



Numerical Solution of Water Flow in Unsaturated Zone

L. Farhadi¹, B. Ataie Ashtiani²

Abstract

The assessment of water flow in unsaturated zone is of interest in many hydrological and environmental problems. In this paper, two different form of governing equations of water flow in unsaturated zone are studied. The influences of discretization schemes, averaging methods of nonlinear interblock hydraulic conductivity, and different convergence criteria on the accuracy and performance of numerical models for these equations are investigated. It is shown that by choosing an appropriate form for determining the hydraulic conductivity and using the secant method for calculating the moisture capacity and implicit method for discretization, is chosen. By doing this, the type of Richards equation that has pressure as its dependent term gives very close results to the mix type of Richards equation. This later approach according to the previous studies had given better results.

Keywords: Unsaturated Flow, Numerical Modeling , Finite Diference , Numerical Methods.

تحلیل عددی معادله جریان آب در ناحیه غیرآشباع

لیلا فرهادی^۱ ، بهزاد عطایی آشتیانی^۱

چکیده

در این مقاله حل عددی معادله جریان آب در ناحیه غیرآشباع برای حالتی که متغیر وابسته هد فشار است و حالتی که ترکیبی از هد فشار و محتوی آب محیط بکار می رود مورد بررسی قرار می گیرد و در ضمن حل یک مثال متدالو تأثیر روش های مختلف متوسطگیری شاخص غیرخطی هدایت هیدرولینکی، نحوه تخمین ضریب ذخیره ویژه (حالت وتر و حالت مماس)، روش جداسازی معادله و شرایط مختلف همگرایی بر روی دقت، عملکرد و زمان محاسبات این روشها مورد بررسی قرار می گیرد. در نهایت نتیجه گرفته می شود که با انتخاب یک نحوه هدایت هیدرولیکی و استفاده از روش وتر برای محاسبه پارامتر ضریب ذخیره ویژه و در صورتی که از روش گسته سازی کاملاً ضمنی استفاده شود، شکلی از معادله ریچاردز که در آن فشار متغیر وابسته است نتایج بسیار نزدیکی با شکل ترکیبی معادله ریچاردز که بطور معمول نتایج بهتری را ارائه می کند، می دهد و حتی در مواردی نتایج برابر یافته است.

واژه های کلیدی: جریان در محیط غیرآشباع، مدلسازی عددی، روش تفاضلی های محدود، حل عددی.

¹M.Sc., Water Engineering, Sharif University of Technology, Tehran, Iran
²Associate Professor Department of Civil Engineering, Sharif University of Technology, Tehran, Iran

^۱دانشکده مهندسی عمران، دانشگاه صنعتی شریف

۱- مقدمه

هیدرولیکی (k) و ضریب ذخیره ویژه (c) و شرایط همگرایی مختلف منجر به پاسخ های با دقت های متفاوت می شود.
[Gottardi and Venutelli (1993)]

در این مقاله دو شکل از معادله ریچاردز، شکلی که متغیر وابسته فشار است و شکل ترکیبی یا مخلوط معادله ریچاردز که براساس تحقیقات [Celia and Bouloutas (1990)] نسبت به فرمهای دیگر معادله ریچاردز بهتری برخوردار است مورد بررسی قرار می گیرد. هدف بررسی تأثیر روش های مختلف متوسطگیری شاخص غیرخطی هدایت هیدرولیکی (k) و نحوه مختلف تخمین ضریب ذخیره ویژه (c) و فرم های مختلف جداسازی و شرایط همگرایی، بر دقت، عملکرد و کاهش زمان محاسبات این روشهاست. در نهایت این نکته بررسی می شود که انتخاب صحیح شاخص ها تا چه حد در بهبود نتایج شکلی از معادله ریچاردز که در آن فشار متغیر وابسته است و تزدیک شدن پاسخ های آن به پاسخ های شکل ترکیبی یا مخلوط مؤثر است.

۲- توصیف روشهای تحلیل عددی

در این بخش به بررسی روشها و تخمین های عددی که به منظور حل معادله ریچاردز صورت گرفته است پرداخته می شود.

۲-۱- روشهای مختلف گسسته سازی

گسسته سازی سه شکل معادله ریچاردز منجر به یک دستگاه معادلات غیرخطی سه قطعی به صورت زیر می شود.

$$A_i^m \delta_{i-1}^{m+1} + B_i^m \delta_i^{m+1} + C_i^m \delta_{i+1}^{m+1} = R_i^m \quad \{i=1,2,\dots,n\} \quad (4)$$

که در آن ضرایب A_i^m ، B_i^m ، C_i^m و R_i^m توابع غیرخطی از متغیرهای h و θ هستند و متغیر وابسته $\theta_j^{m+1} = \theta_j^m - \delta_j^{m+1} = h_j^{m+1} - h_j^m$ و یا $\theta_j^{m+1} = \theta_j^m$ عبارتند از نقصان متغیرهای h و برای عبور از مرحله سعی و خطای m به مرحله سعی و خطای $m+1$ است. کمیت ها با نمایه $m+1$ در دو مرحله سعی و خطای متواالی در زمان $t = n\Delta t$ محاسبه می شوند و کمیت ها با n در زمان $t = n\Delta t$ محاسبه می شوند که $t'' = t^{m+1} - t^m$ است $\Delta t = t^{m+1} - t^m$ است [Gottardi and Venutelli (1993)]

- تخمین استاندارد تفاضل محدود از شکلی از معادله ریچاردز هد فشار متغیر وابسته است با روش گسسته سازی کاملاً ضمنی عبارت است از:

$$C_i^m \frac{h_i^{m+1} - h_i^n}{\Delta t} = \frac{k_{i-1/2}^m}{\Delta z^2} [h_{i-1}^{m+1} - h_i^{m+1}] + \frac{k_{i+1/2}^m}{\Delta z^2} [h_{i+1}^{m+1} - h_i^{m+1}] - \frac{k_{i-1/2}^m - k_{i-1/2}^n}{\Delta z} \quad (5)$$

در بسیاری از شاخه های مهندسی مانند هیدرولوژی و کشاورزی، مدلسازی نفوذ آب در خاک غیراشباع دارای اهمیت است. به طور عموم در بسیاری از کاربردهای عملی حل یک بعدی مسئله نفوذ آب در خاک کافی بنظر معروف است. معادله حاکم بر جریان آب در خاک غیراشباع به معادله ریچاردز داری است، این معادله را که مبنای آن قانون بقای جرم و قانون جریان داری است، می توان به چندین شکل نوشت که عبارتند از:

(۱) هد فشار متغیر وابسته است.

$$c(h) \frac{\partial h}{\partial t} = \frac{\partial}{\partial z} (k(h) \frac{\partial h}{\partial z}) - k(h))$$

(۲) محتوى رطوبت متغیر وابسته است.

$$\frac{\partial \theta}{\partial t} = \frac{\partial}{\partial z} (D(\theta) \frac{\partial \theta}{\partial z}) - k(\theta))$$

(۳) شکل ترکیبی یا مخلوط

$$\frac{\partial \theta}{\partial t} = \frac{\partial}{\partial z} (k(h) \frac{\partial h}{\partial z}) - k(h))$$

که در آن، h هد فشار، شاخص بی بعد θ محتوى رطوبت، $c(h) = \frac{d\theta}{dh} [\frac{1}{L}]$ ، ضریب ذخیره ویژه رطوبت مخصوص، $k(h) = \frac{L}{T}$ ضریب هدایت هیدرولیکی غیراشباع، $D(\theta) = \frac{L^2}{T}$ ضریب پخشیدگی غیراشباع و $[L]$ مختصات عمودی است که در جهت رو به پایین مثبت فرض شده است [Celia and Bouloutas (1990)] و [Gottardi and Venutelli (1993)]. شکلی از معادله ریچاردز که در آن فشار متغیر وابسته هد فشار است می تواند برای بیان حرکت آب در محیط های متخال خل اشباع، غیراشباع بکار رود ولی بازده مدلسازی کامپیوتری منطبق با این پدیده در شرایط خاص می تواند به طور جدی نقصان یابد، به عنوان مثال وقتی که با پدیده نفوذ در خاکهای نسبتاً خشک مواجه هستیم، به منظور غلبه بر برخی از مشکلات عدم بقای جرم در شکلی از معادله که هد فشار به عنوان متغیر وابسته مطرح است، استفاده از محتوى رطوبت بجای پتانسیل فشار به عنوان متغیر وابسته پیشنهاد شده است. در مطالعاتی از سوی برخی دانشمندان از جمله Celia and Bouloutas (1990) صورت گرفته استفاده از شکل ترکیبی معادله که در آن هم هد فشار و هم ذخیره آبی به عنوان متغیرهای وابسته مطرح هستند به عنوان راه حل برتر پیشنهاد شده است [Romano and Santini (1998)].

برای حل چندین شکل هایی از معادله ریچاردز کارهای تحقیقاتی زیادی صورت گرفته ولی مسلم است که به علت وجود ارتباط بسیار غیرخطی بین پارامترهای h ، θ ، c ، k ، یافتن یک راه حل تحلیلی برای چندین معادلاتی بسیار مشکل است و به همین دلیل روش های عددی به عنوان یک راه حل مناسب بکار می روند. در روش های عددی بکار گیری روش های مختلف جداسازی و روش های مختلف تخمین شاخص های غیرخطی هدایت

بنابراین C یا ضریب ذخیره ویژه در معادله ریچاردز به صورت مشتق پارهای θ نسبت به h تعریف شده است. ضریب ذخیره ویژه به دو صورت مختلف تخمین زده می‌شود که عبارتند از:

۱. فرم مماس

۲. فرم وتر

در فرم مماس براساس رابطه تحلیلی که بین θ و h خاکهای مختلف وجود دارد، به صورت تحلیلی از θ نسبت به h مشتق می‌گیریم [Gottardi and Venutelli (1993)] در فرم وتر یا فرم شیب وتری استاندارد برای رابطه C یا رابطه $\frac{\partial \theta}{\partial h}$ یک تقریب تفاضل محدود زده می‌شود به این صورت که برای هر مرحله از سعی و خطای داریم [Rathfelder and Abriola (1994)]

$$C_i^{SCS} = \frac{\theta_i^m - \theta_{i,t}}{h_i^m - h_{i,t}} \quad (12)$$

۳-۲-روابط مربوط به نحوه متوسط‌گیری ضریب هدايت

هیدرولیکی

نحوه متوسط‌گیری شاخص غیرخطی ضریب هدايت هیدرولیکی k بردقت، عملکرد و زمان انجام محاسبات روش‌های عددی تأثیرگذار است. در این مقاله تأثیر ۵ نحوه مختلف و متداول متوسط‌گیری هدايت هیدرولیکی بر نتایج روش‌های عددی در ضمن یک مثال بررسی می‌شود. این روش‌های متوسط‌گیری عبارتند از:

$$k_{i+1/2} = 0.5(k_i + k_{i,\pm})$$

$$k_{i,\pm/2} = \frac{2k_i \times k_{i,\pm}}{k_i \pm k_{i,\pm}}$$

$$k_{i,\pm/2} = (k_i \times k_{i,\pm})^{1/2}$$

۱. روش متوسط حسابی

۲. روش متوسط هارمونیک:

۳. روش متوسط هندسی:

۴. روش متوسط بالادست:

اگر $k_{i,\pm/2}^{up} = k_{i,\pm} > h_i$ یا $\theta_{i,\pm} > \theta_i$

اگر $k_{i,\pm/2}^{up} = k_i > h_i$ یا $\theta_i > \theta_{i,\pm}$

$$k_{i,\pm/2} = k \left(\frac{h_i + h_{i,\pm}}{2} \right)$$

۵. روش متوسط حسابی هدها:

۴-آنواع مختلف روش‌های همگرایی

به منظور بهبود بازده محاسباتی، شرط همگرایی به کار رفته یکی از موارد قابل توجه است. در این مقاله سه شرط همگرایی مختلف و تأثیر این شرایط بر دقت، قدرت و زمان محاسباتی روش‌های عددی مورد بررسی قرار می‌گیرد [Huang et al. (1996)].

در شیوه سازی عددی دیمی ریچاردز که در آن هد فشار متغیر وابسته مسئله است مقدار هد فشار در گام زمانی جدید ابتدا حدس زده می‌شود و سپس به صورت دنباله‌دار اصلاح می‌شود. فرآیند سعی و خطای ادامه می‌باید تا جایی که اختلاف بین میزان محاسبه شده فشار هر گره، بین دو مرحله سعی و

که در آن $k_{i+1/2}^m$ مشخص کننده ضریب هدايت هیدرولیکی بین بلوکهاست، با تعریف $\delta_i^{m+1} = h_i^{m+1} - h_i^m$ (۶)، به عنوان نقضان از هدفشار بین دو مرحله سعی و خطای متوالی داریم.

$$h_i^{m+1} = h_i^m + \delta_i^{m+1} \quad (6)$$

برای بلوکها یا نقاط شبکه‌ای ۱ و ۲ نیز این عمل را انجام می‌دهیم. با جاگذاری معادله (۶) در معادله (۵)، معادله (۵) به شکل معادله (۷) تبدیل می‌شود که در آن:

$$\begin{aligned} A_i^m &= \frac{-k_{i-1/2}^m}{(\Delta Z)^2} \\ B_i^m &= \frac{C_i^m}{\Delta t} + \frac{k_{i-1/2}^m}{(\Delta Z)^2} + \frac{k_{i+1/2}^m}{(\Delta Z)^2}, \\ C_i^m &= \frac{-k_{i+1/2}^m}{(\Delta Z)^2} \end{aligned} \quad (7)$$

برای سایر روشها نیز با توجه به فرم گسسته سازی اعمال شده دستگاه سه قطعی تشکیل شده و معادلات حل می‌شوند.

* تخمین استاندارد تفاضل محدود از شکلی از معادله ریچاردز که در آن فشار متغیر وابسته است با استفاده از روش گسسته سازی کرنک نیکلسون: (۸)

$$C_i^m \frac{h_i^{m+1} - h_i^m}{\Delta t} = \frac{1}{\Delta Z} \left[k_{i+1/2}^m \left(\frac{h_{i+1}^{m+1} - h_i^{m+1}}{2\Delta Z} + \frac{h_{i+1}^m - h_i^m}{2\Delta Z} - 1 \right) - k_{i-1/2}^m \left(\frac{h_i^{m+1} - h_{i-1}^{m+1}}{2\Delta Z} + \frac{h_i^m - h_{i-1}^m}{2\Delta Z} - 1 \right) \right]$$

* تخمین استاندارد تفاضل محدود از فرم ترکیبی معادله ریچاردز با استفاده از روش گسسته سازی اولر با گام پسین یا روش کاملاً ضمنی: (۹)

$$\frac{\theta_i^{m+1} - \theta_i^m}{\Delta t} = \frac{k_{i-1/2}^{m+1}}{(\Delta Z)^2} (h_{i-1}^{m+1} - h_i^{m+1}) + \frac{k_{i+1/2}^m}{\Delta Z^2} (h_{i+1}^{m+1} - h_i^{m+1}) - \frac{k_{i+1/2}^m - k_{i-1/2}^m}{\Delta Z}$$

* تخمین استاندارد تفاضل محدود از فرم ترکیبی معادله ریچاردز با استفاده از روش گسسته سازی کرنک-نیکلسون: (۱۰)

$$\frac{\theta_i^{m+1} - \theta_i^m}{\Delta t} = \frac{1}{\Delta Z} \left[k_{i-1/2}^{m+1} \left(\frac{h_{i-1}^{m+1} - h_i^{m+1}}{2\Delta Z} + \frac{h_{i-1}^m - h_i^m}{2\Delta Z} - 1 \right) + k_{i+1/2}^m \left(\frac{h_i^{m+1} - h_{i+1}^{m+1}}{2\Delta Z} + \frac{h_i^m - h_{i+1}^m}{2\Delta Z} - 1 \right) \right]$$

۲-۲-روابط مربوط به نحوه محاسبه ضریب ذخیره ویژه
با توجه به اینکه رطوبت منظور شده برای گره‌های مختلف تابعی از هد آن گره‌هاست داریم:

$$\frac{\partial \theta}{\partial t} = \frac{\partial \theta}{\partial h} \times \frac{\partial h}{\partial t} = c \frac{\partial h}{\partial t} \quad (11)$$

و شان دهنده توانایی بیشتر آن روش عددی برای بقای جرم است [Roman and Santini (1998)]. ضریب عملکرد، ضریبی است که بیان کننده عملکرد روش عددی است. این ضریب با فرمول زیر محاسبه می‌شود.

$$RRM = \sqrt{\frac{\sum_{i=1}^k ((\alpha_i - n_i) / \alpha_i)^2}{k}} \quad (18)$$

که α_i جواب تحلیلی مسئله در نقطه i است و n_i توان به جای آن جوابی که از شبکه‌ریز به دست می‌آید [Ataei-Ashtiani et al. (1999)]. قرارداد، n_i جواب عددی مسئله مورد نظر در نقطه i و k تعداد نقاط مقایسه است. هر چه RRM کمتر باشد عملکرد روش عددی بهتر است. چنانچه $PRM \leq 0.01$ نشان دهنده عملکرد عالی روش و $PRM \leq 0.01$ نشان دهنده عملکرد بسیار ضعیف است. حالتهای مختلف مورد بررسی در این مقاله را می‌توان در جداول (۱) و (۲) خلاصه کرد. که α_i جواب تحلیلی مسئله در نقطه i است و n_i توان به جای آن جوابی که از شبکه‌ریز به دست می‌آید [Ataei-Ashtiani et al. (1999)]. قرارداد، n_i جواب عددی مسئله مورد نظر در نقطه i و k تعداد نقاط مقایسه است. هر چه RRM کمتر باشد عملکرد روش عددی بهتر است. چنانچه $PRM \leq 0.01$ نشان دهنده عملکرد عالی روش و $PRM > 0.1$ نشان دهنده عملکرد بسیار ضعیف روش عددی است. حالتهای مختلف مخاطب مورد بررسی در این مقاله را می‌توان در جداول (۱) و (۲) خلاصه کرد.

جدول ۱- حالتهاي مختلف شبيه سازی

شکل معادله و پجاردز مورد بررسی	نوع گمسکه‌سازی	نحوه محاسبه ضریب ذخیره و پیزه	روش محاسبه ضریب هدایت هیدرولیکی با ذکر شماره	شرط همگرایی
شکل وابسته به هد	کاملاً ضمنی	مamas	اتاه	شرط همگرایی نسبی (خطای نسبی مجاز $\leq 10\%$)
		وترا	اتاه	
	کرنک-	مamas	اتاه	
	نیکلسون	وترا	اتاه	
شکل ترکیبی	کاملاً ضمنی	مamas	اتاه	
		وترا	اتاه	
	کرنک-	مamas	اتاه	
	نیکلسون	وترا	اتاه	

۳- نتایج

در این بخش به منظور درک بهتر مطالعه ارائه شده، از یک مثال استفاده می‌کنیم. این مثال که داده‌های آن توسط Haverkamp (1997) شده به این شرح است:

خطای موفق کمتر از مقدار خطای مجاز (δ_a) از قبل انتخاب شده باشد و تا جایی که نامساوی زیر در همه گره‌ها برقرار شود.

$$|\delta^m| = |h^{n+1,m+1} - h^{n+1,m}| \leq \delta_a \quad (13)$$

این شرط همگرایی در مطالعات عددی به عنوان یک شرط استاندارد مطرح است که مقدار (δ_a) در آن به صورت گسترده‌ای متغیر است. نوع دیگری از شرایط همگرایی که توسط محققان پیشنهاد شده است شامل هر دو خطای مطلق (δ_a) و خطای نسبی (δ_r) است.

$$|\delta^m| = |h^{n+1,m+1} - h^{n+1,m}| \leq \delta_r |h^{n+1,m+1}| + \delta_a \quad (14)$$

این شرط همگرایی، شرط همگرایی ترکیبی نام‌گذاری شده است. مقادیر انتخاب شده برای مقدار خطای مجاز به صورت متدالوبل بین $1\text{e}-0.1$ تا $0.1\text{e}0$ است و با توجه به دقت موردنظر تغییر می‌کند. با توجه به بسط سری تیلور $\theta^{n+1,m+1}$ پیشنهاد شده است که کل ترم ذخیره ($C^{n+1} \delta^m$) از معادله بجای خطای مطلق δ^m در شرط همگرایی منظور شود و شرط همگرایی استاندارد بصورت زیر تغییر یافته و شرط همگرایی حالت θ نام‌گذاری شود [Huang et al. (1996)].

$$\theta^{n+1,m+1} = \theta^{n+1,m} + \left(\frac{d\theta}{dh} \right)^{n+1,m} (h^{n+1,m+1} - h^{n+1,m}) + o[(\delta^m)^2] \quad (15)$$

$$\begin{aligned} \delta^m &= h^{n+1,m+1} - h^{n+1,m} \\ R_i^m &= \frac{k_{i-1/2}^m}{\Delta Z^2} (h_{i-1}^m - h_i^m) + \frac{k_{i+1/2}^m}{\Delta Z^2} (h_{i+1}^m - h_i^m) - \frac{k_{i+1/2}^m - k_{i-1/2}^m}{\Delta Z} - C_i^m \frac{h_i^m - h_i^n}{\Delta t} \\ C^{n+1,m} |\delta^m| &= |\theta^{n+1,m+1} - \theta^{n+1,m}| \leq \delta_0 \end{aligned} \quad (16)$$

۴- نحوه مقایسه نتایج

به منظور مقایسه نتایج روشهای بکار رفته سه پارامتر تعادل جرمی، حداقل جذر مربعات خطاهای نسبی و متوسط تعداد سعی و خطاهای هر روش عددی برای دستیابی به هر گام زمانی مورد مقایسه قرار گرفته است.

یکی از روشهای تخمین صحت یک روش عددی توانایی آن در حفظ جرم در میدان مورد مطالعه است. بقای جرم، به منظور بررسی توانایی یک شبیه‌ساز عددی یک شرط لازم است ولی شرط کافی نیست [Celia and Bouloutas (1990)]. معیار تعادل جرمی به صورت زیر معرفی می‌شود:

$$MB(t) = \left[\frac{(M' - M^o)_{numerical}}{(M' - M^o)_{analytical}} \right] \times 100 \quad (17)$$

که M^o و M' به ترتیب مشخص کننده جرم اولیه در میدان جریان و جرم در زمان t هستند هر چه این نسبت به یک نزدیکتر باشد، مطلوب‌تر

و ۲۰۵ و گام زمانی تجمعی که در آن حداقل گام زمانی ۱٪ ثانیه و حداکثر گام زمانی ۱۲۰ ثانیه و گام زمانی پایه ۱ ثانیه است و نیز دو حالت مختلف تخمین ضریب ذخیره ویژه (فرم مساس و فرم وتر) و ۵ حالت مختلف تخمین ضریب هدایت هیدرولیکی حل شده و نتایج در جدول مربوطه ارائه شده است. نتایج نشان می‌دهد که استفاده از روش تخمین وتر برای محاسبه ضریب ذخیره ویژه، باعث بهبود تعادل جرمی می‌شود و در عین حال تغییرهای چندانی در متوسط تعداد سعی و خطاهای نسبت به روش مماس حاصل نشده است. در بعضی موارد شاهد کاهش جزئی در تعداد متوسط سعی و خطاهای در اثر استفاده از این روش هستیم و در بعضی از موارد بالعکس، بگونه‌ای که نمی‌توان روند خاصی را بیان کرد. با استفاده از روش تخمین وتر در محاسبه ضریب ذخیره ویژه در اکثر موارد شاهد کاهش ضریب عملکرد RRM یعنی بهبود عملکرد روش عددی هستیم بطوریکه در کلیه حالتهای بررسی شده، بجز در حالتی که ضریب هدایت هیدرولیکی به روش ۴ یا روش بالادست محاسبه شده است، کاهش نسبتاً قابل ملاحظه در ضریب عملکرد RRM مشاهده می‌شود و این کاهش به ویژه در حالتی که ضریب هدایت هیدرولیکی از روش ۳ یا روش ۵ محاسبه می‌شود، چشمگیرتر است. کمترین تعداد متوسط سعی و خطاهای مربوط به حالتی است که هدایت هیدرولیکی از روش ۱ و روش ۴ محاسبه می‌شود اما محاسبه ضریب هدایت هیدرولیکی از روش ۴ ضریب عملکرد بیشتری نسبت به روشهای دیگر محاسبه این ضریب می‌دهد. با توجه به مطالب بیان شده بنظر می‌رسد که در شبیه‌سازی عددی معادله ریچاردز در حالتی که متغیر وابسته فشار است و در حالتی که گستره‌سازی مسئله با استفاده از روش کاملاً ضمنی صورت می‌گیرد، استفاده از روش تخمین شبیب و تری یا روش وتر برای محاسبه ضریب ذخیره ویژه و استفاده از روشهای ۱، ۳ یا ۵ برای محاسبه ضریب هدایت هیدرولیکی نتایج بهتری ارائه می‌دهد.

نکته قابل توجه دیگر این است که وقتی از روش وتر برای تخمین ضریب ذخیره ویژه استفاده شده است، تعادل جرمی بسیار مطلوب است و این تعادل جرمی نسبت به گام‌های زمانی انتخاب شده و مورد بررسی حساس نیست (پرخلاف روش مماس) بنابراین ملاک برای انتخاب روش محاسبه ضریب هدایت هیدرولیکی، می‌تواند ضریب عملکرد و زمان انجام محاسبات باشد.

جدول ۲-حالتهای مختلف شبیه‌سازی‌ها برای یک ضریب هدایت هیدرولیکی خاص

شکل معادله ریچاردز مورد بررسی	نوع گستره سازی	شرط همگرایی
شکل وابسته به h	کاملاً ضمنی	استاندارد ترکیبی θ
	کرنک - نیکلسون	استاندارد ترکیبی θ
شکل توکیبی	کاملاً ضمنی	استاندارد ترکیبی θ
	کرنک - نیکلسون	استاندارد ترکیبی θ

در خاک مورد استفاده Haverkamp و همکارانش رابطه بین شاخص‌های $K(h)$ و $\theta(h)$ با هد فشار به صورت زیر است:

$$\theta(h) = \frac{\alpha(\theta_s - \theta_r)}{\alpha + |h|^\beta} + \theta_r \quad (19-a)$$

$$K(h) = ks \frac{A}{A + |h|^\gamma} \quad (19-b)$$

که A و α و β و m و n شاخص‌های بی بعد هستند. θ_s : ذخیره رطوبت در شرایط اشباع و θ_r : رطوبت باقیمانده است. $[L/T]$ هدایت هیدرولیکی در حالت اشباع و $[L]$ هد فشار و θ : ذخیره حجمی رطوبت است. رابطه (19-a) و (19-b) توسط (1979) Haverkamp and Vauclin (۱۹۷۹) برای یک نوع شن با مقادیر پارامترهای نشان داده شده در جدول (۳) ارائه شده است.

این مثال برای حالتهای ارائه شده در جدول (۱) وبا شرایط اولیه $h(z,0) = h_{top} = -20/7 \text{ cm}$ و $h(0,t) = h_{bottom} = -61/5 \text{ cm}$ (۴۰ cm, t) می‌باشد. در جدول (۴) حل شده است و نتایج در جدول (۴) (۱۰) ارائه شده است. در جدول (۴) این مثال برای شکلی از معادله ریچاردز که در آن فشار متغیر وابسته است و با روش گستره‌سازی کاملاً ضمنی، گام مکانی (Δz) ۱ cm برای ۵ گام زمانی (Δt) مختلف ۱۸ و ۱۰ s می‌باشد.

جدول ۳-مقادیر پارامترهای معادلات Haverkamp

نوع خاک	$Ks(cm)$	A	α	β	γ	θ_s	θ_r
شن	$\times 10^{-3}$ ۹/۴۴	$\times 10^6$ ۱/۱۷۵	$\times 10^6$ ۱/۶۱۱۰	۴/۴۷۴	۲/۹۶	۰/۲۸۷	۰/۰۷۵۰

در جدول (۸) تأثیر گام مکانی بر روی نتایج حالت های مختلف بررسی شده است. با توجه به نتایج بدست آمده از جداول می توان گفت در شکلی از معادله ریچاردز که فشار متغیر وابسته است، در حالت گسسته سازی کاملاً ضمنی و در حالتی که ضریب ذخیره ویژه از روش مماس محاسبه می شود با افزایش گام مکانی تا جایی که گام زمانی کمتر یا مساوی ۳۰ ثانیه است تعادل جرمی نسبت به حالت مشابه با گام مکانی کمتر بهبود یافته است و در همه موارد جز در حالتی که گام زمانی ۳۰ ثانیه است و ضریب ذخیره ویژه از روش وتر محاسبه شده عملکرد شبیه سازی عددی کاهش می باید. در کلیه موارد نیز با کاهش زمان محاسبه ها مواجه هستیم.

در حالتی که از شکل ترکیبی معادله و با شرایط مشابه استفاده می شود نیز کم و بیش نتایج مشابهی به دست آمده است با این تفاوت که تعادل جرمی تغییر نمی کند و در کلیه موارد با کاهش زمان محاسبه ها مواجه هستیم. بنابراین در این شکل از معادله ریچاردز بسته به میزان حساسیت بر روی دقت و زمان انجام محاسبه ها، نسبت گام زمانی به گام مکانی انتخاب می شود. بر اساس نتایج حاصل از تحلیل نتایج شبیه سازی به فرم گسسته سازی کرنک-نیکلسون، بهبودی که در جوابهای حاصله در اثر استفاده از گام مکانی ۴ cm مشاهده می شود تاییدی است بر این مطلب که در روش کرنک-نیکلسون شرط پایداری لازم است.

در جدول (۹) سه حالت مختلف همگرایی برای شکل ترکیبی و شکلی از معادله ریچاردز که متغیر وابسته فشار است، در حالتی که ضریب ذخیره ویژه از روش مماس محاسبه شده و گسسته سازی بصورت کاملاً ضمنی است، برای مقادیر خطای مطلق و نسبی زیر با هم مقایسه شده است:

$$\delta r = 0.001$$

$$\delta a = 1\text{cm}$$

$$\delta \theta = 0.0001$$

در فرم ترکیبی استفاده از روش همگرایی حالت θ نسبت به روش همگرایی ترکیبی و استاندارد تعادل جرمی بهتری دارد ولی در عین حال زمان انجام محاسبه ها نسبت به دو فرم دیگر به طور قابل ملاحظه ای افزایش یافته است. با مقایسه ضرایب عملکرد متوجه می شویم که فرم همگرایی حالت θ عملکرد بهتری نسبت به دو فرم همگرایی ترکیبی و استاندارد دارد و به عبارتی بین تعادل جرمی و عملکرد روش عددی رابطه ای مستقیم وجود دارد.

در شکلی از معادله که متغیر وابسته فشار است وبا پارامترهای مشابه آنچه در بالا ذکر شد فرم همگرایی ترکیبی تعادل جرمی بهتر و عملکرد بهتری نسبت به دو شکل دیگر همگرایی استاندارد و همگرایی حالت θ دارد و در عین حال زمان انجام محاسبه ها نیز از سایر روشهای همگرایی بهتر است بنابراین گزینه برتر است.

در جدول (۵) این مثال برای فرم ترکیبی معادله ریچاردز با گسسته سازی کاملاً ضمنی و با حالت های مشابه حالت های ذکر شده در جدول (۴) حل شده است. در هر دو روش مربوط به محاسبه ضریب ذخیره ویژه (روشن مماس و روش وتر) تعادل جرمی مطلوب بدست می آید. در عین حال استفاده از روش وتر برای محاسبه ضریب ذخیره ویژه تغییر چندانی در مقدار ضریب عملکرد ایجاد نمی کند و تعادل متوسط سعی و خطاهای نیز در اکثر موارد بیشتر شده است (در ۱۸ مورد از ۲۵ مورد بررسی شده) اگرچه تغییرها چندان زیاد نیست. البته در حالتی که از گام زمانی تجمعی و در برخی از حالت های برای محاسبه ضریب هدایت هیدرولیکی از روش های ۲ یا ۵ استفاده شده روش وتر بهتر جواب داده است.

مشابه حالت قبل استفاده از روش ۱ و روش ۴ برای محاسبه ضریب هدایت هیدرولیکی کمترین تعداد متوسط سعی و خط را می طلبند ولی به علت ضریب عملکرد بالای روش ۴ نسبت به سایر روش های استفاده از این روش برای محاسبه ضریب هدایت هیدرولیکی پیشنهاد نمی شود. روش های ۱ و ۳ و ۵ برای محاسبه ضریب هدایت هیدرولیکی نتایج بهتری را ارائه می کنند. نکته قابل توجه دیگر این است که روش کاملاً ضمنی برای شکل ترکیبی معادله ریچاردز و در حالتی که ضریب ذخیره ویژه از روش وتر محاسبه می شود، با روش کاملاً ضمنی برای حالتی از معادله ریچاردز که در آن فشار متغیر وابسته است و در حالتی که ضریب ذخیره ویژه از روش وتر محاسبه می شود جوابهای یکسانی می دهد. با توجه به مطالب بیان شده می توان نتیجه گرفت که استفاده از روش تخمین وتر برای محاسبه ضریب ذخیره ویژه معادله ریچاردز در حالتی که فشار متغیر وابسته است و با انتخاب نحوه مناسب محاسبه ضریب هدایت هیدرولیکی بین بلوک ها می توان این روش را بهبود بخشد. همانطور که بیان شد در مواردی از فرم ترکیبی معادله ریچاردز به روش مماس نیز بهتر جواب می دهد و اختلاف قابل ملاحظه ای که در بین نتایج شکل ترکیبی معادله ریچاردز و شکلی از معادله که در آن فشار متغیر وابسته است در مقایسه ای که توسعه [Celia and Bouloutas (1990)] پیشنهاد می شود، ملاحظه ای پایداری می باشد.

بر اساس نتایج حاصل از تحلیل نتایج شبیه سازی عددی با استفاده از روش گسسته سازی کرنک-نیکلسون این نتیجه حاصل می شود که این فرم گسسته سازی برای هر نسبتی از Δt به $5Z$ جواب نمی دهد و باید برای این فرم گسسته سازی شرط پایداری تعریف کرد. همچنین با مقایسه نتایج بدست آمده برای حالتی که گام زمانی ۱ ثانیه و حالتی که از گام زمانی تجمعی استفاده شده است، نشان می دهد که حتی اگر شرط پایداری هم برقرار باشد فرم گسسته سازی کاملاً ضمنی تعادل جرمی بهتری نسبت به فرم گسسته سازی کرنک-نیکلسون می دهد و به دلایل ذکر شده استفاده از این فرم گسسته سازی پیشنهاد نمی شود.

۱۰- خلاصه و نتیجه گیری

در این مقاله حل عددی معادله جریان آب در ناحیه غیر اشباع و روشهای مختلف فرموله کردن معادلات و گسته سازی مورد بررسی قرار گرفت. از ترتیب حاصل چنین بنظر می رسد که با انتخاب نحوه مناسب محاسبه پارامترهای معادله جریان آب در خاک غیر اشباع(معادله ریچاردز) و در صورتی که از روش جداسازی کاملاً ضمنی برای گسته سازی معادله استفاده شود، شکلی از معادله ریچاردز که در آن فشار متغیر وابسته است ترتیب بسیار نزدیکی با شکل ترکیبی معادله ریچاردز که طبق تحقیقات اخیر دانشمندانی نظیر([1990] Celia and Bouloutas) به عنوان راه حل برتر معرفی شده، می دهد و حتی در مواردی ترتیب بهبود یافته است.

همچنین با توجه به نتایج ارائه شده این نکته مشهود است که با توجه به اینکه حساسیت روی دقت، عملکرد و زمان انجام محاسبه ها از چه اولویتی برخوردار است، می توان انتخاب مناسبتری از شکل و فرم معادله مورد استفاده، نحوه محاسبه شاخص ها و روش گسترش سازی ارائه کرد.

در جدول (۱۰) محاسبه ها برای فرم ترکیبی معادله ریچاردز در حالت گسسته سازی کاملاً ضمنی و روش تانزانت برای محاسبه ضربی ذخیره و پریه با پارامترهای همگرایی زیر:

$$\delta r = 0.001$$

$$\delta a = 0.001 \text{ cm}$$

$$\delta\theta=0.0001$$

صورت می‌گیرد و ما شاهد بهبود و به حد مطلوب رسیدن تعادل جرمی برای هر سه فرم همگرایی و نزدیک شدن ضریب عملکرد هر سه فرم همگرایی به یکدیگر هستیم. از لحاظ زمان انجام محاسبه‌ها ابتدا شرط همگرایی فرم ترکیبی، سپس فرم θ و در نهایت فرم استاندارد قرار دارند و این بیانگر این مطلب است که تصمیم‌گیری ببروی انتخاب شرط همگرایی به خطای مطلق و خطای نسبی موردنظر و اینکه حساسیت ببروی دقت مستثنیه با؛ مانند انجام محاسبه‌ها بشرط است. دارد.

جدول ۴ - نتایج مربوط به روش گسسته‌سازی کاملاً ضمنی برای شکل وابسته به هد معادله ریچاردز و با گام مکانی ۱ سانتیمتر (شماره k_۰ اساس، و شر، محاسبه مندرج، در بخش، ۳-۳-۳ تنظیم شده است)

	Kat	KoT	Kat	KoT	KoT
	دفتر مسائی				
گام زمانی در ۱۰ تا به پشکی جرسی در ۳۶۰ تا به	۴/۱۸۱۵-۰۱ ۱/۰۰-E+۰۰	۱/۱۹۷۵-۰۱ ۱/۰۰-E+۰۰	۹/۱۸۸۵-۰۱ ۱/۰۰-E+۰۰	۱/۱۹۷۵-۰۱ ۱/۰۰-E+۰۰	۱/۱۸۱۵-۰۱ ۱/۰۰-E+۰۰
گام زمانی لغزش تصلاده نکردن فریب مکاره	۷/۸۲ ۷/۷۶ ۰/۷۴۲ ۰/۷۴۲	۷/۲۲۲۶-۰۲ ۱/۰۰-E+۰۲	۷/۲۲۱۶-۰۲ ۲/۰۰-E+۰۲	۷/۱۹۱۶-۰۲ ۰/۰۰-E+۰۲	۷/۱۸۱۶-۰۲ ۱/۰۰-E+۰۲
گام زمانی در ۱۰ تا به پشکی جرسی در ۳۶۰ تا به	۱/۰۰-E+۰۱ ۱/۰۰-E+۰۰	۱/۱۹۷۵-۰۱ ۱/۰۰-E+۰۰	۱/۱۹۷۵-۰۱ ۱/۰۰-E+۰۰	۱/۱۹۷۵-۰۱ ۱/۰۰-E+۰۰	۱/۱۹۷۵-۰۱ ۱/۰۰-E+۰۰
گام زمانی لغزش تصلاده نکردن فریب مکاره	۱۷/۰ ۱۷/۲ ۰/۰۰-E+۰۲ ۱/۰۰-E+۰۲	۱۹/۰ ۱۹/۲ ۰/۰۰-E+۰۲ ۱/۰۰-E+۰۲			
گام زمانی در ۱۰ تا به پشکی جرسی در ۳۶۰ تا به	۸/۷۴۷۵-۰۱ ۱/۰۰-E+۰۰	۸/۷۴۹۵-۰۱ ۱/۰۰-E+۰۰	۸/۷۴۰۵-۰۱ ۱/۰۰-E+۰۰	۸/۷۴۷۵-۰۱ ۱/۰۰-E+۰۰	۸/۷۴۰۵-۰۱ ۱/۰۰-E+۰۰
گام زمانی لغزش تصلاده نکردن فریب مکاره	۲۲/۰ ۲۲/۲ ۰/۰۰-E+۰۲ ۱/۰۰-E+۰۲				
گام زمانی در ۱۰ تا به پشکی جرسی در ۳۶۰ تا به	۸/۱۱۱۵-۰۱ ۰/۰۰-E+۰۲	۸/۱۱۱۵-۰۱ ۱/۰۰-E+۰۲	۸/۱۱۱۵-۰۱ ۰/۰۰-E+۰۲	۸/۱۱۱۵-۰۱ ۰/۰۰-E+۰۲	۸/۱۱۱۵-۰۱ ۰/۰۰-E+۰۲
گام زمانی لغزش تصلاده نکردن فریب مکاره	۱/۱۱۱۵-۰۱ ۰/۰۰-E+۰۲				
گام زمانی تهمی پشکی جرسی در ۳۶۰ تا به	۱/۱۹۷۵-۰۱ ۱/۰۰-E+۰۰				
تصلاده نکردن گام زمانی لغزش تصلاده نکردن فریب مکاره	۰/۷۷۰ ۰/۷۸۰ ۰/۷۹۰ ۰/۷۹۰	۱-۰ ۱-۰ ۱-۰ ۱-۰	۱/۰ ۱/۰ ۱/۰ ۱/۰	۱/۰ ۱/۰ ۱-۰ ۱-۰	۱/۰ ۱/۰ ۱-۰ ۱-۰
گام زمانی لغزش تصلاده نکردن فریب مکاره	۷/۷۷۱۵-۰۲ ۱/۰۰-E+۰۲	۷/۱۰۵۰-۰۲ ۱/۰۰-E+۰۲	۱/۱۹۷۵-۰۱ ۰/۰۰-E+۰۲	۰/۰ ۰/۰ ۰/۰ ۰/۰	۱/۱۹۷۵-۰۱ ۰/۰۰-E+۰۲

جدول ۵- نتایج مربوط به روش گسسته سازی کاملاً ضمنی برای شکل ترکیبی معادله ریچاردز و با گام مکانی یک سانتیمتر (شماره k براساس روش محاسبه مندرج در بخش ۳-۳ تنظیم شده است)

جدول ۶-نتایج مربوط به روش گسته‌سازی کرنک - نیکلسون برای شکل ترکیبی معادله ریچاردز و با گام مکانی یک سانتیمتر (شماره k₀) براساس روش محاسبه مندرج در بخش ۳-۳ تنظیم شده است

ردیف	ردیف	K01		K02		K03		K04		K05	
		مساند	درگیر	مساند	درگیر	مساند	درگیر	مساند	درگیر	مساند	درگیر
گام زسانی در ۱۰۱۰ تا به پشای چمران در ۲۴۰ تا به		۱/۱۲E+۰	۱/۱۲E+۰	۱/۱E+۰	۱/۱E+۰	۱/۱E+۰	۱/۱E+۰	۱/۱E+۰	۱/۱E+۰	۱/۱E+۰	۱/۱E+۰
گام زسانی لغزش سانده نکرده فسیب ملکگره		۹/۸T	۹/۹T	۰N	۰N	۰/۱T	۰/۱T	۰/۱T	۰/۱T	۰/۱T	۰/۱T
گام زسانی در ۱۰۱۰ تا به پشای چمران در ۲۴۰ تا به		۷/۱۱E+۰	۷/۱۱E+۰	۷/۱۲E+۰	۷/۱۲E+۰	۷/۱۲E+۰	۷/۱۲E+۰	-۱/۱۲E+۰	-۱/۱۲E+۰	-۱/۱E+۰	-۱/۱E+۰
گام زسانی لغزش سانده نکرده فسیب ملکگره		۱A/۰	۱A/۰	۱A/۱	۱A/۱	۱A/۱	۱A/۱	۱A/۱	۱A/۱	۱A/۱	۱A/۱
گام زسانی در ۱۰۲۰ تا به پشای چمران در ۲۴۰ تا به		----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
گام زسانی لغزش سانده نکرده فسیب ملکگره											
گام زسانی در ۱۰۱۰ تا به پشای چمران در ۲۴۰ تا به		----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
گام زسانی لغزش سانده نکرده فسیب ملکگره											
گام زسانی در ۱۰۱۰ تا به پشای چمران در ۲۴۰ تا به		----	----	----	----	----	----	----	----	----	----
گام زسانی لغزش سانده نکرده فسیب ملکگره											
گام زسانی تامینی پشای چمران در ۲۴۰ تا به		۱/۱TE+۰	۱/۱TE+۰	۱/۱TE+۰	۱/۱TE+۰						
نهاده نکرده فسیب ملکگره		A9	A9	۱.۹	۱.۹	۱.۹	۱.۹	۱.۹	۱.۹	۱.۹	۱.۹
گام زسانی لغزش سانده نکرده فسیب ملکگره		۱/۱TE+۰	۱/۱TE+۰	۱/۱E+۰	۱/۱E+۰	۱/۱TE+۰	۱/۱AE+۰	۱/۱E+۰	۱/۱TE+۰	۱/۱E+۰	۱/۱AE+۰
		۹/۸B-۰	۹/۹B-۰	۰N/۸E-۰	۰N/۹E-۰	۹/۸B-۰	۹/۹B-۰	۹/۸B-۰	۹/۹B-۰	۹/۸B-۰	۹/۹B-۰

جدول ۷-نتایج مربوط به روش گسسته‌سازی کرنک نیکلسون برای شکل وابسته به هد معادله ریچاردز و با گام مکانی یک سانتیمتر(شماره k براساس روش محاسبه مندرج در پخش ۳-۳ تنظیم شده است)

جدول ۸-الف - روش گسسته‌سازی کاملاً ضمنی برای شکل وابسته به فشار معادله با گام مکانی ۴ سانتی‌متر (k) از روش متوسط حسابی محاسبه شده است

K=1		K=1			
نمازات	سکان	نمازات	سکان		
گام زمانی در ۱ ثانیه پایا چرسی در ۳۶۰ ثانیه گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب عملکرد	۹/۹۸E-۰۱ ۳/۹۱ ۷/۹۲E-۰۲	۱/۰۱E+۰۰ ۳/۵۹ ۵/۰۹E-۰۲	گام زمانی در ۱ ثانیه پایا چرسی در ۳۶۰ ثانیه گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب عملکرد	۹/۹۷E-۰۱ ۷/۹ ۹/۸۱E-۰۲	۱/۰۰E+۰۰ ۳/۵۲ ۹/۹۵E-۰۲
گام زمانی در ۱۰ ثانیه پایا چرسی در ۳۶۰ ثانیه گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب عملکرد	۹/۹۹E-۰۱ ۹/۹۲ ۹/۴۰E-۰۲	۱/۰۵E+۰۰ ۸/۹۲ ۵/۸۲E-۰۲	گام زمانی در ۱۰ ثانیه پایا چرسی در ۳۶۰ ثانیه گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب عملکرد	۹/۹۸E-۰۱ ۸/۷۸ ۳/۷۲E+۰۰	۱/۰۰E+۰۰ ۸/۷۱ ۹/۹۷E-۰۲
گام زمانی در ۳۰ ثانیه پایا چرسی در ۳۶۰ ثانیه گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب عملکرد	****	۱/۱۹E+۰۰ ۱۷/۱ ۸/۰۴E-۰۲	گام زمانی در ۳۰ ثانیه پایا چرسی در ۳۶۰ ثانیه گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب عملکرد	۸/۸۸E-۰۱ ۱۳/۸ ۷/۲۱E-۰۲	۱/۰۰E+۰۰ ۱۳/۱ ۹/۸۸E-۰۲
گام زمانی در ۱۲۰ ثانیه پایا چرسی در ۳۶۰ ثانیه گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب عملکرد	****	****	گام زمانی در ۱۲۰ ثانیه پایا چرسی در ۳۶۰ ثانیه گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب عملکرد	۷/۸۲E-۰۱ ۲۲/۷ ۹/۳۷E-۰۲	۱/۰۰E+۰۰ ۲۹ ۹/۲۲E-۰۲
گام زمانی تجمیعی پایا چرسی در ۳۶۰ ثانیه تعداد تکرار گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب عملکرد	۹/۹۵E-۰۱ ۹۹ ۸/۵۹ ۵/۵۳E-۰۲	۱/۰۲E+۰۰ ۹۹ ۸/۰۹ ۹/۲۴E-۰۲	گام زمانی تجمیعی پایا چرسی در ۳۶۰ ثانیه تعداد تکرار گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب عملکرد	۹/۷۱E-۰۱ ۹۷ ۷/۵۲E+۰۰ ۷/۱۹E-۰۲	۱/۰۰E+۰۰ ۹۱ ۷/۵۲E+۰۰ ۵/۸۲E-۰۲

جدول ۹- نتایج مربوط به روش گسسته‌سازی کاملاً خمنی و استفاده از روش مماس برای محاسبه ضریب ذخیره ویژه در معادله ریچاردز (k) از روش متوسط حسابی محاسبه شده است

گام زمانی در ۱ ثانیه پلای جرمی در ۲۶۰ نثیه گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب صنکرد	شکل وابسته به معادله ریچاردز							
	شکل ترکیبی				شکل استاندارد			
	k=1	k=1	k=1	k=1	شکل 8	شکل 8	شکل 8	شکل 8
گام زمانی در ۱۰ ثانیه پلای جرمی در ۷۷۰ نثیه گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب صنکرد	۰/۸۸E-۰۱ ۱/۲۲۸ ۷/۲۲۶-۰۲	۱/۰۷E-۰۱ ۱/۲۱۱ ۷/۲۱۸-۰۲	۱/۰۱E+۰۰ ۱/۲۹۷ ۷/۱۲۶-۰۲	۱/۱۲E-۰۱ ۱/۲۳۸ ۷/۱۲۵-۰۲	۱/۱۲E-۰۱ ۱/۲۱۲۸ ۷/۱۹۸-۰۲	۱/۱۲E-۰۱ ۱/۲۱۲۸ ۷/۱۹۸-۰۲	۱/۱۸E-۰۱ ۱/۲۲۸ ۷/۱۸۷-۰۲	۱/۱۸E-۰۱ ۱/۲۲۸ ۷/۱۸۷-۰۲
گام زمانی در ۳۰ ثانیه پلای جرمی در ۲۹۰ نثیه گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب صنکرد	۱/۰۴E+۰۰ ۱/۱۶۹ ۷/۸-۰۲	۱/۰۹E+۰۰ ۱/۱۹۹ ۷/۱۲۵-۰۲	۱/۰۰E+۰۰ ۱/۱۴۹ ۷/۱۲۴-۰۲	۱/۱۲E-۰۱ ۱/۱۴۹ ۷/۱۲۴-۰۲	۱/۰۴E+۰۰ ۱/۱۴۹ ۷/۱۲۴-۰۲	۱/۰۴E+۰۰ ۱/۱۴۹ ۷/۱۲۴-۰۲	۱/۱۱E-۰۱ ۱/۱۱۹ ۷/۱۷۵-۰۲	۱/۱۱E-۰۱ ۱/۱۱۹ ۷/۱۷۵-۰۲
گام زمانی در ۱۰۰ ثانیه پلای جرمی در ۳۹۰ نثیه گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب صنکرد	۱/۰۸E-۰۱ ۲/۲۲۹ ۷/۱۲۹-۰۲	۱/۰۱E+۰۰ ۲/۲۲۹ ۷/۱۲۹-۰۲	۱/۰۰E+۰۰ ۱/۱۱۹ ۷/۱۲۹-۰۲	۱/۰۷E-۰۱ ۲/۸۲۳ ۵/۲۲۶-۰۲	۱/۰۷E-۰۱ ۲/۸۲۳ ۵/۲۲۶-۰۲	۱/۰۷E-۰۱ ۲/۸۲۳ ۵/۲۲۶-۰۲	۱/۰۸E-۰۱ ۲/۸۲۳ ۵/۲۲۶-۰۲	۱/۰۸E-۰۱ ۲/۸۲۳ ۵/۲۲۶-۰۲
گام زمانی در ۳۰۰ ثانیه پلای جرمی در ۶۹۰ نثیه گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب صنکرد	۱/۰۰E+۰۰ ۱/۰۰۰ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۰E+۰۰ ۱/۰۰۰ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۰E+۰۰ ۱/۰۰۰ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۴E-۰۱ ۱/۰۲۲ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۴E-۰۱ ۱/۰۲۲ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۴E-۰۱ ۱/۰۲۲ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۱E-۰۱ ۱/۰۱۲۰ ۵/۱۲۶-۰۱	۱/۰۱E-۰۱ ۱/۰۱۲۰ ۵/۱۲۶-۰۱
گام زمانی تبعیضی پلای جرمی در ۲۶۰ نثیه تعداد تکرار گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب صنکرد	۱/۰۵E+۰۰ ۲۸ ۷/۰۸E-۰۲	۱/۰۸E+۰۰ ۲۸ ۷/۰۸E-۰۲	۱/۰۰E+۰۰ ۲۸ ۷/۰۸E-۰۲	۱/۱۸E-۰۱ ۱/۱۸۰ ۷/۱۲۵-۰۱	۱/۱۸E-۰۱ ۱/۱۸۰ ۷/۱۲۵-۰۱	۱/۱۸E-۰۱ ۱/۱۸۰ ۷/۱۲۵-۰۱	۱/۱۹E-۰۱ ۲۸ ۷/۱۲۶-۰۱	۱/۱۹E-۰۱ ۲۸ ۷/۱۲۶-۰۱

جدول ۱۰- نتایج مربوط به روش گسسته‌سازی کاملاً خمنی برای فرم ترکیبی معادله و استفاده از روش مماس برای محاسبه ضریب ذخیره ویژه (k) از روش متوسط حسابی محاسبه شده است

گام زمانی در ۱ ثانیه پلای جرمی در ۲۶۰ نثیه گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب صنکرد	شکل استاندارد				شکل 8			
	شکل ترکیبی				شکل استاندارد			
	k=1	k=1	k=1	k=1	شکل 8	شکل 8	شکل 8	شکل 8
گام زمانی در ۱۰ ثانیه پلای جرمی در ۷۷۰ نثیه گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب صنکرد	۰/۱۲E-۰۱ ۱/۱۲۸ ۷/۱۲۶-۰۲	۱/۰۷E-۰۱ ۱/۱۲۱ ۷/۱۲۵-۰۲	۱/۰۱E+۰۰ ۱/۱۲۱ ۷/۱۲۵-۰۲	۱/۱۲E-۰۱ ۱/۱۲۸ ۷/۱۲۵-۰۲	۱/۱۲E-۰۱ ۱/۱۲۸ ۷/۱۲۵-۰۲	۱/۱۲E-۰۱ ۱/۱۲۸ ۷/۱۲۵-۰۲	۱/۱۸E-۰۱ ۱/۱۸۸ ۷/۱۸۷-۰۲	۱/۱۸E-۰۱ ۱/۱۸۸ ۷/۱۸۷-۰۲
گام زمانی در ۳۰ ثانیه پلای جرمی در ۲۹۰ نثیه گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب صنکرد	۱/۰۴E+۰۰ ۱/۱۴۹ ۷/۱۲۴-۰۲	۱/۰۹E+۰۰ ۱/۱۹۹ ۷/۱۲۴-۰۲	۱/۰۰E+۰۰ ۱/۱۴۹ ۷/۱۲۴-۰۲	۱/۱۲E-۰۱ ۱/۱۴۹ ۷/۱۲۴-۰۲	۱/۰۴E+۰۰ ۱/۱۴۹ ۷/۱۲۴-۰۲	۱/۰۴E+۰۰ ۱/۱۴۹ ۷/۱۲۴-۰۲	۱/۱۱E-۰۱ ۱/۱۱۹ ۷/۱۷۵-۰۲	۱/۱۱E-۰۱ ۱/۱۱۹ ۷/۱۷۵-۰۲
گام زمانی در ۱۰۰ ثانیه پلای جرمی در ۳۹۰ نثیه گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب صنکرد	۱/۰۸E-۰۱ ۲/۲۲۹ ۷/۱۲۹-۰۲	۱/۰۱E+۰۰ ۲/۲۲۹ ۷/۱۲۹-۰۲	۱/۰۰E+۰۰ ۱/۱۱۹ ۷/۱۲۹-۰۲	۱/۰۷E-۰۱ ۲/۸۲۳ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۷E-۰۱ ۲/۸۲۳ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۷E-۰۱ ۲/۸۲۳ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۸E-۰۱ ۲/۸۲۳ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۸E-۰۱ ۲/۸۲۳ ۵/۰۸E-۰۲
گام زمانی در ۳۰۰ ثانیه پلای جرمی در ۶۹۰ نثیه گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب صنکرد	۱/۰۰E+۰۰ ۱/۰۰۰ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۰E+۰۰ ۱/۰۰۰ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۰E+۰۰ ۱/۰۰۰ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۴E-۰۱ ۱/۰۲۲ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۴E-۰۱ ۱/۰۲۲ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۴E-۰۱ ۱/۰۲۲ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۱E-۰۱ ۱/۰۱۲۰ ۵/۱۲۶-۰۱	۱/۰۱E-۰۱ ۱/۰۱۲۰ ۵/۱۲۶-۰۱
گام زمانی تبعیضی پلای جرمی در ۲۶۰ نثیه تعداد تکرار گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب صنکرد	۱/۰۵E+۰۰ ۲۸ ۷/۰۸E-۰۲	۱/۰۸E+۰۰ ۲۸ ۷/۰۸E-۰۲	۱/۰۰E+۰۰ ۲۸ ۷/۰۸E-۰۲	۱/۱۸E-۰۱ ۱/۱۸۰ ۷/۱۲۵-۰۱	۱/۱۸E-۰۱ ۱/۱۸۰ ۷/۱۲۵-۰۱	۱/۱۸E-۰۱ ۱/۱۸۰ ۷/۱۲۵-۰۱	۱/۱۹E-۰۱ ۲۸ ۷/۱۲۶-۰۱	۱/۱۹E-۰۱ ۲۸ ۷/۱۲۶-۰۱
گام زمانی در ۱۰۰۰ ثانیه پلای جرمی در ۶۹۰ نثیه گام زمانی/متوسط تعداد تکرار ضریب صنکرد	۱/۰۰E+۰۰ ۱/۰۰۰ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۰E+۰۰ ۱/۰۰۰ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۰E+۰۰ ۱/۰۰۰ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۴E-۰۱ ۱/۰۲۲ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۴E-۰۱ ۱/۰۲۲ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۴E-۰۱ ۱/۰۲۲ ۵/۰۸E-۰۲	۱/۰۱E-۰۱ ۱/۰۱۲۰ ۵/۱۲۶-۰۱	۱/۰۱E-۰۱ ۱/۰۱۲۰ ۵/۱۲۶-۰۱

مراجع - ۵

- Ataei-Ashtiani, B., Volker, R.E., Lockington, D.A. (1999) "Numerical and experimental study of seepage in unconfined aquifers with a periodic boundary condition "J. Hydrology, 222 165-184.
- Celia, M.A., and Bouloutas, E. (1990) "A General Mass conservative Numerical solution for the unsaturated flow equation". Water Resources Research, 26(7) 1483-1496.
- Gottardi, G., and Venutelli, M. (1993) "Richards computer program for the numerical simulation of one-Dimensional infiltration in to Unsaturated Soil" J. Computer & Geosciences 19(9) 1239-1266
- Haverkamp, R., and Vauclin, M. (1979) "A note on estimating finite difference interblock hydraulic conductivity, values for transient unsaturated flow problems " Water Resource Research, 15(1) 181-187
- Huang, k., Mohanty, B.P., Van genuchten, Th. (1996) "A new convergence criterion for the modified picard iteration method to solve the variably saturated flow equation" J. Hydrology, 178 69-91.
- Romano, N., Brunche, B., and Santini, A. (1998) "Numerical analysis of one-dimensional unsaturated flow in layered soils" J. Advances in Water Resources" 21 315-324.
- Rathfelder, K., and Abriola, L. (1994) "Mass conservative numerical solutions of the head-based Richards Equation" Water resources Research, 30(9) 2579-2586.
- Tegnader, C.(2001) "Models for ground water flow: A numerical comparison between Richard's model and the fractional flow model" transport in porous media, 43 213-224.
- Williams, G.A., Cass, I., Miller, C., Kelley, T., and Tocci, Michael. D. (2002) "Approaches for modeling. Richard's equation", center for multiphase research news, 2(2) 2-5