

عوامل مؤثر در تقویت باربری زمینهای سست به وسیله پارچه گونه‌ها

دکتر سید مجdal الدین میرمحمد حسینی

استاد یار دانشکده مهندسی عمران

دانشگاه صنعتی امیرکبیر

مهندس محمد رشید یان دزفولی

فارغ‌التحصیل رشته کارشناسی ارشد خاک و پی

دانشگاه صنعتی امیرکبیر

(۱) چکیده

استفاده از پارچه گونه‌ها در پروژه‌های مختلف ژئوتکنیکی به عنوان روشی اقتصادی و مهندسی جهت منظورهای متفاوت رواج زیادی پیدا نموده است. یکی از این کاربردها افزایش ظرفیت باربری زمینهای سست به وسیله مسلح نمودن خاک با لایه‌های پارچه گونه می‌باشد. با این حال هنوز رفتار، تنش، تغییر شکل و مکانیزم توزیع تنش بین نوارهای پارچه گونه و خاک به طور روشن و قطعی مشخص نمی‌باشد. مطالعه پارامترهایی که در افزایش ظرفیت باربری زمینهای سست در هنگام تسلیح با پارچه گونه مؤثر می‌باشند مطلبی است که در این تحقیق به آن پرداخته شده است و ضمن انجام آزمایشات مختلف بر روی پی‌های مدل شده در آزمایشگاه میزان اثر این پارامترها مورد بررسی و تجزیه و تحلیل قرار گرفته است.

The Parameters Affecting Bearing Capacity Improvement of the Weak Grounds Using Geotextiles

S.M. Mir Mohammad Hosseini ph.D.

Assistant prof. of Civil Engineering Dept.

Amirkabir University of Technology

M. Rashidian Dezfuli M.Sc.

Civil Engineering Dept.

Amirkabir University of Technology

ABSTRACT:

The Important Parameters affecting bearing capacity of the reinforced weak soils were experimentally studied. A special apparatus was developed in the Soil Mechanics laboratory of Amir Kabir University, Capable of studying bearing Capacity of Modeled footings put on the weak Soils reinforced by geotextiles.

Strips of geotextiles in different widths and different lengths were inserted between layers of Soils in different Thicknesses and different depths and the increase in the bearing capacity was measured carefully.

the main factors influencing bearing capacity of the reinforced soils were recognized and some Recommendations were made to achieve the most increase in the strength of the weak soils while using geotextiles.

۲) مقدمه

آزمایش قرار گرفته است. نتایج به دست آمده از این آزمایشات بیانگر افزایش ظرفیت باربری به میزان $2/5$ برابر برای تعداد لایه ها معادل $N=3$ می باشد. نسبت عرض پارچه گونه به عرض پی بیش از $2/5$ دیگر اثر چندانی در افزایش مقاومت نداشته است. افزایش مقاومت پارچه گونه مستقیماً موجب افزایش ظرفیت باربری خاک زیرپی گردیده است.

۳) مشخصات دستگاه آزمایشگاه و مصالح مورد استفاده:
جهت انجام آزمایشات از یک تانک به ابعاد $120 \times 60 \times 70$ سانتیمتر و جهت بارگذاری از یک الکتروموتور که سرعت آن قابل تنظیم بود، استفاده گردیده است. اندازه گیری بار به وسیله حلقه کنترل بار (Proving ring) و اندازه گیری نشست به وسیله یک تغییر شکل سنج مکانیکی (Dial Gauge) انجام گرفته است. در این آزمایشات مدل های پی نواری با عرض ۵ و ۷ سانتیمتر و پارچه گونه از نوع نبافته با مارک Poly felt TS 21 مورد استفاده قرار گرفته اند.

آزمایشات بر روی سه نوع ماسه با مشخصات زیر صورت پذیرفته است:

استفاده از نوارهای فلزی جهت مسلح نمودن خاک زیرپی های سطحی، مسئله ای است که به صورت آزمایشی توسط Lee & Binquet در سال ۱۹۷۵ مورد بررسی قرار گرفت. آنان با استفاده از نوارهای فلزی آلومینیومی اثر تعداد لایه ها و فاصله اولین لایه تسلیح کننده تا زیرپی را بررسی نمودند. آزمایشات انجام شده توسط آنان بیانگر این امر بود که بیشترین افزایش در ظرفیت خاک هنگامی که به وسیله یک لایه پارچه گونه در زیرپی مسلح شود زمانی است که این لایه در عمقی حدود نصف عرض پی قرار داده شود. همچنین افزایش تعداد لایه های پارچه گونه نیز می تواند موجب افزایش ظرفیت باربری زمین شود. این افزایش برای ۶ لایه در زیرپی تا میزان ۴۰۰ درصد مشاهده شده است. مدل آزمایشی آنها از یک تانک به طول ۱۵۰، عرض ۵۱ و عمق ۳۳ سانتیمتر و یک نمونه پی نواری به عرض ۷ سانتیمتر تشکیل شده بود.

در سال ۱۹۸۵ نیز توسط Guido آزمایشاتی بر روی یک پی مریعی با لایه های تسلیح کننده پارچه گونه از نوع Typar انجام پذیرفته است. این آزمایشات بر روی پی مریعی به بعد ۳۱ سانتیمتر و در تانکی به مقاطع مربع به بعد ۱۲۲ و عمق ۹۲ سانتیمتر انجام شده است.

در این آزمایشات تعداد لایه ها، عمق اولین لایه از زیرپی، نسبت عرض پارچه گونه به عرض پی و نوع پارچه گونه مورد

نوع ماسه	ابعاد لایه ها (mm)	وزن مخصوص g/cm³	زاویه مخنگاک $\phi(0)$	C_u	C_c	e	نمایل
A	۰-۰/۱	۱/۲۸	۷۵	۱/۶۰	۱/۱۵	۰/۰۸	
B	۰/۸-۱/۲	۱/۲۸	۷۷	۱/۷۶	۱	۰/۰۶	
C	۱-۲	۱/۲۸	۷۰	۱/۶۲	۱/۱۶	۰/۰۶	

- در شکل ۳ منحنی بار - نشت برای $N=4$ و $N=5$ برای ماسه درشت دانه و پی بزرگ آورده شده است. این منحنیها نشان دهنده افزایش قابل ملاحظه‌ای در مقاومت خاک در اثر افزایش تعداد لایه‌ها از ۴ به ۵ نمی‌باشند.

- با افزایش نشت تغییر چندانی در روند افزایش مقاومت صورت نمی‌گیرد.

۴-۲ اثر فاصله اولین لایه از زیرپی (U):
برای بررسی اثر تغییرات این فاصله بر روی ظرفیت باربری خاک، آزمایشاتی با نسبتهای $U/B = 0.0/4, 0.0/6, 0.0/3$ معادل $b/B = 3, 2, 1$ نشان می‌دهد. در این آزمایشات از پی صورت گرفته است.

شکل ۴ منحنی تغییرات ضریب افزایش مقاومت نسبت به پارامتر U/B را برای تعداد لایه‌های ۴ و ۳ و ۲ در نشت $S=10\text{mm}$ در شرایط $Q_0=1$ و $b/B=3$ نشان می‌دهد. در این آزمایشات از پی نواری به عرض 7cm و ماسه نوع B استفاده شده است. با توجه به نتایج به دست آمده ماکریم افزایش ظرفیت باربری ناشی از تغییر پارامتر U/B زمانی است که مقدار آن در حدود $0.0/6$ باشد. البته این مقدار با توجه به پارامترهای دیگر از جمله b و N امکان اند کی تغییر را دارد ولی مقدار ماکریم در همین حدود خواهد بود.

برای بررسی بیشتر و تحقیق در مورد اثر فاصله لایه پارچه گونه تازیرپی یک سری آزمایش با یک لایه پارچه گونه و در نسبتهای $U/B = 0.0/4, 0.0/6, 0.0/7, 0.0/1, 0.0/5$ و $0.0/0$ برای دو عرض متفاوت پارچه گونه با $B/b = 3, 2, 1$ انجام گرفته است. در شکلهای ۵ و ۶ تغییرات ضریب افزایش مقاومت به ازاء U/B های مختلف برای دونسبت عرض پارچه گونه $b/B = 3$ و $b/B = 5$ نشان داده است. با توجه به منحنی ترسیم شده مشاهده می‌گردد که ماکریم اثر پارچه گونه در همان عمق معادل $U/B = 0.6$ به دست می‌آید.

علت این مسأله را می‌توان ناشی از انتقال بیشتر تنش کششی در این عمق توسط پارچه گونه نسبت به عمقهای کمتر دانست و از طرفی با افزایش عمق امکان لغزش پی از روی لایه پارچه گونه فراهم

۴) نتایج بدست آمده از آزمایشات:

جهت دستیابی به چگونگی و میزان تاثیر پارامترهای مختلف بر افزایش ظرفیت باربری خاک مسلح در زیر پی مجموعاً ۶۹ آزمایش در شرایط مختلف انجام پذیرفته که مهمترین نتایج آنها ذیلاً مورد بررسی قرار می‌گیرد.

به منظور معرفی پارامترها و آشنایی با عناصری که در این تحقیق مورد ارزیابی قرار گرفته‌اند لازم است ابتدا این عوامل

تشریح گردند (شکل ۱)

- U: فاصله اولین لایه پارچه گونه تازیرپی

- N: تعداد لایه‌های پارچه گونه در زیرپی

- b: عرض پارچه گونه

- d: فاصله آخرین لایه پارچه گونه از زیرپی

- B: عرض پی

- S: میزان نشت اندازه گیری شده پی

- Q/Q_0 : نسبت ظرفیت باربری خاک در حالت مسلح به ظرفیت باربری در حالت معمولی (بدون پارچه گونه) برای نشت یکسان

۴-۱ اثر تعداد لایه‌های تسلیح کننده (N):

افزایش ظرفیت باربری خاک با افزایش تعداد لایه‌های پارچه گونه امری قابل پیش‌بینی می‌باشد، لیکن یافتن میزان این تاثیر و تعداد اپتیمیم لایه‌ها نیاز به بررسی دارد. به منظور بررسی این پارامتر آزمایشاتی با تعداد لایه‌های ۱ و ۲ و ۳ و ۴ انجام گردید که نتایج آن در شکل ۲ نشان داده شده است.

این آزمایشات به ازاء $\frac{b}{B} = 3$ و $\frac{d}{B} = 2$ در حدود $U/B = 0/4$ و برای ماسه نوع B و پی به عرض 7cm صورت پذیرفته است.

با بررسی این منحنی مشخص می‌گردد که:

- با افزایش تعداد لایه‌ها، ضریب افزایش مقاومت خاک، Q/Q_0 ، از دیاد می‌یابد و این افزایش تا $N=3$ زیاد بوده و برای تعداد لایه‌های بیشتر این روند دارای افزایش کمتری می‌باشد.

با افزایش لایه‌ها از ۱ به ۴، ضریب افزایش مقاومت در حدود $1/5$ برابر و نسبت به حالت عدم تسلیح در حدود $2/5$ برابر می‌گردد.

می شود زیرا با افزایش عمق از نتش قائم ناشی از بار پی بر روی پارچه گونه کاسته شده و درنتیجه میزان اصطکاک ظاهری میان پارچه گونه و خاک کم شده و امکان لغزش فراهم می آید. یعنی در واقع این عمق حالت بهینه را در افزایش مقاومت خاک یا ظرفیت باربری پی داریم باشد.

- نکته دیگر اینکه با توجه به آزمایشات انجام شده توسط آقای K.Z. Andrawes قرار گیری لایه پارچه گونه در زیر پی واقع در ماسه متراکم معادل 0.25B به دست آمده است (۳) تقاضت میان رفتار ماسه متراکم و ماسه سست (شرایط مورد آزمایش در این تحقیق) مشخص می گردد. البته ایشان نسبت افزایش مقاومت را برای یک لایه معادل ۱/۲۵ به دست آورده که با عدد ۱/۳۱ به دست آمده برای ماسه سست در نقطه اپتیمم، به دلیل همان تغییر تراکم اختلافی را نشان می دهد.

- با قرار دادن یک لایه در عمق ۱/۵ و ۲ برابر عرض پی، نه تنها بر مقاومت خاک افزوده نگشته بلکه به علت وقوع گسینختگی بر روی سطح لایه ها مقاومت خاک کمتر از حالت بدون تسلیح به دست می آید. بنابراین فرار دادن یک لایه در این عمق باعث کاهش مقاومت خاک خواهد گشت (اشکال ۱و ۵).

- با افزایش نشست در تمام حالات، ضریب افزایش مقاومت افزایش می باید که این ناشی از درگیری بیشتر پارچه گونه با خاک و همچنین مقاومت کمتر خاک بدون تسلیح در نشست مشابه می باشد.

- برای U/B های معادل ۱/۵ و ۲، افزایش عرض پارچه گونه باعث کاهش مقاومت می گردد که این مسئله با همان موضوع لغزش خاک برروی لایه های پارچه گونه تطابق دارد. (اشکال ۶و ۵).

۴-۳ اثر عرض پارچه گونه (b):

برای بررسی تغییرات افزایش ظرفیت باربری خاک به ازاء، عرضهای مختلف پارچه گونه و یافتن عرض بهینه آزمایشاتی با نسبت عرضهای B/b معادل ۳و ۵و ۷ انجام پذیرفت.

در شکل ۷ تغییرات افزایش مقاومت خاک به نسبت عرضهای

مختلف برای تعداد لایه های ۲ و ۳ و ۴ آورده شده است.
در این آزمایشات $d/B=2$ و $B/U=0/4$ بوده و ماسه مصرفی از نوع B و پی به عرض 7cm بوده است.

براساس نتایج به دست آمده، ملاحظه می گردد که بیشترین افزایش مقاومت در b/B معادل ۵ صورت می پذیرد و افزایش بیش از آن تاثیر چندانی در افزایش ظرفیت باربری خاک نخواهد داشت. عدم تاثیر افزایش عرض پارچه گونه در ظرفیت باربری خاک برای عرضهای بزرگتر از 5B میان تأمین شدن خدا کثر طول گیرداری لازم (طول بهینه) جهت انتقال کامل تنشهای برشی از خاک به پارچه گونه می باشد.

۴-۴ اثر عمق آخرین لایه (d):

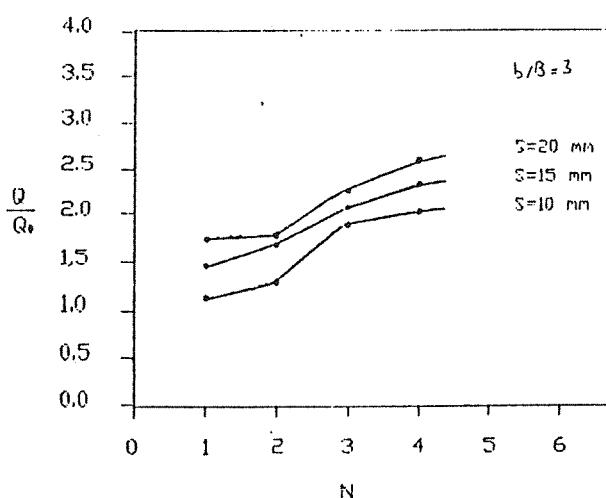
عمق آخرین لایه پارچه گونه می تواند یکی از عوامل مؤثر در افزایش ظرفیت باربری پی محاسبه گردد.
برای تعیین عمق بهینه آزمایشاتی با قرار دادن آخرین لایه در عمقهای ۱/۵ و ۲ و ۳ برابر عرض پی انجام گرفت.
شکل ۸ منحنی تغییرات افزایش ظرفیت باربری به ازاء B/d های مختلف برای تعداد لایه های ۲ و ۳ و ۴ برای نشست s=10mm را نشان می دهد.

این آزمایشات در $U/B=0/3$ و $b/B=3$ و $b/B=0/5$ و بر روی ماسه متوسط دانه (نوع B) و پی به عرض 7cm صورت گرفته است.

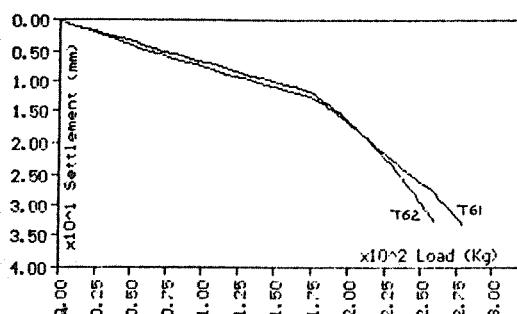
نتایج به دست آمده مشخص می کند که مقدار B/d بهینه بستگی به تعداد لایه های تسلیح کننده دارد. یعنی در حالت بهینه فاصله لایه ها باید به صورتی باشد که ضمن انتقال بیشتر نشست کل سیستم خاک و پارچه گونه به صورت یک مجموعه واحد و منسجم عمل نموده و در تبادل نشست بین آنها وقفه و یا جدایی به وجود نیاید. به عبارت دیگر در اثر اعمال بار پی و وقوع نشست تمامی لایه ها بتوانند تغییر شکل های لازم را داده و وارد عمل شوند. به همین علت چنانچه فاصله لایه ها زیاد باشد، به نحوی که هنگام تغییر شکل لایه بالایی، تغییر شکل محسوسی در لایه پایینی ایجاد نشود، این لایه وارد عمل نگرددیده و طبعاً تاثیر چندانی در افزایش ظرفیت باربری خاک نخواهد داشت.

این مطلب در تغییر نقطه ماکریم ضریب افزایش ظرفیت باربری

گونه‌ای آماده گردیده که خاک زیرپی بیشترین تخلخل یا حداقل تراکم را داشته و به عبارت دیگر در وضعیت کاملاً سست باشد. به منظور دستیابی به بالاترین افزایش در ظرفیت باربری این‌گونه زمینهای مناسبترین عمق جهت قراردادن اولین لایه پارچه گونه در زیرپی فاصله بین $5/0$ تا $6/0$ عرض پی می‌باشد. همچنین افزایش تعداد لایه‌های پارچه گونه موجب افزایش ظرفیت باربری زمین خواهد شد مدامی که تعداد لایه‌ها از ۴ تجاوز ننماید، از این تعداد لایه بیشتر ظرفیت باربری افزایش خواهد داشت. به منظور در گیر شدن کامل پارچه گونه در منطقه تحت تنفس لازم است عرض پارچه گونه بین ۳ تا ۵ برابر عرض پی انتخاب گردد. فاصله مناسب جهت آخرین لایه تا زیرپی بستگی به تعداد لایه‌های میانی دارد لیکن در حالت کلی فاصله‌ای معادل نصف عرض پی مابین ۲ لایه، بهترین راندمان را خواهد داشت.



شکل ۲ - تغییرات Q/Q_0 بر حسب N برای $b/B=3$



شکل ۳ - منحنی بار - نشت برای تعداد لایه‌های $N=4$ و $N=5$

در $N=2$ و $N=3$ مشخص می‌گردد.

در عین حال با توجه به منحنیهای ترسیم شده ملاحظه می‌گردد که

حداکثر ضریب افزایش ظرفیت باربری در $N=3$ و

$N=4$ در حدود $d/B=2$ به دست می‌آید.

باتوجه به این تعداد لایه و عمق d/B ، فاصله مناسب لایه‌ها

در حدود $0/5B$ به دست می‌آید.

۵) خلاصه و نتیجه گیری

با استفاده از یک مدل آزمایشی ساخته شده در آزمایشگاه

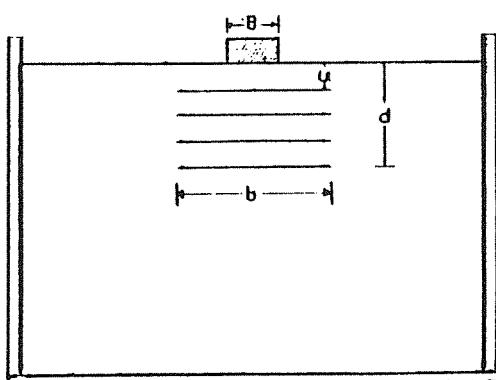
مکانیک خاک دانشگاه صنعتی امیرکبیر، عوامل مؤثر بر افزایش

ظرفیت باربری زمینهای سست در زیرپی‌های نواری با استفاده از

پارچه گونه‌ها مورد بررسی و ارزیابی قرار گرفته است.

در این تحقیق سه نوع مصالح دانه‌ای (ماشه ریزدانه، متوسط و درشت

دانه) مورد استفاده قرار گرفته و در آزمایش محل قرارگیری پی به



شکل ۱ - تعریف پارامترهای مورد استفاده در آزمایش

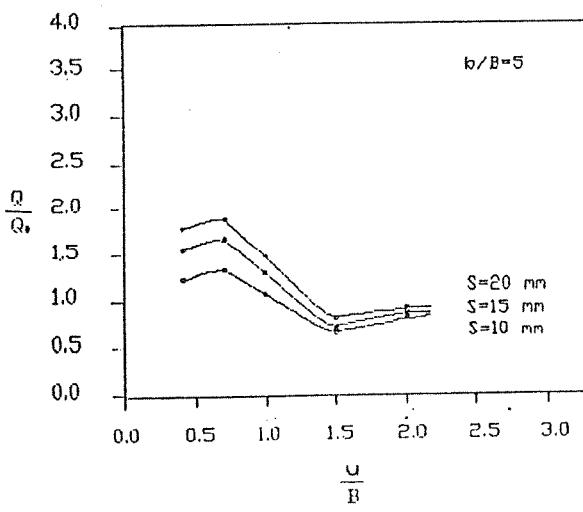
N : تعداد لایه‌های پارچه گونه

b : عرض نوار پارچه گونه

u : فاصله اولین پارچه گونه از زیرپی

d : فاصله آخرین لایه پارچه گونه از زیرپی

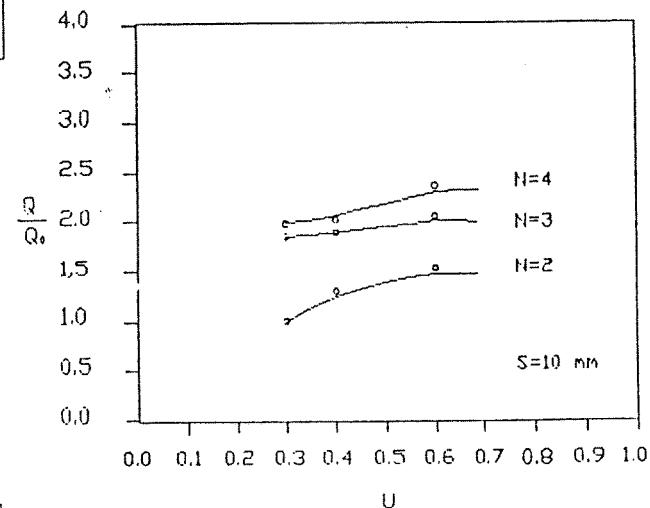
B : عرض پی نواری



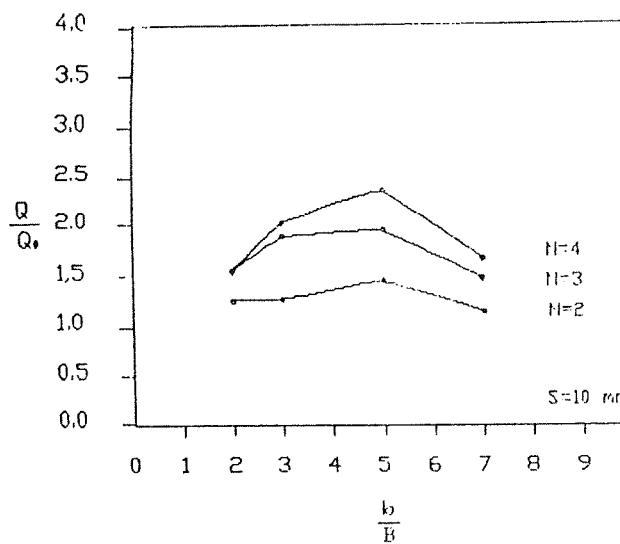
شکل ۶ - تغیرات Q/Q_0 بر حسب U/B برای تسلیح با یک لایه و $b/B = 5$

TEST: 61
Soil type : C
Foundation type : I
 $d/B = 2.00$
 $b/B = 3.00$
 $u/B = 0.40$
 $N = 4$

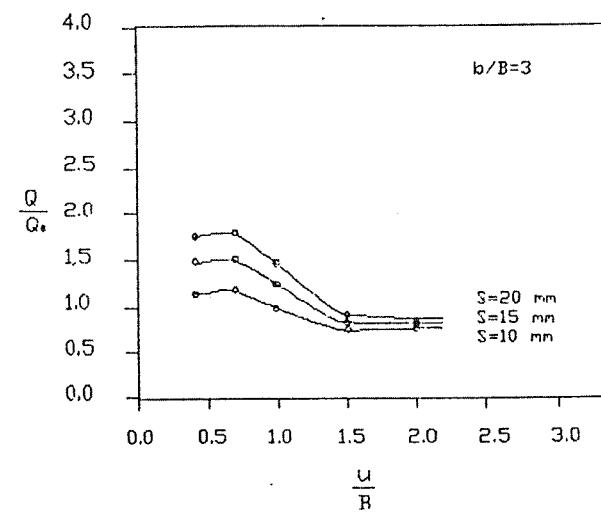
TEST: 62
Soil type : C
Foundation type : I
 $d/B = 2.00$
 $b/B = 3.00$
 $u/B = 0.40$
 $N = 5$



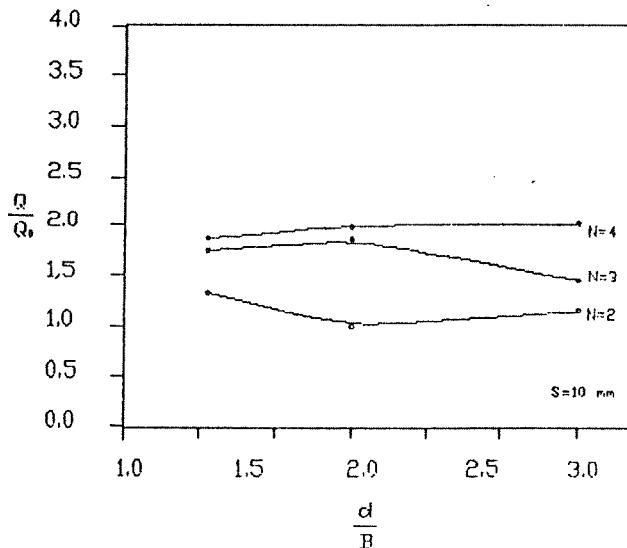
شکل ۴ - تغیرات Q/Q_0 بر حسب u/B به ازاء نشت $S = 10^{\text{mm}}$



شکل ۷ - تغیرات Q/Q_0 بر حسب b/B و به ازاء نشت $S = 10^{\text{mm}}$



شکل ۵ - تغیرات Q/Q_0 بر حسب U/B برای تسلیح با یک لایه و $b/B = 3$



شکل ۸ - تغییرات $\frac{Q}{Q_0}$ به ازاء نشت $S=10 \text{ mm}$ بر حسب d, B

منابع:

- ۱) دینامیک خاک جزو درسی کارشناسی ارشد خاک و پی
دانشگاه امیر کبیر - تدوین دکتر میر محمد حسینی
- ۲) مکانیک خاک (جلد دوم) تألیف دکتر بهنیا و دکتر طباطبائی
- ۳) بررسی استفاده از پارچه گونه ها در تقویت باربری زمینه های سست، رساله کارشناسی ارشد ارائه شده توسط مهندس رشیدیان در دانشگاه عمران دانشگاه امیر کبیر، تیر ماه ۱۳۶۹
- ۴) مطالعه آزمایشی ظرفیت باربری خاک های دانه ای، رساله کارشناسی ارشد ارائه شده توسط مهندس سروش در دانشگاه عمران دانشگاه امیر کبیر، ۱۳۶۸
- 5) Binquet, Jem (1975): Bearing Capacity test on reinforced earth slabs, ASCE Vol.101.
- 6) Guido (1985): Bearing Capacity of geotextile reinforced foundation.
- 7) K.Z. Andrawes (1983): Bearing Capacity of geotextile sand loaded by a strip footing.