

ارزیابی ظرفیت باربری پی رینگ مخزن ۱۰ هزار مترمکعبی

مازوت شرکت سیمان مشهد روی لایه های مختلف خاک

سعید آزموده^۱، ناصر عرفاتی^۲

۱- saied.azmoodeh@gmail.com

۲- Nasser.arafati@gmail.com

خلاصه

این مقاله به مطالعه ظرفیت باربری پی رینگ به کمک روابط و آنالیز عددی که توسط نرم افزار FLAC انجام می شود می پردازد. برای بررسی از نمونه واقعی مخزن ۱۰ هزار مترمکعبی مازوت شرکت سیمان مشهد استفاده شده است. ظرفیت باربری روی خاکهای مختلف از جمله، ماسه، رس، خاک دستی و ترکیب آنها با هم مورد بررسی قرار گرفته شده، معیار مورد استفاده برای خاک موهر کلمب و سطح پی صاف می باشد. در نهایت با توجه به فاکتور ضخامت لایه ها، نسبت شعاع داخلی به خارجی پی رینگ نتایج نشان می دهد، با افزایش نسبت شعاع داخلی به شعاع خارجی $\frac{r_i}{r_o}$ ظرفیت باربری افزایش می یابد. همچنین هرچه خاک از نظر دانه بندی درشت دانه تر و متراکم تر باشد ظرفیت باربری بیشتری حاصل می شود، همچنین ماسه نسبت به رس و خاک دستی از ظرفیت باربری بیشتری برخوردار است و در حالتی که دو یا سه لایه خاک وجود دارد، با افزایش ضخامت لایه رس و یا خاک دستی ظرفیت باربری به تدریج کاهش پیدا می کند.

کلمات کلیدی: پی رینگ، ظرفیت باربری، ماسه، رس، نرم افزار FLAC

۱. مقدمه

رفتار پی های سطحی روی خاک از موضوعات مهم در مهندسی ژئوتکنیک می باشد. اخیراً مطالعات آزمایشگاهی و عددی زیادی در خصوص نشست و ظرفیت باربری پی های سطحی روی خاک های درشت دانه و ریز دانه انجام گرفته است. در سالهای اخیر، از روشهای زیادی چون روش تعادل حدی، خطوط مشخصه، اجزای محدود و روش تفاضل محدود به صورت گسترده برای بررسی پی های نواری و دایره ای استفاده شده است [۹].

امروزه بیشتر از پی رینگی که یکی از دلایل آن می تواند مسائل اقتصادی باشد در زیر سازه هایی چون دودکش ها، سیلوها، مخازن آب و نفت، تانک ها و... استفاده می شود. بنابراین تکنیک محاسبه ظرفیت باربری پی های رینگی برای طراحی و ساخت آنها مورد نیاز است [۶].
تعدادی آزمایش برای بدست آوردن ظرفیت باربری پی های رینگی صورت گرفته که در آنها تغییر مکان حاصل از بارگذاری روی پی های رینگی صلب به کمک روشهای اجزا محدود و المان محدود بررسی شده اند.

(Kumar , Ghosh (۲۰۰۵) [۱۱] تحقیقاتی روی ضریب N_{γ} برای ظرفیت باربری پی رینگی در ۲ حالت سطح صاف و زبر انجام دادند [۷].
آقایان حاتف و بوشهریان با استفاده از ضریب n که نسبت شعاع داخلی به شعاع خارجی پی رینگی است به کمک مدل آزمایشگاهی ساخته شده، ظرفیت باربری پی رینگی را مورد بررسی قرار دادند که نتایج آنها نشان داد در حالتی که $n=0.4$ می باشد، ظرفیت باربری پی رینگی روی خاک ماسه ای به بیشترین مقدار خود می رسد [۲]. (Zhao , wang (۱۹۶۰) از نرم افزار FLAC کمک گرفته تا به مطالعه تاثیر ضریب N_{γ} بر روی ظرفیت باربری پی رینگی روی خاک غیرچسبنده بپردازند، آنها به این نتیجه رسیدند با زیاد شدن n که برابر نسبت شعاع داخلی به خارجی پی رینگی است، N_{γ} کاهش پیدا می کند [۹].

۲. تعریف مدل

نمونه مورد بررسی یک مخزن ۱۰ هزار متر مکعبی نگهداری مازوت در کارخانه سیمان مشهد می باشد، که در شکل ۱. نمایی از این مخزن را مشاهده می کنید.



شکل ۱- مخزن ۱۰ هزار متر مکعبی مازوت شرکت سیمان مشهد

پی به کار رفته در زیر آن به صورت رینگگی به قطر داخلی ۳۰ و قطر خارجی ۳۴ متر می باشد.

با توجه به اینکه وزن مخصوص مازوت برابر 0.9 gr/cm^3 می باشد، فشار وارد بر سطحی به شکل دایره به قطر ۳۴ متر حدوداً برابر KN/m^2 ۱۰۰ است، حال با توجه به نوع خاک در نظر گرفته باید بررسی شود آیا ظرفیت باربری خاک جوابگوی این فشار می باشد یا خیر. باید به این نکته دقت داشت در حالتی که مخزن پر است، فشار فقط به محدوده پی رینگگی وارد نمی شود بلکه کل سطح دایره به قطر ۳۴ m باید فشار را تحمل کند، به همین منظور ظرفیت باربری را در دو حالت پی دایره ای و پی رینگگی با نسبت شعاع داخلی به خارجی $n=0.88$ مورد بررسی قرار می گیرد.

بر اساس روابط Terzaghi می توان ظرفیت باربری پی دایره ای را از رابطه زیر بدست آورد.

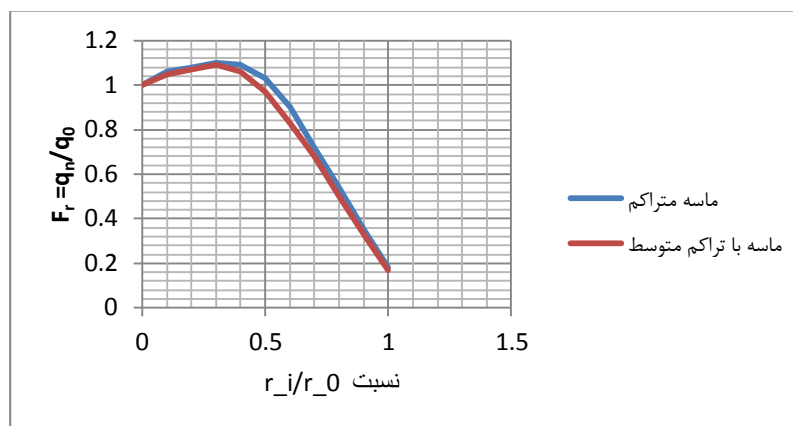
$$q_n = 1.3 C N_c + q N_q + 0.3 \gamma B N_\gamma \quad (1)$$

که در آن C چسبندگی، q سر بار معادل، γ وزن مخصوص خاک، B عرض یا قطر پی و N_c , N_q , N_γ نشان دهنده ضرایب ظرفیت باربری که وابسته به زاویه اصطکاک هستند، می باشند [۱].

در حالت پی رینگگی از روابط ohri و همکاران (۱۹۹۷) استفاده می شود. ohri برای بدست آوردن ظرفیت باربری پی رینگگی ضریبی به نام ضریب بازدهی رینگگی (F_r) را ارائه داده است که برابر

$$F_r = \frac{q_n}{q_0} \quad (2)$$

در آن q_n برابر ظرفیت باربری نهایی پی رینگگی و q_0 ظرفیت باربری پی دایره ای می باشد [۴]. این ضریب که در مورد هر دو نوع پی با سطوح متغیر و ثابت کاربرد دارد را می توان با داشتن n که برابر نسبت شعاع داخلی و شعاع خارجی است، از شکل ۲. همان طور که در زیر مشاهده می شود، بدست آورد.



شکل ۲- منحنی تغییرات ضریب بازدهی رینگگی (F_r) نسبت به $\frac{r_i}{r_0}$ (برای سطوح متغیر ولی با قطر خارجی یکسان) [۴]

جدول ۱. خصوصیات خاک های مورد بررسی را نشان می دهد.

جدول ۱- انواع خاک و خصوصیات در نظر گرفته شده برای آنها را نشان می دهد.

نوع خاک	چسبندگی (Kpa)	زاویه اصطکاک (درجه)	نسبت پواسن	مدول الاستیک (Kpa)	وزن مخصوص (KN/m ³)
ماسه	۰	۳۰	۰٫۲۸	۱۰۰۰۰	۱۷
رس	۲۵	۰	۰٫۳۵	۲۰۰۰۰	۱۶
خاک دستی	۱	۳۰	۰٫۳	۸۰۰۰	۱۶

نتایج حاصل از روابط توزاقي *terzaghi* و *ohri* در بدست آوردن پی دایره ای و رینگگی با توجه به خاک زیر آن در جدول ۲ قابل

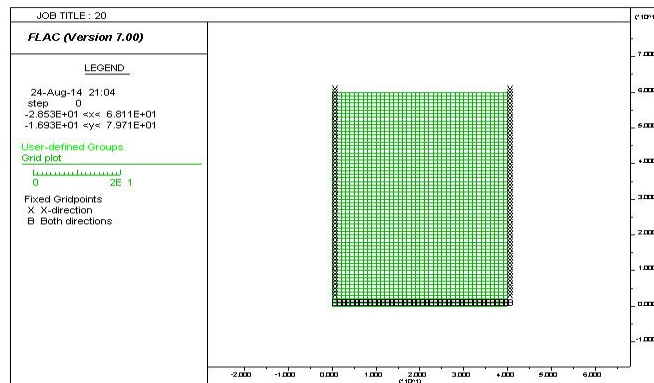
مشاهده است.

جدول ۲- ظرفیت باربری پی رینگگی و دایره ای به کمک روابط *Terzaghi* و *Ohri*

نوع پی	ماسه	ماسه+۲رس	ماسه+۵رس	ماسه+۱۰رس	ماسه+۱۵رس
دایره $\eta=۰$	۱۲۹۴٫۷۲	۱۲۹٫۵۷	۱۵۷٫۳۶	۲۴۳٫۵	۳۸۷٫۲۵
حلقه $\eta=۰٫۸۸$	۴۲۷٫۲۵	۴۲٫۷۶	۵۱٫۹۳	۸۰٫۳۵	۱۲۷٫۷۹
نوع پی	رس	رس+۲ماسه	رس+۵ماسه	رس+۱۰ماسه	رس+۱۵ماسه
دایره $\eta=۰$	۲۷۴٫۶۱	۳۲۳٫۸۴	۲۹۵٫۸۱	۲۸۶٫۵۴	۲۸۱٫۴۶
حلقه $\eta=۰٫۸۸$	۹۰٫۶۲	۱۰۶٫۸۶	۹۷٫۶۲	۹۴٫۵۵	۹۲٫۸۸

۳. مدل سازی

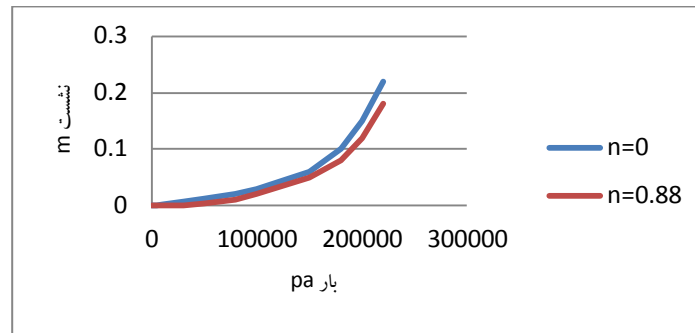
برای مدل سازی پی در نرم افزار *FLAC* از زون ۴۰×۶۰ همانطور که در شکل ۴ قابل مشاهده می باشد، استفاده شده است.



شکل ۴- مدل ساخته شده در برنامه *FLAC*

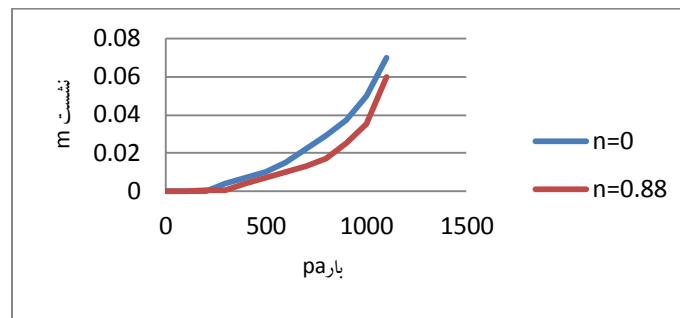
در ابتدا ظرفیت باربری در حالت دایره و حلقوی روی یک لایه خاک ماسه ای از روش مماس های متقاطع بدست می آید، که در شکل ۵

منحنی بار-نشست برای آن قابل مشاهده می باشد.



شکل ۵- نمودار بار-نشست پی روی خاک ماسه ای

شکل ۶. با حضور فقط خاک رس، ظرفیت باربری در ۲ حالت دایره کامل و حلقوی با نسبت شعاع داخلی به خارجی ۰.۸۸ محاسبه شده است.

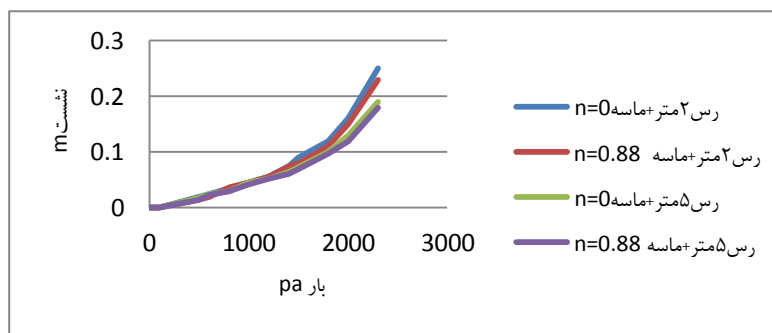


شکل ۶- نمودار بار-نشست پی روی خاک رس

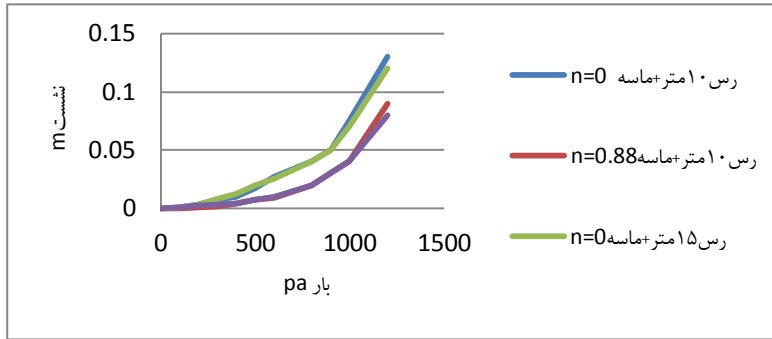
از اشکال ۵ و ۶ می توان نتیجه گرفت، ظرفیت باربری پی در حالت حلقوی بیشتر از دایره کامل می باشد و همچنین ظرفیت باربری پی روی خاک ماسه ای بسیار بیشتر از قرارگیری پی روی خاک رس است.

زمانی که ۲ لایه خاک در مدل سازی به کار برده می شود، سطح مشترکی با تعریف سختی قائم، سختی برشی و زاویه اتساع نیاز دارد، که باید به آن اختصاص داده شود، البته در مورد مدل سازی ۳ لایه خاک هم باید بدین صورت عمل شود.

در اشکال ۶ و ۷ از ۲ لایه خاک رس و ماسه که عمق خاک رس متغییر است در زیر پی استفاده شده است.



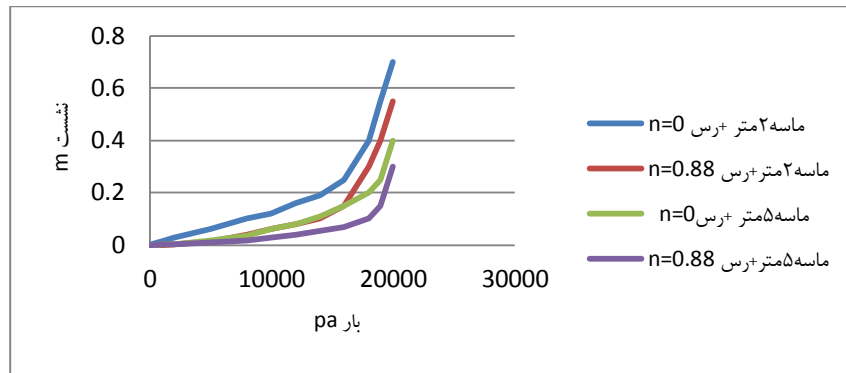
شکل ۶- نمودار بار-نشست پی روی ۲ لایه خاک رس و ماسه (رس لایه متغییر با اعماق ۲ و ۵ متر)



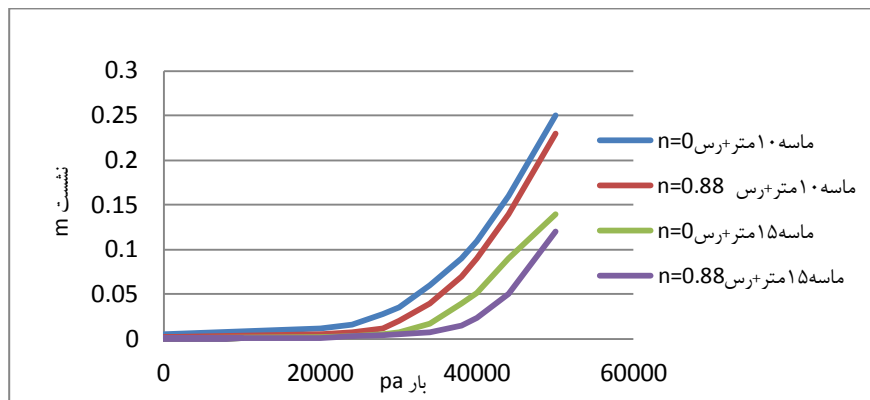
شکل ۷- نمودار بار-نشست پی روی ۲ لایه خاک رس و ماسه (رس لایه متغییر با اعماق ۱۰ و ۱۵ متر)

اشکال ۸ و ۹ نمودار بار-نشست را روی ۲ لایه خاک در حالی که عمق لایه ماسه ای متغیر می باشد، در ۲ حالت دایره کامل و حلقوی نشان

می دهد.



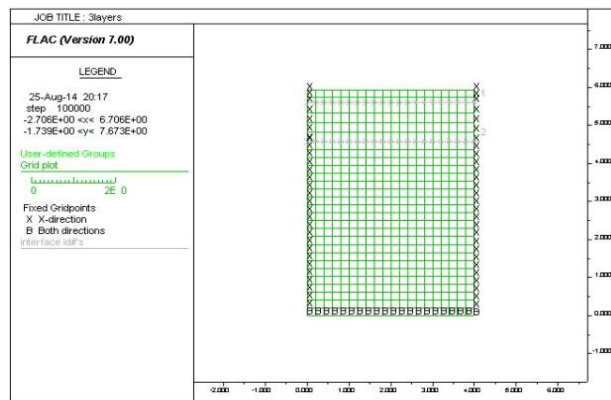
شکل ۸- نمودار بار-نشست پی روی ۲ لایه خاک رس و ماسه (ماسه لایه متغییر با اعماق ۲ و ۵ متر)



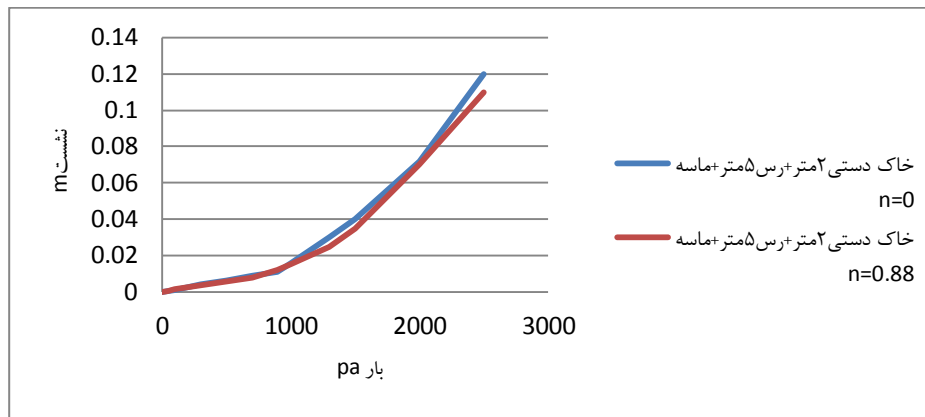
شکل ۹- نمودار بار-نشست پی روی ۲ لایه خاک رس و ماسه (ماسه لایه متغییر با اعماق ۱۰ و ۱۵ متر)

با توجه به اشکال ۶، ۷، ۸، و ۹ می‌توان دید، زمانی که خاک رس روی خاک ماسه ای قرار دارد هرچه عمق لایه رس بیشتر می‌شود، نشست بیشتر شده و ظرفیت باربری هم کاهش می‌یابد، اما وقتی عمق لایه رس کم شود، نشست محدود و ظرفیت باربری افزایش می‌یابد. در حالیکه وقتی ماسه روی خاک رس قرار دارد، ظرفیت باربری به علت درشت دانه بودن خاک و تراکم بهتر بیشتر می‌باشد.

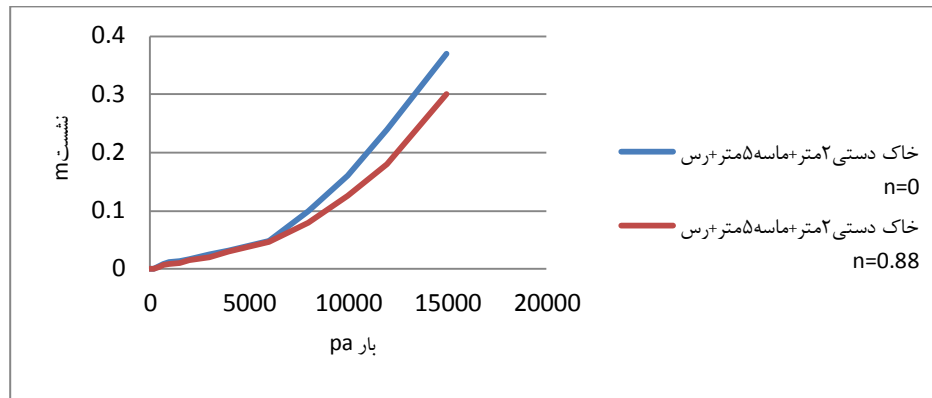
در انتها ظرفیت باربری پی روی ۳ لایه خاک که علاوه بر ماسه و رس از خاک دستی هم به عمق ۲ m همانطور که در شکل ۱۰ در FLAC مدل شده است استفاده شده، متعنی بار-نشست مربوط به ظرفیت باربری پی دایره ای و رینگگی برای ۳ لایه خاک در شکل ۱۱ و ۱۲ نشان داده شده است.



شکل ۱۰- مدل ساخته شده در نرم افزار FLAC در حالت ۳ لایه خاک

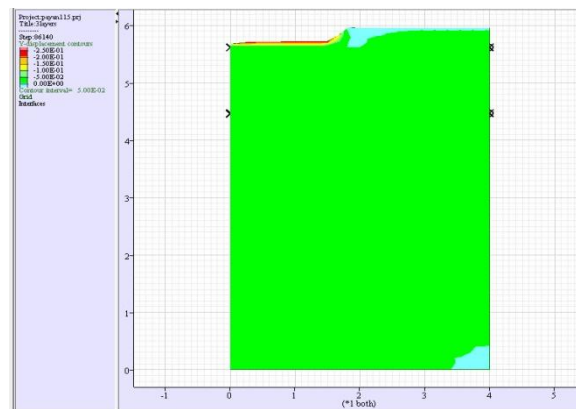


شکل ۱۱- نمودار بار-نشست مربوط به ۳ لایه خاک (خاک دستی + رس + ماسه)



شکل ۱۲- نمودار بار-نشست مربوط به ۳ لایه خاک (خاک دستی+ماسه+رس)

در شکل ۱۳ نشست حاصل از بارگذاری رو خاک دستی قرار گرفته روی ماسه را نشان می دهد.



شکل ۱۳- نشست خاک دستی قرار گرفته روی خاک ماسه ای

همان طور که در شکل ۱۳ مشاهده می کنید، نشست حاصل از بارگذاری روی خاک دستی در حالتی که لایه تحتانی آنها ماسه می باشد تأثیری روی خاک ماسه ای ندارد، فقط باعث محدود شدن نشست می شود. باید توجه داشت در حالتی که زیر خاک دستی، خاک رس وجود دارد، ظرفیت باربری پی کمتر از زمانی است که خاک ماسه ای در زیر خاک دستی واقع شده است.

در بیشتر تحقیقات انجام گرفته توسط دیگران نتایج نشان می دهد، وقتی نسبت شعاع داخلی به خارجی از $n > 0.4$ تغییر می کند، ظرفیت باربری پی رینگی در مقایسه با پی دایره ای افزایش می یابد ولی با زیاد شدن نسبت $n > 0.4$ ظرفیت باربری کاهش می یابد، در این تحقیق نتایج حاصل از روابط Terzaghi و Ohri این گفته را تایید می کند اما در نرم افزار FLAC چون پی رینگی با $n = 0.88$ تحت برش سوراخ شونده قرار می گیرد، به عبارتی تحت فشار همه جانبه کمتری نسبت به حالت دایره ای کامل قرار دارد و رفتار مشابه با پی های نواری می باشد. به همین خاطر آستانه گسیختگی آن نسبت به پی دایره ای بیشتر شده در نتیجه نتایج حاصل از خروجی نرم افزار ظرفیت باربری بیشتری را در حالت $n = 0.88$ نسبت به $n = 0$ نشان می دهد.

۴. نتیجه گیری

مدل سازی عددی برای محاسبه ظرفیت باربری پی صلب در حالت دایره ای و رینگگی روی یک، دو و سه لایه خاک موجود است. خاک با رفتار الاستو-پلاستیک و براساس معیار تسلیم موهر کلمب مدل شد و ظرفیت باربری پی به کمک نرم افزار FLAC محاسبه گردید. با توجه به فشار حاصل از مخزن ۱۰ هزار مترمکعبی مازوت، ظرفیت باربری پی در حالت دایره ای و حلقوی به کمک روابط *terzaghi* و *ohri* بر روی خاک ماسه ای قابل قبول می باشد. همچنین نتایج حاصل از خروجی نرم افزار *FLAC* نشان می دهد ظرفیت باربری در حالتی که یک لایه خاک ماسه ای وجود دارد بسیار بیشتر از حالتی است، که خاک زیر پی رس می باشد. در حالت انتخاب ۲ لایه خاک، هرچه عمق لایه رسی بیشتر، ظرفیت باربری کم می شود و زمانی که عمق لایه رسی کمتر باشد نشست ها محدودتر و ظرفیت باربری بیشتر است. در صورت وجود ۳ لایه خاک، ظرفیت باربری با توجه به قرارگیری خاک دستی در لایه فوقانی و خاک رسی در زیر آن کاهش چشمگیری پیدا می کند در این حالت نشست در لایه خاک دستی روی خاک رسی هم تاثیر گذار می باشد، اما زمانی که خاک ماسه ای جای خاک رس در زیر خاک دستی را می گیرد، نشست خاک دستی تاثیری روی زون خاک ماسه ای نمی گذارد.

۱۲. مراجع

- ۱- کتاب اصول مهندسی ژئوتکنیک Braja M. Das ترجمه شاپور طاحونی
- ۲- Boushehrian JH, Hataf N (۲۰۰۲). Experimental and numerical investigation of the bearing capacity of model circular and ring footing on reinforced sand. Geotext Geomembranes ۲۰۰۳; ۲۱: ۲۴۱-۵۶.
- ۳- Hataf, N, Razavi, MR, ۲۰۰۳ Behavior of ring footing on sand. Iranian Journal of science and Technology, Transaction B, vol. ۲۷, pp. ۴۷-۵۶
- ۴- Ohri, M.L, Purhit, D.G.M, Dubey, M.L, ۱۹۹۷. Behavior of ring footing on dune sand overlaying dense sand. Pres In ternational conference of civil Engineers, Tehran, Iran.
- ۵- Fisher, K. ۱۹۵۷. Zur Berechnung der setzung von fundamenten in der form einer kreisformigen ringflache. Der Bauingenieur, vol. ۳۲, No. ۵. Germany, pp. ۱۷۲-۱۷۴.
- ۶- Egorov, K.E. ۱۹۶۵. Caclulation of bed for foundation with ring footing. Proceedings of the sixth International Conference on soil mechanical foundation of engineers, Vol. ۲, Montreal, pp. ۴۱-۴۵.
- ۷- Kumar J, Ghosh P. Bearing capacity factor N_c for ring footings using the method of characterishtics. Can Geotech J ۲۰۰۵; ۴۰(۳): ۱۴۷۴-۸۴.

۸- Terzaghi K. Teoretical soil mechanics. New York: John Wiley and Sons; ۱۹۴۳

۹- Zhao L. and Wang, J.H. ۲۰۰۷, Vertical bearing capacity for ring footing, Computers and Geotechnical
۳۵ (۲۰۰۹) ۲۹۲-۳۰۴.

۱۰- مدل سازی و تحلیل سازه های خاکی و سنگی در FLAC



Faculty of Civil Engineering
Shahid Rajee Teacher Training University
3-4 December 2014
Tehran, Iran



مکانیک خاک و مهندسی پنا

*The First National Conference on
Soil Mechanics and Foundation Engineering*



دانشگاه تربیت مدرس شهید رجایی
واقع در منزهه تهران
۱۳ و ۱۴ آذرماه ۱۳۹۳
تهران-ایران

گواهی پذیرش مقاله

شناسه مقاله: A-10-753-1

نویسنده (گان): سعید آزموده، ناصر عرفاتی

عنوان مقاله: بررسی تاثیر عمق قرارگیری بی حلقوی مغز ۱۰ هزار مترمکعبی مازوت شرکت سیمان مشهد برروی ظرفیت باربری

با سپاس ویژه از نویسندگان (گان) فرهیخته، بنابه این گواهی، اعلام می‌دارد مقاله ایشان توسط کمیته علمی نخستین کنفرانس ملی مکانیک خاک و مهندسی پی، به‌صورت نهایی پذیرفته شده و در مجموعه مقالات کنفرانس به چاپ رسیده است.



دکتر سعید غفاریور جمهوری
دبیر کنفرانس



Faculty of Civil Engineering
Shahid Rajaei Teacher Training University
3-4 December 2014
Tehran, Iran



مکانیک خاک و مهندسی بنا

*The First National Conference on
Soil Mechanics and Foundation Engineering*

کواهی پذیرش مقاله



دانشگاه تربیت مدرس شهید رجایی
دانشکده مهندسی عمران
۱۳ و ۱۴ آذرماه ۱۳۹۳
تهران-ایران

شناسه مقاله: A-10-753-2

نویسنده (گان): سعید آزموده، ناصر عرفاتی

عنوان مقاله: ارزیابی ظرفیت باربری پی رینگی مغز ۱۰ هزار مترمکعبی مازوت شرکت سیمان مشهد روی لایه های مختلف خاک

با سپاس ویژه از نویسندگان (گان) فرهیخته، بنابه این کواهی، اعلام می دارد مقاله ایشان توسط کمیته علمی نخستین کنفرانس ملی مکانیک خاک و مهندسی پی، به صورت نهایی پذیرفته شده و در مجموعه مقالات کنفرانس به چاپ رسیده است.



دکتر سعید غفاریور جهرمی
دبیر کنفرانس

این کواهی بر روی
مکانیک خاک و مهندسی پی
۱۳ و ۱۴ آذرماه ۱۳۹۳



Faculty of Civil Engineering
Shahrooz Teacher Training University
3-4 December 2014
Tehran, Iran



مکانیک خاک و مهندسی بنا

*The First National Conference on
Soil Mechanics and Foundation Engineering*

گواهی پذیرش مقاله

شناسه مقاله: A-10-753-3

نویسنده (گان): سعید آزموده، ناصر عرفاتی

عنوان مقاله: مقایسه بین بی رینگی دایره‌ای و بی رینگی مربعی در ظرفیت باربری مخزن ۱۰ هزار مترمکعبی مازوت

با سپاس ویژه از نویسنده (گان) فرهیخته، بنابه این گواهی، اعلام می‌دارد مقاله ایشان توسط کمیته

علمی نخستین «کنفرانس ملی مکانیک خاک و مهندسی بی» به صورت نهایی پذیرفته شده و در

مجموعه مقالات کنفرانس به چاپ رسیده است.



دکتر سعید غفاریور جهرمی

دبیر کنفرانس



دانشگاه تربیت مدرس، تهران
دانشکده مهندسی عمران
۱۲ و ۱۳ آذرماه ۱۳۹۳
تهران - ایران



Faculty of Civil Engineering
Shahid Rajeev Teacher Training University
3-4 December 2014
Tehran, Iran



دانشگاه شهید رجایی

مکانیک خاک و مهندسی پنا

*The First National Conference on
Soil Mechanics and Foundation Engineering*



دانشگاه تربیت مدرس
ساختمان مهندسی عمران
۱۳ و ۱۴ آبان ۱۳۹۳
تهران - ایران

گواهی ارائه مقاله

شناسه مقاله: A-10-753-4

نویسنده (گان): سعید آزموه، ناصر عرفاتی

عنوان مقاله: بررسی پایداری دیواره کوه میخ کوبی شده با نرم افزار FLAC و مقایسه آن با نرم افزار PLAXIS

با سپاس ویژه از نویسنده (گان) فرهیخته، بنابه این گواهی اعلام می شود مقاله ایشان توسط کمیته علمی نخستین کنفرانس ملی مکانیک خاک و مهندسی پی، پذیرفته و به صورت بوستر ارائه شده و در مجموعه مقالات کنفرانس به چاپ رسیده است.



دکتر سعید غفارپور جهرمی

دبیر کنفرانس

بدینوسیله کواهی می‌شود که مقاله زیر با عنوان:

ارزایی از رفتار ضربه‌ای در مخازان ذخیره‌سازی آب با استفاده از الگوریتم‌های نوین

نویسندگان:

عبدآزیز محمد، ناصر مرفاتی

در همایش ملی عمران و توسعه مبادی زیر مجموعه همین سمپوزیوم
میرفتنای علوم و تکنولوژی (9th SASTech) ارائه شده است.

دکتر محمد رضا ماسوری
رئیس هیأت مدیره SASTech

دکتر مینا شاه سید محمد
دبیر هیأت مدیره



وزارت علوم و تحصیلات
و آموزش عالی

موسسه پژوهش‌های علمی
و تحقیقاتی

9th SASTech
Symposium on Advances
in Science & Technology

فصل نهمین سمپوزیوم پیشرفت‌های علمی و تکنولوژی



۱۳ آذرماه ۱۳۸۲ - موسسه پژوهش‌های علمی، مشهد مقدس



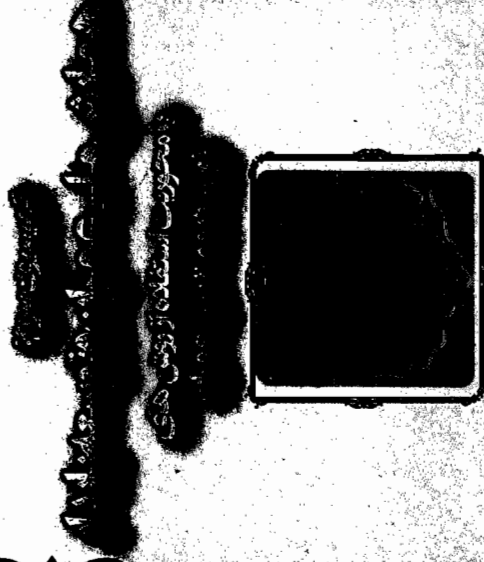
وزارت علوم و تحصیلات
و فنون



انجمن علمی
دانشگاه‌های ایران

9th SASTech Symposium on Advances in Science & Technology

فصل نهمین سمپوزیوم پیشرفت های علوم و تکنولوژی



۱۳ آذرماه ۱۳۸۳ - محل برگزاری: دانشگاه صنعتی امیرکبیر

بدینوسیله کواهی می شود که مقاله زیر با عنوان:
پایه های نظری و کاربردی از سیستم های فازی در کنترل سیستم های
دینامیک با ضرایب متغیر، در کارگاه تخصصی پنجمین سمپوزیوم

نویسندگان:

سید آزموده، ناصر عرفانی

توسط جناب آقای سید آزموده

در همایش ملی عمران و توسعه مبادی زیر مجموعه نهمین سمپوزیوم
میرفتنای علوم و تکنولوژی (9th SASTech) ایلام پذیرفته است.

دکتر مینا شاه سیدیان
پیرمیان

دکتر محمود شاهنشاوری
SASTech