

تعدیل ضریب آبگذری خاک غیر اشباع

حسین فرداد و محمدحسین مهدیان

بترتیب استادیار ودانشجوی فوق لیسانس گروه آبیاری و آبدانی دانشکده کشاورزی دانشگاه تهران - کرج

تاریخ وصول نهم خردادماه ۱۳۶۹

چکیده

اندازه گیری ضریب آبگذری لایه های خاک به منظور طراحی پروژه های آبیاری و زهکشی با دو روش چاهک^۱ و پمپاژ به داخل چاهک^۲ حتی در نیمرخ های کاملاً "یکنواخت خاک نتایج یکسانی نمی دهند. این اختلاف عمدتاً ناشی از شرایط فیزیکی لایه های متفاوت خاک، هیدرولیک جریان آب در آن، کیفیت آب مصرفی و تکنیکهای اندازه گیری ضریب آبگذری (K) خاکها است.

به منظور رفع این مشکلات و هماهنگ نمودن نتایج، تعدیل آنها ضروری می باشد. در تحقیقات صحرائی انجام شده پس از مقایسه نتایج حاصله از آزمایشها، سعی در ایجاد همبستگی بین دو روش و طرح معادله تعدیل و استنتاج نتیجه با در دست داشتن یکی از ارقام می باشد.

می باشد. از طرف دیگر مقدار (K) تحت تاثیر بافت و ساختمان خاک بوده و حتی در یک خاک مشخص و در شرایط اشباع روشهای مختلف اندازه گیری (K) نتایج یکسانی بدست نمی دهند. در این دیدگاه مقادیر عددی (K) که با دو روش چاهک و پمپاژ به داخل چاهک اندازه گیری شده اند اغلب یکسان نیستند. عواملی که در این تغییرات موثر هستند عبارتند از:

۱- در روش چاهک جهت جریان آب از محیط سطح کاملاً " اشباع به داخل چاهک می باشد. در حالی که، روش پمپاژ، آب از دیواره ها و کف چاهک به درون خاک نفوذ نموده و در محیط سطح نسبتاً " اشباع جریان می یابد. هوای محبوس در خلل و فرج خاک در سر راه جریان

مقدمه

ویلیام داری فرمول تجربی جریان آب در محیطهای متخلخل $(V = -Ki)$ را که در آن (V) متوسط سرعت جریان آب در خاک (L/T) ، هدایت هیدرولیکی $(i, L/T)$ شیب هیدرولیکی است عرضه داشت. از آن زمان تا کنون برای تعیین ضریب K که بنامهای هدایت هیدرولیکی، ضریب داری، ضریب آبگذری تراوایی، نفوذ پذیری نامیده شده است مطالعات گسترده ای انجام و روشهای متفاوتی برای اندازه گیری مقادیر (K) عرضه گردیده است.

پیچیدگیها، اغلب مربوط به همسان نبودن شرایط فیزیکی و هندسی خاکها است. از طرفی جریان در محیطهای متخلخل وابسته به این ضریب

شماره ۱ ضروری می باشد.

$$K_{T1} \times \eta_{T1} = K_{T2} \times \eta_{T2} \quad (1)$$

که در آن:

$$K = \text{ضریب آبگذری} \quad \eta = \text{لزوجت دینامیک}$$

و $T_{1,2}$ = درجه حرارت در دو وضعیت ۱ و ۲ است.

۴- در روش پمپاژ ورود آب به داخل چاهک تغییرات مختصری در کف و دیواره های چاهک ایجاد می نماید و شستشوی خلل و فرج دیواره ها و کف آن بخوبی روش چاهک انجام نمی گیرد، و بر میزان (K) موثر می باشد. خراش دیواره های چاهک در روش پمپاژ بوسیله برسهای موئی نیز اشکال موجود را کاملاً برطرف ننموده و از نظر هندسی تخلخل دیواره ها و کف چاهک در روش درش شروع اندازه گیری یکسان نیست.

بطور خلاصه می توان اینطور نتیجه گیری نمود که، اختلاف موجود بین نتایج حاصل از اندازه گیری (K) در روش چاهک و روش پمپاژ ناشی از هیدرولیک جریان، تکنیکهای کاربردی در دو روش، کیفیت آب مصرفی، عوامل محیطی و شرایط هندسی سطح جانبی دو چاهک و بالاخره خصوصیات متفاوت بکاررفته در اشتقاق فرمولهای محاسبه میزان (K) می باشد. از این جهت همواره مقدار عددی (K) در روش پمپاژ کوچکتر از مقدار (K) در روش چاهک خواهد بود. در این مقاله، هدف بررسی نتایج حاصله از اندازه گیری (K) در روش و تجزیه و تحلیل ارقام وسیعی در ارائه روشی که با اجرای آن بتوان مقدار عددی K اندازه گیری شده در روش پمپاژ را تعدیل و قابل مقایسه با نتایج حاصله در روش چاهک نمود. ذیلاً پس از شرح مختصری در مورد چهار روش متداول تعدیل، نتایج آزمایشهای انجام شده در چهار منطقه، با هم مقایسه و مورد تجزیه و تحلیل قرار می گیرد.

مقاومت می نمایند. در حقیقت خروج هوا از خلل و فرج ریز خاک برای جایگزینی آب به آسانی صورت نمی گیرد. در نتیجه از سرعت جریان آب در خاک کاسته شده و بالطبع مقدار (K) کاهش می یابد.

۲- در روش چاهک آب سفره های زیرزمینی که با خاک به حال تعادل شیمیائی در آمده در میزان (K) موثر می باشد، و حال آنکه در روش پمپاژ معمولاً از آب آبیاری که ترکیبات شیمیائی آن با ترکیب شیمیائی عصاره اشباع خاک مورد آبیاری تفاوتی هر چند اندک دارد استفاده می شود. مقدار یون سدیم و کلسیم این آبها در ارتباط با درصد ذرات رس خاک می تواند شرایط فیزیکی خاک را تغییر داده و هیدرولیک جریان آب در خاک را تحت تاثیر مستقیم قرار دهد. بنا بر مطالعات مک نیل (۴ و ۳)، وجود یون سدیم (Na^+) بر شدت تخریب ساختمان خاک افزوده و وجود یون (Ca^{++}) و ترکیب (Fe_2O_3) در خاکها می توانند بر ثبات و پایداری ساختمان خاک بیفزاید. بنابراین کیفیت آب مورد استفاده در روش پمپاژ نمی تواند در مقدار هدایت هیدرولیکی خاک (K) بی تاثیر باشد.

۳- در روش چاهک درجه حرارت خاک و آب داخل آن یکسان است، ولی در روش پمپاژ اختلاف درجه حرارت خاک و آب زیاد و لزوجت دینامیکی آب η تابع درجه حرارت ($T^\circ C$) محیط خارج بوده و با تغییر درجه حرارت محیط خاک غیر اشباع، بوسیله آب مصرفی تغییراتی در میزان (K) بوجود می آید و مقدار دو ضریب هدایت هیدرولیکی به دلیل تغییرات درجه حرارت و محیط از نظر حرارتی یکسان نبوده و تصحیح آن طبق رابطه

مواد و روشها

الف - روش همبستگی بین بافت و ساختمان بافت و ساختمان دو فاکتور موثر در آبگذری خاک محسوب می‌شوند، زیرا تخلخل بافت‌های مختلف متفاوت بوده و هدایت هیدرولیکی خاک از مشخصات بارز آن است. بنابراین بافت خاک و تخلخل آن از یک طرف و تخلخل خاک و هدایت هیدرولیکی آن از جهت دیگر با یکدیگر همبستگی کاملی داشته و می‌توان در تعیین این ضریب از این همبستگی استفاده نمود. بدین منظور تخلخل قابل زهکشی خاک را در صحرای با اندازه‌گیری میزان تخلیه زهکشیها و افت سطح ایستابی و با توجه به تبخیر و تعرق (ET) و نفوذ عمقی (R) در مزرعه‌ای مجهز به شبکه زهکشی می‌توان تعیین نمود.

در صورتیکه در منطقه‌ای شبکه زهکشی موجود نباشد، در آزمایشگاه می‌توان به کمک نمونه‌های خاک دست نخورده تخلخل قابل زهکشی خاک (آبدهی ویژه) را با اندازه‌گیری حجم آب خروجی از خاک اشباع و رسیدن رطوبت خاک به حد ظرفیت مزرعه (مقدار F.C در $P_F = 2$) تعیین نمود.

چنانچه این اندازه‌گیری ممکن نباشد، می‌توان با کمک بافت و ساختمان خاک و استفاده از جدول پیشنهادی فائو (۲)، تخلخل قابل زهکشی (P) خاک را برآورد نموده و هدایت هیدرولیکی آن را از دیاگرام $K = f(p)$ مربوطه بدست آورد. از این روش برای برآورد (K) در منطقه امیدیه استان خوزستان جهت خاکهای با بافت متوسط استفاده شده است. در این روش اشکال کار، تعیین دقیق ساختمان خاک می‌باشد که در عمل کار ساده‌ای نیست. برای رفع این

مشکل با فرض اینکه (K) حدوداً می‌تواند نمایانگر چگونگی ساختمان خاک باشد، دامنه تغییرات K اندازه‌گیری شده را طبق جداول ۱ و ۲ به چهار کلاس تقسیم و سپس با استناد به دوداده اولیه (K) حاصله از روش پمپاژ و بافت خاک ابتدا میانگین کلاس (K) پمپاژ در جدول ۲ محاسبه، سپس میانگین کلاس متناظر آن در جدول ۱ تعیین و نسبت میانگین جدول ۱ به ۲ مشخص و در مقدار اولیه (K) پمپاژ ضرب و مقدار (K) تعدیل شده بدست می‌آید. ذیلاً " باذکر یک مثال عددی این بحث را روشن می‌نمائیم.

مثال ۱: مقدار عددی ضریب آبگذری در چاهک شماره F_7 در روش پمپاژ $0/5$ متر در شبانه روز اندازه‌گیری شده است. و بافت آن (L.S) می‌باشد. جدول ۲ این خاک در کلاس (III) قرار دارد و میانگین کلاس متناظر آن در جدول ۱ برابر $2/3$ و نسبت آن:

$$\frac{2/3}{0/6} = 3/82$$

قابل محاسبه است. حال مقدار K تعدیل شده برابر با $1/91 = 0/5 \times 3/82$ ، متر در روز خواهد بود. با این روش مقدار عددی (K) پمپاژ تعدیل و نتایج در جدول ۳ نشان داده شده است.

ب - روش آزمایشگاهی مک نیل:

مک نیل (۴) نمونه‌هایی از خاکهای رسی متورم شونده را در آزمایشگاه با محلولهای NaCl و $CaCl_2$ با غلظتهای ۸۰، ۲۰۰، ۵۰۰، $12/5$ و $3/13$ میلی-اکی والان در لیتر شستشو داده و تغییرات هدایت هیدرولیکی خاکها را تحت تاثیر یونهای Na^{++} و Ca^{++} مطالعه و سرانجام رابطه زیر را برای پیش بینی مقدار

$$1-y = \frac{Cx^n}{1+Cx^n} \quad (2)$$

هدایت هیدرولیکی (K) پیشنهاد نمود.

جدول ۱ - تقسیم بندی بافت و ضرایب آبگذری خاک به روش چاهك (متر در روز)

بافت خاک	کلاس			
	I	II	III	IV
C, SIC, SC	۰/۸-۱/۴	۱/۴ - ۲/۰	۲/۰ - ۲/۶	۲/۶- ۳/۰
SICI, SCI, CI	۰/۸-۱/۴	۱/۴ - ۲/۰	۲/۰ - ۲/۶	۲/۶- ۳/۰
SIL, L	۰/۸-۱/۴	۱/۴ - ۲/۰	۲/۰ - ۲/۶	۲/۶- ۳/۰
SI, LS	۰/۸-۱/۴	۱/۴ - ۲/۰	۲/۰ - ۲/۶	۲/۶- ۳/۰

جدول ۲ - تقسیم بندی بافت و ضرایب آبگذری خاک به روش پمپاژ (متر در روز)

بافت خاک	کلاس			
	I	II	III	IV
C, SIC, SC	۰/۱-۰/۳	۰/۳-۰/۵	۰/۵-۰/۷	۰/۷-۰/۸
SICL, SCI, CI	"	"	"	"
SIL, L	"	"	"	"
SL, LS	"	"	"	"

که در آن:

$$x = (f_{mont}) (3.6 \times 10^{-4}) (ESP^*) (d^*) \quad (۳)$$

در این معادله:

$$f_{mont} = \text{نسبت درصد وزنی رس مونت موریلونیست}$$

موجود در نمونه خاک که با شعاع X اندازه گیری

شده و در صورت موجود نبودن آن در خاک بنا به

پیشنهاد مک نیل مقدار آن برابر با ۰/۱ فرض

می شود.

$$ESP = \text{درصد سدیم تبادلی تعدیل شده که از رابطه (۴)}$$

محاسبه می شود:

$$ESP^* = (ESP_{soil}) - (1.24 + 11.63 \log C_o) \quad (۴)$$

اجزاء این رابطه عبارتند از:

$$C_o = \text{غلظت کل املاح موجود در محیط (میلی اگسی) -}$$

$y =$ هدایت هیدرولیکی نسبی (نسبت K تعدیل شده

محلولهای با غلظتهای مختلف) خاک

n و $C =$ ضرایبی که برای خاکی مشخص و در دامنه

معینی از (ESP) ثابت می باشند.

مقدار n در ارتباط با دامنه تغییرات (ESP) بوده

و برای $25 < ESP < 50$ مقدار $n=1$ ، در $50 < ESP < 25$

مقدار $n=2$ و برای $ESP > 50$ مقدار $n=3$ فرض می شود

(۴)، C را در صحرا و یا در آزمایشگاه برای خاک مورد

نظر با در دست داشتن مقادیر y ، x و n محاسبه

می نمایند.

$x =$ فاکتور تورم که از معادله زیر بدست می آید:

روش مك نیل برای طرح آبیاری و زهکشی کوئراستان

خوزستان به شرح زیرمورد استفاده قرار گرفته است:

در این منطقه مقدار ۱۷۵ حلقه چاهک مطالعاتی حفر و در

۱۵۱ حلقه آن هدایت هیدرولیکی (K) به روش چاهک

با میانگین $\bar{K} = 2/12$ متر در روز و در ۲۴ حلقه ضریب K

به روش پمپاژ و با میانگین $\bar{K} = 0/66$ متر در روز

اندازه گیری شده است.

از کل ۱۷۵ حلقه چاهک مشاهده ای تعداد ۱۵ حلقه

که معرف اراضی منطقه بوده و در عمق مورد نظر آبدار

بوده اند، انتخاب گردیدند. نمونه‌هایی از خاک

(دست خورده) و از آب زیرزمینی سفره‌های سطحی

(اعماق بین ۱۰۰ تا ۲۵ سانتیمتر) برداشت و در

آزمایشگاه، هدایت هیدرولیکی (EC_w) آب اندازه‌گیری

و مقادیر ESP خاکهای مربوطه تعیین و تعدیل شده

است. برای محاسبه (γ) هدایت هیدرولیکی خاک،

ابتدا نمونه‌های برداشت شده در هوای آزمایشگاه خشک

و از الك يك میلیمتری عبور داده شده سپس ۱۰۰ گرم

خاک در استوانه‌ای که کف آن به ارتفاع ۵ میلیمتر با

شن شسته پوشانیده شده ریخته می‌شوند. برای تحمیل

یکنواختی، نمونه را ۲۰۰ بار از ارتفاع ۲/۵ سانتیمتری

رها نموده و در پایان سطح فوقانی نمونه با لایه‌ای شنی

به ضخامت ۵ میلیمتر پوشانده می‌شود.

برای خروج هوای خاک از هر نمونه به مدت ۱۵

دقیقه گاز کربنیک عبور داده شده است. نمونه‌هایی که

بدین طریق بدست آمده‌اند مدت ۲۴ ساعت زیر جریان

آب (نمونه آب زیرزمینی) قرار داده شده سپس هر دو

ساعت یکبار هدایت هیدرولیکی به طریق بارآبی ثابت

اندازه‌گیری و آزمایش تا حصول مقدار ثابتی برای K

ادامه یافته است. سپس آزمایش با مخلوط مساوی از

آب آبیاری (آب رودخانه دز) و آب زیرزمینی و

والانت درلیتر)

$d^* =$ فاصله تعدیل شده بین لایه‌ها و مقدار آن برای

$Co > 300$ میلی‌اکی والانت درلیتر برابر صفر و

برای $Co < 300$ مقدار d^* برابر است با:

$$d^* = 356.4(Co)^{-\frac{1}{2}} + 1.2$$

جدول ۳ - نتایج تعدیل شده (K) ضرائب

آبگذری به روش پمپاژ (متر در روز)

نام چاهک	K	نام چاهک	K
B ₁	2/1	D ₁₀	1/5
B ₂	2/5	D ₁₁	0/7
B ₃	2/0	F ₁	1/4
B ₄	1/6	F ₂	0/9
B ₅	0/6	F ₅	3/0
B ₆	1/3	F ₆	2/3
B ₇ *	7/0	F ₇	1/9
C ₁	2/4	G ₁	2/6
C ₂	0/9	G ₂	2/1
D ₁	0/6	G ₃	0/9
D ₂	1/1	G ₄ *	4/8
D ₃	1/1	G ₅	1/2
D ₄	2/1	H ₁	1/9
D ₅	0/6	H ₂	1/7
D ₆	2/0	H ₃	2/3
D ₇	0/5	H ₅	1/2
D ₈	1/8		

میانگین متر در روز $\bar{K} = 1/57$

واریانس $\sigma^2 = 0/47$ انحراف معیار $\sigma = 0/68$

*: این ارقام بدلیل غیرمتجانسی بودن با دیگر

داده‌ها در محاسبات منظور نگردیده است.

جدول ۴ - نتایج ضریب آبگذری خاک به
روش پمپاژ بداخل چاهک (متر در روز)

نام چاهک K نام چاهک K			
۰/۷۲	H ₁	۰/۱۲	A ₂
۰/۰۸	H ₉	۰/۵۰	A ₃
۰/۵۵	I ₁	۰/۳۱	B ₁
۱/۰۳	I ₂	۲/۶۱	B ₂
۰/۲۷	K ₁	۰/۱۳	B ₇
۰/۵۵	L ₁	۰/۱۷	E ₁
۰/۴۷	N ₃	۰/۳۶	E ₂
۱/۱۳	O ₃	۰/۲۴	G ₁
۰/۴۵	P ₁	۰/۵۶	G ₄
۰/۸۸	P ₅	۰/۷۳	G ₅
۱/۲۹	Q ₇	۱/۵۳	G ₈
۰/۵۲	U ₁	۰/۴۵	G ₈

واریانس $\sigma^2 = ۰/۳۱۵۷$

انحراف معیار $\sigma = ۰/۵۶۱۹$

میانگین $\bar{K} = ۰/۶۶$ متر در روز

سرانجام با آب آبیاری تنها تکرار گردید. نتایج آزمایش در جدول ۴ و ۵ و نتایج تجزیه نمونه های خاک و آب در جدول ۶ و نتایج تعدیل شده در جدول ۷ ارائه شده است.

ج - روش طبیعی

در این روش چنانچه در شرایط طبیعی زمین، در اثر نوسان سطح ایستابی سفره های آب زیرزمینی چاهک مورد آزمایش زمانی آبدار و در فصول دیگر خشک شود

دو روش چاهک و پمپاژ در یک چاهک انجام شده و ضرایب آبگذری را می توان هم سنگ نمود.

این روش در پروژه آبیاری و زهکشی چم جمال از توابع استان باختران مورد استفاده قرار گرفته است. در این پروژه در ۱۱ نقطه ضریب آبگذری در شرایط فوق اندازه گیری و با ایجاد همبستگی خطی بین نتایج حاصله، ضریب آبگذری روش پمپاژ در سایر نقاط تصحیح و نتایج در جدول شماره ۸ داده شده است.

روش طبیعی در صورت امکان از بهترین شیوه های تعدیل نتایج ضرایب آبگذری می باشد. در صورتیکه شرایط مورفولوژیکی، تغذیه، تخلیه و وضعیت زهکشی منطقه به گونه ای باشد که شرایط انجام روش های چاهک و پمپاژ در یک نقطه میسر گردد به راحتی می توان نتایج ضرایب آبگذری حاصله از روش های مذکور را هم سنگ نمود.

د - روش صحرائی

در این روش می توان با ایجاد یک مدل طبیعی شرایط را برای انجام هر دو روش اندازه گیری در یک چاهک فراهم نمود. روش کار بدین صورت است که ابتدا سه حلقه چاهک به فاصله ۳ متر و به عمق ۱/۸ متر و ترانشه ای در اطراف آن به طول ۱۲/۶ و عرض ۶/۷ و عمق ۳ متر مطابق شکل ۱ حفر می نمائیم. در بهار در حالتی که چاهک آبدار است (وضعیت A مندرج در شکل شماره ۱) هدایت هیدرولیکی با روش چاهک در سه نقطه و هر کدام در چهار تکرار اندازه گیری می شود. سپس به کمک پمپ های قوی سطح آب داخل ترانشه را تا تراز B پائین برده و زمانی که چاهک های آزمایشی به حالت خشک درآمدند با استفاده از آب های با کیفیت مختلف (آب زیرزمینی محل آزمایش و سپس آب آبیاری که کیفیت آنها به ترتیب شور و غیر شور بوده است) باروش پمپاژ

جدول ۵ - مقادیر اندازه گیری شده K در ۱۵۱۰ حلقه چاهک آزمایشی به روش چاهک در طرح آبیاری و زهکشی کوثر در استان خوزستان

ردیف	K (Cm/d)	نام چاهک	K (Cm/d)	نام چاهک	K (Cm/d)	نام چاهک	K (Cm/d)	نام چاهک	K (Cm/d)	نام چاهک
۱	۷۱۶	M _۱	۴۹	K _۰	۱۱۷	F _۹	۲۲۲	D _۰	۲۲۵	A _۱
۲	۸۵۰	M _۷	۲۱۹	K _۱	۱	G _۱	۲۴	D _۱	۱۰۷	A _۴
۳	۳	M _۸	۱۰۰	K _۷	۵۴	G _۷	۱۴۵	D _۷	۲۱۳	A _۰
۴	۴۷	N _۱	۵۱	K _۸	۱۴۴	G _۱	۸	D _۸	۵۴	A _۶
۵	۱۲۲	N _۲	۵۲	K _۹	۲۱۰	H _۲	۷۱	E _۲	۷۴	A _۷
۶	۶۰۰	N _۴	۲۴۹	L _۲	۱۳۱	H _۳	۱۷۲	E _۳	۵۰	A _۸
۷	۵۹۸	O _۱	۱۱۳	L _۳	۲۳۸	H _۴	۱۶۱	E _۴	۵۸	B _۳
۸	۲۶۹	O _۴	۱۹۷	L _۴	۹۵	H _۵	۱۰۰	E _۵	۱۴۲	B _۴
۹	۲۵	O _۱	۸۸	L _۵	۲۳۴	H _۱	۳۲۲	E _۱	۱۶	B _۰
۱۰	۹۶	P _۲	۲۱۶	L _۶	۶۹	H _۷	۲۵	E _۷	۷۵	B _۸
۱۱	۱۸۲	P _۳	۱۵۰	L _۷	۱۴	H _۸	۱۱	E _۸	۱۹۲	C _۱
۱۲	۱۳۳	Q _۱	۳۱۸	L _۸	۴۲	I _۳	۱۰۶	E _۴	۱۷۷	C _۲
۱۳	۸۹	Q _۲	۱۹۷	L _۳	۴۹	I _۴	۳	E _۷	۴۸	C _۳
۱۴	۵۸۲	Q _۳	۳۵	L _۴	۳۴	I _۵	۱۷۷	F _۱	۶۵۸	C _۴
۱۵	۳۹۷	Q _۴	۲۷۲	L _۶	۱۵۸	I _۶	۱۶۰	F _۲	۵۱	C _۶
۱۶	۱۳۵	Q _۵	۱۲۹	L _۸	۱۲۷	I _۷	۶۰	F _۳	۳۸	C _۷
۱۷	۱۱۴	Q _۶	۲۲۷	M _۱	۸۱	I _۸	۱۷۷	F _۴	۴۶	C _۸
۱۸	۱۴۱	Q _۱	۲۹۶	M _۲	۵۲	I _۱	۵۳۹	F _۵	۹۳	C _۷
۱۹	۱۵۰	Q _۵	۲۴۷	M _۳	۲۰۰۰	K _۲	۱۳	F _۶	۶۴	D _۲
۲۰	۱۸۵	R _۱	۳۲۶	M _۴	۳۷۵	K _۳	۳۸۰	F _۷	۲۱۶	D _۳
۲۲	۶۲	X _۲	۲۵۳	V _۴	۳۱۹	T _۷	۵۰۰	S _۱	۲۱۷	R _۳
۲۳	۱۵۴	X _۳	۲۱۷	V _۵	۱۰۸	u _۲	۲۳۰	S _۷	۱۶۸	R _۴
۲۴	۹۷	X _۴	۲۲۲	V _۶	۲۷۲	u _۳	۳۶	S _۱	۱۴۳	R _۵
۲۵	۱۸۰	X _۵	۳۲۸	V _۷	۳۴۰	u _۴	۲۶۰	S _۵	۴۱۳	R _۶
۲۶	۸۵۰	Z _۱	۱۳۸	V _۲	۲۲۴	u _۵	۱۷۱	T _۱	۱۳۶	R _۷
۲۷	۱۹۶	Z _۲	۲۷۱	V _۳	۱۹۹	u _۶	۳۴	T _۲	۱۴۷	S _۱
۲۸			۱۱۲	V _۴	۲۳۵	u _۱	۶۶۶	T _۳	۲۴	S _۲
۲۹			۱۵۳	V _۵	۹۶	v _۱	۳۲۴	T _۴	۹۸	S _۳
۳۰			۲۲۳	V _۶	۲۹۵	v _۲	۹۳	T _۵	۶۵۰	S _۴
۳۱			۲۷۰	X _۱	۱۹۶	v _۳	۹۱۶	T _۶	۲۲۸	S _۵

$K_a^* =$ برابر میانگین ضرایب آبیگری است.

جدول ۶ - نتایج تجزیه شیمیائی از نمونه های خاک و شوری آب زیرمینی در عمق اندازه گیری (K) به روش چاهك

ردیف	شماره چاهك	شوری خاک ECE ds/m	Na ⁺ meq/lit	EX. Na ⁺	CEC meq/100gr	ESP	شوری آب زیرمینی در عمق نمونه خاک ds/m
۱	H ₂	۱۱/۵	۸۵/۰	۳/۰	۱۵/۶	۱۹/۲	۱۹۰۸۴
۲	O ₁	۱۴/۰	۱۲۰/۰	۳/۲	۱۶/۲	۱۹/۷	۱۳۸۰۰
۳	K ₂	۱۴/۳	۱۳۵/۰	۳/۰	۱۳/۰	۲۳/۰	۳۲۰۳۴
۴	T ₄	۲۶/۹	۳۰۲/۵	۳/۲	۱۰/۸	۲۹/۶۰	۵۷۵۰۰
۵	R ₄	۲۵۰/۲	۲۲۰/۰	۵/۳	۱۴/۰	۳۷/۸	۵۶۷۷۰
۶	C ₁	۱۰/۶	۱۰۰/۰	۳/۷	۱۳/۶	۲۷/۲	۱۸۳۰۵
۷	D ₈	۹/۲	۶۵/۶	۲/۸	۱۹/۲۰	۲۴/۵	۱۹۹۳۲
۸	R ₇	۳۲/۵	۳۲۰/۰	۶/۳	۱۴/۰۰	۴۵/۰	۶۹۰۰۰
۹	F ₆	۱۴/۳	۱۳۰/۰	۲/۸	۱۳/۰۰	۳۱/۵	۲۸۹۳۴
۱۰	S ₇	۳۰/۹	۳۳۷/۵	۳/۸	۱۰/۴	۳۶/۵	۶۴۰۷۰
۱۱	Q ₅	۲۴/۹	۲۴۰/۰	۵/۰	۱۱/۲	۴۴/۶	۵۶۰۶۰
۱۲	I ₄	۱۴/۳	۱۲۰/۰	۶/۴	۱۴/۰	۴۵/۷	۳۸۶۶۲
۱۳	L ₈	۲۳/۴	۲۰۰/۰	۶/۰	۱۲/۸	۴۶/۸	۵۲۷۶۰
۱۴	V ₃	۳۰/۹	۲۰۰/۰	۸/۱	۱۲/۴	۶۵/۳	۶۶۰۰۰
۱۵	S ₁	۲۳/۶	۲۲۰/۰	۶/۷	۱۳/۶	۴۹/۳	۵۲۷۶۰

آزمایش خواهد شد.

بکاررفته برای محاسبه K در دو روش بالا بترتیب سه-

بدین ترتیب که ابتدا با روش پمپاژ مقدار Q و h اندازه گیری سپس به کمک فرمول ۷ مقدار K محاسبه می شود. حال با توجه به درجه حرارت آب کاربردی نسبت به تصحیح K طبق رابطه ۱ اقدام می گردد. سپس با ایجاد همبستگی بین ضرایب حاصله در روش چاهك و پمپاژ نتایج روش پمپاژ نقاط دیگر تعدیل می شود. در این روش منطقه اشتها رد كرج با آب با کیفیتهای مختلف بکاربرده شده است. معادلات

شرح ذیل می باشد.

الف - روش چاهك:

$$S > \frac{1}{2} H$$

(۶)

$$K = \frac{4000 r^2}{(H+20r)(2 - \frac{y}{H})y} \frac{\Delta y}{\Delta T}$$

در معادله فوق:

K = هدایت هیدرولیکی خاک (متر در روز)

Δy = ارتفاع آب داخل چاهك پس از پایان آزمایش

جدول ۷- نتایج تعدیل شده روش پمپاژ (متر در روز)

نام چاهک (a)	ESP (b)	آبگذری تعدیل شده براساس کیفیت (c)	آبگذری با اعمال ضریب خشک (d)	نام چاهک (a)	ESP (b)	آبگذری تعدیل شده براساس کیفیت (c)	آبگذری با اعمال ضریب خشک (d)
A ₂	۲۱/۱	۰/۲۵	۰/۴۰	H ₁	۲۴/۰	۱/۵۰	۲/۴۵
A ₃	۴۵/۰	۱/۱۰	۱/۷۶	H ₉	۱۹/۹	۰/۱۷	۰/۲۷
B ₁	۱۴/۵	۰/۶۳	۱/۰۱	I ₁	۲۶/۴	۱/۲۱	۱/۹۴
B ₂	۲۷/۳	۵/۷۵	۹/۲۰	I ₂	۲۲/۱	۲/۱۵	۳/۴۴
B ₇	۳۳/۴	۰/۲۹	۰/۴۶	K ₁	۴۷/۲	۰/۶۰	۰/۹۶
E ₁	۴۳/۲	۰/۳۷	۰/۵۹	E ₁	۵۴/۴	۰/۶۶	۱/۰۶
E ₂	۱۹	۰/۷۵	۱/۲۰	N ₃	۶۳/۵	۰/۵۷	۰/۹۱
G ₁	۱۷/۸	۰/۵۰	۰/۸۰	O ₃	۳۲/۷	۲/۴۹	۳/۹۸
G ₄	۲۳/۹	۱/۱۷	۱/۸۷	P ₁	۱۸/۶	۰/۹۴	۱/۵۰
G ₅	۴۸/۶	۱/۶۱	۲/۵۸	P ₅	۳۹/۳	۱/۹۴	۳/۱۰
G ₈	۲۹/۳	۳/۳۷	۵/۳۹	Q ₇	۴۰/۳	۲/۸۴	۴/۵۴
G ₈	۶۸/۴	۰/۵۴	۰/۸۶	U ₁	۵۱/۷	۰/۶۳	۱/۰۱

تعدیل شده کیفیت $\bar{K} = 1/33$ با اعمال ضریب خشک $\bar{K} = 2/13$

انحراف معیار $\sigma = 1/27$ انحراف معیار $\sigma = 2/04$

$$K_a = 1/608 \quad K_b = 0/00032, \quad r = 0/999$$

زمان شروع آزمایش (سانتیمتر) (سانتیمتر)

$\Delta T =$ زمان لازم برای بالا آمدن آب به اندازه Δy در ب - در روش پمپاژ به داخل چاهک:

$$3h \gg T_u \gg h$$

$$K = 1440 \left[\frac{3L_n \left(\frac{h}{r} \right)}{h(h+2T_u)} \right] Q \quad (7a)$$

$$K = 1440 \left[L_n \left(\frac{h}{r} \right) + \sqrt{\left(\frac{h}{r} \right)^2 + 1} - 1 \right] Q \quad (7b)$$

چاهک (ثانیه)

$r =$ شعاع چاهک (سانتیمتر)

$H =$ فاصله بین سطح ایستابی و کف چاهک (سانتیمتر)

$S =$ فاصله بین کف چاهک و طبقه غیر قابل نفوذ

(سانتیمتر)

$y =$ اختلاف سطح آب داخل چاهک و سطح ایستابی در که در آن:

جدول ۸ - نتایج ضرایب آبدگزی به روش چاهك و پمپاژ (متر در روز)

شماره چاهك روش آزمایش	C ₃	E ₁₁	E ₁₂	F ₁₀	G ₁₇	H ₁₄	h ₁₅	M ₇	M ₈	O ₆	P ₇
چاهك = K _a	۰/۸۸	۵/۸۱	۳/۱۹	۵/۲۸	۳/۴۸	۵/۶۹	۱/۸۷	۶/۷۸	۱/۶۵	۵/۸۰	۱۲/۷
پمپاژ = K _b	۰/۰۸	۰/۱۰	۰/۲۱	۰/۰۸	۰/۵۰	۰/۳۹	۰/۱۵	۰/۲۷	۰/۱۲	۰/۱۹	۰/۰۸

نتایج روش پمپاژ به داخل چاهك در جدول ۱۰ داده شده است.
نتایج روش مك نیل:

در منطقه كوثر ضریب آبدگزی در ۲۴ نقطه به روش پمپاژ و ۱۵۱ نقطه به روش چاهك انجام و نتایج اندازه گیری صحرائی در جداول ۴ و ۵ داده شده است.
با استفاده از رابطه مك نیل معادله شماره ۲ و

پارامترهای مربوط به خاك و آب زیرزمینی جدول ۶ برای سه حالت $ESP < ۲۵$ ، مقدار $y = ۰/۴۸۰$ ، برای

$h =$ عمق آب در چاهك در طول مدت آزمایش (متر)

$T_u =$ فاصله سطح آب در چاهك تا سطح ایستابی یا لایه غیرقابل نفوذ (متر)

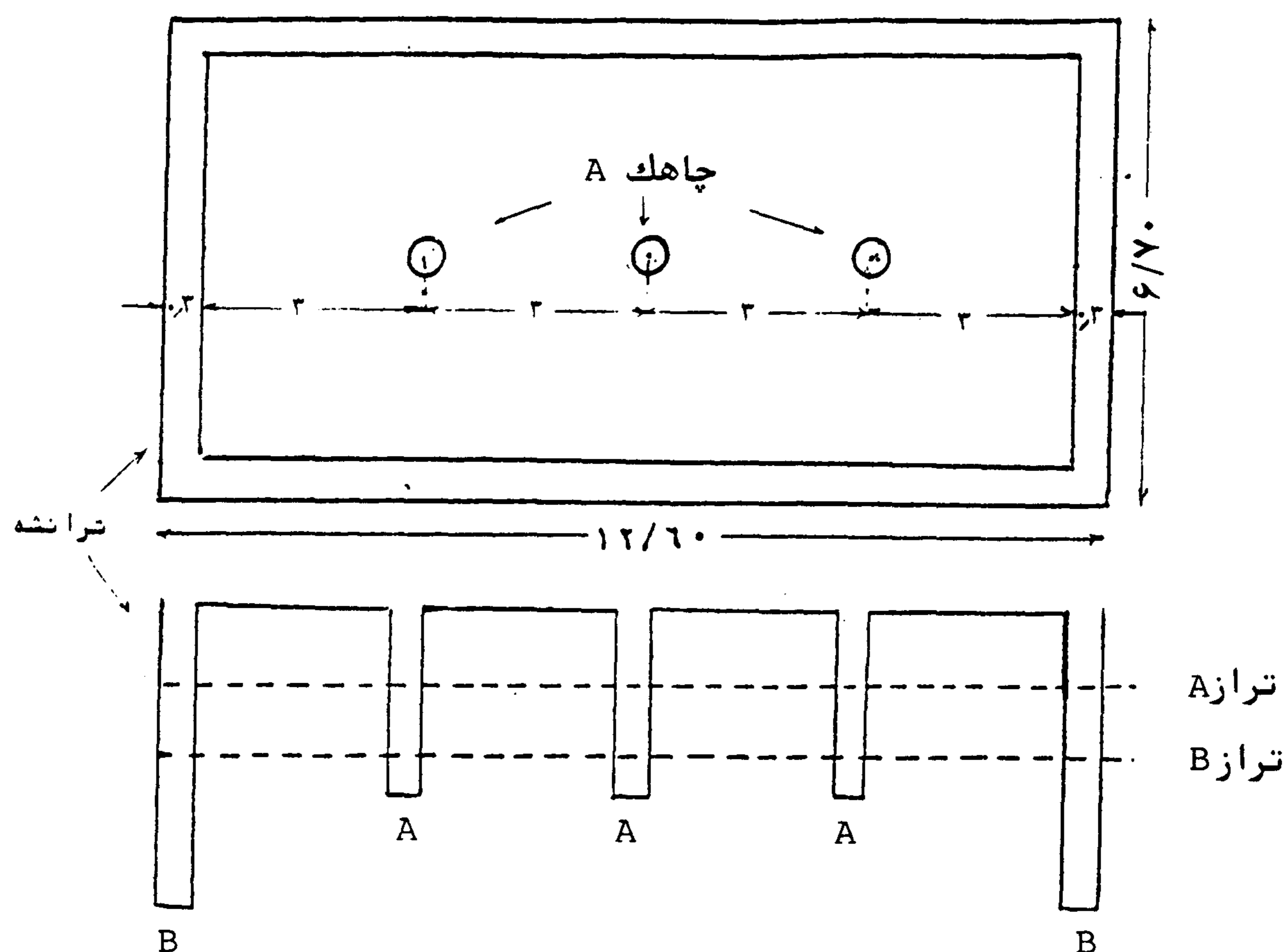
$Q =$ بده خروجی آب از منبع (مترمکعب در دقیقه)

$K =$ ضریب آبدگزی خاك (متر در روز) می باشد.

نتایج

نتایج روش همبستگی بین بافت و ساختمان:

نتایج ضریب آبدگزی به روش چاهك در جدول ۹ و



شکل ۱- شمای سه حلقه چاهك (A) و ترانشه اطراف (B) با فواصل تعیین شده که در روش صحرائی در خاك منطقه ایجاد و مقدار (K) در آنها اندازه گیری شده است.

جدول ۹ - نتایج ضرائب آبگذری خاک به روش چاهک (متر در روز)

نام چاهک	بافت خاک	K	نام چاهک	بافت خاک	K
B ₄	Si.C.L.	۲/۱	H ₃	L.S	۱/۶
C ₁	Si.C.L	۲/۴	H ₄	Si.C	۰/۸
C ₄	Si.C.L	۱/۲	D ₉	Si.C.L	۰/۹
C ₅	Si.C.L	۱/۱	E ₂	Si.C.L	۳/۰
F ₃		۱/۵	E ₄	L	۱/۱
F ₈	Si.C.L.	۰/۸			

\bar{K} = میانگین ۱/۵- (متر در روز) $\sigma^2 = (۰/۷۱۹)$ واریانس $\sigma = ۰/۸۴۹$ انحراف معیار

جدول ۱۰. نتایج ضرائب آبگذری خاک به روش پمپاژ به داخل چاهک (متر در روز)

نام چاهک	بافت خاک	K	نام چاهک	بافت خاک	K	نام چاهک	بافت خاک	K
B ₁	L	۰/۵۶	D ₃	L	۰/۲	F ₆	L.S	۰/۶۱
B ₂	L	۱	D ₄	Si.C.L	۰/۵	F ₇	L.S	۰/۵
B ₃	L	۰/۴۸	D ₅	L	۰/۱۱	G ₁	L.S	۰/۷۵
B ₄	Si.C	۰/۳۷	D ₆	C	۰/۵۴	G ₂	L	۰/۵۵
B ₅	L	۰/۱	D ₇	Si.C.L	۰/۰۷	G ₃	Si.C.L	۰/۱۷
B ₆	L	۰/۳	D ₈	Si.C.L	۰/۴۲	G ₄	L	۱/۴
B ₇ *	S	۷/۰۰	D ₁₀	L	۰/۲۸	G ₅	L	۰/۲۲
C ₁	Si.C.L	۰/۲۲	D ₁₁	C	۰/۱۲	H ₁	L.S	۰/۴۵
C ₂	Si.C.L	۰/۲۲	F ₁	L.S	۰/۲۵	H ₂	L.S	۰/۴
D ₁	S.L	۰/۱	F ₂	Si.C.L	۰/۱۶	H ₃	L.S	۰/۶۲
D ₂	Si.C.L	۰/۲	F ₅	L.S	۱/۴	H ₅	S	۰/۲۲

میانگین $\bar{K} = ۰/۴۲$ متر در روز ، واریانس $\sigma^2 = ۰/۱۰۸۹$ انحراف معیار $\sigma = ۰/۳۳$

* : به دلیل غیرمتجانس بودن یا دیگر داده ها در محاسبه نیامده است.

۵۰ < ESP < ۲۵، $y = 0/454$ ، برای $ESP < 50$ ،

$y = 0/83$ بدست آمده است.

تا اینجما مقادیر هدایت هیدرولیکی با توجه به

تغییرات ESP یعنی برای کیفیت شیمیائی محیط

(خاک، آب) تعدیل گردید. حال لازم است K چاهک با

نتایج حاصله از روش پمپاژ نیز تعدیل گردد. در این

راستا ضریب تعدیل $1/6$ (نسبت میانگین روش چاهک

به میانگین روش پمپاژ تعدیل شده):

$$\frac{2/12}{1/33} = 1/59 \approx 1/6$$

جدول ۷ انتخاب گردید.

بدین ترتیب ارقام آبگذری که برای کیفیت

شیمیائی تعدیل شده بود K_a ستون (C) جدول ۷ در $1/6$

ضرب و نتایج K_b در ستون (d) داده شده است. ضریب

همبستگی بین ارقام و معادله خط رگرسیون (معادله ۹)،

به شرح زیر محاسبه شده است.

$$K_a = 1/608K_b - 0/00032 \quad (9)$$

نتایج روش طبیعی:

در منطقه چم جمال از دشت صحنه استان باختران

به مساحت ۱۹۵۴۶ هکتار ضریب آبگذری در ۸۱ نقطه به

روش چاهک و ۲۷ نقطه به روش پمپاژ اندازه گیری شده،

است. در بهار سال ۱۳۶۸ در ۱۱ چاهک از ۲۷ چاهک

پمپاژ، سطح آب بالا آمده و امکان اندازه گیری K به

روش چاهک فراهم گردید.

در این دوره هر آزمایش سه بار تکرار گردید و

میانگین این ارقام در جدول ۸ داده شده است. و معادله

خط رگرسیون این ارقام پس از حذف ارقام مربوط به

چاهکهای شماره E_{11} ، F_{10} ، G_{17} و P_7 با ضریب

همبستگی ($r = 0/78$) به شرح زیر محاسبه شده است.

$$K_{\text{چاهک}} = 18/1K_{\text{پمپاژ}} + 0/058$$

و به کمک آن ضریب آبگذری خاک روش پمپاژ تعدیل

گردیده و نتایج آن در جدول ۱۱ داده شده است.

نتایج روشهای مدلهای صحرائی:

در روش صحرائی آزمایش در سه چاهک و هر کدام در سه

تکرار انجام گرفت و نتایج ضرایب آبگذری در جدول ۱۲ و

تجزیه خاک در جدول ۱۳ و نتایج تجزیه شیمیائی آب

مصرفی در جدول شماره ۱۴ نشان داده شده است.

معادله همبستگی بین ضرایب آبگذری در روش

چاهک (K) و روش پمپاژ پمپاژ (K) با استفاده از آبشور،

نسبتاً " شور و لب شور با استفاده از ارقام جدول ۱۲

محاسبه و ضرایب همبستگی آنها به ترتیب $0/99$ ،

$0/98$ و $0/97$ به شرح زیر بدست آمده است.

بر مبنای ارقام:

$$r = 0/99 \quad (10) \quad K_{\text{چاهک}} = 1/055 K_{\text{پمپاژ}} + 9/45$$

$$r = 0/98 \quad (11) \quad K_{\text{چاهک}} = 1/995 K_{\text{پمپاژ}} + 6/27$$

$$r = 0/97 \quad (12) \quad K_{\text{چاهک}} = 0/996 K_{\text{پمپاژ}} + 10/97$$

بحث

روشهای اندازه گیری (K) هر کدام به تنهائی

ارزشمندی خود را داشته و نتایج حاصله فقط در شرایط

مربوطه به آن روش صادق است. مقایسه نتایج حاصله

از روشهای مختلف اندازه گیری (K) بدون توجه به

شرایط محیطی که طی آن اندازه گیری (K) انجام

شده اغلب گمراه کننده است. عواملی نظیر:

- بافت، ساختمان خاک در نتیجه تخلخل و در صورت

امکان بررسی، شکل هندسی این فضاهای باز و بسته

همچنین مطالعه ترکیبات شیمیائی خاک و عکس العمل

ساختمان آن در مقابل نمکهای موجود در خاک و آب

آبیاری در توجیه تغییرات مقدار عددی (K) در خاک

مشخص و روش معین، از جمله عوامل موثر خواهند بود.

- تکنیکهای اندازه گیری اثر خاص خود را دارند. در

این راستا روش چاهک در مقایسه با روش پمپاژ (K)

جدول ۱۱ - نتایج تعدیل شده ضرایب آبگذری به روش پمپاژ (متر درروز)

نام چاهك	K_b صحرائی	K_a تعدیل شده	نام چاهك	K_b صحرائی	K_a تعدیل شده
C_3	۰/۰۸	۱/۵۰	K_{14}	۰/۰۶	۱/۱۵
E_{11}	۰/۱۰	۲/۸۷	K_{15}	۰/۱۰	۱/۸۷
E_{12}	۰/۲۱	۳/۸۶	L_{12}	۰/۴۸	۸/۷۵
F_{10}	۰/۰۸	۱/۵۰	L_{13}	۰/۶۷	۱۲/۱۹
F_{15}	۰/۰۵	۰/۹۶	M_7	۰/۲۷	۴/۹۵
G_{16}	۰/۷۴	۱۳/۴۵	M_8	۰/۱۲	۲/۲۳
G_{17}	۰/۵۰	۹/۱۱	O_6	۰/۱۹	۳/۵۰
H_5	۰/۲۸	۵/۱۳	P_5	۰/۰۸	۱/۵۰
H_{14}	۰/۳۹	۷/۱۱	P_7	۰/۰۸	۱/۵۰
H_{15}	۰/۱۵	۲/۷۷	Q_3	۰/۰۴	۰/۷۸
I_{12}	۰/۰۶	۱/۱۵	Q_4	۰/۰۷	۱/۳۳
I_{17}	۰/۰۹	۱/۶۹	Q_6	۰/۰۷	۱/۳۳
J_{16}	۰/۱۵	۲/۷۷	Q_7	۰/۰۶	۱/۱۵
K_{10}	۰/۰۳	۰/۶۰	-	-	-

$$\sigma_b = ۰/۱۹۱ \quad \text{متر درروز} \quad \bar{K}_b = ۰/۱۹۲۵ \quad \text{صحرائی}$$

$$\sigma_a = ۳/۴۷ \quad \text{متر درروز} \quad \bar{K}_a = ۳/۵ \quad \text{تعدیل شده}$$

$$K_a = ۱۸/۱ K_b + ۰/۰۵۸ \quad r = ۰/۹۹ \quad (۹)$$

جدول ۱۲ - نتایج ضریب آبگذری به روش پمپاژ و چاهك با آبهای مختلف (متر درروز)

نام چاهك	ضریب آبگذری به روش چاهك	ضریب آبگذری به روش پمپاژ		
		آب شور*	آب نسبتاً شور*	آب لب شور*
شماره ۱	۱۳/۸۰	۲/۸۲	۳/۷۶	۴/۱۱
شماره ۲	۱۴/۷۰	۳/۶۴	۴/۱۹	۴/۹۶
شماره ۳	۱۴/۳۳	۳/۵۰	۴/۰۸	۴/۶۳
میانگین	۱۴/۲۷	۳/۳۲	۴/۰۱	۴/۵۷

* نامگذاری کیفیت آب توصیفی است و از نظر طبقه بندی رسمی اعتباری ندارد.

جدول (۱۳) - نتایج تجزیه شیمیائی نمونه‌های خاک استفاده شده است

عمق خاک	EC (ds/m)	PH	meq/lit				Mg ⁺⁺	Ca ⁺⁺	Na ⁺	SAR
			Hco ₃ ⁻	Co ₃ ⁻	So ₄ ⁻					
۰ - ۴۰	۲۷/۵	۷/۲	۱/۲	۰	۱۴	۵۸	۹۲	۲۱۲	۲۴/۵	
۴۰ - ۱۰۵	۱۳/۲	۷/۲	۱/۲	۰	۱۳/۶	۴۰	۳۶	۱۰۰	۱۶/۲	
۱۰۵ - ۱۸۰	۷/۵	۷/۲	۱/۲	۰	۱۲	۱۴	۳۰	۵۶	۱۱/۹	

جدول ۱۴- نتایج تجزیه شیمیائی آب مورد استفاده

نوع آب	EC ds/m	pH	meq/lit				Mg ⁺⁺	Ca ⁺⁺	Na ⁺	SAR* %
			Hco ₃ ⁻	co ₃ ⁻	So ₄ ⁻					
آب شور (زیرزمینی)	۱۷/۰۰۰	۷/۱	۲	۰	۲۶/۴	۱۵/۰	۶۸/۰	۱۱۵/۰	۱۷/۹	
آب آبیاری (نسبتاً شور)	۸/۳۰۰	۷/۱	۲/۴	۰	۸/۴	۷/۰	۳۱/۰	۵۴/۰	۱۲/۴۴	
آب لب شور (اشتهارد)	۲/۴۰۰	۷/۲	۳۰	۰	۷/۰	۹/۰	۸/۰	۹/۵	۳/۳	

$$* : SAR = \frac{Na^+}{\sqrt{\frac{Ca^{++} + Mg^{++}}{2}}}$$

آن را در پی خواهد داشت. ارقام جدول ۱۲ گویای این حقیقت است که در دشت اشتهارد کرج زمانی که از آب لب شور برای اندازه‌گیری استفاده شود ضریب (K) چاهک ۴/۳ برابر K در روش پمپاژ بوده و برای آب نسبتاً شور و شور به ترتیب ۳/۵ و ۳/۱ برابر بدست خواهد آمد. این بدان معنی است که تازمانی که از آب شور حاوی یون کلسیم (Ca⁺⁺) استفاده شود این نسبت برابر ۳/۱ بوده و موقعی که آب لب شور حاوی یون سدیم (Na⁺) مورد استفاده قرار گیرد پدیده انتشار رس اتفاق افتاده و نسبت دو ضریب به ۴/۳ افزایش می‌یابد. معذالك در دشت چم چمال که کیفیت آب آبیاری و آب

مقدار عددی بیشتری نشان می‌دهد. بررسی ارقام جداول ۸ و ۱۱ نشان می‌دهند که در منطقه چم چمال استان باختران \bar{K} روش چاهک ۱۸ برابر بزرگتر از \bar{K} روش پمپاژ بوده است. در دشت کوثر استان خوزستان این رقم ۳/۲ برابر و در طرح شهید رجائی در منطقه امیدیه خوزستان این ضریب ۳/۵ برابر تعیین شده است.

ترکیبات شیمیائی موجود در ملات ساختمان خاک همواره تحت تاثیر املاح موجود در آب آبیاری در تحکیم و یا تخریب این ساختمان اثر فراوانی داشته و ثبات ساختمان خاک و تثبیت مقدار K و یا تغییرات نزولی

یافت، و ساختمان و ترکیبات شیمیائی خاک و آب آبیاری منطقه انتخاب نمود. به علاوه درجه اشباع خاک به سخن دیگر میزان هوای محبوس در بین ذرات خاک تاثیر زیادی در سرعت جریان آب در خاک داشته و هر چه خاک از آب بیشتر اشباع باشد مقدار عددی K در دو روش فوق به یکدیگر نزدیکتر است. به عنوان نتیجه می توان اظهار داشت که:

"انتخاب روش مناسب جهت تعدیل نتایج تابع وضعیت منطقه و امکانات در دسترس است. از بین روشها با توجه به تطابقی که با واقعیت دارند روش طبیعی به عنوان بهترین روش، روش مدل های صحرایی بعد از آن و دو روش آزمایشگاهی و روش همبستگی بین بافت و ساختمان به ترتیب در مراتب بعدی قرار می گیرند."

سپاسگزاری

در اینجا لازم است از واحد مطالعات آب و خاک جهاد سازندگی استان تهران به خاطر همکاری های ارزنده شان صمیمانه تشکر نمائیم.

زیرزمینی تقریباً " یکی است، باز هم بطور متوسط ضرایب آبگذری K روش پمپاژ یک هجدهم نتایج روش چاهک می باشد. بنابراین با در نظر گرفتن مطالب فوق، فاکتورهای زیادی هستند که تفاوت بین دو روش را بوجود می آورند، که شرح آنها در قسمتهای قبلی ارائه گردید و در نظر گرفتن کیفیت آب بکاررفته بعنوان یک موضوع مجرد منطقی نمی باشد. بطور کلی جز در دشت چم چمال در بقیه دشتهای ضریب تعدیل K پمپاژ بین ۳/۲ تا ۳/۵ و در صورتیکه ترکیبات شیمیائی خاک و آب آبیاری مطرح شوند ضریب تعدیل بین ۳/۱ تا ۴/۳ تغییر می نماید.

بلاک (۱) در مقاله خود به نتایج: تالسم، وینگر و سیلانیا و ضرایبی که بین ۰/۵ تا ۱/۷۹ بدست آورده اند اشاره نموده است در حالیکه رنولدز و الریک (۸) طبق مطالعات خود ضریب تعدیل را ۳/۵ پیشنهاد می نماید.

نتایج حاصله از این مطالعه گویای این حقیقت است که این ضریب را نمی توان بدون توجه به وضعیت

REFERENCES:

- 1- Black, C.A. 1985. Method of soil analysis, Part 1, American society of agronomy.
- 2- Drainage Design factors, FAO-Irrigation and drainage papers, No. 30-1986.
- 3- Mc. Neal. B.L. & Al. 1966. Effect of solution composition on soil hydraulic conductivity, proceeding of soil science society of America. Vol.30. P(308-312).
- 4- MC. Neal, B.L. Nov.17, 1967. Factors influencing hydraulic conductivity of soils in the presence of mixed-salt solutions proceeding of soil science society of America. Vol.32-1968. P(187-190).
- 5- Mc. Neal, B.L. 1968. Prediction of the effect of mixed salt solution on soil hydraulic conductivity. Soil, SCI, SOC, AMER. Proc. Vol. 32. P(190-193).
- 6- SCS-National Engineering Handbook-Drainage of Agricultural land section 16.1971.
- 7- USBR- Technical Staff, Earth manual, 1976.
- 8- Reynolds. W.D., & D.E. Elrick. 1987. A laboratory and numerical assement of the cuelp permeater method. Vol. 144, No.4.

Adjusting Hydraulic Conductivity Coefficient in Unsaturated soil

H. FARDAD and M.H. MEHDIAN

Assistant Professor and Graduate Student Respectively, Department
of Irrigation and Reclamation, College of Agriculture, University
of Tehran, Karaj, Iran.

Received for Publication, May 30, 1990

SUMMARY

In measuring the hydraulic conductivity (K) of soil layers for design criteria to be used in irrigation and drainage projects, the auger hole and shallow-well-pump methods did not give similar results. This was valid even in a uniform layer of a soil.

The difference comes from the physical conditions of soil layers, hydraulics of water flow in the soil, quality of the water, and the techniques of measuring the hydraulic conductivity.

To remedy the situation and to unify the outcomes, the results were adjusted (manipulated). The collected field data for both methods were compared and correlated with each other, and an equation was derived, by which the data related to one method could be converted to another method.

