

بررسی آزمایشگاهی و عددی جریان در محیطهای متخلخل دانه درشت

ابراهیم نوحانی^{۱*}، عزت اله عالی مکان^۲ تاریخ دریافت: ۱۳۹۶/۴/۱۷ تاریخ پذیرش: ۱۳۹۶/۵/۲۵

چکیدہ

با توجه به اینکه افزایش سرعت در حفرات یک محیط متخلخل، آشفتگی جریان را افزایش میدهد، استفاده از رابطه دارسی و روابطی که از فرض-های جریان لایهای استفاده می کنند، از ضریب اطمینان خوبی برخوردار نیست. بنابراین نیاز به روابطی است که با در نظر گرفتن آشفتگی جریان، گرادیان هیدرولیکی را با توجه به سرعت جریان و مشخصات مکانیکی خاک، برآورد کند. از جمله روشهایی که از مقبولیت زیادی برخوردار است می-توان به رابطه دوجملهای فورشهایمر اشاره کرد. در این مطالعه با انجام آزمایشاتی روی جریان در محیطهای متخلخل برای هفت خاک با دانه بندی مختلف، مقادیر آزمایشگاهی سرعت جریان و گرادیان هیدرولیکی اندازه گیری شد سپس روابط مختلفی با استفاده از الگوریتمهای ازدحام ذرات و ژنتیک به منظور اصلاح ضرایب رابطه فورشهایمر ارایه شد. الگوریتم ژنتیک مبنی بر رفتار حرکت جامعه پرندگان و ماهیها به دنبال شکار تعریف میشود. به منظور محاسبه ضرایب رابطه فورشهایمر ارایه شد. الگوریتم ژنتیک مبنی بر رفتار حرکت جامعه پرندگان و ماهیها به دنبال شکار تعریف میشود. به منظور محاسبه ضرایب رابطه فورشهایمر ارایه شد. الگوریتم ژنتیک مبنی بر رفتار حرکت جامعه پرندگان و ماهیها به دنبال شکار تعریف میشود. به منظور محاسبه ضرایب رابطه فورشهایمر ارایه شد. الگوریتم ژنتیک مبنی بر رفتار حرکت جامعه پرندگان و ماهیها به دنبال شکار تعریف میشود. به منظور محاسبه ضرایب رابطه فورشهایمر ارایه شد. الگوریتم ژنتیک سبت به حوصیات مکانیکی محیطهای متخلخل دانه درشت ارایه شد. نتایج بیعد، رابطهای جهت پیشبینی ضرایب اول و دوم رابطه فورشهایمر بر حسب خصوصیات مکانیکی محیطهای متخلخل دانه درشت ارایه شد. نتایج نشان داد در پیشبینی ضرایب فورشهایمر روش الگوریتم ژنتیک نسبت به الگوریتم ازدحام ذرات از دقت بیشتری برخوردار است. همچنین با توجه به این که رابطه فورشهایمر با دو روش متفاوت حل شده و هر دو روش به جوابهای بسیار نزدیک به هم رسیدهاند، بیانگر دقت حل روشهای ارایه شده در این تحقیق می باشد.

واژدهای کلیدی: الگوریتم ازدحام ذرات، الگوریتم ژنتیک، رابطه فورشهایمر

مقدمه

محیطهای متخلخل دانه درشت کاربرد وسیعی در سدسازی، خاکریزها، توسعهی سواحل، ریپرپها و موجشکنها دارند. جریان نفوذی و گذرنده درون یک سد سنگریزهای، نسبت به یک سد معمولی بسیار قابل توجهتر است. همچنین نیروهای نشتی وارده بر دانههای سنگریز کاملا با نیروهای وارده بر مصالحی که جریان دارسی در آنها برقرار است، متفاوت خواهد بود. شبکهی جریان نشتی درون محیط سنگریز با عدد رینولدز جریان تغییر میکند. بهدلیل آشفتگی جریان در محیطهای سنگریز، برای تعیین دبی نشت، نیروهای نشت و شبکهی جریان در ساختار سنگریز، بهرهگیری از یک رابطه قابل اعتماد غیردارسی اهمیت بالایی دارد. دانشی از ارتباط بین سرعت و گرادیان هدرولیکی، لازمهی طراحی مهندسی سازه-

۱ استادیار گروه عمران، سازههای هیدرولیکی، دانشگاه آزاد اسلامی، واحد دزفول،
 باشگاه پژوهشگران جوان و نخبگان، دزفول، ایران

۲- دانش آموخته کارشناسی ارشد، گروه عمران سازههای هیدرولیکی، دانشگاه آزاد اسلامی، واحد دزفول، ایران.

(Email: Nohani_e@yahoo.com (*-نویسنده مسئول:

های سنگریزهای در معرض عبور جریان است (قاضی مرادی، ۱۳۸۴). بهعلت افزایش سرعت جریان در داخل حفرات یک محیط متخلخل درشتدانه، جریان به صورت آشفته خواهد بود. بنابراین برای تحلیل آنها به دلیل خارج شدن جریان از حالت آرام، امکان استفاده از رابطه دارسی وجود ندارد و روابط مبتنی بر فرض جریان های لایهای، اعتبار خود را از دست میدهند. به همین جهت در مطالعات متنوعی، روابطی برای برآورد گرادیان هیدرولیکی این جریان ها بر حسب سرعت متوسط جریان در آنها، پیشنهاد شده است که در این بین رابط ه دو جملهای فورش هایمر از فراگیری و مقبولیت بیش تری برخوردار است (بیر و همکاران، ۱۳۹۳). در برخی از مدل های ارایه شده، ضرایب جریان نشتی تنها به پارامترهای فیزیکی مصالح سنگریز بستگی دارند مانند روابط آرگون، ویلکینز، مک کرکودیل، استیفنسن و مارتینز , 1956, McCorquodale., 1978, .(Ergun., 1952, Wilkins Stephenson., 1969, Martins., 1990). اما در روابط دیگر همچون وارد، این ضرایب تنها با این پارامترها قابل تعیین نبوده و تعیین آزمایشگاهی هدایت هیدرولیکی لازم خواهد بود (Ward., 1964. خليفه و همكاران مطالعهاي بر روى تاثير ميزان آلودگي محيط متخلخل بر روی ضریب نفوذیذیری مصالح انجام دادند Khalifa et

(al., 2000). آنان توانستند یک رابطه بر مبنای فرمول هیزن ارایه نمایند. مارتینز و همکاران مطالعهای بر روی مورفولوژی حفرهها و مجاري انجام دادند (Martins et al., 2007). أن ها به اين نكته يي بردند که خصوصیات جریان درون محیطهایی با ذرات کروی، متناسب با حجم فضای خالی و چگونگی توزیع آن درون محیط مزبور تغییر میکند. زیکزینگ و همکاران مطالعهای آزمایشگاهی در جهت بررسی خصوصیات نشت در محیط ماسه سنگی با تخلخلهای مختلف انجام دادند (Xiexing et al., 2011). ایشان در مطالعهی خود، با استفاده از یک سیستم الکتروهیدرولیکی خود تنظیم شونده با نام MTS815.02، و یک دستگاه تست نشت، خصوصیات نشت درون محیط ماسه سنگی را برای شرایط تخلخل مختلف و پنج دانه بندی متفاوت، مورد مطالعه قرار دادند. بالهوف و همکاران سعی در ارایه رابطهای چند جملهای برای توصیف جریان درون محیطهای متخلخل در محدودهی اعداد رینولدز یایین نمودند (Balhoff et al., 2010). نتایج مطالعهی ایشان تفاوت قابل توجهی را با نتایج تجربی مشاهده شده از رابطهی درجه دومی فورش هایمر^۲ نشان داد. ایشان معتقد بودند که برای یک محیط متخلخل همسان گرد، توان رابطهی مورد استفاده بهجای دو، می بایست چهار باشد. روچا و کروز مقالهای را منتشر کردند که در آن جریان سهبعدی نشت کنندهی سیال غیرقابـل تراکم درون محیط متخلخل را به روش های تحلیلی و عددی حل كرده بودند (Rocha and Cruz., 2010). محاسبهى نفوذپذيرى ذاتى و ظاهری این محیط متخلخل هدف تحلیلهای انجام گرفته بود. حل عددي مطالعهي ايشان نيز توسط روش المان محدود كالركين صورت پذیرفت. ملکنژاد یزدی و همکاران (۱۳۸۹) مطالعهای ییرامون بکارگیری سیستم استنتاج فازی عصبی تطبیقی در تحلیل هیدرولیکی جریان در محیط متخلخل پاره سنگی منتشر کردند. ایشان ضریب اصطکاک دارسی-ویسباخ^{⁴ ر}ا با روش مذکور محاسبه کرده و با روابط تجربی مقایسه کردند. صدقی اصل و همکاران (۱۳۸۹) به تجزیه و تحلیل یروفیلهای جریان درون محیطهای متخلخل درشت دانه پرداختند. نتایج آزمایشگاهی نشان داد که در شیبهای افقای و چهار درصد پروفیل جریان درون زهکشهای سنگریز از تئوری جریان متغیر تدریجی پیروی مینماید.

خیاطخلقی و همکاران (۱۳۹۴) تاثیر نفوذپذیری و پخشیدگی مولکولی بر الگوی جریان همرفتی در محیطهای متخلخل درز و شکافدار را مورد بحث و بررسی قرار دادند. نتایج تحقیق فوق نشان دادند که با کاهش ضریب پخشندگی مولکولی، املاح به واسطه حرکت در درز و شکافها به عمق بیشتری از محیط متخلخل انتقال

می یابند. در آخرین پژوهش های به عمل آمده، پدیده عبور جریان از میان خلل و فرج سدهای پاره سنگی با عبور جریان از داخل لوله های تحت فشار شبیه سازی شده است. در این روش، مانند لوله ها عدد رینولدز و فاکتور اصطکاک در محیط سنگ دانهای تعیین شده و رابطهای بین آنها برقرار گشته است (شایان نژاد، ۱۳۷۸). استفانسن، با شبیه سازی عبور جریان در محیط پاره سنگی و عبور جریان در لوله ها روابط خود را بيان نمودند (Stephenson., 1979). هـررا و فلتـون ضمن برطرف کردن ضعفهای استفانسن در اولین گام برای تشریح دانهبندی و اعمال آن در رابطههای، انحراف معیار را معرفی نمودنـد (Herrera and Felton., 1991). قاضی مرادی و معصومی در سال ۱۳۷۳ به انجام پژوهشهایی در ادامه پژوهشهای هررا و فلتون پرداختند. نوآوری کار آنان نسبت به محققین قبلی انتخاب اندازه سنگ دانهها بود. بینگ جوم و گارگا با استفاده از اطلاعات آزمایش-های انجام شدہ توسط ھانسن (Hansen., 1992) کہ بر روی قطرهای متوسط (۱/۴–۶ سانتیمتر) انجام گرفت روابط خود را ارایه نمودند (Bingjum and Garga., 1998). جریان در محیطهای متخلخل در مهندسی عمران آب و بهخصوص مطالعات هیدرولیکی پر اهمیت می باشد. ارایه روابط دقیق برای محاسبه گرادیان این جریان ها بر حسب خصوصیات فیزیکی مصالح، مطالعه دقیق تر این جریان ها را میسر می سازد. با در دست داشتن این روابط برای مصالح خاص، می-توان تقریب بسیار مناسبی از گرادیان جریان در محیط متخلخل خاص بدست آورد. بنابراین در این تحقیق جهت ارایه روابط بهینه شده برای ضرایب دو جمله ای فورش هایمر که نوآوری اصلی این طرح می باشد، از دو الگوریتم ژنتیک و ازدحام ذرات استفاده شد. با بهره گیری از الگوریتم ژنتیک و ازدحام ذارت بهعنوان جستجوگرهای جامع و فراكاوشي، ميتوان روابط بهينه براي تطابق نتايج أزمايشگاهي و عددی را بدست آورد. به بیان دیگر، در این مطالعه تـ لاش مـی-شود تا با استفاده از نتایج آزمایشات روی جریان در محیطهای متخلخل درون فلوم و مقادیر آزمایشگاهی اندازهگیری شدهی گرادیان هیدرولیکی در آزمایشگاه و روابط بهینهسازی فراکاوشی، بهترین روابط برای ضرایب رابطهی دوجمله ای فورش هایمر ارایه شود.

مواد و روش ها

معرفي تجهيزات أزمايشگاهي

مشخصات مدل آزمایشگاهی مورد استفاده در تحقیق شامل آب-انبار با طولی برابر ۲/۹متر، ارتفاع ۸۵ سانتیمتر، عـرض ۸۰ سـانتی-متر، بدنه ی فلوم با طولی برابر ۱۵ متر، ارتفاع ۶۰ سانتیمتر و عـرض ۶۰ سانتیمتر است که مجهز به سرریزهای جانبی، ورودی و خروجی

¹⁻Hizen

²⁻Forchheimer

³⁻Galerkin

⁴⁻Darcy Weisbach coefficient

میباشد. سازه ی مخزن از جنس بتن آرمه است. بالای مخزن از پوشش دالهای بتنی پیش ساخته با ضخامت ۱۰ سانتیمتر استفاده شد که صفحات پایه ی لچکی ها در فواصل ۶۰ سانتیمتری در آن کار گذاشته شده است. روی این پوشش بتنی، فلوم اصلی شیشهای قرار گرفته است. شیشه فلوم به ابعاد ۲/۳ %۶/۰ متر و ضخامت ۱۰ میلی متر است و جهت اتصال آنها و آببندی فلوم از چسب آکواریوم استفاده شده است. سازه ورودی جریان به فلوم، حوض چهای به ابعاد

۱*۸۸ متر است و برای نرمشدن خطوط جریان، به حداقل رساندن اتلافات انرژی و همچنین ایجاد بیشینه آرامش جریان خروجی، حوضچه به شکل نیمدایره می باشد. به منظور تامین هد آب در فلوم شیشهای از پمپی با سرعت چرخش ۲۹۰۰ دور در دقیقه با دبی اسمی میشهای از پمپی با سرعت چرخش ۲۹۰۰ دور در دقیقه با دبی اسمی ششهای از پمپی با سرعت چرخش ۲۹۰۰ دور در می او با دبی اسمی مید. پلان فلوم در شکل ۱ و برشی از این پلان در شکلهای ۲ و ۳ ارایه شده است.



شکل ۳- برش B-B (عرضی) فلوم و آبانبار زیرین آن (مقادیر به متر است)

18

مشخصات فيزيكي نمونهها

در این پژوهش هفت مخلوط مختلف جهت انجام آزمایشات تهیه گردید. جهت تولید منحنی دانهبندی از آزمایش دانهبندی استفاده شده. جهت تعیین تخلخل (n) از توزین نمونه در حالت خشک و محاسبه حجم فضای خالی با فرو بردن در ظرف آب استفاده گردید. پارامترهای D10، D20 و D60 از روی نمودارهای دانهبندی تولید

شده قرائت گردید. D10،D30 ،D60، مترادف با قطر دانههایی هستند که بهترتیب ۲۰،۶۰ ، ۱۰ درصد دانههای خاک از آن کوچکتر میباشند. شکل منحنی دانهبندی را میتوان با استفاده از ضریب یکنواختی (Cu) و ضریب خمیدگی (CC)که از روابط ۱ و ۲ بهدست میآید. (۱)

$$C_{\rm u} = \frac{1}{D_{10}} \tag{1}$$

قطر الک و درصد عبوری به شرح جدول ۱ است.

$$C_{c} = \frac{D_{30}^{2}}{D_{10} \times D_{60}}$$
(7)

نتایج دانهبندی نمونهها و رسم نمودارهای دانهبنـدی باتوجـه بـه

| - | | • • | | . . | | | • • • • |
|-------|-------|--------------|-------|------------|-------|---------------|-------------------|
| خاک ۷ | خاک ٦ | خاک ٥ | خاک ٤ | خاک ۳ | خاک ۲ | خاک ۱ | (قطرالک، میلیمتر) |
| • | • | • | • | • | • | • | ۳/۳۶ |
| ۱/۰۳ | ۱/۰۳ | ٠/٢١ | ٠/٢١ | •/Y) | • | ۱/۴ | ۴/۷۵ |
| ٩/٢ | ٩/٢ | ۲/۰۶ | ۶/۹۳ | ۶/۹۳ | •/•٣ | ۱۳/۳۹ | ۶/۳ |
| ۴۲/۹۸ | ۴۲/۹۸ | ٩/٣۴ | 31/18 | 81/18 | •/٣۴ | <i>۶</i> ۱/۳۹ | ٩/۵۲۵ |
| ४٣/৭৭ | ४٣/৭৭ | ۶. | ۴٩/۸٣ | ۴٩/۸٣ | ۵/۹۲ | ٩٧/۶٢ | ۱۲/۵ |
| 97/94 | 97/94 | ۸۴/۹۷ | ٨٧/١٨ | ٨٧/١٨ | ۲۵/۱۹ | ۱۰۰ | ۱۹ |
| ۱۰۰ | ۱۰۰ | ۱۰۰ | ۱۰۰ | ۱۰۰ | ۱۰۰ | ۱۰۰ | ۲۵/۴ |
| | | | | | | | |





شکل ٤- منحنی دانهبندی هفت مصالح سنگی

| | | | | | - | |
|---------------------|---------------------|--------------------------------------|----------------------|--------------------------------------|-------|-----|
| C _u (mm) | C _c (mm) | D ₆₀ (mm) | D ₃₀ (mm) | D ₁₀ (mm) | n | خاک |
| ۱/۶۵ | ٠/٩٧ | ٩/۴ | ٧/٢ | ۵/۲ | •/۴٧٣ | ١ |
| ٠/٩۶ | ١/٣٨ | ۱۸ | ۱۵ | ١٣ | •/٣۶۴ | ۲ |
| •/٨۴ | ۲/۲۴ | ۱۵ | ٩/٢ | ۶/۲ | •/۴•١ | ٣ |
| 1/14 | ١/٣٧ | 11 | ١. | ٨ | •/٣٧١ | ۴ |
| 1/•۴ | 1/24 | ١٢ |)) | ٩/٧ | •/۴۲۸ | ۵ |
| ٠/٨۴ |)/YY |)) | ٧/٧ | ۶/۲ | •/۴١٢ | ۶ |
| 1/17 | ١/٩ | ۱۵ | ۱۱/۵ | ٧/٩ | ٠/۴١ | ۷ |
| | | | | | | |

جدول ۲ - مشخصات فیزیکی هفت نمونه خاک برداشت از نمودارها

شاخصهای خطا

در این تحقیق، تابع هدف برابر میزان خطای تجمعی بین مقادیر مشاهده شده آزمایشگاهی با مقادیری است که از روابط پیشنهادی بهدست می آید. اگر بتوانیم مقدار این تابع هدف را توسط الگوریتم ژنتیک و روش ازدحام ذرات کمینه کنیم، در واقع به فرمولهایی دست پیدا کردهایم که کم ترین فاصله و خطا را نسبت به مقادیر آزمایشگاهی مشاهده شده ارایه میدهند. اگر در حالت ایده آل، به تابع هدف برسیم، بدان مفهوم است که روابط بهدست آمده دقیقاً معادل

مقادیر مشاهده شده آزمایشگاهی است (بدون خطا). احتمال رسیدن به چنین نتیجه ایدهآلی خیلی کم است اما تلاش ما این است تا با استفاده از روشهای بهینه سازی مذکور تا آنجایی که ممکن است فاصله نتایج حاصله از فرمول ها و مشاهدات آزمایشگاهی را کاهش دهیم. شاخصهای رایج خطا شامل شاخص متوسط قدر مطلق خطاها

1-Mean Absolute

(MAE)، شاخص متوسط خطاها^۲ (MBE)، شاخص مجذور میانگین مربعات خطاها^۲ (RMSE) و ... میباشند که بهصورت روابط ۳ تا ۵ تعریف می شوند.

$$MAE = \frac{\sum_{i=1}^{n} |\mathbf{x}_{mi} - \mathbf{x}_{ci}|}{n}$$
(\mathcal{r})

$$MBE = \frac{\sum_{i=1}^{n} (x_{mi} - x_{ci})}{n}$$
(Y)

$$RMSE = \sqrt{\frac{((x_{mi} - x_{ci})^2}{n}}$$
 (Δ)

در معادلات فوق بهترتیب x_{mi} عقدار اندازه گیری شده، x_{ci} مقدار پیش بینی شده و \overline{X}_{ci} مقدار پیش بینی شده و \overline{X}_{mi} : متوسط مقادیر اندازه گیری شده می باشد. در این تحقیق از شاخص خطای جذر میانگین مربعات یا انحراف جذر میانگین مربعات یا خطای جذر میانگین مربع ها^T (RMSE) استفاده شده است. این شاخص تفاوت میان مقدار پیش بینی شده توسط مدل یا برآوردگر آماری و مقدار واقعی می باشد. RMSE ابزار خوبی برای مقایسه خطاه ای پیش بینی توسط مجموعه داده ها است. این تفاوت های مجزا را مانده ها می نامند و خطای جذر میانگین مربعات برای جمع آوری آن ها در یک عدد کاربرد دارد.

درآزمایش های انجام گرفته میزان اختلاف سطح آب در پیزومترها قرائت و ثبت شده است می توان افت انرژی برحسب ارتفاع ستون آب را بدست آورده و سپس با تقسیم آن بر طول نمونه، گرادیان هیدرولیکی را محاسبه نمود. به عبارتی اگر AH اختلاف انرژی برحسب ارتفاع ستون آب در داخل دو لوله پیزومتر باشد، می توان نوشت (رابطه ۶):

$$i = \frac{\Delta H}{L}$$

(۶)

که در آن L طول نمونه است. جهت محاسبه سـرعت واقعـی در داخل سنگدانهها از رابطه ۷ استفاده شد.

$$V_a = \frac{V}{\frac{2}{3}}$$
 (V

که درآن V سرعت ظاهری و n تخلخل است که با توجه به دبی و سطح مقطع جریان که با داشتن ارتفاع پیزومتریک در هـ ر مقطـع و عرض ثابت فلوم شیشهای از رابطه ۸ بدست آمد.

$$V = \frac{Q}{A} \tag{(A)}$$

از آنجایی که جریان سیالات در محیطهای متخلخل درشتدانه در کاربردهای متداول بهصورت غیردارسی است بنابراین برای تحلیل-های مهندسی نمیتوان از برخی روابط خطی متداول از قبیل لاپلاس استفاده نمود. بنابراین اگر بین سرعت جریان (V) وگرادیان هیدرولیکی (i) ارتباط خطی برقرار نباشد رابطه حاکم بهصورت نمایی

یا درجه دوم خواهد بود. در راستای تشریح جریانات غیردارسی در مصالح درشتدانه نظریات مختلفی ارایه شده است که معروفترین آنها رابطه غیرخطی فورشهایمر میباشد (رابطه ۹). (۹)

که در رابطه فوق به ترتیب i: گرادیان هیدرولیکی، V: سرعت جریان، a وb ضرایبی هستند که تابعی از ویژگیهای جریان و محیط متخلخل هستند که با روشهای آزمایشگاهی بدست میآیند. تحلیل ابعادی

فورش هایمر در روابط خود این دو پارامتر را به صورت اعدادی ثابت در نظر گرفت در حالی که پارامترهای دیگری علاوه بر سرعت، در تعیین گرادیان هیدرولیکی موثر میباشند که در این مطالعه به منظور تعیین دو پارامتر a و d، پارامترهای موثر نیز در نظر گرفته می-شود. بنابراین ابتدا با استفاده از آنالیز ابعادی، پارامترهای موثر فرض میشوند و پس از انجام آنالیز حساسیت و توصیه سایر محققین در رابطه استفاده از پارامترهای موثر، برخی از پارامترها به صورت مستقیم در رابطه استفاده می شوند و برخی پارامترها به صورت مستقیم در رابطه استفاده می شوند و برخی پارامترها نیز به صورت خیرمستقیم اثر رابطه استفاده می شوند و برخی پارامترها نیز به صورت خیرمستقیم اثر رابطه استفاده می شوند و برخی پارامترها نیز به صورت خیرمستقیم اثر رابطه این می در موسسه تحقیقات حفاظت خاک و آبخیزداری کرچ، رابطهای بین عدد رینولدز و ضریب اصطکاک دارسی وایسباخ ارایه نمود. پارامترهای موثر در تعیین گرادیان هیدرولیکی را می توان به شکل رابطه ۱۰ ارایه داد.

 $i = f(R, V, \mu, g, K, \rho, D, f, n, D_{10}, D_{30}, D_{60}, C_u, C_c)$ در رابطـه فـوق بـه ترتیـب، i: گرادیـان هیـدرولیکی، R: شـعاع هیدرولیکی، V: سرعت جریان عبوری از کانال، μ : گرانروی دینامیکی سیال، g: شتاب ثقل، k: ضـریب نفوذپـذیریذاتـی مصـالح، ρ : جـرم مخصـوص سـیال، C: قطـر هیـدرولیکی، f: ضـریب اصـطکاک، n: تخلخل، D₃₀ d_{10} و D₃₀ قطرهـایی کـه بـه ترتیـب ۱۰، ۳۰ و ۶۰٪ مصالح از آنها کوچکتر هستند، Cu : ضریب شکل، C: ضریب انحنا میباشند. پارامترهای بی بعد حاصل از رابطه فوق را می توان به شـکل رابطه ۱۱ ارایه داد.

$$i = f\left(\frac{\rho V D}{\vartheta} C_u, C_c, n\right) \tag{11}$$

پارامتر $\frac{d^{VH}}{\theta}$ عدد رینولدز میباشد که در جریان کانالهای باز اهمیت قابل توجهی ندارد و بنابراین جهت برآورد گرادیان هیدرولیکی، این پارامتر در نظر گرفته نمیشود. همچنین با توجه به توصیه محققان مختلف و هدف ما که ارایه ضرایب روابط فورشهایمر است، در این مطالعه به منظور برآورد این ضرایب از رابطه ۱۲ استفاده می-شود. این رابطه به صورت سه ساختار مختلف بیان میشود و ضرایب ثابت با استفاده از الگوریتمهای بهینهسازی ژنتیک و ازدحام ذارت، برآورد میشود.

¹⁻ Mean Bias

²⁻ Root Mean Square

³⁻ Root Mean Square

$$a \& b = f(n, C_u, C_c) \tag{17}$$

نتايج و بحث

 $i = 79.89v^2 + 0.99 \rightarrow \begin{cases} a = 79.89\\ b = 0.9946 \end{cases}$ (17)

لازم به ذکر است که در برازش دادهها از منحنی درجه دو و با فرض گذر منحنی از نقطه مبدا مختصات استفاده شد تا منحنی به-دست آمده بتواند معادل رابطه دوجملهای فورشهایمر در نظر گرفته شود. برای سایر نمونههای خاک نیز به همین روش ضرایب فورش-هایمر استخراج شد. هر دو روش الگوریتم ژنتیک و ازدحام ذرات در واقع تکنیکهای بهینهسازی فراکاوشی هستند که بهعنوان ابزار محاسباتی در این پژوهش مورد استفاده قرار گرفتند. هدف از استفاده ابزارهای بهینهسازی، تعیین بهترین مقدار عددی پارامترهای روابط پیشنهادی برای توصیف ضرایب فورش هایمر بر حسب مشخصات مصالح است. جواب مسئله در مسایل بهینه سازی، جوابی است که بتواند مقدار یک کمیت را کمینه یا بیشینه کند. کمیت موردنظر را تابع هدف مینامند. در این پژوهش، تابع هدف برابر میزان خطای تجمعی بین مقادیر مشاهده شده آزمایشگاهی با مقادیری است که از روابط پیشنهادی بهدست می آید. اگر بتوانیم مقدار این تابع هدف را توسط الگوريتم ژنتيک و روش ازدحام ذرات كمينه كنيم، در واقع به فرمول-هایی دست پیدا کردهایم که کمترین فاصله و خطا را نسبت به مقادیر آزمایشگاهی مشاهده شده ارایه میدهند. به دنبال روابطی هستیم که مقدار این خطا برای آنها مقدار کمی باشد. به منظور ارایه ساختارهای مختلف در این مطالعه، با توجه به غیرخطی بودن رابط و مورد نظر جهت تعیین ضرایب a و b، ساختار مختلفی در ادامه ارایه می شود. به

```
1- Matlab
```

منظور ارایه این ساختارها با در نظر گرفتن پارامتره ای موثر که با استفاده از آنالیز ابعادی بدست آمد، ساختارهای مختلفی به صورت مرتبه اول (ساختار اول) و دوم (ساختار دوم) ارایه می شود. همچنین ساختار دیگری به صورت چند جمله ای ارایه می شود که مرتبه آن نیز بر اساس الگوریتم های ارایه شده در این مطالعه (ژنتیک و ازد حام ذارت) بر آورد می شود.

ساختار اول

به منظور ارایه ساختارهای مختلف در این مطالعه، با توجه به غیرخطی بودن رابطه مورد نظر جهت تعیین ضرایب a و d، ساختار مختلفی ارایه می شود. به منظور ارایه این ساختارها با در نظر گرفتن پارامترهای موثر که با استفاده از آنالیز ابعادی به دست آمد، ساختارهای مختلفی به صورت مرتبه اول (ساختار اول) و دوم (ساختار دوم) ارایه می شود. همچنین ساختار دیگری به صورت چندجمله ای ارایه می شود که مرتبه آن نیز بر اساس الگوریتمهای ارایه شده در این مطالعه (ژنتیک و ازدحام ذارت) بر آورد می شود.

به عنوان اولین و ساده ترین ساختار (از لحاظ شکل ظاهری)، روابط ۱۴ و ۱۵ برای ضرایب فورش هایمر پیشنهاد می گردد.

 $a = X_1 n + X_2 D_{10} + X_3 D_{30} + X_4 D_{60} + X_5 C_u + X_6 C_c$ (14)

 $a = Y_1 n + Y_2 D_{10} + Y_3 D_{30} + Y_4 D_{60} + Y_5 C_u + Y_6 C_c$ روابط فوق در واقع ترکیب خطی از پارامترهای مستقل که در اینجا n (تخلخل) و D_{10} D_{10} D_{10} (قطرهایی که ده درصد، سی درصد، و شصت درصد مصالح از آن کوچک ترند)، سC ضریب شکل و C_c ضریب انحنا هستند، میباشند. مجهولاتی که به دنبال به دست آوردن بهترین مقادیر آنها هستیم، یا همان متغیرهای تصمیم فرآیند بهینه سازی، دوازده پارامتر X_1 X_1 ... تا Y_6 میباشند. در این مرحله از الگوریتم ژنتیک و روش ازدحام ذرات استفاده می شود تا این ضرایب مجهول به دست آیند (رابطههای ۱۶ و ۱۷).

الگوريتم ژنتيک:

- $a = 79.6 + 2.25C_u$ (18) $b = 0.077D_{10} + 0.364C_c$ (19)
- ردی) بنابراین رابطه فورشهایمر به صورت رابطه ۱۸ ارایه شده است.

 $i = (79.6n + 2.25C_u)V + (0.077D_{10} + 0.364C_c)V^2$ (\A)

الگوریتم ازدحام ذرات در رابطههای ۱۹ و ۲۰ أمده است.

- $a = 79.18n + 2.295C_u \tag{19}$
- $b = 0.076D_{10} + 0.361C_c) \tag{(7.)}$
- $i = (79.18n + 2.295C_u)V + (0.076D_{10} + 0.076D_{10})V + (0.076D_{10})V + (0.076D_{10}$
- $0.361C_c)V^2 \tag{(71)}$

جدول ۴ مقادیر بهینه شده پارامترهای مجهول معادلات ساختار پیشنهادی اول و جدول ۴ محاسبه مقادیر ضرایب فورش هایمر با پارامترهای بهینه شده را نشان میدهد. شکل ۵ نتایج برآورد ضریب اول رابطه فورش هایمر (a) را برای خاکهای مختلف در ساختار اول نشان میدهد. با توجه به شکل ۵ مشاهده می شود که نتایج ارایه شده با استفاده از هر دو الگوریتم ازدحام ذرات و ژنتیک تقریبا برای تمامی خاکها یکسان میباشد. همچنین مشاهده می شود که به جز در خاک نوع ۱ و نوع ۲، مقادیر پیشبینی شده با استفاده از الگوریتم ها دارای تطابق خوبی با مقادیر ارایه شده آزمایشگاهی هستند. شکل ۶ نتایج حاصل از برآورد ضریب دوم رابطه فورش هایمر (b) برای ساختار اول

با استفاده از روشهای ارایه شده در این مطالعه (الگوریتم ژنتیک و الگوریتم ازدحام ذرات) و نتایج حاصل از مطالعه آزمایشگاهی را نشان میدهد. با توجه به شکل ۶ مشاهده می شود که برآوردهای انجام شده از دقت خوبی برخودار هستند، به طوری که تقریبا مقادیر برآورد شده و مقادیر حاصل از نتایج آزمایشگاهی، به جز برای خاک ۴، تقریبا برابر است. همچنین در این شکل ۶ مشاهده می شود که هر دو الگوریتم ارایه شده، برآوردهای یکسانی دارند هر چند نتایج الگوریتم ژنتیک با اختلاف بسیار کمی نسبت به الگوریتم ازدحام ذارت، از دقت بهتری برخوردار است.

جدول ۳- خلاصه دادههای اَزمایشگاهی

| خاک ۷ | خاک ٦ | خاک ٥ | خاک ٤ | خاک ۳ | خاک ۲ | خاک ۱ | |
|--------|---------------|--------|-------|-------|-------|---------------|-------------------------------|
| ٧/٩٠ | १४/४१ | ۹/۲۰ | ٨/٠٠ | ۶/۲۰ | ۱۳ | ۵/۲ | D ₁₀ (mm) |
| ۱۱/۵۰ | ٧/٧٠ | 11/** | ۱۰/۰۰ | ٩/٢٠ | ۱۵ | ٧/٢ | D ₃₀ (mm) |
| ۱۵/۰۰ | 11/** | 17/++ | 11/** | ۱۵/۰۰ | ۱۸ | ٩/۴ | D ₆₀ (mm) |
| ١/٩٠ | ١/٧٧ | ۲۲۴ | ١/٣٨ | ۲/۲۴ | ١/٣٨ | ۱/۶۵ | $(\mathrm{C_u})$ ضريب انحنا |
| 1/17 | •/٨٢ | ۱/۰۴ | ۱/۱۴ | ٠/٨۴ | ٠/٩۶ | ٠/٩٧ | ضریب خمیدگی (C _c) |
| ۰/۴۱ | •/۴١٢ | •/۴۲٨ | ۰/۳۷۱ | ۰/۴۰۱ | •/٣۶۴ | •/۴٧٣ | پوکی (n) |
| V8/71 | ٣٩/٧ ٩ | 84/18 | 74/34 | W1/VX | 20/24 | ४ ९/४९ | ضریب اول فورشهایمر (a) |
| •/እ۶۳١ | ۰/۵۰۴ | +/AY&A | ۳/۱۵۹ | ۰/۸۲ | ١/٣۴٧ | •/٩٩۴۶ | ضریب دوم فورشهایمر (b) |

جدول ٤- مقادیر بهینه شده پارامترهای مجهول معادلات ساختار پیشنهادی اول

| | | الگوريتم ژنتيک (GA) | ازدحام ذرات (PSO) | | | الگوريتم ژنتيک (GA) | ازدحام ذرات (PSO) |
|---------|-------------------|------------------------|----------------------|--------|-------------------|------------------------|----------------------|
| | X1 | V9/&V9 | Y9/11Y | | Y1 | • | • |
| | X2 | • | • | | Y2 | •/•٧۶۶٧ | •/•٧۶۶• |
| | X3 | X3 · | • | | Y3 | • | • |
| | X4 | • | • | | Y4 | • | • |
| ې. ا | X5 | ४/४४९ | 2/290 | ب م | Y5 | • | • |
| | X6 | • | • | | Y6 | •/٣۶۴٣ | ٠/٣۶٠٩ |
| | مقدار خطا RMSE | 12.0/.22 | 171./894 | | مقدار خطا RMSE | ١/٧٩۶ | ١/٨٠٨ |

| ، بهینه شده | مترهاو | ا يارا | هايمر ب | فورش | ضرايب | مقادير | ٥- محاسبه | جدول |
|-------------|--------|--------|---------|------|-------|--------|-----------|------|
|-------------|--------|--------|---------|------|-------|--------|-----------|------|

| خاک ۷ | خاک ٦ | خاک ہ | خاک ٤ | خاک ۳ | خاک ۲ | خاک ۱ | |
|---------------|--------------|--------|---------|--------|--------|---------------|-----------------------------------|
| Y8/71 | ۳۹/۷۹ | ۳۴/۰۶ | 74/84 | W1/VX | ۲۵/۳۴ | Y ٩/٨٩ | مقدار آزمایشگاهی ضریب a |
| ٣ ۶/٩٠ | 36/14 | 36/26 | 37/87 | 36/92 | ۳۲/۰۸ | 41/30 | مقدار محاسباتی a (الگوریتم ژنتیک) |
| ۳۶/۸۰ | 87/8V | ۳۶/۲۰ | ۳۲/۵۱ | 38/18 | ۳١/٩٨ | 41/21 | مقدار محاسباتی a (ازدحام ذرات) |
| •/٨۶٣١ | ۰/۵۰۴ | •/AYDA | ٣/١۵٩ | •/٨٢ | 1/347 | •/٩٩۴۶ | مقدار آزمایشگاهی ضریب b |
| 1/0178 | •/٧٩٢٣ | 1/1778 | 1/+777 | •/٨٢•٨ | 1/8475 | •/٧٨٩٧ | مقدار محاسباتی b (الگوریتم ژنتیک) |
| ۱/۰۰۳۰ | •/٧٨۴٨ | 1/1177 | ।/• ।४९ | •/٨١٣٠ | 1/7748 | •/٧٨٢٣ | مقدار محاسباتی b (ازدحام ذرات) |



شکل ۵- مقایسه نتایج فرمولهای ساختار اول برای ضریب اول فورشهایمر



شکل ٦- مقایسه نتایج فرمولهای ساختار اول برای ضریب دوم فورشهایمر

ساختار دوم

به عنوان ساختار دوم، حالت توان دو را برای مشخصات ورودی امتحان می کنیم. این ساختار دارای شکلی مشابه با ساختار اول هستند با این تفاوت که پارامترهای موثر در براورد ضرایب a و b به صورت مرتبه دو ارایه شدهاند. معادلات ساختار دومی به شکل رابطه ۲۱ تا ۲۴ می باشد.

$$a = +X_1 n^2 + X_2 D_{10}^2 + X_3 D_{30}^2 + X_4 D_{60}^2 + X_5 C_u^2 + X_6 C_c^2$$
(71)

$$b = Y_1 n^2 + Y_2 D_{10}^2 + Y_3 D_{30}^2 + Y_4 D_{60}^2 + Y_5 C_u^2 + Y_6 C_c^2$$
(YY)

$$a = 185.8n + 0.379C_{\mu} \tag{(YT)}$$

$$b = 0.0062D_{10} + 0.87C_u + 0.148C_c \tag{14}$$

بنابراین رابطه فورش هایمر به صورت رابطه ۲۵ ارایه می شود: $i = (185.8n + 0.379C_u)V + (0.0062D_{10} + 0.379C_u)V$

$$0.87C_{11} + 0.148C_{12})V^2 \tag{7a}$$

الگوريتم ازدحام ذرات (روابط ۲۶–۲۸)

$$a = 186.02n + 0.407C_u$$
(YS)

$$b = 0.007D_{10} + 0.82C_u + 0.14C_c$$
(YV)

$$i = (186.02n + 0.407C_u)V + (0.007D_{10} + 0.82C_u + 0.14C_v)V^2$$
(YA)

شکل ۷ نتایج حاصل از برآورد ضریب اول رابطه فورشهایمر (a) که به صورت ساختار دوم ارائه شده در مطالعه حاضر، با استفاده از الگوریتم ژنتیک و الگوریتم ازدحام ذارت محاسبه شده است را نشان میدهد. با توجه به شکل ۷ مشاهده می شود که نتایج برآوردهای انجام شده توسط این دو الگوریتم روندی مشابه با ساختار اول دارد. شکل ۷ نشان میدهد که تقریبا برآوردهای انجام شده توسط هر دو الگوریتم یکسان است و برای خاکهای یک و هفت، از برآوردهای نسبتا خوبی برخودار نیست در حالی که برای سایر خاکها تقریبا مقادیر برآورد شده با مقادیر واقعی از تطابق خوبی برخودار هستند.

شکل ۸ نتایج حاصل از برآورد ضریب دوم رابطه فورشهایمر (a) را برای هفت خاک با دانهبندی مختلف نشان میدهد. در این شکل برآوردهای انجام شده با استفاده از الگوریتمهای ژنتیک و ازدحام ذرات ارایه شده است. با توجه به شکل نتایج برآورد این ضریب توسط الگوریتمهای مورد استفاده تقریبا برای تمامی خاکها یکسان است و نتایج ارایه شده توسط هر دو الگوریتم یکسان میباشد.

ساختار سوم

جهت تعریف ساختار سوم به نتایج بهدست آمده از سد و ساختار قبلی رجوع می کنیم. مشاهده می شود که در مورد ضریب اول فورش-هایمر یعنی ضریب a، در هـر دو ساختار قبلی تنها پارامترهای n

(پوکی) و C_u (ضریب شکل) در معادله تاثیر داشته و سایر پارامترها ضریب صفر گرفتهاند. بنابراین در ساختار پیشنهادی جدید برای ضریب a، تنها از این دو کمیت استفاده می شود و در این مرحله ضریب و توان آنها مجهول در نظر گرفته می شود. علاوه بر این جهت باز گذاشتن دست الگوریتمهای بهینه سازی برای رسیدن به برازش بهتر، حاصل ضرب این کمیتها در ساختار جدید گنجانده می-شود. با همین استدلال ساختار جدید برای ضریب دوم فورش هایمر یعنی ضریب b نیز تعریف می گردد (رابطه ۲۹ و ۳۰). (۲۹)

$$a = X_1 n^{-1} + X_3 C_u^{-1} + X_5 n C_u$$
(14)
$$b = Y_1 D_{10}^{-Y_2} + Y_3 C_c^{-Y_4}$$
(7.)

| | | ساختار پیشنهادی دوم | ں مجھول معادلات <i>،</i> | ارامترهای | دیر بهینه شده پا | جدول ٦- مقاه | | | |
|---------|-----------|---------------------|--------------------------|-----------|------------------|---|-------------|--|--|
| | | الگوريتم ژنتيک | ازدحام ذرات | | | الگوريتم ژنتيک | ازدحام ذرات | | |
| | | (GA) | (PSO) | | | (GA) | (PSO) | | |
| | X1 | ١٨۵/٧٩٩ | ۱۸۶/۰۱۹ | | Y1 | • | • | | |
| | X2 | • | • | | Y2 | •/••۶۲ | •/••¥• | | |
| | X3 | • | • | | Y3 | • | • | | |
| | X4 | • | • | .صريد | Y4 | • | • | | |
| ې. ۲ | X5 | ٠/٣٧٩ | •/۴•٧ | þ. | Y5 | •/• | ۰/۰۸۱۶۵۵ | | |
| | X6 | • | • | | Y6 | ٠/١۴٨١ | •/14•1 | | |
| | مقدار خطا | 1784/780 | TEDJ/TEJ | | مقدار خطا | ٣/٨٥۶ | ٣/٩٠۴ | | |
| | RMSE | | ,, u (, , , , | | RMSE | ,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,, | ,, , , | | |

جدول ۷- محاسبه مقادیر ضرایب فورش هایمر با پارامترهای بهینه شده

| خاک ۷ | خاک ٦ | خاک ہ | خاک ٤ | خاک ۳ | خاک ۲ | خاک ۱ | |
|--------|----------------|--------|----------|--------|--------|--------|-----------------------------------|
| V8/71 | "૧ /૪૧ | ۳۴/۰۶ | 74/84 | W1/VX | ۲۵/۳۴ | Y٩/٨٩ | مقدار آزمایشگاهی ضریب a |
| 37/80 | ۳۲/۷۳ | 74/87 | 78/79 | W1/VX | ۲۵/۳۴ | 47/80 | مقدار محاسباتی a (الگوریتم ژنتیک) |
| 37/14 | 37/18 | ۳۴/۷۰ | 78/37 | ۳١/٩۵ | 20/42 | 42/12 | مقدار محاسباتی a (ازدحام ذرات) |
| •/እ۶۳۱ | ۰/۵۰۴ | •/AYDA | ٣/١۵٩ | •/٨٢ | ١/٣۴٧ | •/٩٩۴۶ | مقدار آزمایشگاهی ضریب b |
| •/٣٧٩٩ | •/٣٢٢• | •/٣٢١٩ | • / ٣٣٧٨ | •/٣۶١۶ | •/٣۴٣۶ | •/٣٣٢۵ | مقدار محاسباتی b (الگوریتم ژنتیک) |
| •/7994 | •/٣•٩٩ | •/٣١۴٢ | •/٣٢٧٢ | •/٣۴٧۵ | •/٣٣٨٣ | •/٣•٩٩ | مقدار محاسباتی b (ازدحام ذرات) |



شکل ۷- مقایسه نتایج فرمولهای ساختار دوم برای ضریب اول فورشهایمر

۱/۸۰۶

۱/۸۳۱



شکل ۸- مقایسه نتایج فرمولهای ساختار دوم برای ضریب دوم فورشهایمر

| | | فتار پیشنهادی سوم | جهول معادلات سا- | ىترھاى م | ینه شده پاراه | جدول ۸- مقادیر بھ | |
|---------|----|-------------------|------------------|----------|---------------|-------------------|-------------|
| | | الگوريتم ژنتيک | ازدحام ذرات | | | الگوريتم ژنتيک | ازدحام ذرات |
| | | (GA) | (PSO) | | | (GA) | (PSO) |
| | X1 | 1.77.47. | 1+778849 | | Y1 | •/•٧۶٨ | •/•Y۶ |
| | X2 | 18/08474 | <i>۱۶/۵۶۰</i> ۱۹ | | Y2 | ٠/٩٩١٠ | •/٩٨٨• |
| | X3 | 1/524224 | ١/٢۵٨١٠٩ | | Y3 | •/٣۶۵۴ | ٠/٣۵٩٩ |
| | X4 | ·/۵· ۱۸۲۸ | ۰/۵۰ ۱۹۹۸ ۱ | . صري | Y4 | ١/٠٠٨ | ٠/٩٨٠٧ |
| в). | X5 | 45/4•1 | <i>۴۶</i> /۸۹۰ | ې. ا | Y5 | • | • |
| | | • | • | | Y6 | • | |

522/122

مقدار خطا

RMSE

۵۲۷/۷۸۴

جدول ۹- محاسبه مقادیر ضرایب فورش هایمر با پارامترهای بهینه شده

مقدار خطا

RMSE

| خاک ۷ | خاک ٦ | خاک ہ | خاک ٤ | خاک ۳ | خاک ۲ | خاک ۱ | |
|--------|---------------|----------------|--------|---------|--------|--------|----------------------------------|
| V8/71 | ۳ ٩/٧٩ | 34/18 | 74/74 | W1/VX | 20/24 | Y٩/٨٩ | مقدار آزمایشگاهی ضریب a |
| ۴١/٨٠ | ۳٩/٨٧ | ۳۴/۰۰ | ۲۵/۹۰ | 48/18 | 20/42 | Y9/AY | مقدار محاسباتیa (الگوریتم ژنتیک) |
| 41/2. | 4./14 | ۳۴/۲۹ | 28/10 | 48/12 | 80/8V | ٨٠/۴١ | مقدار محاسباتی a (ازدحام ذرات) |
| •/እ۶۳۱ | ۰/۵۰۴ | •/AY&A | ٣/١۵٩ | ٠/٨٢ | ١/٣۴٧ | •/٩٩۴۶ | مقدار آزمایشگاهی ضریب b |
| ۱/۰۰۳۸ | +/YAAA | ।/ ।•९९ | ١/٠١٨٨ | •/٨١٣٢ | •/٣٢٧• | •/٧٨۴٨ | مقدارمحاسباتیb (الگوریتم ژنتیک) |
| •/٩٨۶۵ | •/٧٧۴٧ | 1/+917 | ١/٠٠١٠ | •/٨• ١٨ | 1/8086 | •/٧٧٢٧ | مقدار محاسباتی b (ازدحام ذرات) |



شکل ۹- مقایسه نتایج فرمولهای ساختار سوم برای ضریب اول فورشهایمر



شکل ۱۰ - مقایسه نتایج فرمولهای ساختار سوم برای ضریب دوم فورشهایمر

شکل ۱۰ نتایج حاصل از برآورد ضریب دوم رابطه فورشهایمر با استفاده از ساختار سوم ارایه شده در این مطالعه و الگوریتمهای تکاملی ژنتیک و ازدحام ذارت را با نتایج آزمایشگاهی مشاهده شده، مقایسه می کند. با توجه به شکل ۱۰ مشاهده می شود که جز برای خاک ۴، تقریبا برای سایر خاک، نتایج برآورد شده با استفاده از هـر دو الگوریتم تقریبا با مقادیر مشاهده شده یکسان هستند. در این ساختار نیز مانند ساختار اول و دوم، مشاهده می شود که هر دو الگوریتم نتایج یکسانی را ارایه میدهند. تفاوت بین مقادیر آزمایشگاهی و مقادیر به-دست آمده از روابط پیشنهادی ناشی از این واقعیت است که روابط پیشنهادی نتوانستهاند بهتر از حد خاصی اقدام به پیشبینی مقادیر آزمایشگاهی نمایند. در این مطالعه سه مدل پیشنهادی مـورد بررسـی قرار گرفتهاند، ممکن است مدل دیگری هم وجود داشته باشد که قادر باشد نتایج را به نحو بهتری پیش بینی کند. اما مدل های پیشنهادی تحقيق حاضر با استفاده از الكوريتم ژنتيك و ازدحام ذرات تا حد ممکن بهینه شده و به جوابهای آزمایشگاهی نزدیک شدهاند. طبیعتا هر مسئله بهینهسازی یک جواب بهینه بیشتر ندارد و نمی توان از آن جواب فراتر رفت. در این مورد هم کمترین فاصله از جوابهای آزمایشگاهی بهدست آمده و مدل نتواسته جواب بهتری پیدا کند.

نتيجهگيرى

در این تحقیق با انجام آزمایشاتی روی جریان در محیطهای متخلخل درشتدانه برای هفت خاک مختلف، مقادیر آزمایشگاهی سرعت جریان و گرادیان هیدرولیکی اندازه گیری شد سپس روابط مختلفی با استفاده از الگوریتمهای ازدحام ذرات و ژنتیک بهمنظور اصلاح ضرایب رابطه فورشهایمر ارایه شد. بهترین روابط ارایه شده برای ضرایب فورشهایمر را میتوان بدین شکل انتخاب کرد که ضریب اول رابطه فورشهایمر (a) با استفاده از ساختار سوم و ضریب دوم این رابطه (b) با استفاده از ساختار اول دارای دقت بیشتری میباشد. این روابط قادر به پیشینی مقادیر ضرایب اول و دوم رابطه

فورشهایمر بر حسب خصوصیات مکانیکی مصالح می باشند. روابط انتخابی به شکل رابطه ۳۱ و ۲۲ است.

$$\begin{split} a &= 10220420n^{16.56} + 1.259C_u^{0.501} + 46.408nC_u~(\mbox{\sc tr}) \\ b &= 0.0767D_{10} + 0.3643C_c~(\mbox{\sc tr}) \end{split}$$

نتایج بدست آمده از برآورد ضرایب رابطهٔ فورش هایمر نشان دهنده این است که هر دو الگوریتم ژنتیک و از دحام ذارت از دقت نسبتاً یکسانی برخوردار هستند همچنین نتایج ارایه شده با استفاده از الگوریتم ژنتیک از دقت بیشتری در پیش بینی ضرایب فورش هایمر برخوردار است. در ساختار سوم، پارامترهای توانی ضریب d مربوط به رابطهٔ فورش هایمر به سمت عدد یک میل کردهاند. در واقع مشخص میشود که رفتار این ضریب نسبت به پارامترها بهصورت خطی نزدیک بوده و به همین خاطر در فرم نهایی، از ساختار اول که فرم ثنیک و روش ازدحام ذرات در تمام سه ساختار، مبین این است که شر دو روش نتایجی بسیار نزدیک به یکدیگر دارند. باید توجه داشت که استراتژی حل این دو الگوریتم کاملا با یکدیگر متفاوت است. این که یک مسئله با دو روش متفاوت حل شده و هر دو روش به پاسخ-مای بسیار نزدیک به یکدیگر رسیدهاند بر مین این است. این مای بسیار نزدیک به یکدیگر رسیدهاند میتواند دلیل بر صحت روش

منابع

- بیر،ج،، تاران،ت و نور آبادی،س. ۱۳۹۳. مدلسازی جریان آب زیرزمینی و انتقال آلاینده: تئوری و کاربردهای انتقال در محیط-های متخلخل، اتنشارات دیباگران. تهران.
- شایان نژاد،م. ۱۳۷۸. بررسی و مدل سازی جریان در سدها و کاربرد آن در کنترل سیل. پایان نامه دکتـری آبیـاری و زهکشـی، دانشـگاه خواجه نصیر طوسی. ۳۷۸ص.

خياطخلقى،م.، مالمير،م.، ناصرى،ح.ر و هورفر،ع.ح. ١٣٩٤. تاثير

fill Dam. Ph.D. Thesis. Ottawa University, Department of Civil Engineering, p 102.

- Herrera,N.M and Felton,G.K. 1991. Hydraulic of Flow Throuth a Rockfill Dam Using Sediment-free water. Journal of Hydraulic Engineering. ASCE Library. 34.3: 871-875.
- Khalifa,M., Wahyudi,I and Thomas,P.A. 2000. New Device for Measuring Permeability Under High Gradients and Sinusoidal Gradients. Geotechnical Testing Journal. 23.4: 404-412.
- Mc Corquodale, JA., Hannoura, A and Nasser, M.S .1978. Hydraulic Conductivity of Rock fill. Journal of Hydraulic Research. Delft. The Netherlands. 16.2: 123-137.
- Martins, R. 1990. Turbulent seepage flow through rock fill structures. Water Power and Dam Construction. 90:41-45.
- Martins, AA., Laranjeira, P.E., Lopes, J.C.B and Dias, M.M. 2007. Network modeling flow in a packed bed. American Institute of Chemical Engineers Journal. 53.1: 91-107
- Rocha.R.P.A and Cruz,M.E. 2010. Calculation of the permeability and apparent permeability of threedimensional porous media. Transport in Porous Media .83:349-373.
- Stephenson, D.J. 1979. Rock fill in Hydraulic Engineering. Elsevier scientific, Amsterdam, Netherlands. Volume 27,1st Edition. 228 pages.
- Wilkins, J.K. 1956. Flow of water through rock fill and its application to the design of dams. Proceedings of the 2nd Australia-New Zealand Conference on Soil Mechanics and Foundation Engineering. 144-149.
- Ward JC (1964) Turbulent flow in porous media. J. Hydra. Div. ASCE 95(6):1-11.
- Xiexing,M., Shuncai,L., Zhanqing,C and Weiqun,L. 2011. Experimental Study of Seepage Properties of Broken Sandstone Under Different Porosities. Transport in Porous Media .86:805-814.

نفوذپذیری و پخشیدگی مولکولی بر الگوی جریان همرفتی در محیطهای متخلخل درز و شکافدار. مجله تحقیقات آب و خاک ایران. ۲.۴۶ -۳۶۳ -۳۷۲

- صدقیاصل،م.، رحیمی،ح فرهودی،ج و محمد ولی سامانی،ج. ۱۳۸۹. تجزیه و تحلیل پروفیلهای جریان درون محیطهای متخلخل درشتدانه. مجله پژوهش آب ایران. ۱.۲: ۸۱–۹۴.
- جلال الدین،ک.، ۱۳۷۵. بررسی هیدرولیک جریان در محیطهای متخلخل سنگریزهای. پایان نامه کارشناسی ارشد. رشته سازه های آبی. دانشگاه آزاد اسلامی واحد تهران جنوب. ۲۷۵ ص.
- قاضی مرادی، ۱۳۸۴. تعیین سرعت جریان آب در سازه های متخلخل سنگدانه ای و پاره سنگی برای کنترل سیل و آبخیزداری، مجله پژوهش و سازندگی، شماره ۶۹، صفحه ۳۵.
- قاضی مرادی، ا، معصومی، س.م.، ۱۳۷۳. بررسی جریان در محیط های متخلخل دزشت دانه. اولین همایش ملی هیدرولیک ایران، دانشگاه خواجه نصیر طوسی، تهران، ایران.

ملک نـژاد یـزدی،م.، دهقانی،ا.، داودی،م.ه.، مفتاح هلقی،م و نـاظمی،ا.ی. ۱۳۸۹. بکارگیری سیستم استنتاج فازی عصبی تطبیقی در تحلیل هیدرولیکی جریان در محیط متخلخل پاره-سنگی. نهمین کنفرانس هیدرولیک ایران.

- Balhoff,M., Mikelic,A and Wheeler,M.F. 2010. Polynomial Filtration Laws for Low Reynolds Number Flows Through Porous Media. Transport in Porous Media .81:35-60.
- Bingjum,L and Garga,K.L. 1998. Theoretical Solution for Seepage Flow in over Topped Rock fill. Journal of Hydraulic Engineering. ASCE Library. 37.2: 213-217.
- Ergun, S. 1952. Fluid flow through packed columns. Chemical Engineering Progress. 48.2: 89-94.
- Hansen, D. 1992. The Behaviour of Flow Through Rock



Experimental and Numerical Investigation Flow in Porous Media by Coarse-Grained

E.Nohani^{1*}, E. Alimakan² Recived: Jul.08, 2017 Accepted: Agus.16, 2017

Abstract

Considering that increasing speed in the pores of a porous milieu, turbulent flow increases, Darcy equation and equations that using the laminar flow assumptions, has no confidence coefficient. Therefore need to equations that consider turbulent flow, estimate hydraulic gradient according to the flow velocity and mechanical properties of the soil. Such methods that have great plausibility cab be noted the binomial Forchheimer equation. In this study conducted experiments on flow in porous zone for soil with seven different gradations, laboratory values were measured and by using different methods calculated coefficients Forchheimer. The method used in this experiment consisted of the algorithm genetic and particles swarm algorithm. In order to calculate the equation coefficients Forchheimer, at the first by using the dimensional analysis factors in estimating the coefficients determined and then by using the dimensionless parameters, estimated coefficients of the screw. The obtained results indicate the superiority of the proposed genetic algorithm compared with particles swarm algorithm.

Keywords: Forchheimer equation, Genetic algorithms, Particle swarm algorithms

¹⁻ Assistant Pofessor ,Department of Hydraulic Structures, Young Researchers and Elite Club, Dezful Branch, Islamic Azad University, Dezful, Iran.

²⁻ Graduate Student, Civil Engineering Department, Hydraulic Structures, Islamic Azad University, Dezful Branch, Iran.

^{(* -}Corresponding Author Email: Nohani_e@yahoo.com)