفی، به باریک کردن آن در ۴ مرحله به زوایای مختلف ۰,۱۴, ۰,۲۹, ۰,۴۳ و ۰,۵۷ درجه نسبت به قائم و مقایسه‌ی نتایج به دست آمده پرداخته شده است. در جدول ۲، مشخصات مربوط به شمع‌های باریک‌شونده با شمع منفرد مقطع ثابت (بدون باریک‌شوندگی)، جهت بررسی ارائه شده است. در شکل ۷، نشست‌های برشی به دست آمده در عمق شمع با مقطع یکنواخت و شمع‌های باریک‌شونده جهت مقایسه در کنار یکدیگر نشان داده شده‌اند. همچنین در جدول ۳، مقادیر اصطکاک منفی بیشینه و تار خنثی محاسبه شده، جهت مقایسه ارائه شده است. همان‌طور که مشاهده می‌شود، پدیده اصطکاک منفی و تار خنثی با زاویه باریک‌شوندگی شمع، رابطه‌ی مستقیم دارند. به عبارتی در خاک‌های چسبنده برخلاف خاک‌های درشت‌دانه، هر چه زاویه باریک‌شوندگی شمع بیشتر شود، اصطکاک منفی و عمق تار خنثی نیز افزایش می‌یابد. افزایش زاویه باریک‌شوندگی شمع در خاک‌های چسبندگی، نه فقط بر مقدار اصطکاک منفی می‌افزاید، بلکه با افزایش عمق تار خنثی، طولی از شمع که در معرض پدیده اصطکاک منفی قرار دارد،



شکل ۹. شمع‌های مدل‌سازی شده جهت مقایسه‌ی تأثیر شکل مقطع در اصطکاک منفی.



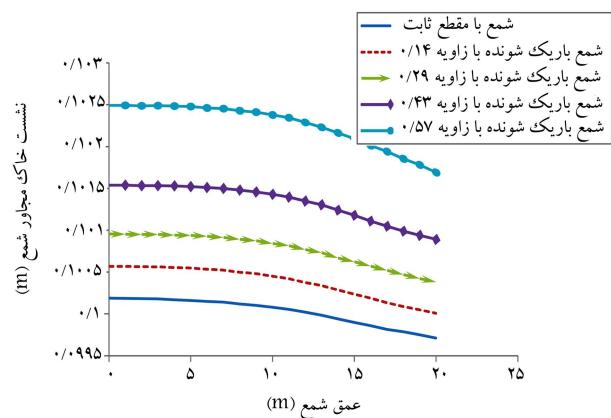
شکل ۱۰. تنش برشی شکل‌گرفته در عمق شمع‌های با سطح مقطع متفاوت.



شکل ۱۱. جابه‌جایی خاک مجاور شمع‌های با سطح مقطع متفاوت.

جدول ۴. مشخصات شمع‌های مدل‌سازی شده با سطح مقطع متفاوت.

شکل هندسی شمع (مترا) (مترمکعب)	طول ضلع شمع (مترا)	حجم شمع	قطر یا ارتفاع سطح مقطع شمع (مترا)	طول شمع (مترا)	مشخصات شمع
دایره‌بی	۱۰	۰,۸	۰,۸	۲۰	
مربعی	۱۰	۰,۷	۱	۲۰	
مثلثی	۱۰	۱/۱	۰,۹	۲۰	



شکل ۱۲. نشست خاک مجاور شمع‌های باریک‌شونده تحت زوایای باریک‌شدگی متفاوت.

شموع عدم تأثیر خاک در شمع، نسبت به شمع با مقطع ثابت کاهش می‌یابد.^[۱۲ و ۱۳] همچنین این توضیح لازم است که خاک اطراف شمع با زاویه‌ی باریک‌شوندگی ۰,۵۷ میلی‌متر نشست بیشتری را تجربه کرده است؛ در حالی که همین مقدار کم نشست، موجب افزایش ۸/۴ کیلوپاسکالی اصطکاک منفی در شمع مقطع متغیر نسبت به مقطع ثابت شده است، که این نکته می‌تواند بیانگر تأثیر زیاد نشست در مقدار اصطکاک منفی در خاک‌های چسبنده باشد.

۴. بررسی تأثیر شکل هندسی مقطع شمع در پدیده‌ی اصطکاک منفی

جهت پاسخ به این سؤال که آیا استفاده از شمع‌ها با سطح مقطع متفاوت می‌تواند در کاهش اصطکاک منفی مؤثر باشد یا خیر، در بخش حاضر به مدل‌سازی عددی ۳ شمع با سطح مقطع متفاوت، ولی با حجم یکسان پرداخته شده است. شکل‌های در نظر گرفته شده برای شمع‌های باریک‌شونده، شامل: شمع دایره‌بی، مربعی و مثلثی در شرایط یکسان هستند. در جدول ۴، مشخصات شمع‌ها و در شکل ۹، شمع‌های مدل‌سازی شده در نرم‌افزار آباکوس مشاهده می‌شود. همچنین به ترتیب در شکل‌های ۱۰ و ۱۱، تنش برشی در عمق و جابه‌جایی خاک مجاور شمع برای شمع‌های با سطح مقطع متفاوت ارائه شده است.

همان‌طور که در شکل ۱۰ مشاهده می‌شود، مقدار اصطکاک منفی در شمع با مقطع دایره‌بی نسبت به شمع‌های با مقطع مربعی و مثلثی بیشتر است. با بررسی شکل ۱۱ مشخص می‌شود که علت این موضوع را می‌توان در مقدار جابه‌جایی خاک مجاور شمع‌ها مطالعه کرد که بیشترین جابه‌جایی خاک به شمع مقطع دایره‌بی تعلق دارد. از این رو، استفاده از شمع‌ها با مقاطعی که اضلاع آن‌ها سطح تماس بیشتری با خاک دارند، می‌تواند موجب ایجاد اصطکاک بیشتر با خاک شود و به دنبال آن، سبب کاهش جابه‌جایی خاک اطراف شمع شود. بنابراین، شمع با مقطع مثلثی، کمترین نشست خاک اطراف را نسبت به سایر شمع‌ها دارد و کمینه‌ی مقدار اصطکاک منفی در آن ایجاد شده است، که به موجب آن ظرفیت باریک‌شدگی نسبت به سایر شمع‌ها دارد. این در حالی است که برای هر ۳ شمع، عمق تارخنی تقریباً یکسان به دست آمده است. این نوع رفتار بیانگر این نکته است که اگر شکل سطح مقطع شمع باریک‌شونده به گونه‌یی باشد که بتواند سطح تماس بیشتری با

کاهش جابه‌جایی خاک مجاور شمع می‌شود. لذا، شمع با مقطع مثبتی نسبت به شمع با مقاطع دایره‌بی و مربعی، موجب بروز کمترین نشست در خاک اطراف شمع می‌شود که سبب کاهش پذیده‌ی اصطکاک منفی خواهد شد. با توجه به این موضوع می‌توان ذکر کرد که شمع با مقطع مثبتی، ظرفیت باربری بیشتری نسبت به سایر شمع‌ها دارد.

۴. با توجه به نتایج به دست آمده از مطالعه‌ی پارامتریک، استفاده از شمع‌های باریک‌شونده در خاک‌های ریزدانه‌ی اشباع به علت داشتن پتانسیل ایجاد پذیده‌ی اصطکاک منفی، می‌تواند آثار کاهشی در ظرفیت باربری در شمع‌های باریک‌شونده داشته باشد. در واقع باریک‌شوندگی شمع در خاک‌های چسبنده هر چند از لحاظ اقتصادی، حجم کمتر مصالح و سهولت اجرا می‌تواند مقرر شود. با این‌حال، ولی از طرفی افزایش اصطکاک منفی در اثر نشست بیشتر خاک اطراف شمع نسبت به شمع با مقطع یکنواخت را به دنبال خواهد داشت، که می‌تواند موجب افزایش حجم محاسباتی و قیمت پروژه شود. بنابراین توصیه می‌شود در استفاده از شمع‌های باریک‌شونده در خاک‌های ریزدانه‌ی اشباع، که در معرض پذیده‌ی اصطکاک منفی در اثر نشست تحکیمی درازمدت قرار دارند، با احتیاط و مطالعات بیشتری انجام شود.

در انتها باید خاطرنشان ساخت که استفاده از شمع‌های مقطع متغیر به علت سهولت در اجرا و مصرف مصالح کمتر می‌تواند در پروژه‌های عمرانی از نظر اقتصادی مقرر شود. از طرفی پذیده‌ی اصطکاک منفی می‌تواند در طراحی شمع‌ها به خصوص شمع‌های باریک‌شونده، نقش مؤثری در کاهش ظرفیت باربری محوری آن‌ها داشته باشد، که در این خصوص انجام مطالعات جامع آزمایشگاهی و میدانی به خصوص در خاک‌های چسبنده اشیاع نیاز است.

خاک در یک راستا ایجاد کند، می‌تواند موجب کاهش تمایل خاک اطراف شمع به نشست و به دنبال آن کاهش پذیده‌ی اصطکاک منفی در این نوع از شمع‌ها شود.

۵. نتیجه‌گیری

در پژوهش حاضر، با استفاده از نرم‌افزار اجزاء محدود آباکوس به مدل‌سازی اثر باریک‌شوندگی در پذیده‌ی اصطکاک منفی در شمع‌های منفرد واقع در خاک‌های چسبنده تحت اثر نشست تحکیمی پرداخته شده است. همچنین جهت بررسی تأثیر شکل سطح مقطع شمع در مقادیر اصطکاک منفی، از ۳ شمع با حجم ثابت و شکل‌های مختلف دایره‌بی، مثبتی و مربعی در شرایط یکسان استفاده شده است. از جمله مهم‌ترین نتایج به دست آمده در پژوهش حاضر می‌توان به این موارد اشاره کرد:

۱. باریک‌شوندگی شمع در خاک‌های چسبنده، موجب افزایش پذیده‌ی اصطکاک منفی می‌شود. در واقع با افزایش زاویه‌ی باریک‌شوندگی در خاک‌های چسبنده، مقادیر نشست خاک اطراف شمع فزونی می‌یابد، که سبب افزایش اصطکاک منفی در شمع‌های مذکور خواهد شد.

۲. باریک‌شوندگی شمع واقع در خاک‌های چسبنده موجب افزایش عمق تارختی می‌شود. در واقع، تارختی به عمقی گفته می‌شود که نشست خاک و شمع با هم برابر می‌شود و مرزی بین تنش برشی مثبت و منفی است. بنابراین با افزایش زاویه‌ی باریک‌شوندگی و افزایش عمق تارختی، طولی از شمع که دچار پذیده‌ی اصطکاک منفی است، نیز افزایش می‌یابد.

۳. استفاده از شمع‌ها با مقاطعی که سطح تماس بیشتری با خاک دارند، موجب

پانوشت‌ها

1. negative skin friction
2. neutral plane
3. Abaqus
4. Plaxix

منابع (References)

1. Mardani, Z., Aliehahi, H. and Hashemi, S.M. "Comparison of lateral bearing capacity of tapered pile groups with simple piles in granular soils using numerical method", *EJGE*, **20**(21), pp.11399-11406 (2015).
2. Gang Zhan, Y., Wang, H. and Chen Liu, F. "Numerical study on load capacity behavior of tapered pile foundations", *Electronic Journal of Geotechnical Engineering*, **17**, pp. 1969-1980 (2012).
3. Horvath, J.S. and Trochalides, T. "A Half century of tapered pile usage at the john f. kennedy international airport", *Paper NO. 11-05 to be Presented at the 5th Case History Conference on Geotechnical Engineering*, New York , N.Y.,U.S.A. (2004).
4. Hataf, N. and Shafaghat, A. "Optimizing the bearing capacity of tapered piles in realistic scale using 3D finite element method", *Geotech. Geol. Eng.*, **33**(6), pp. 1465-1473 (2015).
5. Fellenius, B.H. "Downdrag on piles in clay due to negative skin friction", *Canadian Geotechnical Journal*, **9**(4), pp. 323-327 (1972).
6. Little, J.A. and Ibrahim, K.I. "Predictions associated with the pile downdrag study at the SERC soft clay site at Bothkennar", In Predictive Soil Mechanics (Wroth Memorial Symposium), London: Thomas Telford, pp. 796-818 (1993).
7. Bozozuk, M. "Bearing capacity of a pile preloaded by down drag", Proc. 10th ICSMFE, Stockholm, 2, pp. 631-636 (1981).
8. Fellenius, B.H. "Results from long-term measurement in piles of drag load and downdrag", *Can. Geotech. J.*, **43**(4), pp. 409-430 (2006).
9. Fellenius, B.H. "Negative skin friction and settlement of piles", 2ed Int. Seminar: Pile Foundations, Nanyang Technological Institute, Singapore (1984).

10. Broms, B. "Negative skin friction", *Proc. 6th Asian Regional Conf. Soil Mech. Found. Engng.*, Singapore, **2**, pp. 41-75 (1979).
11. Poorooshasb, A.B., Alagmir, M. and Miura, N. "Negative skin friction on rigid and deformable piles", *Computer and Geotechnics*, **18**(2), pp. 109-126 (1996).
12. Lee, C.J., Bolton, M.D. and Al-Tabbaa, A. "Recent findings in negative skin friction in piles and pile groups in consolidating ground", In: *Proceedings of the 5th International Conference on Deep Foundations Practice*, Singapore, pp. 273-280 (2001).
13. Jeong, S., Lee, J. and Lee, C.J. "Slip effect at the pile-soil interface on dragload", *Computers and Geotechnics*, **3**(2), pp. 115-126 (2004).
14. Chen, R.P., Zhou, W.H. and Chen, Y.M. "Influences of soil consolidation and pile load on the development of negative skin friction of a pile", *Computers and Geotechnics*, **36**, pp. 1265-1271 (2009).
15. Gao, H.M., Liu, H.L., Liu, J.Y. and et al. "Back calculated α and β coefficients from case histories of negative skin friction piles", *Materials Research Innovations*, **15**(1), pp. 597-600 (2011).
16. Jeong, S., Ko, J., Lee, C. and et al. "Response of single piles in marine deposits to negative skin friction from long-term field monitoring", *Marine Georesources & Geotechnology*, **32**(3), pp. 239-263 (2014).
17. Ma, Lu. and Wang, Yu-ke. "Calculation and analysis of negative skin of monopile applied for offshore wind turbine", *Marine Georesources & Geotechnology*, **35**(2), pp. 275-280 (2017).
18. Sawaguchi M. "Model tests in relation to a method to reduce negative skin friction by tapering a pile", *Soil and Foundations*, **22**, pp. 131-133 (1982).
19. Spronken, J.T. "Bearing capacity of tapered piles", PhD Thesis , University of Calgary, Alberta, Canada (1998).
20. Indraratna, B., Balasubramaniam, A.S., Phamvan, P. and et al. "Development of negative skin friction on driven piles in soft Bangkok clay", *Canadian Geotechnical Journal*, **29**(3), pp. 393-404 (1992).
21. Mossallamy, Y.M., Hefney, A.M., Demerdash, M.A. and et al. "Numerical analysis of negative skin friction on piles in soft clay", *Housing and Building National Research Center, HBRC Journal*, **9**(1), pp. 68-76 (2013).
22. Lee, C.J., Bolton, M.D. and Al-Tabbaa, A. "Numerical modelling of group effects on the distribution of dragloads in pile foundations", *Geotechnique*, **52**(5), pp. 325-335 (2002).