

تعیین معیار طراحی فیلتر سدهای خاکی و سنگریز برای هسته مرکزی مشکل از مصالح با دانه بندی گستته

محمد حیدری خواصی

کارشناس ارشد

مهندسی ژئوتکنیک، دانشگاه صنعتی شریف

سید محسن حائری

دانشیار

دانشکده عمران، دانشگاه صنعتی شریف

محمد نصر

کارشناس ارشد

مهندسی ژئوتکنیک، دانشگاه صنعتی شریف

چکیده

فیلتر یکی از اجزاء مهم سدهای خاکی و سنگریز را تشکیل می‌دهد که در آینه‌ی و پایداری اینگونه سدها نقش بسیار اساسی و کلیدی را ایفا می‌نماید. مشخصات فیلتر بایستی مناسب با مشخصات هسته مرکزی باشد که از آن حفاظت می‌نماید. یکی از انواع خاک‌هایی که در طبیعت و در مناطق کوهستانی یافت می‌شود خاک‌هایی با دانه بندی گستته مشکل از مصالح درشت دانه نظیر قلوه سنگ و شن و مصالح ریز دانه نظیر لای و رس است که می‌تواند بعنوان مصالح هسته مرکزی سدها مورد استفاده قرار گیرد. با توجه به آنکه مشخصات مصالح هسته مرکزی تعدادی از سدهایی در دست طرح و اجرای ایران جه بصورت مصنوعی و جه بتصور طبیعی و جه بتصور میانی اینگونه فیلترها تدوین نمایند. در این راستا فیلتر جنین خاک‌هایی وجود ندارد لذا بر آن شدید تاباً نیامیم آزمایشات لازم می‌باشد اینگونه فیلترها را برآورده نمایند. در این راستا تعداد ۲۰ آزمایش فیلتر بدون فرسایش با استفاده از خاک مینی با دانه بندی گستته بعنوان هسته مرکزی سدهای خاکی و سنگریز و تعداد ۹۹ آزمایش فیلتر پذیری برروی فیلترهای مختلف در آزمایشگاه مکانیک خاک دانشکده عمران دانشگاه صنعتی شریف انجام شد. خاک مینی به کار رفته در آزمایشات فیلتر بدون فرسایش دارای دانه بندی از بین ۱۵ تا ۲۰۰ درصد متغیر بود. در آزمایشات فیلتر بدون فرسایش از سه گروه فیلتر کامل‌باکوأخت ($C=2/5$)، خوب دانه بندی شده ($C=1-14$) و مزیکوأختی و خوب دانه بندی شده ($C=5-6$) استفاده شد که نتایج این آزمایشات بطور خلاصه در مقاله متعکس شده است. نتایج آزمایشات فیلتر بدون فرسایش برای خاک مینی با دانه بندی گستته می‌باشد. هسته مرکزی فیلتر برآورده این خاک‌ها بدست داد. آزمایشات نفوذپذیری برروی فیلترهای مختلف رابطه‌ای را جهت تعیین نفوذپذیری فیلترهای مختلف ارائه نمود که هر دو می‌توانند جهت مقاصد طراحی مورد استفاده قرار گیرند.

کلمات کلیدی

طرح فیلتر، سدهای خاکی و سنگریز، دانه بندی گستته، فیلتر بدون فرسایش، نفوذپذیری

Filter Design Criteria for Earth and Rockfill Dams Cores of Gap Graded Material

S. Mohsen Haeri

Associate Professor

Civil Engineering Department,
Sharif University of Technology

M. H. Khavas

M.Sc. Graduate

Geotechnical Engineering,
Sharif University of Technology

M. Nasr

M. Sc. Graduate

Geotechnical Engineering, Sharif University of Technology

Abstract

Filter in earth and rockfill dams are very important elements in controlling the safety against piping of fine materials. Therefore, design and construction of filters are very important. According to the literature, very little research has been done on design of filters for cores of gap graded material. Thus in this research we have concentrated on such material to find a criteria for design of filters for earth and rockfill dams of gap graded core material.

In this investigation 207 No Erosion Filter (NEF) tests were performed on four types of gap graded soils with 15-50% fine content as base soil and clean sands as filter.

Three types of materials have been selected for filters such as very uniform filters ($C=2.5$), well graded filters ($C=11-14$) and boundary condition ($C=5-6$). Tests were performed under very high hydraulic gradient of 400-600. The NEF tests resulted in a criteria for design of filters for such material. Also 99 permeability tests were conducted on sandy filters and relationship was suggested for design purposes.

Keywords

gap graded material, filter design criteria, permeability, earth and a rockfill dams, No Erosion Filter

معیارهای ارائه شده توسط محققین در ارتباط با معیار آبستنگی^(۱)

طراحی فیلتر انجام داد [۲]. D_{15} بحرانی فیلترهای ساخته شده در محدوده ۱ تا ۱۵ میلی متر بود. نتایج آزمایشات لاند نشان داد که معیار $\leq \frac{D_{15}}{15}$ برای طراحی مناسب است.

USB^(۳) در سال ۱۹۵۵ آزمایشاتی را انجام داد [۳] و نشان داد که معیارهای ارائه شده براساس D_5 مناسب نیستند و استفاده از D_5 (اندازه متوسط دانه های خاک یا فیلتر) را عنوان معیار جهت طراحی فیلتر پیشنهاد نمود.

شرارد^(۴) در فاصله سال های ۱۹۸۱ تا ۱۹۸۲ آزمایشاتی را برای تعیین معیارهای طرح فیلتر انجام داد. آزمایشات شرارد بدرو دسته تقسیم می شدند:

۱- آزمایشاتی که در آن خاک مبنا از ماسه بسیار، یز یکنواخت تشکیل می شد [۴].

۲- آزمایشاتی که در آن خاک مبنا از خاک های رسی و سیلتی تشکیل می شد [۵].

از مجموع آزمایشات فوق، شرارد نتایج زیر را بدست آورد:

۱- حدود اتربرگ خاک مبنا، تأثیری بر معیار طرح فیلتر ندارد.

۲- واگرایی خاک اثری بر معیار طرح فیلتر ندارد.

۳- معیارهایی که براساس $\frac{D_{15}}{15}$ و $\frac{D_{15}}{5}$ تعریف می شوند، مناسب نبوده و باید کنار گذاشته شوند. وی نتایج کار انجام شده توسط USBR را تکرار و نتیجه گیری کرد که

کار آنها بدرستی تفسیر نشده و بنابراین معیارهای ارائه

شده توسط USBR درست نیست.

۴- معیار $\leq \frac{D_{15}}{5}$ برای خاک های ماسه ای مناسب است ولی توصیه می شود که بصورت محافظه کارانه از $\leq \frac{D_{15}}{5}$ برای خاک های ماسه ای و رس ها و لای های ماسه دار استفاده می شود. و برای رس های ریز فیلتر ماسه ای با $\frac{D_{15}}{5} \leq D_5$ می تواند مناسب باشد.

شرارد در سال ۱۹۸۹، با انجام یکسری آزمایشات تکمیلی، آزمایش فیلتر بدون فرسایش^(۴) را پیشنهاد نمود [۶]. با انجام این آزمایش، مشخصات فیلتری که از هرگونه فرسایشی جلوگیری می نماید، مشخص می شود. مزیت این آزمایش آن است که برای هر خاک مبنایی قابل کاربرد می باشد. در این آزمایش ابتدا فیلتر در لایه های ۱ اینچی ریخته شده و به حالت اشباع در می آید. سپس روی یک میز ویبره گذاشته می شود و به مدت ۱ دقیقه تحت ارتعاش قرار می گیرد تا متراکم شود. در بالاترین لایه فیلتر از مواد جداره ای استفاده می شود. سپس خاک مبنا ریخته شده و هر لایه خاک مبنا تا حدود ۹۵ درصد پراکتور استاندارد، متراکم می گردد. نتایج آزمایشات شرارد نشان داد که رطوبت تراکم خاک مبنا و میزان تراکم، تأثیر زیادی بر میزان فرسایش

آبستنگی عبارت است از حمل تدریجی ذرات ریز خاک توسط جریان آب از میان ترکها، خلل و فرج حفرات خاک. در این شرایط، ابتدا دبی جریان کم بوده و ذرات ریزتر را با خود حمل می کند ولی بتدریج و با گذشت زمان، مجرای عبور آب بزرگتر شده و قابلیت حمل ذرات بزرگتر را خواهد داشت و دبی جریان زیادتر می گردد.

برای جلوگیری از پدیده آبستنگی و جلوگیری از خرابی در سدهای خاکی، عموماً در پایین دست و بالا دست هسته مرکزی، اقدام به ساخت فیلتر می شود. اگر فیلتر ایجاد شده، فیلتری موفق باشد، فقط در لحظات اولیه آب عبور کرده از فیلتر، حاوی ذرات ریز خواهد بود. به عبارتی در لحظات اولیه، فیلتر قادر به جلوگیری از حرکت ذرات ریز خاک مبنا نخواهد بود، اما پس از مدت کوتاهی، ذرات ریز خاک مبنا که به طرف فیلتر حرکت می کنند، لایه نازکی را در سطح فیلتر تشکیل می دهند که با ایجاد این لایه، شسته شدن ذرات خاک مبنا متوقف می شود. اگر فیلتر نتواند در مدت زمان کوتاهی حرکت ذرات ریز خاک را متوقف کند و در نتیجه قسمت قابل توجهی از ذرات ریز خاک مبنا شسته شود، چنین فیلتری ناموفق عمل کرده است. در این حالت ممکن است شسته شدن ذرات به حدی باشد که در نهایت به خرابی سد بیانجامد.

یکی از قدیمی ترین معیارهای طراحی فیلتر به صورت زیر بیان می شود:

$$\frac{D_{15F}}{d_{5B}} < 4 - 5 \quad (1)$$

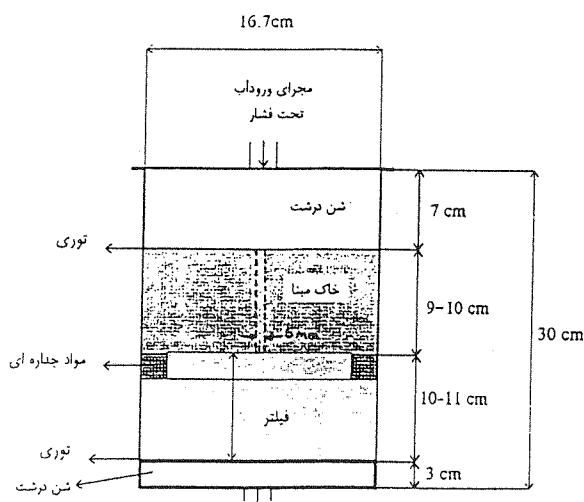
$$\frac{D_{15F}}{d_{15B}} > 4 - 5 \quad (2)$$

رابطه (۱) برای جلوگیری از پدیده آبستنگی بوده و رابطه (۲) نفوذ پذیری فیلتر را کنترل می نماید که از حد خاصی کمتر نشود. در این روابط D_{15F} قطر دانه ای از فیلتر است که ۱۵ درصد وزنی دانه ها از آن کوچکترند، d_{5B} اندازه دانه ای از خاک مبنای است که ۸۵ درصد وزنی دانه ها از آن کوچکترند و d_{15B} اندازه ای از خاک مبنای است که ۱۵ درصد وزنی دانه ها از آن کوچکترند.

برترام^(۱) در سال ۱۹۴۰ آزمایشاتی را برای تعیین معیارهای طراحی فیلتر انجام داده و نتایج حاصله نشان داد که معیار $9 - 10 < \frac{D_{15F}}{d_{5B}}$ معیار مناسبی برای طراحی فیلتر می باشد [۱].

در سال ۱۹۴۹ لاند^(۲)، آزمایشاتی را برای تعیین معیار

آزمایشگاه مکانیک خاک دانشکده عمران دانشگاه صنعتی شریف انجام شد. در این سری آزمایشات، خاک مبنای به کار رفته، دارای دانه بندی از ابعاد شن تا ذرات ریزتر از الک شماره ۲۰۰ (لای و رس) بوده و در محدوده ماسه ای گستته بوده است. آزمایشات بر روی خاک مینا با درصد ریزدانه متفاوت (۱۵ تا ۵۰ درصد) و با استفاده از سه فیلتر کاملً (C_u = ۲/۵)، خوب دانه بندی شده (C_u = ۱۱-۱۴) و مرز بین یکنواخت و خوب دانه بندی شده (C_u = ۵-۶) و در گرادیان های هیدرولیکی متفاوت (۲-۴۰۰) انجام شد. شکل (۲) دستگاه به کار رفته در این تحقیق را نشان می دهد.

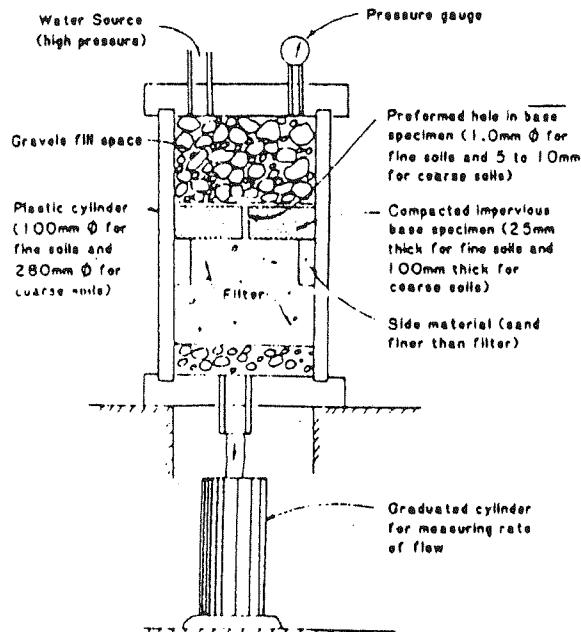


شکل (۲) دستگاه آزمایش NEF به کار رفته در این تحقیق.

روش ساخت نمونه بدین ترتیب است که در قسمت تحتانی دستگاه مقداری شن درشت ریخته و روی آن توری ریزی، قرار می گیرد تا از حرکت دانه های ریز فیلتر به طرف سوراخ جلوگیری کند. سپس دانه های فیلتر در چهار لایه ۱ اینچی ریخته می شود. در بالاترین لایه فیلتر از ماسه ریز به عنوان مواد جداره ای استفاده می شود تا مانع شسته شدن ذرات خاک مینا از مجاورت جداره دستگاه گردد. سپس خاک مینا در سه لایه ریخته شده و هر لایه در حد تراکم پراکتور استاندارد کوبیده می شود. برای ایجاد سوراخ درون نمونه خاک مینا، از میله ای به قطر ۵ میلیمتر استفاده شده است که قبل از ریختن خاک مینا در وسط آن گذاشته شده و بعد خاک مینا ریخته و کوبیده می شود. بعد از کوبیده شدن هر سه لایه، میله به آرامی بیرون کشیده شده و سوراخ ۵ میلیمتری ایجاد می گردد. روی مجموعه را با شن پر کرده و در پوش دستگاه گذاشته شده محکم می گردد. پس از آن دستگاه به آب شهر با فشاری حدود ۴ kg/cm² وصل می شود. با گذاشتن ظرفی در زیر سوراخ خروجی می توان دبی خروجی و وزن مواد شسته شده

ندازد. شکل (۱) دستگاه آزمایش NEF را نشان می دهد. شرایط آزمایش NEF بسیار محافظه کارانه است زیرا اولاً در این آزمایش فرض شده که هسته سد ترک خورده باشد و با این فرض سوراخی درون خاک مینا ایجاد می شود که ترک را در هسته سد خاکی مدل کند. ثانیاً نمونه خاک تحت گرادیان بسیار بالایی قرار می گیرد که چنین گرادیان هیدرولیکی ممکن است به ندرت در هسته سد بوجود آید. در طراحی سد خاکی سعی می شود، گرادیان هیدرولیکی از حدود ۴ و در شرایط استثنایی از ۸ بیشتر نشود در صورتی که در آزمایشات شراره، گرادیان هیدرولیکی متجاوز از ۴۰۰-۵۰۰ بوده به نحوی که مقاوم ترین خاک ها در برابر فرسایش، تحت اثر چنین گرادیان هیدرولیکی بالایی ممکن است شسته شوند.

شراره در مقاله خود، یادآور می شود که برای خاک های مبنای با دانه بندی گستته، تاکنون تحقیقی صورت نگرفته و در صورت نیاز باید معیار طراحی فیلتر این خاک ها با انجام آزمایشاتی بدست آید [۶]. بهمین لحاظ و بدلیل آنکه هسته مرکزی بسیاری از سدهای خاکی در دست طرح و احداث ایران دارای دانه بندی گستته هستند، ضرورت مطالعه بر روی این موضوع احساس شد و بهمین دلیل این تحقیق انجام شد.



شکل (۱) دستگاه آزمایش فیلتر بدون فرسایش (NEF) [۶].

آزمایشات فیلتر بدون فرسایش بر روی خاک مینا با دانه بندی گستته [۷۸]

تعداد ۲۰۷ آزمایش فیلتر بدون فرسایش برای تعیین معیار طراحی فیلتر خاک های مینا با دانه بندی گستته در

درصد ریزدانه، نتایج آزمایشات نشان داد، برای فیلترهای درشت دانه ($D_1 > 1\text{ mm}$)، رفتار فیلتر مستقل از ضریب یکنواختی فیلتر می‌باشد. این امر بدین خاطر است که با افزایش ضریب یکنواختی فیلتر، خل و فرج فیلتر به حدی بزرگ خواهد شد که تفاوتی بین نتایج سه دسته فیلتر مشاهده نمی‌شود و همانطور که شزاده بیان می‌کند، برای خاک دارای $40\text{ t} / \text{da}$ درصد ریزدانه، رفتار فیلتر ارتباط مشخصی با توزیع اندازه ذرات دانه‌های فیلتر ندارد [۶]. نتایج آزمایشات صحت گفته شزاده را در این مورد نشان داد. به منظور بررسی تأثیر گرادیان هیدرولیکی بر میزان فرسایش تعدادی آزمایش NEF در گرادیان‌های هیدرولیکی کمتر (حدود $70\text{ t} / \text{da}$) انجام شد. نتایج حاصله نشان داد میزان فرسایش در این آزمایشات حدود 10 t درصد کمتر از مقادیر بدست آمده از آزمایشات با گرادیان‌های هیدرولیکی بالا می‌باشد. بنابراین آزمایشات با گرادیان‌های هیدرولیکی نسبتاً پایین، بیانگر بدترین شرایط نمی‌باشد و شاید بهتر باشد جهت مقاضد طراحی از همان گرادیان‌های هیدرولیکی بالا استفاده نمود.

۷- به منظور بررسی مکانیزم فرسایش خاک مبنای گروه ۱ (دارای بیش از 85 t درصد ریزدانه) آزمایشاتی با قطر سوراخ 1 mm میلیمتر انجام شد و ملاحظه کردید مکانیزم فرسایش تقریباً مطابق با نظر شزاده می‌باشد و قطر سوراخ پس از آزمایش بین $4\text{ t} / \text{da}$ 7 m میلیمتر مشاهده شد.

۸- به منظور بررسی مکانیزم فرسایش با قطر سوراخ بزرگتر از 5 mm میلیمتر، تعدادی آزمایش فیلتر بدون فرسایش با قطر سوراخ 10 mm میلیمتر انجام شد. نتایج حاصله نشان داد زمان صاف شدن آب در این نمونه‌ها و نیز وزن مواد عبوری از فیلتر در مقایسه با قطر سوراخ 5 mm میلیمتر، کمتر می‌باشد.

۹- نتایج آزمایشات بر روی خاک مبنای با درصد ریزدانه بیشتر از 45 t درصد نشان داد که D_{10} / D_{90} بحرانی مستقل از مقدار ذرات ریزدانه می‌باشد. همچنین با افزایش ضریب یکنواختی فیلتر، (D_{10} / D_{90}) افزایش می‌یابد اما در هر حال مقدار آن از $1 / 5$ میلیمتر تجاوز نمی‌کند. شاید این مسئله بدین خاطر باشد که با افزایش ضریب یکنواختی، اندازه حفرات به قدری بزرگ می‌شود که مقدار D_{90} نمی‌تواند از حد خاصی بالاتر رود و مانع از ایجاد فرسایش گردد. برای خاک‌های مبنای با کمتر از 25 t درصد ریزدانه، با افزایش درصد ریزدانه، D_{10} فیلتر بحرانی افزایش می‌یابد. برای خاک‌های مبنای با بیش از 25 t درصد ریزدانه، به نظر می‌رسد رفتار خاک در مقابل پدیده فرسایش مستقل از درصد ریزدانه باشد.

و عبوری را اندازه گیری کرد. خلاصه‌ای از نتایج آزمایشات فیلتر بدون فرسایش برای خاک مبنای با دانه بندی گسته را می‌توان به صورت زیر بیان کرد:

۱- نحوه فرسایش برای فیلتر موفق و ناموفق طبق نظر شزاده، در مورد خاک‌های با دانه بندی گسته صادق نبوده و عملکرد موفق یا ناموفق فیلتر برای این خاک‌ها با معیارهای ارائه شده توسط شزاده متفاوت است. در اینگونه خاک‌ها قضایت در مورد عملکرد فیلتر عمده‌ای براساس قطر سوراخ بعد از آزمایش، وضعیت جداره خاک مبنای درصد فرسایش، دبی آزمایش و زمان صاف شدن آب خروجی از دستگاه می‌باشد. گرادیان هیدرولیکی در این آزمایشات در محدوده $400\text{ t} / \text{da}$ قرار داشت.

۲- شزاده از آزمایشات خود به این نتیجه رسید که در مواردی که محدودیت قطر دستگاه وجود دارد، دانه‌های با اندازه بزرگتر از 4 mm را می‌توان با دانه‌های کوچکتر از 4 mm جایگزین کرد. نتایج حاصله از این آزمایشات نشان داد که تغییرات جزئی (حدود 10 t درصد) در قسمت درشت دانه خاک‌های مبنای، تأثیر محسوسی در نتایج آزمایش ندارد ولی حذف کامل مواد درشت دانه، مورد آزمایش قرار نگرفت.

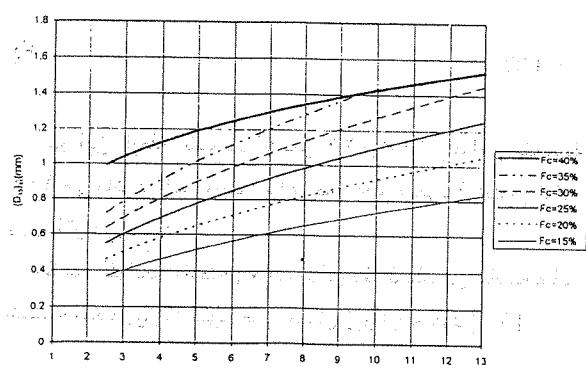
۳- شزاده از آزمایشات خود به این نتیجه رسید که درصد تراکم و رطوبت تراکم خاک مبنای، تأثیری بر میزان فرسایش ندارد. در تحقیقات اخیر مشاهده شد، در نمونه‌های خشک (رطوبت تراکم حدود 1 t درصد کمتر از رطوبت بهینه)، در صورتی که سوراخ بسته نشود، میزان فرسایش این نمونه‌ها، بیشتر از نمونه‌هایی است که در رطوبت بهینه تراکم شده‌اند. بنابراین بخلاف نظر شزاده می‌توان گفت درصد رطوبت تراکم بر میزان فرسایش مؤثر خواهد بود. با کاهش مقدار رطوبت تراکم میزان فرسایش در خاک مبنای افزایش می‌یابد.

۴- نتایج حاصل از آزمایشات نشان داد، برای خاک‌های مبنای دارای کمتر از 25 t درصد ریزدانه، وزن مواد عبوری از فیلتر (W) و درصد فرسایش (ERP)، ارتباط خوبی با D_{10} فیلتر دارد. برای خاک‌های مبنای با بیش از 25 t درصد ریزدانه، این ارتباط مشاهده نشد.

۵- برای خاک‌های مبنای با کمتر از 25 t درصد ریزدانه، وزن مواد عبوری از فیلتر، ارتباط خوبی با ضریب یکنواختی فیلتر دارد. با افزایش ضریب یکنواختی فیلترهای با D_{10} یکسان، وزن مواد عبوری از فیلتر کاهش می‌یابد. به عبارت دیگر وزن مواد عبوری از فیلتر با ضریب یکنواختی فیلتر، ارتباط معکوس دارد؛ برای خاک‌های مبنای با بیش از 25 t

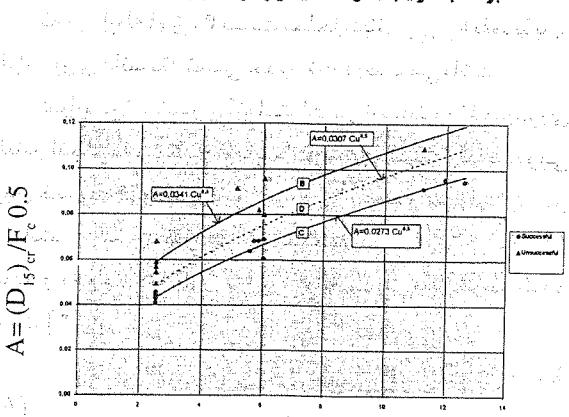
و در این شکل مقدار $D_{15,cr}$ برای خاک های مینا با دانه بندی گستته از $F_c = 15\%$ تا $F_c = 40\%$ مورد نظر قرار گرفته است.

خاک ها مرنز باریکی را بین آزمایشات موفق و ناموفق، نشان می دهد: در این شکل منحنی (C) منحنی حاصل از برآنش (B) بین نقاط مربوط به آزمایشات موفق مرزی و منحنی (D) حاصل از برآنش بین نقاط مربوط به آزمایشات ناموفق می باشد. منحنی (D)، منحنی مرز آزمایشات موفق و ناموفق است که به منظور تعیین $D_{15,cr}$ فیلتر بحرانی خاک های مینا با دانه بندی گستته، می توان به کاربرد. به طور محافظه کارانه، جهت تعیین معیار طراحی فیلتر خاک های مینا با دانه بندی گستته، می توان از منحنی (C) نیز استفاده کرد. رابطه (۳) براساس منحنی (C) داده شده است:



شکل (۳) مقدار $D_{15,cr}$ برای خاک های مینا با دانه بندی گستته

برحسب ضرایب یکنواخت فیلتر و درصد ریزدانه خاک مینا.



شکل (۴) نمودار تعیین $D_{15,cr}$ فیلتر بحرانی (مستقل از درصد ریزدانه)

برحسب ضریب یکنواختی فیلتر.

نفوذ پذیری فیلترها
از جمله اطلاعات مورد نیاز برای طرح فیلتر سدهای خاکی و سنگریز، نفوذ پذیری فیلتر می باشد. نفوذ پذیری فیلتر باید به حدی باشد که مانع برای عبور آب ایجاد نکند و به راحیت آب موجود در هسته موکری را به خارج انتقال ندهد.

تعیین معیار طراحی فیلتر برای جلوگیری از آبشنستگی در خاک های با دانه بندی گستته

از مجموع آزمایشات انجام شده در این تحقیق روایت زیر، به عنوان یک معیار کلی برای طرح فیلتر بحرانی خاک های با دانه بندی گستته بدست آمد:

$$1 - \frac{F_c}{25} \leq \frac{D_{15,cr}}{F_c^{0.5}} \leq 1.5 \quad (1)$$

که در این رابطه F_c درصد ریزدانه خاک مینا است.

۲- برای $F_c = 25\%$ در حالت وجود دارد:

$$1 - \frac{F_c}{25} \leq \frac{D_{15,cr}}{F_c^{0.5}} \leq 1.2 \quad (2)$$

که در این رابطه F_c درصد ریزدانه خاک مینا است.

$$1 - \frac{F_c}{25} \leq \frac{D_{15,cr}}{F_c^{0.5}} \leq 1.8 \quad (3)$$

که در این رابطه F_c درصد ریزدانه خاک مینا است.

$$1 - \frac{F_c}{25} \leq \frac{D_{15,cr}}{F_c^{0.5}} \leq 1.2 \quad (4)$$

که در این رابطه F_c درصد ریزدانه خاک مینا است.

$$1 - \frac{F_c}{25} \leq \frac{D_{15,cr}}{F_c^{0.5}} \leq 1.8 \quad (5)$$

که در این رابطه F_c درصد ریزدانه خاک مینا است.

$$1 - \frac{F_c}{25} \leq \frac{D_{15,cr}}{F_c^{0.5}} \leq 1.2 \quad (6)$$

که در این رابطه F_c درصد ریزدانه خاک مینا است.

$$1 - \frac{F_c}{25} \leq \frac{D_{15,cr}}{F_c^{0.5}} \leq 1.8 \quad (7)$$

که در این رابطه F_c درصد ریزدانه خاک مینا است.

$$1 - \frac{F_c}{25} \leq \frac{D_{15,cr}}{F_c^{0.5}} \leq 1.2 \quad (8)$$

که در این رابطه F_c درصد ریزدانه خاک مینا است.

$$1 - \frac{F_c}{25} \leq \frac{D_{15,cr}}{F_c^{0.5}} \leq 1.8 \quad (9)$$

که در این رابطه F_c درصد ریزدانه خاک مینا است.

$$1 - \frac{F_c}{25} \leq \frac{D_{15,cr}}{F_c^{0.5}} \leq 1.2 \quad (10)$$

که در این رابطه F_c درصد ریزدانه خاک مینا است.

$$1 - \frac{F_c}{25} \leq \frac{D_{15,cr}}{F_c^{0.5}} \leq 1.8 \quad (11)$$

که در این رابطه F_c درصد ریزدانه خاک مینا است.

$$1 - \frac{F_c}{25} \leq \frac{D_{15,cr}}{F_c^{0.5}} \leq 1.2 \quad (12)$$

که در این رابطه F_c درصد ریزدانه خاک مینا است.

$$1 - \frac{F_c}{25} \leq \frac{D_{15,cr}}{F_c^{0.5}} \leq 1.8 \quad (13)$$

که در این رابطه F_c درصد ریزدانه خاک مینا است.

اصلوً در تعیین نفوذ پذیری فیلترها، برای کارهای طراحی، رابطه‌ای مناسب است که از یک طرف با دقت خوبی نفوذ پذیری را ارائه دهد و از طرف دیگر تا حد امکان ساده باشد. لذا در این تحقیق برای بدست آوردن نفوذ پذیری فیلترها، آزمایشاتی در گردایان‌های هیدرولیکی کم انجام شد. روش انجام آزمایشات و روابط بدست آمده جهت تعیین نفوذ پذیری فیلتر، در ادامه بیان می‌شود.

مروری بر مطالعات انجام شده در تعیین نفوذ پذیری فیلترها

هازن در سال ۱۹۱۱ برای اندازه‌گیری نفوذ پذیری خاک‌های ماسه‌ای بسیار یکنواخت، تمیز و با تراکم بسیار کم (شل)، رابطه (۶) را ارائه نمود [۹]:

$$k = CD^{\frac{1}{2}} \quad (6)$$

در این رابطه، ضریب C بین ۴۱ و ۱۴۶ و بطور متوسط ۱۰۰ می‌باشد. این رابطه با فرض عدم وجود ذرات ریزدانه در فیلتر می‌باشد.

کاسا گرانده رابطه (۷) را برای نفوذ پذیری ماسه‌های شسته شده ریز تا متوسط به شکل زیر ارائه کرد [۱۰]:

$$k = 1/4 e^{\frac{1}{2}} k_{\text{ref}} \quad (7)$$

که در رابطه فوق، e نسبت تخلخل فیلتر و k_{ref} نفوذ پذیری فیلتر برای دانسیته نسبی حدود ۸۵ درصد می‌باشد. شراره نیز یکسری آزمایشات در ارتباط با نفوذ پذیری فیلتر انجام داد. نتایج آزمایشات نشان داد که ارتباط خوبی بین ضریب نفوذ پذیری و اندازه D فیلتر وجود دارد. در آزمایشات شراره نفوذ پذیری فیلتر برابر $D_{\text{ref}} = 6$ (۰/۲۰-۰/۶) بوده و به طور میانگین برابر رابطه زیر در نظر گرفته شده است [۱۰]:

$$k = 1/25 D_{\text{ref}}^{\frac{1}{2}} \quad (8)$$

تعداد دیگری از محققین نیز بر روی ضریب نفوذ پذیری خاک‌ها پژوهش کرده‌اند و هر کدام رابطه‌ای بدست داده‌اند که بعضًا دارای پارامترهایی است که بدست آوردن آنها ساده نمی‌باشد و عملًا مورد استفاده قرار نمی‌گیرد. لذا ما در این مقاله بهمین مقدار بستنده می‌کنیم.

نحوه اندازه‌گیری نفوذ پذیری فیلترها در این تحقیق

برای انجام آزمایشات نفوذ پذیری، ابتدا نمونه ساخته می‌شود. در این تحقیق فیلتر در چهار لایه ریخته شده و هر لایه توسط سقوط وزنه ۸/۹ کیلوگرمی از ارتفاعی حدود ۱۵ سانتی‌متر به تعداد ۴ ضربه، متراکم می‌گردد. در بالاترین لایه فیلتر در محل تماس خاک فیلتر با جداره استوانه، بدليل دو جنس بودن مصالح مجاور هم و صلب بودن جداره، تخلخل در این نقاط زیادتر از قسمت‌های دیگر خاک بوده و به همین دلیل نفوذ پذیری خاک در این قسمت، بیشتر از سایر قسمت‌های خاک خواهد بود. برای رفع این اشکال در این قسمت از ماسه ریز به عنوان مصالح جداره‌ای استفاده شد تا از عبور آسان آب از این محدوده و غیر واقعی جلوه دادن نفوذ پذیری خاک جلوگیری به عمل آید. برای اندازه‌گیری نفوذ پذیری، آب تحت ارتفاع ثابتی از درون خاک عبور می‌کند. ارتفاع فیلتر و حجم آب عبوری از فیلتر در زمان معین اندازه‌گیری می‌شود. با توجه به کم بودن گردایان هیدرولیکی به علت کم بودن ارتفاع آب روی فیلتر جریان آرام بوده و برای تعیین نفوذ پذیری از قانون دارسی استفاده می‌شود.

نتایج آزمایشات نفوذ پذیری

از مجموع ۹۹ آزمایش نفوذ پذیری انجام شده برروی سه دسته فیلتر کاملاً یکنواخت ($C_{\text{ref}} = 2/5$)، مرز یکنواختی و خوب دانه‌بندی ($C_{\text{ref}} = 5-6$) و خوب دانه‌بندی شده ($C_{\text{ref}} = 11-14$) نتایج زیر بدست آمد [۷]:

۱- نفوذ پذیری فیلتر، ارتباط بسیار خوبی با D فیلتر دارد، اما محدود کردن نفوذ پذیری به این ارتباط صحیح نیست. به عبارت دیگر نفوذ پذیری فیلتر با پارامترهایی چون ضریب یکنواختی هم مرتبط است. در آزمایشات دیده شد با افزایش ضریب یکنواختی، نفوذ پذیری فیلتر کاهش می‌یابد. بنابراین نفوذ پذیری فیلترهای دارای دانه بندی یکنواخت، بیشتر از نفوذ پذیری فیلترهای خوب دانه بندی شده است. ارتباط بین نفوذ پذیری فیلتر (k) و D را می‌توان از روابط زیر بدست آورد. معادله ارائه شده برای نفوذ پذیری، حاصل برآش خطی بین تمامی نمونه‌های مربوط به هر گروه از فیلترهای دارای ضرایب یکنواختی متفاوت می‌باشد.

$$\text{برای } C_{\text{ref}} = 2/5 \quad (9)$$

$$k = 1/6 D^{\frac{1}{2}} \quad (9)$$

$$\text{برای } C_{\text{ref}} = 5-6 \quad (9)$$

$$k = 1/27 D^{\frac{1}{2}} \quad (9)$$

این رابطه نشان می دهد که نفوذپذیری فیلتر با $D^{\frac{1}{5}}$ ارتباط مستقیم و با $C^{\frac{1}{5}}$ ارتباط معکوس دارد. معادلات حاصل از برآش خطی بین $C^{\frac{1}{5}}$ و k بدست آمده است.

۴- مقایسه نتایج آزمایشات نفوذپذیری شرارد و نتایج بدست آمده از رابطه (۱۵) نشان داد که استفاده از رابطه (۱۵) برای محاسبه نفوذپذیری خاک های دانه ای در محدوده $1/7 < D_{15} < 1 mm$ و $C_u > 1/15$ کاملاً مناسب است و بین اعداد بدست آمده از آزمایش های شرارد و رابطه (۱۵) همخوانی بسیار خوبی وجود دارد. آزمایشات نفوذپذیری در این تحقیق برای فیلترهای در محدوده $1/2 mm \leq D_{15} \leq 1/3 mm$ انجام گردیده است که این محدوده به طور عام کلیه فیلترهای مربوط به سدهای خاکی و سنگریز را پوشش می دهد. لذا استفاده از رابطه (۱۵) برای تخمین نفوذپذیری فیلتر برای کاربرد در مراحل مختلف طراحی سدهای خاکی و سنگریز پیشنهاد می گردد.

تشکر و قدردانی

این مطالعات با پشتیبانی مالی معاونت پژوهشی دانشگاه در آزمایشگاه مکانیک خاک دانشکده عمران دانشگاه صنعتی شریف انجام شده است که بدین وسیله قدردانی می شود. همچنین لازم است از تکنسین های آزمایشگاه مکانیک خاک دانشکده عمران دانشگاه صنعتی شریف به خاطر کمک های فراوان و همکاری های بیدریغشان در به انجام رساندن این تحقیق تشکر نمائیم.

زیرنویس ها

- 1- Piping
- 2- Bertram
- 3- Lund
- 4- US Bureau of Reclamation
- 5- Sherard

6- No Erosion Filter Test (NEF)

- [1] Bertram, G.E., "Experimental Investigation of Protective Filters", Soil Mechanics Series No.7, Graduate School of Engineering, Harvard University, Cambridge, Mass. 1940.
- [2] Lund, A., "An Experimental Study of Graded Filters", thesis presented to the University of London, at London, U.K., in partial fulfillment of the requirements for the degree of Master of Science, 1949.
- [3] U.S. Bureau of Reclamation, "The Use of Laboratory Tests to Develop Design Criteria for

(۱۰)

$$C_u = 11-14$$

$$k = \cdot / 27 D^{\frac{1}{5}}$$

(۱۱)

۲- رابطه ارائه شده توسط شرارد، برای نفوذپذیری فیلترها یعنی رابطه $k = \cdot / 25 D^{\frac{1}{5}}$ رابطه جامعی نبوده و شامل تمام فیلترها نخواهد بود.

۳- برای پیدا کردن ارتباط نفوذپذیری با پارامترهایی نظری C_u و D_{15} ، توان های مختلفی از این پارامترها مورد بررسی قرار گرفت. بهترین ارتباط بدست آمده در این تحقیق به صورت رابطه زیر می باشد:

$$C_u = 2/5$$

(۱۲)

$$k = \cdot / 86 \frac{D^{\frac{1}{5}}}{C_u^{\frac{1}{5}}}$$

برای $C_u = 5-6$

(۱۳)

$$k = \cdot / 98 \frac{D^{\frac{1}{5}}}{C_u^{\frac{1}{5}}}$$

برای $C_u = 11-14$

(۱۴)

$$k = \cdot / 93 \frac{D^{\frac{1}{5}}}{C_u^{\frac{1}{5}}}$$

(۱۵)

مراجع

- Protective Filters", Earth Laboratory Report No. EM-425, 1955, (also published in proceedings, ASTM, Vol.55, 1955, p.1183).
- [4] Sherard, J.L., and Dunnigan, L.P., "Basic Properties of Sands and Gravel Filters", J. of Geotechnical Engineering, ASCE, Vol. 110, GT6, 1984 a, pp 684-700.
- [5] Sherard, J.L., and Dunnigan, L.P., "Filters for Silts and Clays", J. of Geotechnical Engineering, ASCE, Vol. 110, GT6, 1984 b, pp 701-719.
- [6] Sherard, J.L., and Dunnigan, L.P., "Critical Filters for Impervious Soils", J. of Geotechnical Engineering

- [7] ASCE, Vol.115, GT7, 1989, pp 927-947.
- [7] حیدری خواص، محمد «تعیین معیار طراحی فیلتر سدهای خاکی و سنگریز برای هسته‌های مرکزی مشکل از مصالح با دانه بندی گستینه». پایان نامه کارشناسی ارشد، دانشگاه صنعتی شریف، تهران (۱۳۷۷)
- [8] نصر، محمد «تعیین معیار طراحی فیلتر سدهای خاکی و سنگریز برای هسته‌های مرکزی مشکل از مصالح با

دانه بندی گستینه». پایان نامه کارشناسی ارشد، دانشگاه صنعتی شریف، تهران (۱۳۷۷)

- [9] Hazen, A. Discussion of "Dams on Sand Foundation", by A,C, Doening, Trans. ASCE Vol 73, 1911, p. 199.

- [10] Casagrande, A. "Seepage Through Dams", Boston Society of Civil Engineers, Boston, 1937.

برای این دسته از سدها ممکن است از این دو روش استفاده شود. این دو روش عبارتند از:

- -
-
-

برای این دسته از سدها ممکن است از این دو روش استفاده شود. این دو روش عبارتند از:

- -
-
-

برای این دسته از سدها ممکن است از این دو روش استفاده شود. این دو روش عبارتند از:

- -
-
-

برای این دسته از سدها ممکن است از این دو روش استفاده شود. این دو روش عبارتند از:

- -
-
-

برای این دسته از سدها ممکن است از این دو روش استفاده شود. این دو روش عبارتند از:

- -
-
-

برای این دسته از سدها ممکن است از این دو روش استفاده شود. این دو روش عبارتند از:

- -
-
-

برای این دسته از سدها ممکن است از این دو روش استفاده شود. این دو روش عبارتند از:

- -
-
-

برای این دسته از سدها ممکن است از این دو روش استفاده شود. این دو روش عبارتند از:

- -
-
-

برای این دسته از سدها ممکن است از این دو روش استفاده شود. این دو روش عبارتند از:

- -
-
-

برای این دسته از سدها ممکن است از این دو روش استفاده شود. این دو روش عبارتند از:

- -
-
-

برای این دسته از سدها ممکن است از این دو روش استفاده شود. این دو روش عبارتند از:

- -
-
-