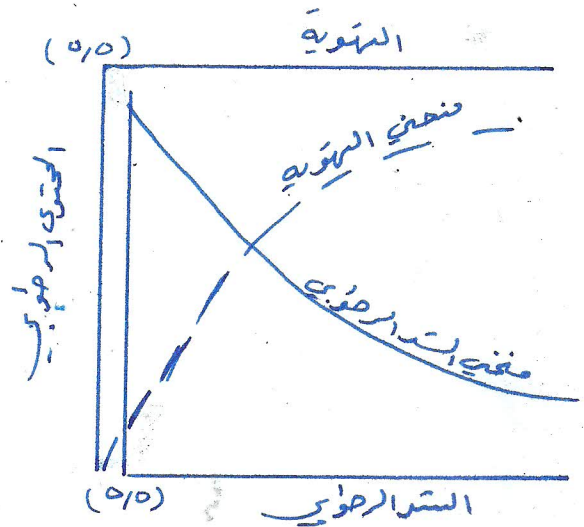


مفهوم البزل : Drainage

إن بزل الأراضي الزراعية هو إزالة الرطوبة أو الاحتفاظ بالماء الزائد سواء كان موزعاً تحت سطح التربة . وتجميع الماء الزائد بقصد به هنا عندما تكون كمية ذات تأثير سلبي على إنتاج المحاصيل من خلال تأثيره على عمق التربة الذي تشغله الجذور الخضرية للنبات . إذن الهدف الرئيسي من البزل هو توفير الظروف الملائمة لنمو جذور النباتات والكائنات الدقيقة من التربة ورطوبة لفترات عدم الري أثناء الفترة الانتاجية للتربة .

تتساقط المياه لا توافر ستنحصر فيها إلا على عمل توازن بين المحتوى الرطوبي والمحتوى الهوائي في التربة وذلك لأن زيادة أحدهما يكون على حساب الآخر في جسم التربة . حيث يبين الشكل العلاقة بين الماء والهواء في التربة فكما زادت نسبة

الرطوبة قلت تهويتها ولكن عند زيادة الرطوبة إلى حد معين (نقطة تقاطع بين منحنى التهوية ومنحنى الرطوبة) يبدأ التأثير السلبي للماء لأنه يكون على حساب تهوية الهواء الضرورية لنمو النبات . بعض الدراسات تشير إلى أن الحيز الهوائي يجب أن لا يقل عن ١٥٪ من الحجم الكلي للتربة .

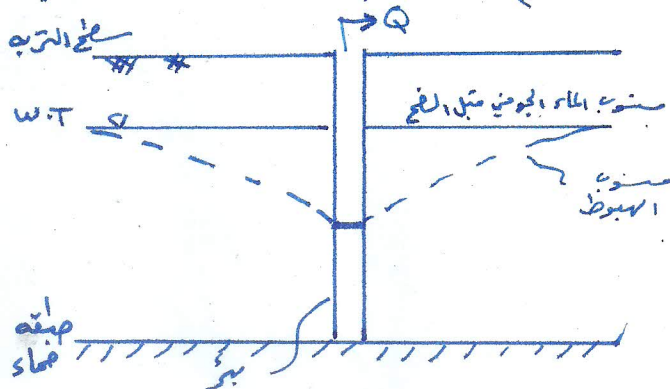


أنواع البازل : Type of Drainage system :

- تصنف سبكات البزل عبوره عامه إلى نوعين رئيسيين هما :
- ١- سبكات البزل العمودية Vertical Drainage Systems
 - ٢- سبكات البزل الأفقية Horizontal Drainage Systems

١) سبكات بزل العمودية Vertical Drainage Systems

ويرتبط عليه بالبزل بواسطة الآبار (Well Drainage) حيث تتم السيطرة على منسوب الماء الجوفي بجزر آبار خاصة في شكل



- تكاليف أصبانه أقل من البزل الأفقي ٥) تكاليف المشروع قليلة جداً من حاله كون المياه الزائدة ذات نوعية جيدة يمكن استخدامها للري ٥) تخفيض منسوب الماء الجوفي إلى عمق أكثر مما في حاله البزل الأفقي ٤) تكاليف التفج تكون منخفضة .

سليبية :

- ١- البزل العمودي يكون منافس او ناجحاً في حالة كون الطبقة الحاملة للمياه ذات قدرة عالية على نقل المياه (Transmissibility).
 - ٢- البزل العمودي أكثر تعقيداً من الناحية الهندسية.
 - ٣- غير اقتصادي للمساحات الصغيرة.
 - ٤- لا يمكن التخلص من المياه السطحية الزائدة.
- وهناك نوعان من شبكات البزل العمودية

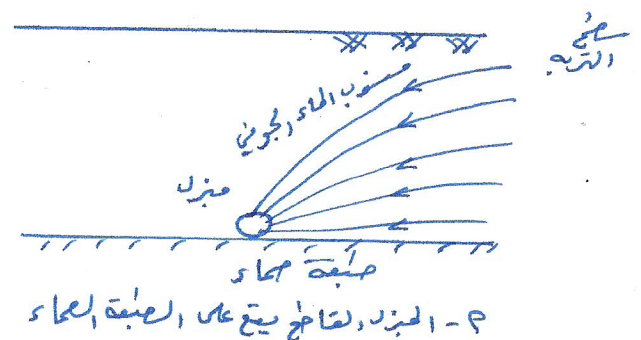
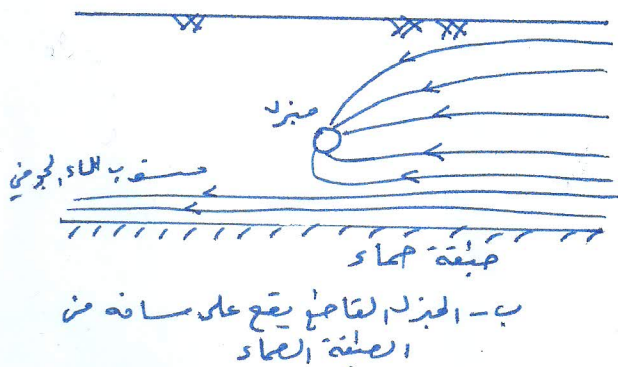
- ١- الآبار التي تتطلب استخدام مضخات (Pumping Wells)
- وهي الآبار التي تتطلب استخدام مضخات لسحب المياه المتجمعة في نتيجة تركيبات الصخور الجيولوجية التي لا تسمح لسحب المياه من خلالها. هذا النوع هو النوع المستخدم.
- ٢- الآبار التي لا تتطلب استخدام مضخات (Down Ward Wells)
- وهي الآبار التي لا تتطلب مضخات لسحب المياه المتجمعة في نتيجة لتشققات موجودة في الصخور

④ شبكات البزل الأفقية Horizontal Drainage Systems

وهي الأكثر استخداماً في التخلص من المياه الزائدة وتنقسم إلى نوعين تبعاً للوظيفة من تنفيذها وهي :

١- الميازل المقاطعة Interception Drains

عند التأكد بأن حركة المياه هي من مصدر معلوم جانبى كأن يكون بحيرة أو قناة رى لوزر يفضل استخدام الميازل المقاطعة لغرض قطع المياه وإيقاف حركتها الجانبيه . أي ان البزل ينفذ بشكل عمودي على اتجاه حركة المياه . وتكون الميازل المقاطعة مغالة في حالة كون الطبقة الحاملة للمياه محاطة من الأسفل بطبقة غير نافذة أو شبه نافذة للمياه بحجة يتراوح طين ٤-٥ م عند موقع البزل المراد تنفيذه . حيث يكون البزل امام هذه الطبقة أو بالقرب من الحائط الشكل



٢- الميازل المخففة Relief Drains

تنفذ هذه الشبكات على أعماق مختلفة تحت سطح التربة بهدف التخلص من المياه الزائدة من المنطقة الجذرية حيث يتحرك الماء الجوفي من التربة باتجاه البزل لوجود قوة محركة لها أخذار الجبهة الكلية للماء بين ما هو موجود في التربة وما هو موجود في البزل حيث يمكن تنفيذ هذه الطريقة في الترب ذات الأحيالي والمائية المعتدلة أو العالية تحت المنطقة الجذرية

تقسم المصارف والمخففة الى ثلاث اقسام تبعاً لطبيعتها عملها

- ٢- المصارف الرئيسية Main Drains : عادةً من النوع المفتوح حيث يجب ان تكون ذات مقل كاصليه لنقل الكبر كميته من المياه الزائدة . غرضها نقل المياه الزائدة من سطح البزل الى خارج المنطقة وقد تاصم من قنطرة مسوية الماء الجوفي .
- ب- المصارف المجمعة Collector Drains : غرضها تجميع المياه الزائدة والمبزولة من قبل المصارف المحلية ونقلها الى البزل الرئيسي وتكون اما مفتوحة او مغطاة وقد تاصم من قنطرة مسوية الماء الجوفي .

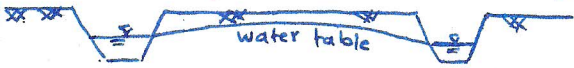
ج- المصارف المحلية (Lateral) Drains : الغرض الرئيسي هو خفض مستوى الماء الجوفي الى عمق مناسب ومن ثم مؤثر على نمو النبات وتكون اما مفتوحة او مغطاة و نوع المغطاة هو البلاستيك الاسفند .

تقسم المصارف الالافقية من حيث طبيعتها عملها الى نوعين اريضا

١- المصارف المفتوحة (الاسمحية) : Open Drains or Surface Drains

شكل عام تكون على شكل شبه منحرف ذي اقطار جانبيين بين (1:1 - 2:1) وذلك تبعاً

كثافة التربة . يفضل البزل المفتوح في المناطق التي تكون فيها كميات المياه السطحية كبيرة و صيرة دليعية .



مبزل مفتوح

سليباتها :

١- تحتاج الى صيانة دليعية حيث يضاف نظام البزل على كفاءة وسعة التجميعية

٢- تقوى صركه الآلات الزراعية ٣- ضائعات ماضه الارض قد ٥- ١٠٪

٤- المصارف المغطاة (المصارف تحت السطحية) (Covered Drains or Sub-Surface Drains)

معظم أنظمة البزل المنفذه في المناطق الالوانية تستخدم المصارف المغطاة سواء أكانت مزار

مجهه او محلية صممتها : ١- تنفذ به ربه و قيقية رتار لتعاض الكنته الحديثه مما تنفذ به بزل

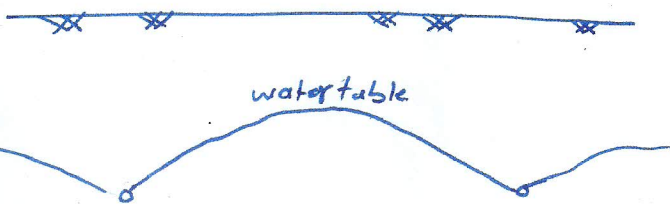
الحديث ٢- قلة الصيانة ٣- عدم اعاقه العمليات الزراعية ٤- عدم وجود ضائعات ضار لكل

سليباتها :

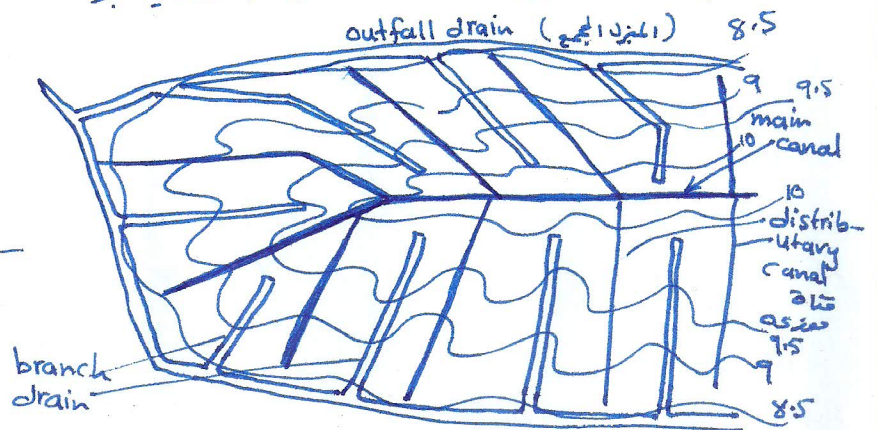
١- الكلفه البساطيه تكون عاليه مقارنة بالمصارف المفتوحة ذات الكلف اراضيه .

٢- صعوبة معرفه عدل عمل النظام وتغييره لكل

٣- ان امكان التخلص من المياه السطحية بواسطة هذا النظام محدود .



مبزل مغطاة

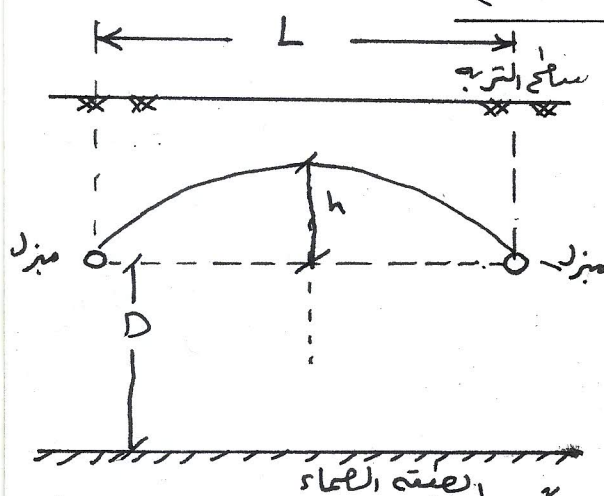


تخطيط لقطات والمصارف

المبازل الغطاءة (Covered Drains or Subsurface drains)

فما سبقه تم التطرق الى المبازل المفتوحة وطرق تصميمها والآن يتم التطرق الى المبازل الغطاءة التي تدفن تحت سطح التربة للمحافظة على مستوى الماء الجوفي مستوي معين والتخلص من المياه الزائدة وقد توجه المبازل الغطاءة جنباً الى جنب مع المبازل المفتوحة وهذا النظام يختلف جداً عن العراء .
ان الكلفة التخمينية للمبازل الغطاءة هي ١٢ ضعف كلفة المبازل المفتوحة ولكن المبازل المجهزة الغطاءة تكون اقل اقتصادياً على المدى البعيد مقارنة بالمبازل المفتوحة .

طبيعة الجريان باتجاه الميزل (Flow patterns)

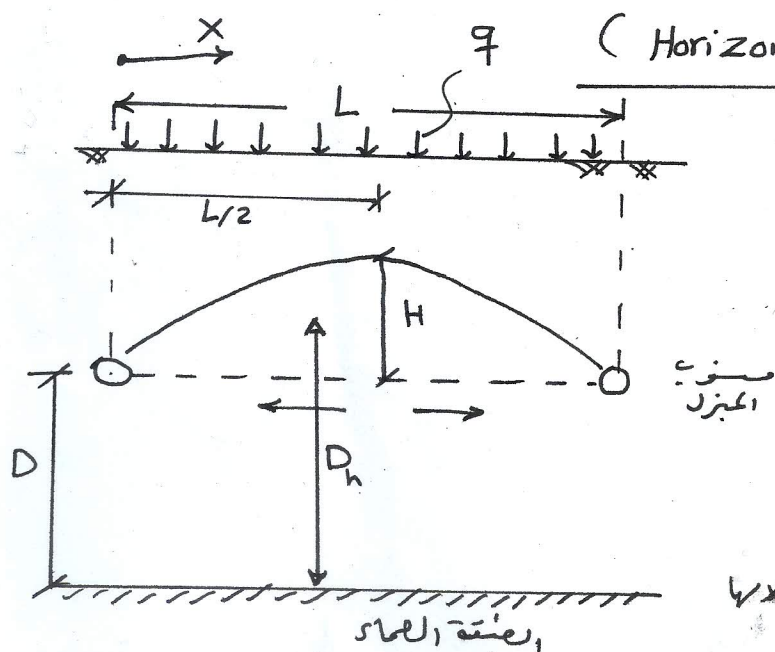


يتحرك الماء الى التربة غير المشبعة بشكل عمودي وسرع وصول الماء الى المنطقة المشبعة بالماء الجوفي يسبباً بالتحرك الجانبي اي باتجاه افقي نحو الميزل وعندما تصل جزيئات الماء الى الميزل تتحرك كونه بشكل شعاعي .

كمية مناطق الجريان عتية على المسافة بين المبازل (L)، عمق الطبقة المشبعة (D)، ارتفاع منسوب الماء الجوفي عند الميزل (h). عندما تكون المسافة بين المبازل كبيرة نسبياً مقارنة بقيم D، h يكون الجريان الافقي جداً .

عند المعادلات المستقاة من اعتبار ان الجريان في الجبهة نتيجة حركة الماء عمودياً او شعاعياً قليل حيث يمكن اهماله . لذا سوف يتم التطرق فقط الى الجريان الافقي .

الجريان الافقي (Horizontal flow)



يمكن صياغة المعادلة في الجبهة نتيجة حركة الماء افقياً من خلال معرفة كمية المياه المتحركة باتجاه الميزل خلال وحدة عرض باستخدام قانون دارسي وفرضيات ديويوت مورشايمر

$$V = Ki$$

$$\text{where } i = \frac{dh}{dx}$$

h : مرتبة التفتة بين نقطتين حيث الجريان افقياً
L : المسافة بين النقطتين

الترج متجانسة (اي الاصلية المائية ثابتة)
 من كل نقطة من الترج) ويقع الميزل فوق الطبقة
 السماة بحافة معينة

$$L^2 = \frac{4KH^2}{\gamma} + \frac{8KHD}{\gamma} \quad \text{--- (1A)}$$

الميزل يقع فوق الطبقة السماة مباشرة ~
 $L^2 = \frac{4KH^2}{\gamma} \quad \text{--- (1B)}$

الترج غير متجانسة ويقع الميزل فوق الطبقة السماة
 بحافة معينة حيث ان K_1 تمثل الاصلية المائية للطبقات
 المسبعة بالماء فوق الميزل و K_2 تمثل الاصلية المائية
 للطبقات الفاصلة بين الميزل والطبقة السماة .
 $L^2 = \frac{4K_1H^2}{\gamma} + \frac{8K_2HD}{\gamma} \quad \text{--- (1C)}$

وتحدد قيمة D الى ما يعادلها في حاله كوت الطبقة السماة عارضة كبير من الميزل
 وتسمى استخراج المعادلة المكافئة (المعادل) للطبقة السماة من المعادلات الآتية :

$$\frac{D}{D_e} = 1 + \frac{D}{L} \left(\frac{8}{\pi} \ln \frac{D}{r} - 3.4 \right) \quad \text{--- (2) for } 0 < \frac{D}{L} \leq 0.3$$

$$\frac{L}{D_e} = \frac{8}{\pi} \left(\ln \frac{L}{r} - 1.15 \right) \quad \text{--- (3) for } \frac{D}{L} > 0.3$$

حيث ان

D_e : العمق المكافئ للطبقة السماة عن الميزل (م)

D : عمق الطبقة السماة عن الميزل (م)

r : نصف قطر المنوب الميزل (م)

L : المسافة بين الميزلين

Ex: Find the distance between two drains shown

below: take $\gamma = 1.6 \times 10^{-6}$ m/day , $K = 5 \times 10^{-5}$ m/day

sol./ بتطبيق معادله صوكهورت لاجاد L

$$L^2 = \frac{4KH}{\gamma} (H + 2D)$$

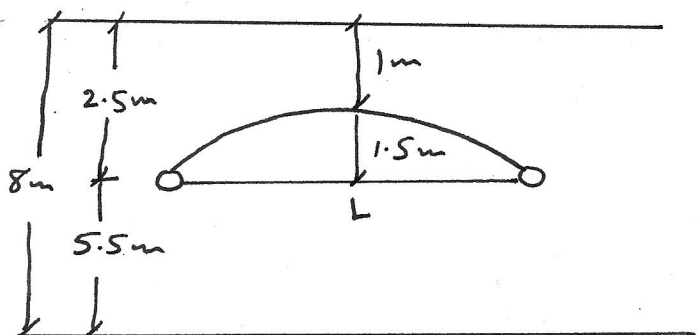
او ان نحدد الاخرى معادلة

$$L^2 = \frac{4KH^2}{\gamma} + \frac{8KHD}{\gamma}$$

$$L^2 = \frac{4 \times 5 \times 10^{-5} \times 1.5}{1.6 \times 10^{-6}} (1.5 + 2(5.5))$$

$$L^2 = 2344 \Rightarrow L = 48 \text{ m}$$

$$\frac{D}{L} = \frac{5.5}{48} = 0.115$$



من معادله ② نستخرج القيمة المكافئة

$$\frac{D}{D_e} = 1 + \frac{D}{L} \left(\frac{8}{\pi} \ln \frac{D}{r} - 3.4 \right) \quad \text{على افتراض أن قطر البئر 0.3 m}$$

$$\frac{D}{D_e} = 1 + \frac{5.5}{48} \left(\frac{8}{\pi} \ln \frac{5.5}{0.15} - 3.4 \right) = 1.66$$

يجب أن تكون قيمة $\frac{D}{D_e}$ تقريباً واحد لذا قيمة 1.66 غير مقبولة وعليه نفرض
قيمة L لـ D أقل من 5.5 ونستخرج قيمة L باستعمال معادله هوكهودوت

$$L^2 = \frac{4 \times 5 \times 10^{-5} \times 1.5}{1.6 \times 10^{-6}} \left(1.5 + 2(3) \right) = 1369 \quad D=3m \quad \text{لنفرض}$$

$$\therefore L = 37m$$

وبتطبيق معادله ③

$$\frac{D}{D_e} = 1 + \frac{3}{37} \left(\frac{8}{\pi} \ln \frac{3}{0.15} - 3.4 \right) = 1.07$$

لذا يتم اعتماد $D = 3m$ كقيمة مكافئة للطبقة العليا وعليه تكون $L = 37m$

استعمل المثال

أما إذا كانت قيمة $\frac{D}{L}$ أكثر من 0.3 فنفترض قيمة للمانة بين المبالز
ونستخرج D_e من معادله ③ ونستخدمها في معادله هوكهودوت . فإذا كانت المانة
المستخدمة من معادله هوكهودوت متاربة للمانة المقترضة فتكون قيمة D_e هي القيمة
المكافئة للطبقة العليا . أما إذا كانت القيمة للمانة المحسوبة والمقترضة متباعدة فنقوم
بافتراض قيمة أخرى للمانة ونستخرج D_e وهكذا حتى نحصل على قيمة متطابقة
للمانة المقترضة والمحسوبة .

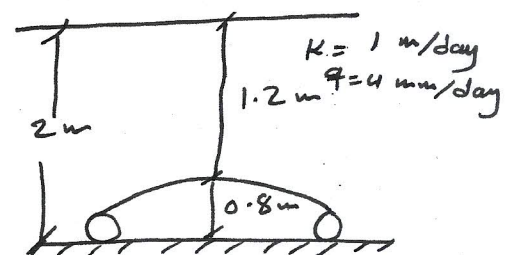
Ex: If you know the recharge $q = 4 \text{ mm/day}$, $K = 1 \text{ m/day}$
find the distance between the drains for the cases:

① The drains above the impermeable layer (الطبقة العليا)

$$L^2 = \frac{4KH^2}{q}$$

$$= \frac{4 \times 1 \times 0.8^2}{0.004} = 640$$

$$\therefore L = 25m$$



نأخذ محاذة الميازل الغطاء

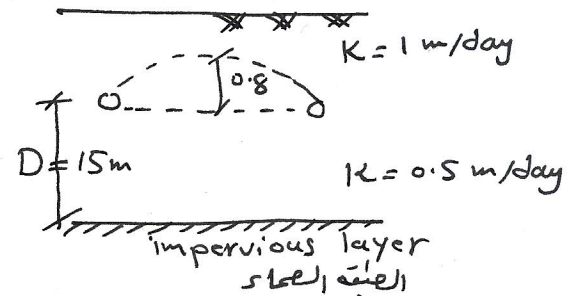
تأخذ للملح من حيث من محاذة الميازل الغطاء

- ② The drains above the impervious layer with a distance $D = 15\text{ m}$ and the soil is anisotropic, the first layer has $K = 1\text{ m/day}$ and the second layer has $K = 0.5\text{ m/day}$

$$L^2 = \frac{4KH^2}{\pi} + \frac{8KHD}{\pi}$$

$$= \frac{4 \times 1 \times 0.8^2}{0.004} + \frac{8 \times 0.5 \times 0.8 \times 15}{0.004}$$

$$L^2 = 12640 \Rightarrow L = 112.4\text{ m}$$



نختبر مدى صلاحية المسألة بين الميازل (L) المحسوبة من خلال القانون الآتي :

$$\frac{D}{De} = 1 + \frac{D}{L} \left(\frac{8}{\pi} \ln \frac{D}{r} - 3.4 \right) \quad \text{where } \frac{D}{L} = 0.133 < 0.3$$

$$\frac{D}{De} = 1 + \frac{15}{112.4} \left(\frac{8}{\pi} \ln \frac{15}{0.15} - 3.4 \right)$$

ملاحظة
دائماً قطر اسنوب البئر = 0.3 m

$$\frac{D}{De} = 2.11$$

القيمة اكبر بكثير من 1 اذن لابد

من فرض قيمه لـ D اقل من 15 m كونها تتوثر
بشكل مباشر على حساب المسألة بين الميازل (L)

$$\text{let } D = 4\text{ m}$$

$$L = 61.9$$

$$\frac{D}{De} = 1.32$$

لذا ان القيمة اكبر من 1

$$\text{let } D = 3\text{ m}$$

∴ فرضنا قيمه لـ D اقل من 4 m

$$L = 55\text{ m}$$

$$\frac{D}{De} = 1.23$$

$$\text{let } D = 1.5\text{ m}$$

$$L = 42.89 \approx 43\text{ m}$$

$$\frac{D}{De} = 1.08$$

القيمة قريبه جداً من 1 لذا نستوقف
عند هذه القيمة

∴ قيمه $De = 1.5\text{ m}$ والمسألة بين الميازل $L = 43\text{ m}$

- ③ The drains are above the impervious layer (الطبقة العازلة) with a distance $D = 3\text{m}$ and the soil is isotropic with $K = 1\text{m/day}$.

$$L^2 = \frac{4 * 1 * 0.8^2}{0.004} + \frac{8 * 1 * 0.8 * 3}{0.004}$$

$$L = 73.7\text{m}$$

$$\frac{D}{L} = 0.04 < 0.3$$

$$\begin{aligned} \frac{D}{D_e} &= 1 + \frac{3}{73.3} \left(\frac{8}{\pi} \ln \left(\frac{3}{0.15} \right) - 3.4 \right) \\ &= 1.17 \end{aligned}$$

let $D = 2.5\text{m}$

$$L = 68.1\text{m}$$

$$\frac{D}{D_e} = 1.113$$

let $D = 2\text{m}$

$$L = 61.9\text{m}$$

$$\frac{D}{D_e} = 1.1 \quad \therefore \text{o.k.} \quad \therefore D = 2\text{m} \quad L = 61.9\text{m}$$

