

Chapter one Introduction

Irrigation : is define as :

The process of artificial application of water to the soil for growth of agricultural crop ; it is particularly the science of planning and designing a water supply system for agricultural land to protect the crops from bad effect of drought or low rainfall.

The following structures are required for regular supply of water to the command area :

- the construction weir / Barrage
- dam / reservoir
- canal system

قنوات الري : احد النباتات بالريوية اللازمة لغرضها وهما تزيدها من الجفاف وعده التربة من الاملاح وتسهيل مرارتها كما ينقل الري من تأشير الامجاد . كذلك يساعد في تغذية المياه الجوفية .

مضار الري : ارتفاع منسوب الماء الارضي (waterlogging) ، تكويت مناطق اصلا وزيادة رطوبة الجو ، فقدان التربة لمادة السماد ، كما يؤدي الى زيادة تحريم التربة وارتفاع غازات سامة وفقدان التربة كضربها وتلوث المياه الجوفية .

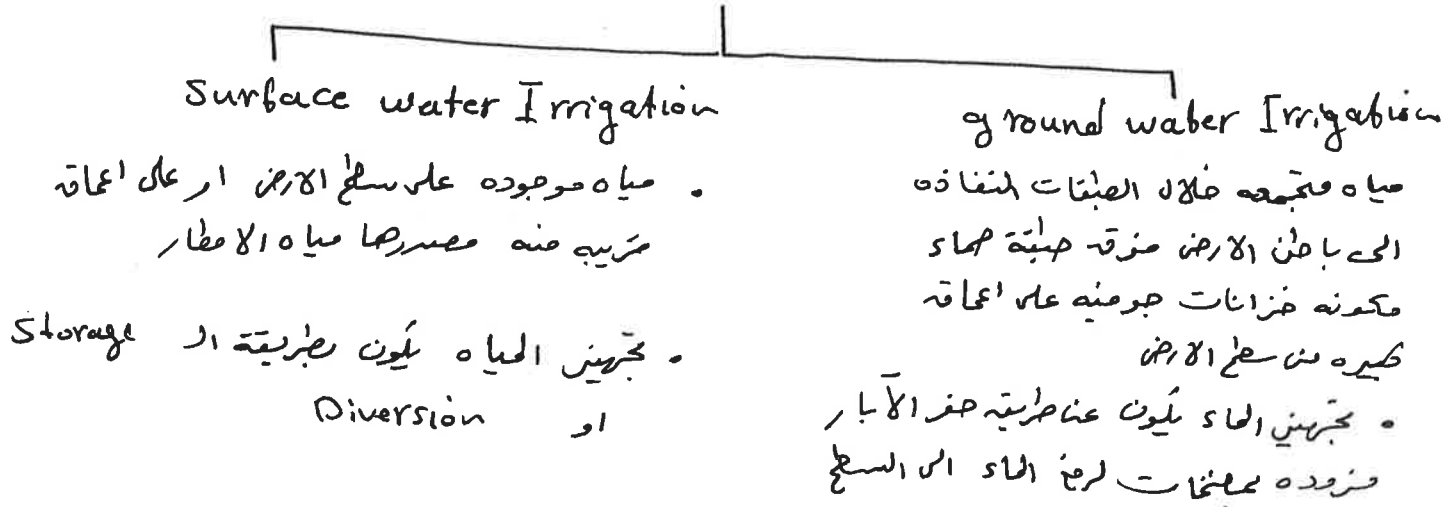
حاجات الري المنزوعة للتربة يكون عادة اكثر من احتياج النبات والتبخر والنتح . الماء الزائد عند حافة النبات يكون مفرا لغوا النباتات حيث ان ذلك الضرر لا يقل تأشير عند الضرر الناتج من الجفاف . لذا لابد من ازالة الماء الزائد من التربة بعملية تدعى البزل (Drainage) .

Drainage :

is the natural or artificial removal of surface or subsurface water from the soils to improve production .

للكفاية على المحتوى الرطوبي الاقل في منطقة الجبزيون ذلك عند هزبة
 تجزين التربة بالماء بعملية الري خاصة للمناخات التي يقل فيها تجزين الماء بعبارة صبيحة (ماء المطر)
 اما العملية الثانية فهي البزل وذلك لسبب الماء الزائد عند حافة النبات من التربة .
 صانعات العمليتان (الري والبزل) تارة الصبيحة في الحصول على محتوى رطوبي اقل
 وبالتالي انتاج اعلى للماصيل الزراعية .

Irrigation water resources



اختيار مصادر المياه لا يمتنع اراء في حقيده على انه عوامل متفرقة

- Surface topography
- rainfall characteristic
- type of source available
- Subsoil profile

في بعض الاحيان يتم استخدام المصدرين اعلاه للحصول على اقل مائدته عندئذ
 يدعى بـ Conjunctive use of surface & G.W.

Irrigation project: mainly consist of hydraulic structures which collect, convey & deliver water to areas on which crops are grown. A large irrigation project includes a large storage reservoir, a huge dam, hundreds of kilometres of canals, branches and distributaries, control structures and other works.

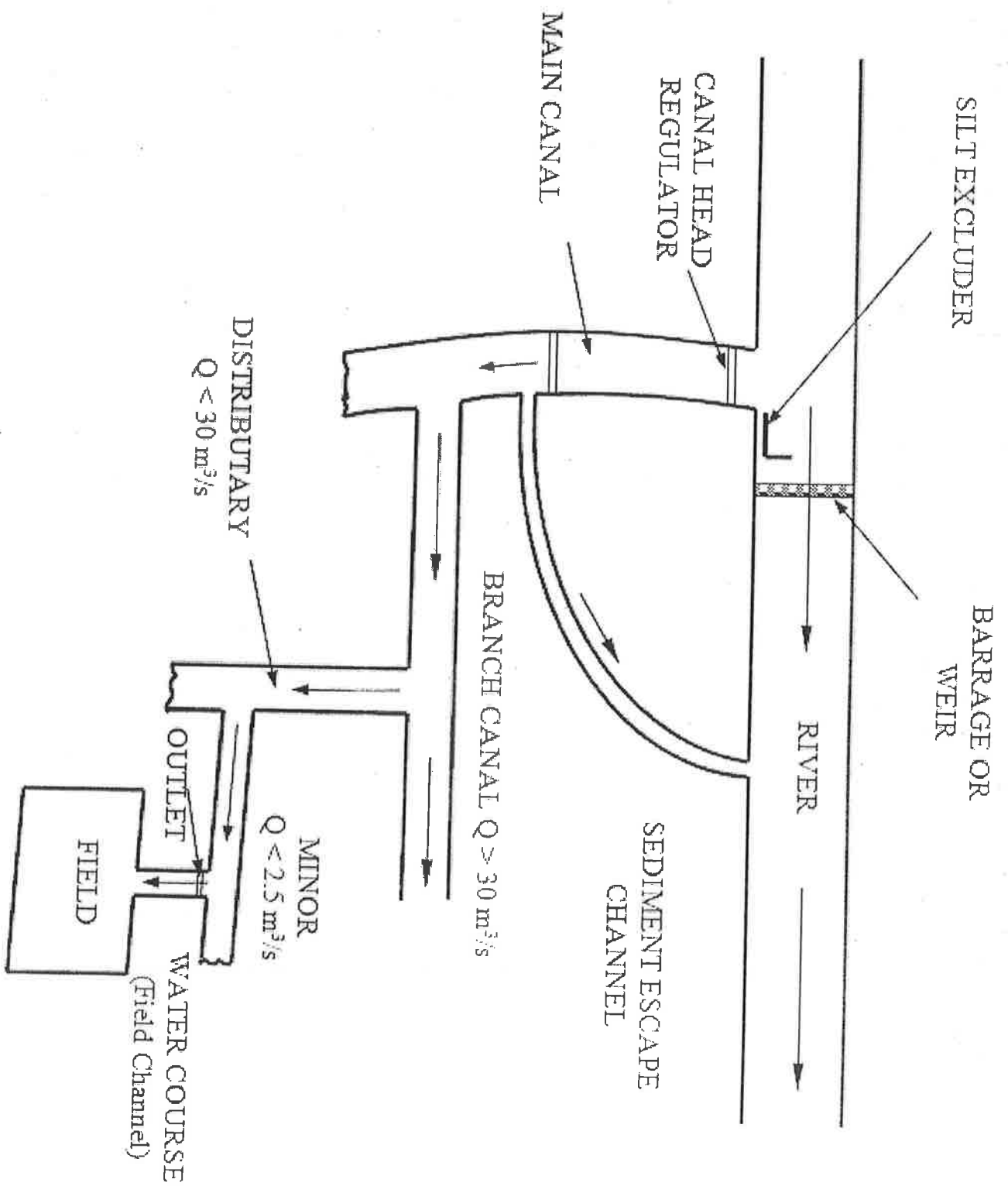


Fig: Layout of an irrigation canal network

Hydrologic cycle

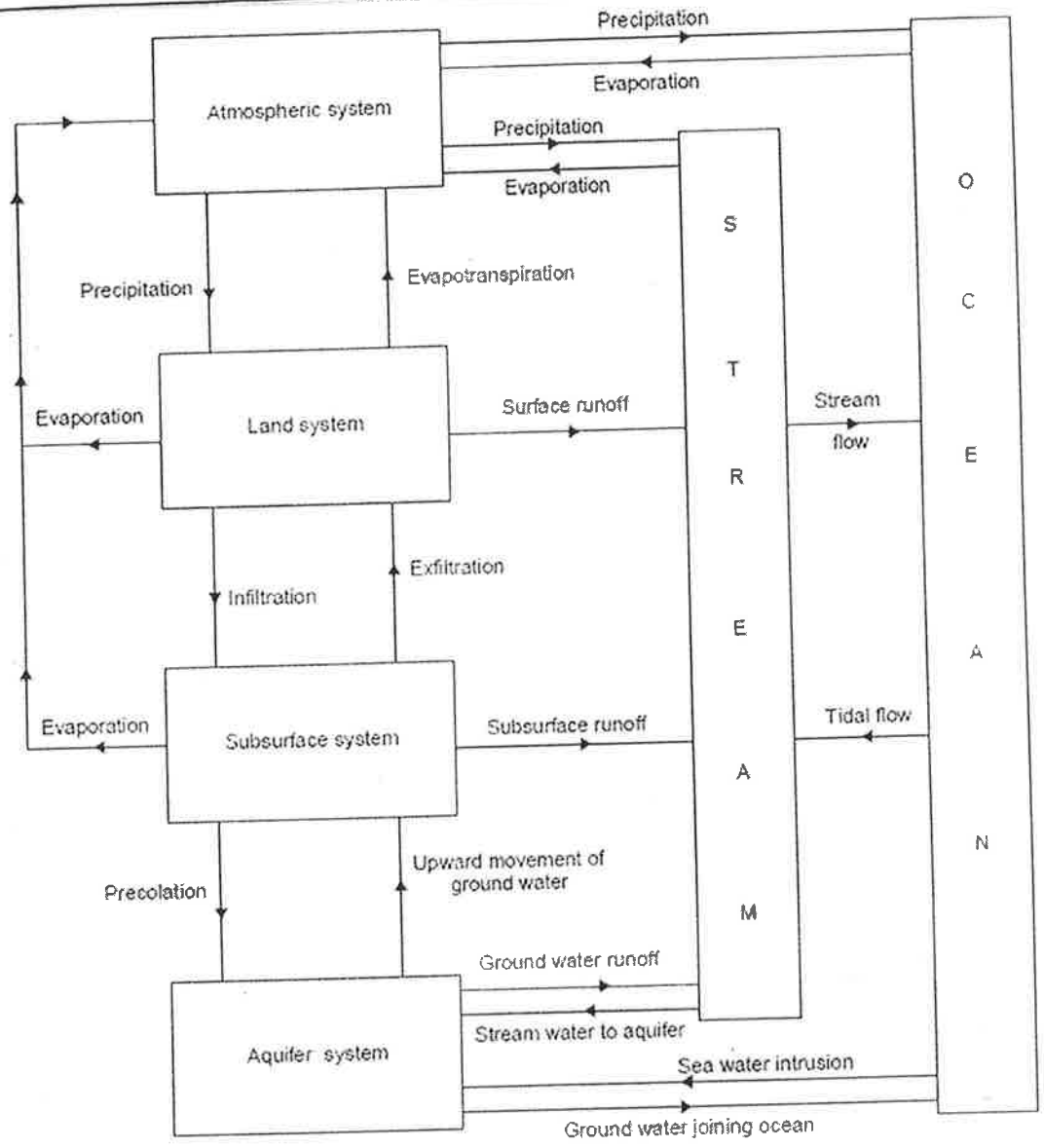


Fig.2.1 Hydrologic cycle

3.4. SOIL-WATER RELATIONSHIPS

Any given volume V of soil (Fig. 3.1) consists of : (i) volume of solids V_s , (ii) volume of liquids (water) V_w , and (iii) volume of gas (air) V_a . Obviously, the volume of voids (or pore spaces) $V_v = V_w + V_a$. For a fully saturated soil sample, $V_a = 0$ and $V_v = V_w$. Likewise, for a completely dry specimen, $V_w = 0$ and $V_v = V_a$. The weight of air is considered zero compared to the weights of water and soil grains. The void ratio e , the porosity n , the volumetric moisture content w , and the saturation S are defined as

$$e = \frac{V_v}{V_s}, n = \frac{V_v}{V}, w = \frac{V_w}{V}, S = \frac{V_w}{V_v}$$

Therefore,

$$w = Sn$$

...(3.1)

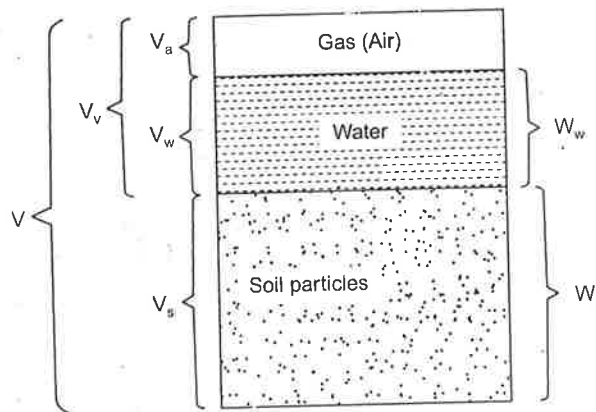


Fig. 3.1. Occupation of space in a soil sample

It should be noted that the value of porosity n is always less than 1.0. But, the value of void ratio e may be less, equal to, or greater than 1.0.

Further, if the weight of water in a wet soil sample is W_w and the dry weight of the sample is W_s , then the dry weight moisture fraction, W is expressed as (2)

$$W = \frac{W_w}{W_s}$$

The bulk density (or the bulk specific weight or the bulk unit weight) γ_b of a soil mass is the total weight of the soil (including water) per unit bulk volume, i.e.,

$$\gamma_b = \frac{W_T}{V}$$

in which,

$$W_T = W_s + W_w$$

The specific weight (or the unit weight) of the solid particles is the ratio of dry weight of the soil particles W_s to the volume of the soil particles V_s , i.e., W_s/V_s . Thus,

$$G_b \gamma_w = \frac{W_s}{V} \quad \text{i.e., } V = \frac{W_s}{G_b \gamma_w}$$

Handwritten note:
 Apparent specific gravity

and $G_s \gamma_w = \frac{W_s}{V_s}$ i.e., $V_s = \frac{W_s}{G_s \gamma_w}$

$$\frac{V_s}{V} = \frac{G_b}{G_s} \quad (3.3)$$

Here, γ_w is the unit weight of water and G_b and G_s are, respectively, the bulk specific gravity of soil and the relative density of soil grains. Further,

$$1 - n = 1 - \frac{V_v}{V} = \frac{V - V_v}{V} = \frac{V_s}{V} = \frac{G_b}{G_s}$$

$$\therefore G_b = G_s(1 - n) \quad (3.4)$$

Also, $w = \frac{V_w}{V} = \frac{W_w / \gamma_w}{W_s / (G_b \gamma_w)} = G_b \frac{W_w}{W_s}$

$$w = G_b \frac{W_w}{W_s} \quad (3.5)$$

and

$$w = G_s(1 - n) \frac{W_w}{W_s}$$

Considering a soil of root-zone depth d and surface area A (i.e., bulk volume = Ad),

$$W_s = V_s G_s \gamma_w = Ad(1 - n) G_s \gamma_w \quad \text{where } \frac{V_s}{V} = 1 - n \Rightarrow V_s = (1 - n)V$$

Therefore, the dry weight moisture fraction, $W = \frac{W_w}{W_s}$

$$= \frac{V_w \gamma_w}{Ad(1 - n) G_s \gamma_w}$$

Therefore, the volume of water in the root-zone soil,

$$V_w = WAd(1 - n) G_s \quad (3.6)$$

This volume of water can also be expressed in terms of depth of water which would be obtained when this volume of water is spread over the soil surface area A .

$$\therefore \text{Depth of water, } d_w = \frac{V_w}{A}$$

$$d_w = G_s(1 - n) Wd \quad (3.7)$$

or

$$d_w = w d \quad (3.8)$$

Example 3.1 If the water content of a certain saturated soil sample is 22 per cent and the specific gravity is 2.65, determine the saturated unit weight γ_{sat} , dry unit weight γ_d , porosity n and void ratio e .

Solution:

$$W = \frac{W_w}{W_s} = 0.22$$

and

$$G_s = \frac{W_s}{V_s \gamma_w} = 2.65$$

$$W_s = 2.65 \gamma_w V_s$$

and

$$WW_s = W_w$$

$$= 0.22 \times 2.65 \gamma_w V_s$$

Moist unit weight, $\gamma = \frac{0.55}{35} = 0.016 \text{ N/m}^3$

Dry unit weight, $\gamma_d = \frac{0.50}{35} = 0.014 \text{ N/m}^3$

$$\frac{w_T}{V_T}$$

$$= \frac{w_s}{V_s}$$

Example 3.3 A moist soil sample has a volume of 484 cm^3 in the natural state and a weight of 7.94 N . The dry weight of the soil is 7.36 N and the relative density of the soil particles is 2.65 . Determine the porosity, soil moisture content, volumetric moisture content, and degree of saturation.

Solution:

$$G_b = \frac{7.36}{484 \times 10^{-6} \times 9810} = 1.55$$

The porosity, $n = 1 - \frac{G_b}{G_s}$

$$= 1 - \frac{1.55}{2.65} = 0.415 = 41.5\%$$

The soil moisture fraction,

$$W = \frac{7.94 - 7.36}{7.36} = 0.0788 = 7.88\%$$

The volumetric moisture content,

$$G_b W = 1.55 (0.0788)$$

$$= 12.214\%$$

Degree of saturation, $S = \frac{w}{n} = \frac{12.214}{41.5} = 0.2943 = 29.43\%$

3.5. ROOT-ZONE SOIL WATER

Water serves the following useful functions in the process of plant growth:

- (i) Germination of seeds,
- (ii) All chemical reactions,
- (iii) All biological processes,
- (iv) Absorption of plant nutrients through their aqueous solution,
- (v) Temperature control,
- (vi) Tillage operations, and
- (vii) Washing out or dilution of salts.

Crop growth (or yield) is directly affected by the soil moisture content in the root zone. The root zone is defined as the volume of soil or fractured rock occupied or occupiable by roots of the plants from which plants can extract water (3). Both excessive water (which results in waterlogging) and deficient water in the root-zone soil retard crop growth and reduce the crop yield.

Soil water can be divided into three categories:

- (i) Gravity (or gravitational or free) water,
- (ii) Capillary water, and
- (iii) Hygroscopic water.

$$V_w = \frac{W_w}{\gamma_w} = 0.22 \times 2.65 \times V_s = 0.583 V_s$$

Total volume $V = V_s + V_w$ (as $V_a = 0$ since the sample is saturated)
 $= V_s (1 + 0.583)$
 $= 1.583 V_s$

$$n = \frac{V_v}{V} = \frac{0.583 V_s}{1.583 V_s} = 36.8\%$$

(since $V_v = V_w$ as the soil sample is saturated)

and

$$e = \frac{V_v}{V_s} = 0.583 = 58.3\%$$

and total weight

$$W = W_w + W_s$$

$$= 0.22 \times 2.65 \times \gamma_w V_s + 2.65 \gamma_w V_s$$

$$= 3.233 \gamma_w V_s$$

$$\gamma_{sat} = \frac{W}{V} = \frac{3.233 \gamma_w V_s}{1.583 V_s}$$

$$= 20.032 \text{ kN/m}^3 \quad (\text{since } \gamma_w = 9810 \text{ N/m}^3)$$

$$\gamma_d = \frac{W_s}{V} = \frac{2.65 \gamma_w V_s}{1.583 V_s}$$

$$= 16.422 \text{ kN/m}^3.$$

Example 3.2 A moist clay sample weighs 0.55 N. Its volume is 35 cm³. After drying in an oven for 24 hours, it weighs 0.50 N. Assuming specific gravity of clay as 2.65, compute the porosity n , degree of saturation S , original moist unit weight, and dry unit weight.

Solution:

$$W_T = 0.55 \text{ N}$$

$$W_s = 0.50 \text{ N}$$

$$W_w = 0.05 \text{ N}$$

$$V_s = \frac{W_s}{\gamma_s} = \frac{0.5}{2.65 \times 9810}$$

$$= 1.923 \times 10^{-5} \text{ m}^3 = 19.23 \text{ cm}^3$$

$$V_w = \frac{W_w}{\gamma_w} = \frac{0.05}{9810}$$

$$= 5.1 \times 10^{-6} \text{ m}^3 = 5.10 \text{ cm}^3$$

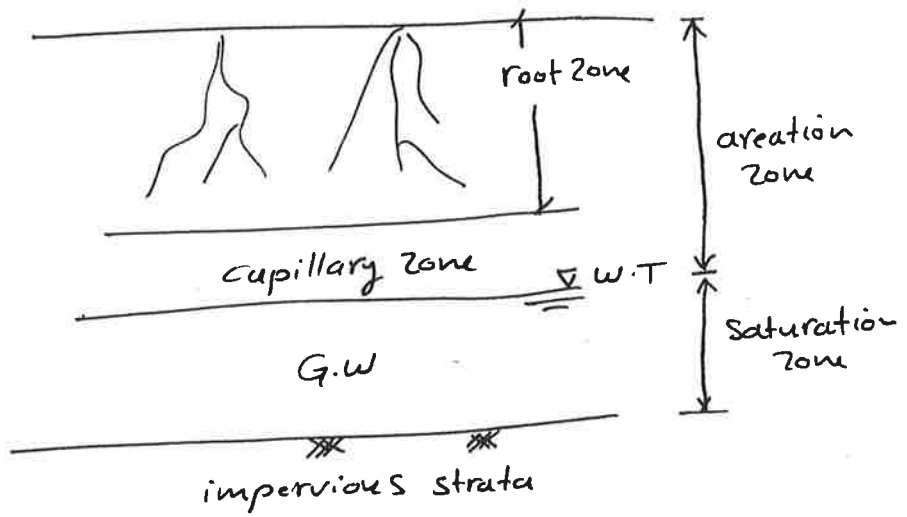
$$V_v = V - V_s = 35 - 19.23$$

$$= 15.77 \text{ cm}^3$$

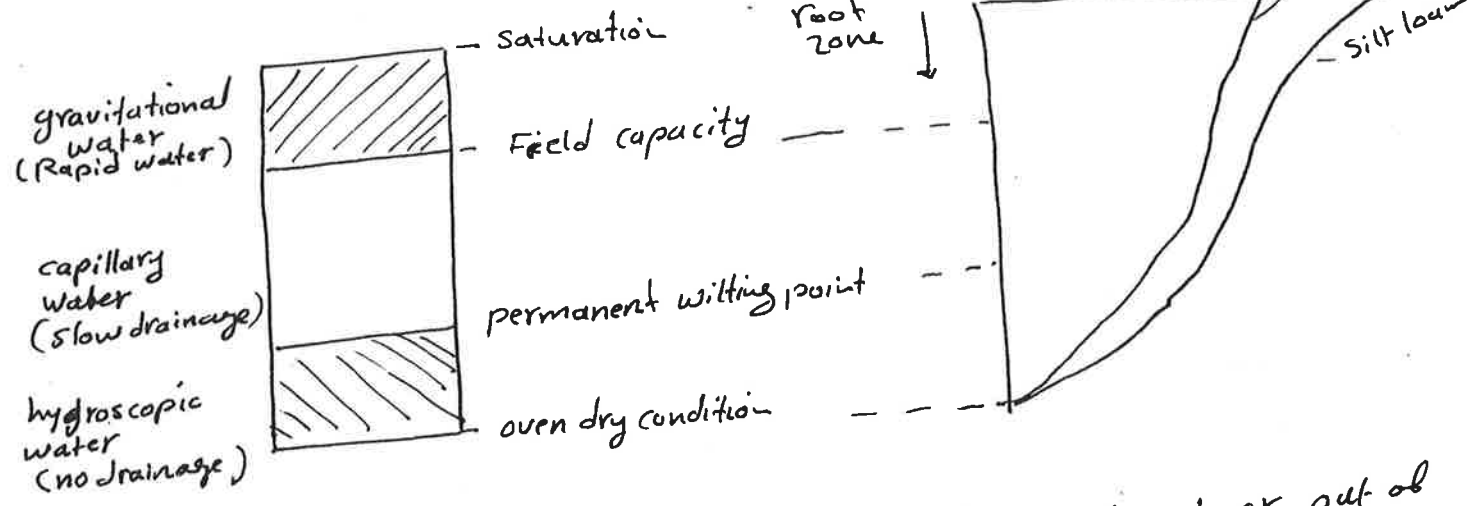
Porosity, $n = \frac{V_v}{V} = \frac{15.77}{35} = 45.06\%$

Degree of saturation, $S = \frac{V_w}{V_v} = \frac{5.10}{15.77} = 32.34\%$

Subsurface water
 / Zone of aeration
 \ Zone of saturation



Root - zone soil water



- Gravitational water : the water that moves into , through or out of the soil by gravity
- Capillary water : is the water that remains in the soil after the gravitational water drains ; it permits plants to survive through periods of drought.
- hygroscopic water : is the water held very tightly by the soil particles so that it is unavailable to the plant.

Field capacity : is the amount of soil moisture or water content held in the soil after excess water (gravitational water) drained away and the rate of downward movement has decreased. This usually takes place after 2-3 days after irrigation depending on texture & structure of soil.

هو كمية الرطوبة التي تحتفظ بها التربة بعد التخلص من المياه الزائدة (مياه الجذب الاضيق) اي بعد ان تتوقف حركة المياه الهابطة الى اسفل بفعل الجاذبية حيث يتقل المحزى الرطوبى الى السعة الكفلية به 2-3 ايام من الايراد وبعده حبيبة التربة .

permanent wilting point : is the moisture content beyond which, plants can no longer extract enough moisture and remains wilted unless water is added to the soil.

هو كمية الرطوبة التي عندما يصل النبات الى حالة الذبول دائم يتم امتثانه الماء مجدداً الى التربة حيث يتغير تركيز النبات امتصاصه من الرطوبة .

Available water (capillary water) : (AW)

هو الرطوبة المتوفرة للنبات

$$AW = F.C - P.W.P$$

Readily available water (RAW) : is the water which can be removed from the soil with minimal energy required.

$$RAW \approx \text{Soil } AW$$

بالرغم من ان AW تعتبر ماء صلب (متقابل للامتصاص او متوفر) من قبل النبات الا ان RAW تيسر بسهولة من قبل النبات بدون جهد حيث ما فيه RAW يحتاج الى جهد اكبر وكلما اقتربنا من PWP كلما زاد جهد النبات لامتصاص الماء .

$$RAW = \% AW$$

Allowable depletion (AD) : is the term of what is the allowable amount of water that can be withdrawn from the soil between irrigation events without stressing the crop.

نبه استنزاف الرطوبة للدرجة المسموح بها لكي يبقى داعياً تخزين من المياه يحتاج النبات اليه في لوجات التطلع اوالصيانة الخ .

$$RAW = AD \times AW$$

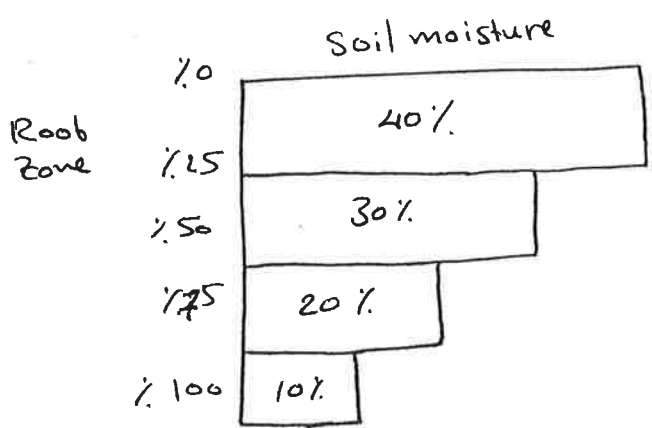
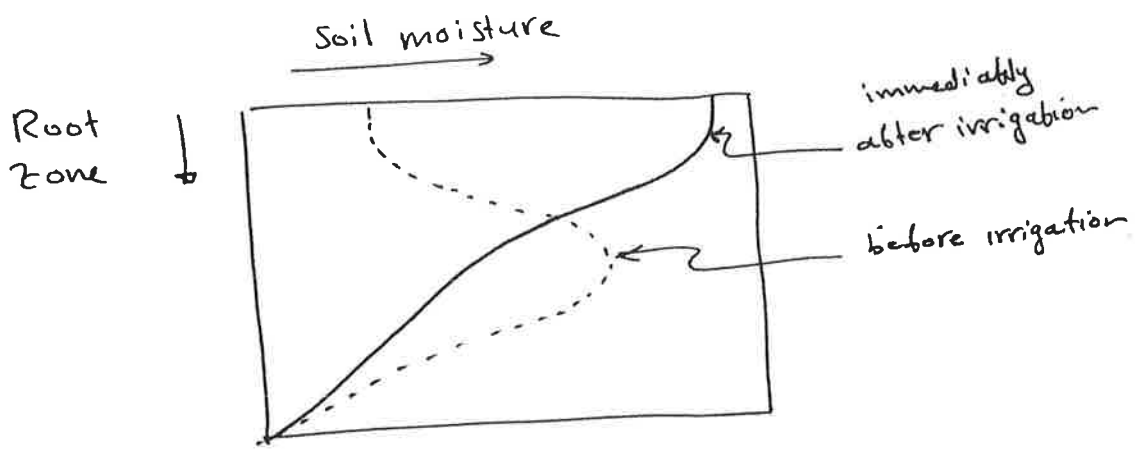
تراوح AD (40-60)% من الماء المتوفر

soil moisture deficit (SMD): the amount of water needed to bring the soil moisture back to field capacity

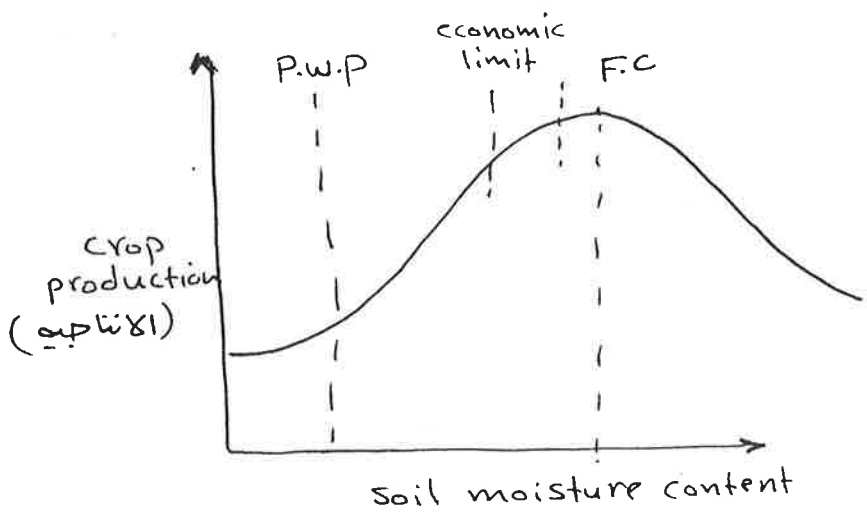
الزمن بين المحتوى الرطوبي عند السعة الكلية والمحتوى الرطوبي الابتدائي (الذي يجب اذ قياس للمحتوى الرطوبي بغير السعة الكلية)

$$SMD_{max} = RAW \quad (SMD \leq RAW)$$

if $SMD = 0$ then the water content is at F.C



التوزيع الرطوبي بعد السقي مباشرة



العلاقة هذوية لكننا بزيادة المحتوى الرطوبي تقل الانتاجية عند حد معين حسب تعلق الممان

Ex/ A layered soil has the following :

Top layer : F.C = 40%

P.W.P = 18%

Depth of soil = 50 cm

initial water content = 26% by vol. , AD = 35%

bottom layer : F.C = 38%

P.W.P = 20%

D = 60 cm

actual water content = 30% by vol. , AD = 55%

Find the required depth of irrigation d_n .

Sol.

top layer : $SMD = (F.C - \text{initial content})$
 $= \left(\frac{40 - 26}{100} \right) 50 \times 100 = 70 \text{ mm}$

$$RAW = (w_{F.C} - w_{P.W.P}) AD$$
$$= \left(\frac{40 - 18}{100} \right) \times 50 \times 10 \times 0.35 = 38.5 \text{ mm}$$

$$SMD > RAW$$

فإنها إن السعة كانت
صافية وبارد وسمت الخزين
الداخلي

Bottom layer

$$SMD = \left(\frac{38 - 30}{100} \right) \times 60 \times 10 = 48 \text{ mm}$$

$$RAW = \left(\frac{38 - 20}{100} \right) \times 60 \times 10 \times 0.55 = 59.4$$

SMD should be \leq RAW \therefore o.k

$$d_n = 70 + 48 = 118 \text{ mm} < SMD$$

$$d_{n \text{ max}} = 38.5 + 59.4 = 97.9$$

Irrigation Interval (II) Water application depth

فاصله الري و عمق الارواء

اداره امداد الري و سمية على ركنين اساسيين :

1- توقيت الري (كمية دورة الري)

2- عمق المياه من كل دورة الري (Irrigation cycle)

تعتمد عمق الارواء على كل رية على عمق الماء المتاح في التربة (عمق المنطقة الجذرية)

• Root Zone

دعمت الارواء كيف من

$$d_n = RZ * AW * AD$$

RZ : Root zone depth (mm) ← يؤخذ من الجداول حسب نوع النبات المزروع

d_n : net depth of irrigation (mm)

AW : available water (%) [$AW = F.C - FWP$] ← يؤخذ من الجداول حسب نوع التربة

AD : moisture depletion ratio in the root zone (%)

يوصى بأن يستنزف نسبة معينة من الرطوبة في المنطقة الجذرية لان استنزافها كاملاً يؤدي الى تاثير سلبي على الانتاج ، وتتغير هذه النسبة حسب المحصول .

عمق المنطقة الجذرية لا يكون ثابتاً وإنما يتغير ويزداد خلال موسم النمو ليصل الى هذه الاقصى في مرحلة التزهير قبل مرحلة الاثمار (Fruiting stage) .

∴ فاصله الري (II) هو الفترة الزمنية بين كل ريتين متتاليتين وتعتمد على هاتين عمق الارواء و معدل الاستهلاك المائي للمحصول (وقت الذروه) .

$$II = \frac{d_n}{C_u}$$

II : Irrigation Interval (day)

C_u : Consumptive use (mm/day)

d_n : net depth of irrigation (mm)

Irrigation frequency (تكرار الارواى) : ربيعة تتكرر الارواى مئة موسم نحو المحصول

على حمله النمو فيه بداية الانبات يجب توفير ماء كثير لفرضه الحصول على افضل نتائج
 ومع تقدم عمر المحصول (خلال النمو الحثري) تقل فاصله الارواى اى يزداد تكرار الارواى
 لكن الوصول الى طور التزهير حيث تكون فاصله الري اقل ما يمكن والتكرار على اعقابه .
 ثم تقل الحاجة الى الماء اثناء فترة الاثمار . يتم تقسيم الري الحثري على اساس فترة
 ذروه الاستهلاك المائي عند ما يكون هناك محقة الارواى عند اعقابه .

Efficiency , adequacy and uniformity of Irrigation

الكفاية وبتناسق الارواى

1- كفاية الارواى Efficiency of Irrigation (IE)

ان انظمة الري الكالية كاجزه عن الكيلوله دون حدود ضائعات في التغلغل العميق
 (deep percolation losses) وضائعات السبع السطحي وضائعات التبخر من اقله
 الري بالرشه لهذه الاسباب فان محقة الري الذي يجزه نظام الري يجب ان يكون اعلى
 من ضايع محقة الارواى المطلوب من الحقل والذي يسمى عادة اعمالي محقة الري
 (Cross depth of irrigation) (dg)

$$dg = dn + \text{Farm losses} + LR - \text{Rainfall}$$

\leftarrow runoff losses السبع
 \leftarrow deep percolation , تغلغل
 (Leaching requirement)

$$IE = \frac{dn}{dg}$$

dg: gross depth of irrigation (mm)

dn: net depth of irrigation (mm)

IE: Irrigation efficiency

يكن حاجب عمليا من معرفة ارضه توزيع معين (فصل او غير فصل) عبر عن اعماق
 الارشاح مع الكفاية او الكفاية . ثم صاب معدل عمقة الارشاح المعينه (العمقة الصافية)

$$\bar{d} = \frac{\sum d_i l_i}{\sum l_i}$$

$$Vol_{in} = Vol_{out}$$

ويوجد التسريف يمكن صاب العمقة الاعمالى

$$\text{Area} \times \text{time} = \text{Area} \times dg$$

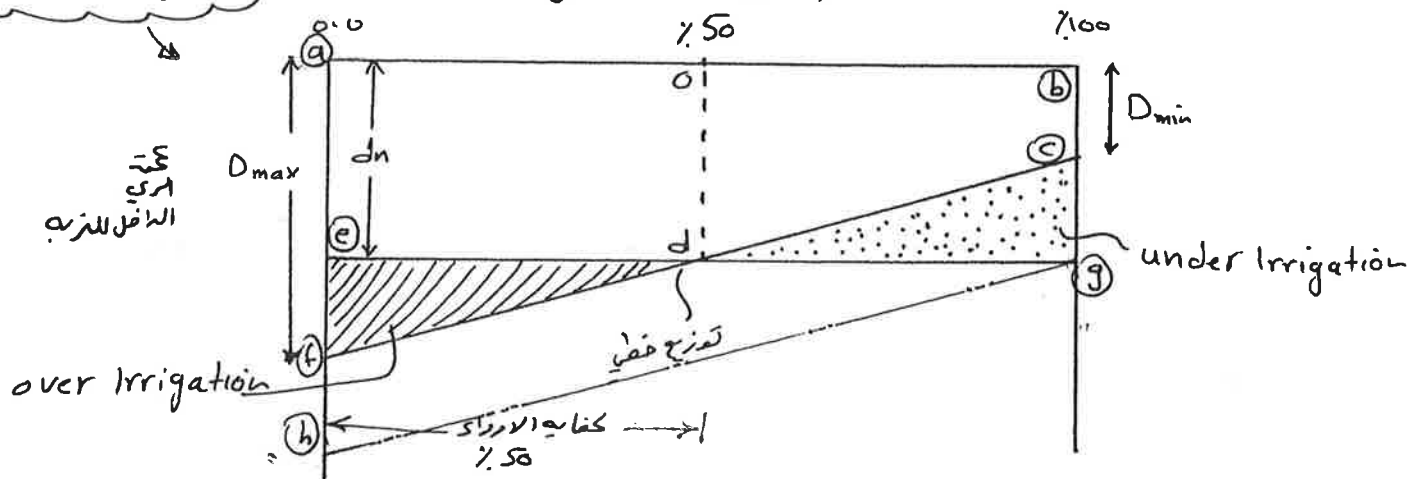
$$\Rightarrow E = \frac{\bar{d}}{d_0}$$

صياح الري لا تتوزع بصورة متساوية على الحقل بل يحى بزيادة الحمل ستكون هناك احمادة
 ارتفاع اقل مما يحى بزيادة الحمل فاذا ما تم تجزئ المنطقة الجذرية بحجمه ماديا
 لعقد الري الصافي فانه كحمله سيأخذ نصف الحقل احمادة ري اقل من صافي حجم الاروا
 وسيأخذ النصف الثاني احمادة اكبر من حجم الاروا الصافي اي ان 50٪ من مساحة الحقل
 ستكون محجج اريوا (under Irrigation) و 50٪ من الحقل ستكون شرط اريوا
 (over irrigation) لاخذ الشكل

بصورة عامة يمكن التمييز عند مساحة الحقل بدلالة طول مسار الري Irrigation run
 اذا كانت التربة متجانسة واخذار الري ثابت .

العلاقة بين كفاءة الري وكفاية
 وتناقص الاروا

النسبة المئوية من مساحة الحقل



تجيد التوزيع الخطي لانه سهل واقرب الى الواقع

cd : يمثل عمق الري الصافي اما ميل الخط cf فتمثل درجه التناقص (uniformity)

فكلما قل ميل الخط كان التناقص والانتظام اصغر وقت بذلة صناعيات التقليل العميق

المتصلة بالمثل edf وقت كمية النقص من ماء الاروا المتصل بالمثل cdg .

الآن بما ان شرط الاروا ونقص الاروا يؤثران سلباً على انتاجية المحصول ولكن بصورة متقاربة

فبات من الضروري كذبة كفاية الاروا التي تؤثر ما بين قيمه وكلفة الماء و انتاجية المحصول

∴ كفاية الاروا : هو نسبة مساحة الحقل التي تحقق صافي عمق الاروا الى المساحة الكلية (متر)
 (متر)

كيفية زياده كفاية الاروا (بتحديد كفاية الاروا المرغوبه تكون الحد من 50٪)

لفرضه ههنا عمق ري صافين لكامل مساحة الحقل بجانب المحصول

على كفاية ري 100٪ يتم بزيادة عمق الاروا الداخل للتربة من af الى ah وسيكون توزيع

الاحمادة هو hg موازيا الى cf (بقاى شكل توزيع الاحمادة ثابتا) لاحظ ان زياده كفاية الاروا

كان على حساب كفاءة الري لان الصانعات ستكون اكبر بالتقليل العميق المتصل بالمثل egh

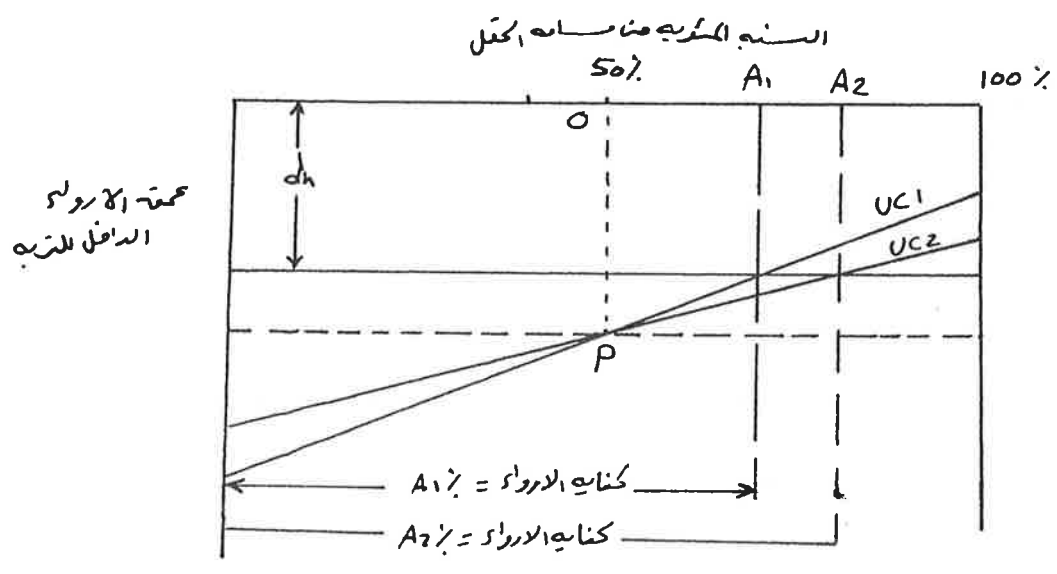
ولیکن اعاده العمليه ولكن بكفايه ارواي 75٪ بدلا من 100٪ بنفسه الريه .
 يبق السؤال القائم : هل ان زياده كفايه الارواي هذه اقتصاديه ؟

انجازات اى زياده الانتاج ولكن كلنه الارواي ايهما ارتفعت بسبب مصدر المياه
 تزداد اهميه الجواب على هذا السؤال عندما تكون مياه الري شحيحة ولذا طرت الدراسات في
 هذا الميدان حيث ظهر ما يسمى بالري الناقص (Deficit Irrigation) هدفه الحصول على
 اعلى انتاج ممكن لكل وحدة ماء ري .

$$\text{تذكير ان كفايه الري} = \frac{\text{المردود المعني (الخارج)}}{\text{المعطى الكلي (الداخل)}} = \frac{\text{كمية الماء المخزونه في المنقعة الجذريه الفعالة}}{\text{الماء المعطى من بداية المظهر السطحي او الخارج من المرشات والمنقطات}}$$

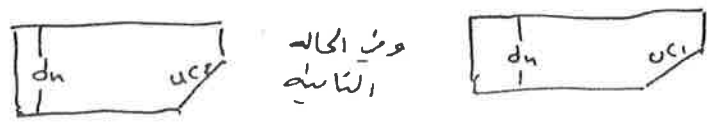
$$= \frac{\text{صافى عمقه الارواي}}{\text{الماء الداخل الى الحقل حسب النبات مزروع}}$$

من ملاحظه الرسم السابق نقل كفايه الارواي كلما زادت كفايه الارواي عند ثبات
 تناسق الارواي (لاحظ ان $hg // cf$) .
 عند ثبات كفايه الماء الداخلة للحقل (input) (لا يمكن زياده عمقه الارواي) فإنه :
 تزداد كفايه الارواي وكفايه الري كلما زاد التناسق (ميل الخط مع الارتفاع) لاحظ الرسم



تأسس تناسق الارواي على كفايه وكفايه الارواي عند ثبات معدل عمقه ماء الارواي (op)

بالنسب لكفايه الارواي واضح اننا نزيد اى كفايه الارواي ستكون في الحاله الاولى



اذن الذي يزيد كفايه الارواي عند اى كفايه ارواي هو تناسق الارواي .

يُعد حساب تناسق الآرواق صلة العلاقة التاليه (بعمق استقاراً على معدل الانخفاض المطلقة لاعتماد الماء الداخل الى التربة نسبة المعدل عمق الآرواق الداخل) (المترشح) الى التربة

$$U_c = \left(1 - \frac{0.25 S}{op} \right) * 100 \%$$

U_c : uniformity of irrigation

S : slope

op : average depth of irrigation water

لم يتبق الا كفاءة النقل (Water conveyance efficiency) (E_c) التي تمثل كفاءة نقل المياه من القنوات المفتوحة او عن طريق المجرى او الانابيب

$$E_c = \frac{Q_g}{Q_{total}} * 100 \quad \text{or} \quad E_c = \frac{d_g}{d_{total}}$$

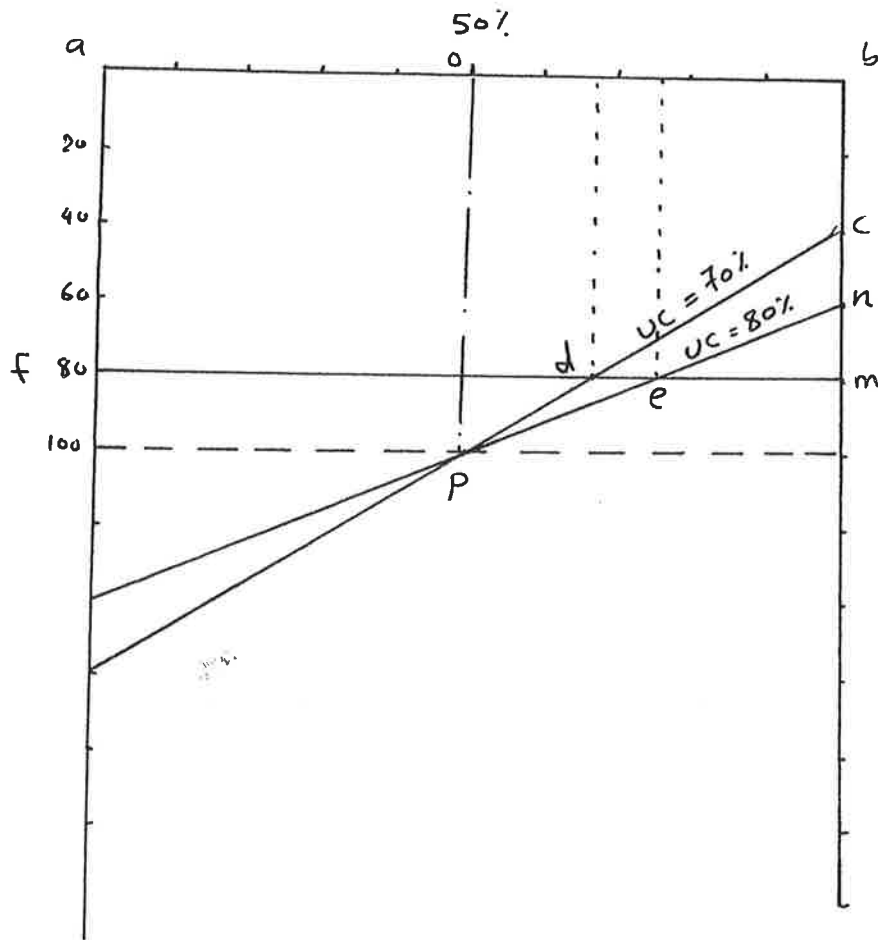
E_c : efficiency of conveyance

Q_g : amount of water at farm gate

Q_{total} : amount of water at the source (reservoir, river, well)

وعندما يتعاضل مترجع الري في جريان كفاءة النقل للسبب الرئيسي والسبب الثانوي وهنالك هاشية الكفاءتين يمكن الوصول الى الكفاءة الاحتمالية للمترجع * سترد تعابير الكفاءة والكفاية وتناسق الآرواق عند تحليل وتقييم نظم الري الحقلية

Ex: Calculate the increment in ① the irrigation adequacy and ② the irrigation efficiency when the uniformity of irrigation increased from 70% to 80%. If the RAW = 80mm and the average depth of the irrigated water is equal to 100mm (constant).



$$UC = \left(1 - \frac{0.25 S}{OP}\right) \times 100\%$$

$$UC = 70\% \Rightarrow S = 120$$

$$S = \frac{\Delta y}{\Delta x} \Rightarrow 120 = \frac{\Delta y}{50/100} \Rightarrow \Delta y = 60$$

$$UC = 80\% \Rightarrow S = 80 \Rightarrow \Delta y = 40$$

from above curve when UC = 70%

when UC = 80%

Adequacy (كفاية الري) $\cong 67\%$
 Adequacy $\cong 76\%$

$$\text{Irrigation efb (IE)} = \frac{\text{المردود المائي}}{\text{المستوى}} = \frac{\text{out}}{\text{in}}$$

$$76 - 67 = 9\%$$

الزيادة
الكافية
في
كفاية
الري

عندما $UC = 70\%$ فإن المردود المقيّد هو مساحة الشكل $abcd$ وكما يلي :

$$= \left(80 \text{ mm} \times \frac{100}{100} \right) - \left(\frac{\left(\frac{100-67}{100} \right) \times 40}{2} \right)$$

$$= 73.4 \text{ mm}$$

$$IE = \frac{73.4}{100} \times 100\%$$

$$= 45.8\%$$

عندما $UC = 80\%$ فإن المردود المقيّد هو مساحة الشكل $abne$ وكما يلي :

$$= \left(80 \text{ mm} \times \frac{100}{100} \right) - \left(\frac{\left(\frac{100-76}{100} \right) \times 20}{2} \right)$$

$$= 77.6$$

$$IE = \frac{77.6}{140} \times 100\%$$

$$= 55.4\%$$

الزيادة الكاملة من كتلة الري هي :

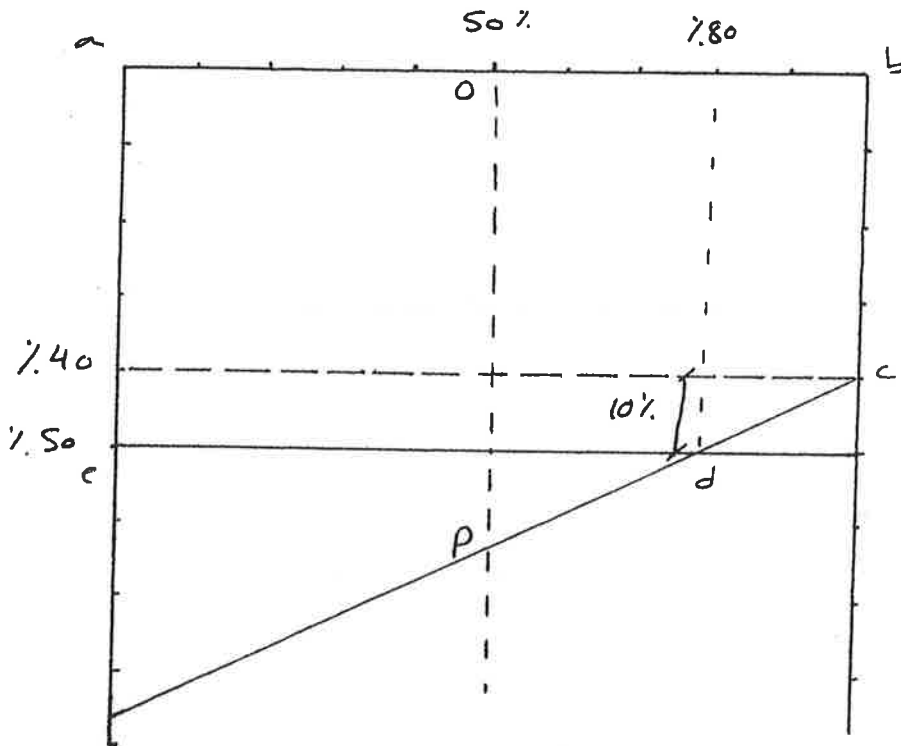
$$55.4 - 45.8 = 9.6\%$$

H.W

If you know that the adequacy of irrigation of 80% for a farm which is irrigated at allowable depletion (AD) of 50% of its water content. In order to have 100% adequacy of irrigation, the farm should be irrigated at allowable depletion of 40% of its water content.

Assume the uniformity of irrigation (UC) and the average depth of irrigated water (OP) are constant. Find the irrigation efficiency (IE) in both cases and also find the uniformity of irrigation.

H.W Δ



$$S = \frac{\Delta y}{\Delta x}$$

$$= \frac{10/100 \text{ AW}}{\frac{20}{100}} = 0.5 \text{ AW}$$

$$0.5 \text{ AW} = \frac{\Delta y}{\frac{30}{100}} \Rightarrow \Delta y = 0.15 \text{ AW}$$

$$\therefore \text{op} = 0.65 \text{ AW}$$

$$UC = \left(1 - \frac{0.25 (0.5 \text{ AW})}{0.65 \text{ AW}}\right)$$

$$= 81 \%$$

$$IE = \frac{\text{out}}{\text{input}}$$

$$IE = \frac{0.4 \text{ AW}}{0.65 \text{ AW}}$$

$$= 47 \%$$

when $AD = 40\% \text{ AW}$

$$IE = \frac{0.4 \text{ AW}}{0.85 \text{ AW}} = 47 \% \quad (\text{no change in IE})$$

when $AD = 50\% \text{ AW}$
out put = area of

$$= \frac{50}{100} \text{ AW} \times \frac{100}{100} - \left(\frac{10}{100} \text{ AW} \times \frac{20}{100} \times \frac{1}{2}\right)$$

$$= 0.5 \text{ AW} - 0.1 \text{ AW} = 0.4 \text{ AW}$$

ارتشاق الماء من التربة (العيون) Water Infiltration into Soil

الارتشاق: عملية دخول الماء من التربة من خلال سطحها والارتشاق يحدث في كافة الاتجاهات الا ان الارتشاق العمودي نحو الاسفل هو الأكثر شيوعاً من عالم الرعي.

ان القوى الرئيسية للارتشاق هي:

* قوى السحب الشعري المناسبة من قوى التصاق جزيئات الماء بأسطح حبيبات التربة

* قوى الجذب الارضي نحو الاسفل.

سد / حاصر القوة بين الارتشاق، التفاضل، التسرب، التغلغل والتسرب

التفاضلية (permeability): هي قابلية التربة المسجحة على انتقال وحركة الماء بياقلها وتعد من الصفات الثابتة للتربة بعكس الارتشاق ليه صفة ثابتة بل تتأثر بعوامل عديدة تؤثر في نمط وحضائمه الارتشاق.

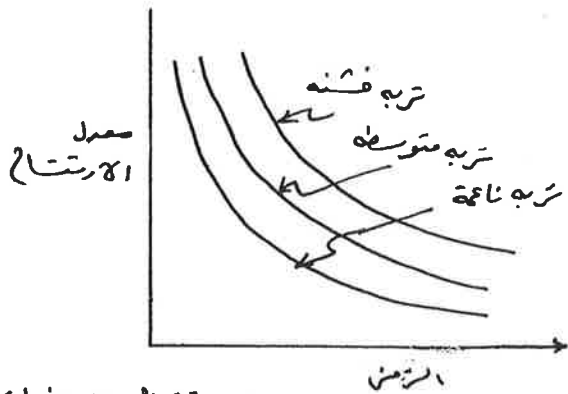
التسرب (التزير) (Seepage): هو ظاهرة حركة الماء داخل ارض خارج جسم ترابي يكون عادة متبعاً بالماء كالتزير من قنوات الري الترابية ارضه خلال سد ترابي.

التغلغل (percolation): هو حركة الماء باتجاه الاسفل خلال جسم ترابي ليه بالضرورة ان يكون مسجحاً وقد تغلغل ماء الري الزائد خلال محدة المنقعة الجذرية متحركاً بعيداً نحو الاسفل.

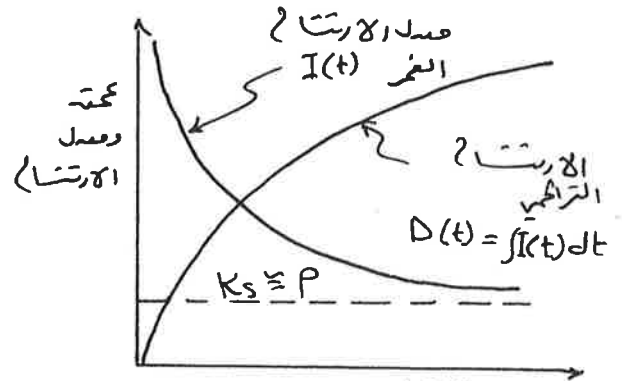
الفروقات بينه فهناك من ينتمى مفهوم التغلغل للتعبير عن الارتشاق (كالمصادر لبرسيه) اما التسرب (intake): فهو ظاهرة دخول الماء الى التربة من خلال سطحها الا ان تحمل هذا السطح عذ بيت كما في حال المقطع العرضي لمجرى المزر (Furrow cross section) اذ ان دخول دخول الماء وحركته خلال التربة يكون من اتجاهين ار تلاته وليه كما هي الحال من الارتشاق حيث ان دخول الماء وحركته تكون باتجاه واحد ونحو الاسفل لذا فان مصداق الارتشاق مصداق هؤل (L) اي هجيم على وجهه صامه.

لعملية الارتشاق دور بالغ الأهمية من الناحية العملية في نظام الري فخصائصه ارتشاق الماء صلا يلى كمد معدل الأرواك الذي لا يؤدي الى حدوث السيخ السطحي لا نظام الري بارشده. لذا فان عدم مراعاة عملية الارتشاق بشكل وافه و يؤدي الى اضرار غير متناهية وضائعات مائيه عاليه.

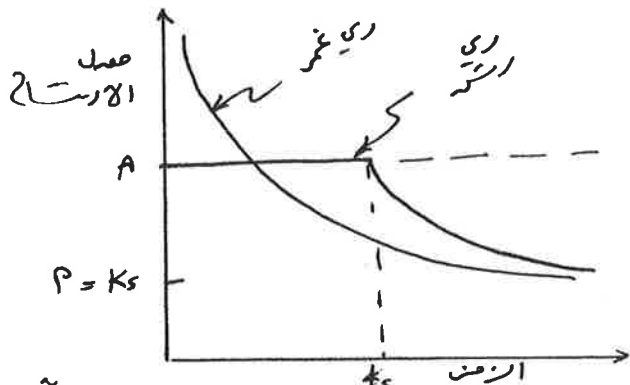
صعد دفول الماء الى التربة يقل مع الزمن والسبب هو تناقص الاحتار الهيدروليسي وعوامل اخرى مثل انغلاق سطح التربة، تمت استمرار دفول الماء بقتب معدل الارتشاح من قيمه ثابتة (P) بعد مرور فترة زمنية معينة من قيمه الاحاليه المائيه للتربة المتبعه K_s .



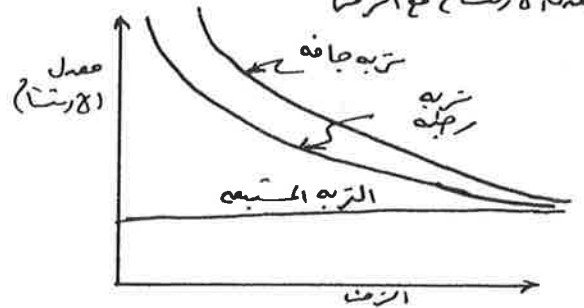
تأثير خواص التربة من معدل ارتشاح الماء في التربة



تفسير معدل ارتشاح مع الزمن



ارتشاح الماء في التربة وقت حاله الري رش منه ثابتة (A)



تأثير المحتوى الرطوبي الابطية في معدل ارتشاح التربة

العوامل المؤثرة على الارتشاح :

- ① خصائص التربة
- ② المحتوى الرطوبي الابطية في التربة
- ③ طبيعة الري
- ④ حرارة الماء
- (اللزوجة) ⑤ العترة المسكبه وانتقالات سطح التربة.

معادلات الارتشاح :

هناك عدة معادلات تصف عملية الارتشاح منها معادله كوستياكوف ، هورتن ، كارت هناك معادلات وصفيه كئيه لكن افضل الصيغ لوصف عمليه الارتشاح هي معادله كوستياكوف لسهولتها و لسه انتشارها واستخدامها.

Kostiakov equation :

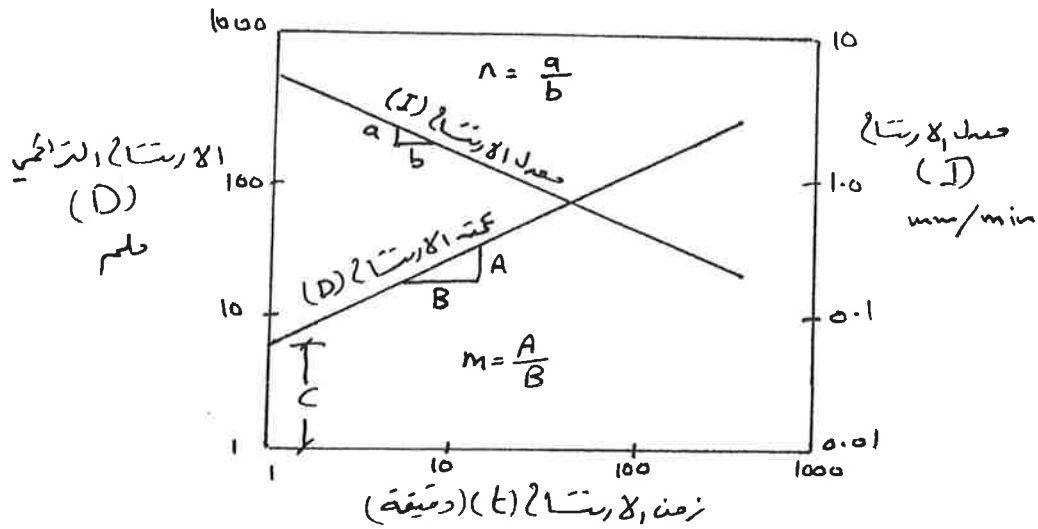
$$D = ct^m \quad \text{--- ①}$$

D : accumulated depth of infiltration (mm)

t : accumulated time of infiltration (min)

c, m : constants

معادله ① اذا رسمت على ورقه لوفغارميتي تعطي خطاً مستقيماً تكون منه (C) قطاعاً
 الخط المستقيم مع D عند الزمن وصيغة واحدة اما ميل الخط المستقيم فهو اساس
 الارتشاح (m) ومبداً الشكل :



$$m = \frac{A}{B} \quad (A, B \text{ تقاسات بالمستطويح الاعتيادي})$$

$$\text{or } m = \frac{\log D_2 - \log D_1}{\log t_2 - \log t_1} = \frac{\log (D_2/D_1)}{\log (t_2/t_1)}$$

C : initial moisture
 m : Soil properties

للوصول على معادله لوفجر اذا رسمت على ورقه لوفغارميتي تعطي خطاً مستقيماً تكون منه (C) قطاعاً :

$$I = \frac{dD}{dt} = C \cdot m \cdot t^{m-1} = K t^n \quad \text{--- ②}$$

where :

I : instantenous infiltration mm/min

n, K : constants

$$K = C \cdot m, \quad n = m - 1$$

$m > 0$ (D يزداد تدريجياً بزيادة t)

$n < 0$ (I يقل بزيادة t)

$$\therefore 0 < m < 1$$

$$-1 < n < 0$$

How to define Base infiltration time t_b

Base infiltration rate : معدل الارتشاح
 من بداية الأرواس . ان دائرة الزراعة الأمريكية (USDA) قد عرفت معدل الارتشاح
 الا انه تلك القيمة علم مخفي معدل الارتشاح التي عندها يكون التغيير في معدل الارتشاح
 خلال ساعة واحدة لا تزيد عن 10% .
 وباعتقاد هذا التعريف يجب استنباط المعادلة الآتية لتعريف الزمن الذي كهل عنده
 معدل الارتشاح الا انه

من تعريف USDA

$$\left. \begin{aligned} \Delta I &= 0.1 I \\ \Delta t &= 1 \text{ hr} \end{aligned} \right\}$$

from eq ②

$$I = Kt^n$$

$$\frac{\Delta I}{\Delta t} \approx \frac{dI}{dt} = n K t^{n-1} = \frac{n K t^n}{t} = \frac{n I}{t}$$

$$\Delta I = \Delta t \cdot \frac{n I}{t}$$

$$\Rightarrow 0.1 I = 60 \frac{n I}{t} \quad (\text{set } t = t_b)$$

$$\therefore t_b = |600 n| \quad \text{since } n \text{ is negative}$$

يتم تعريفه في t_b من المعادلة ② للحصول على معدل الارتشاح الا انه

لصعاب صغف واضح من معادله كوستياكوف من الناحية التقريبية فعند زياده الزمان كثيرا يجب ان يهل معدل الارتشاح (I) ان K تقريبا الزمان وبقية المعادله يهل الى الصفر وهذا غير صحيح

$$I = Kt^n \Rightarrow n < 0 \Rightarrow I = \frac{K}{t^n} = \frac{K}{\infty} = 0.0$$

وللتغلب على هذه المشكله تم اقتراح صيغة مطوره باضافه حد ثابت مثل p ليحل الارتشاح النهائي

$$I = \alpha t^B + p \quad \text{حيث } \alpha \text{ اذا اصحبت } t \text{ كبيره الى } 0 :$$

حيث α, B ثوابت وصغفيه وسيكون محمد الارتشاح التام D

$$D = p t^r + p \cdot t \quad \text{ثوابت وصغفيه } p, r$$

بايتم فان المعادله اعلاه اكثر دقة وملاءمة الا انها لا تؤخذ بنظر الاعتبار كثيرا لسببين :

① سببا بالآات ثوابت $r, p - p$

② ان معادله كوستياكوف مقبوله للاظ صغف عملية الارتشاح بصوره صغيره لادول صغف ساعات حيث تكون تقديرات الزمن حاضره ولذا ساع استقراءه .

مثال : من بيانات فحص الارتشاح اذا علمت ان عمقه الارتشاح التراكمي عند

15 دقيقة يارب 2.5 سم وعند 100 دقيقة يارب 8 سم حدد :

أ - معدل الارتشاح الاكبر لهذه التربة

ب - الزمن اللازم لارتشاح عمقه ما يقدره 15 سم من قبل التربة .

ج - معدل الارتشاح بالملم/ساعة عند زمن 2 ساعات من بداية الارتشاح .

الحل :

$$D = C t^m \quad \textcircled{P}$$

$$25 = C 15^m \Rightarrow C = \frac{25}{15^m} \text{ sub in}$$

$$80 = C 100^m$$

$$\Rightarrow 80 = \frac{25}{15^m} 100^m$$

$$\frac{80}{25} = \left(\frac{100}{15}\right)^m \Rightarrow \log\left(\frac{80}{25}\right) = m \log\left(\frac{100}{15}\right)$$

$$m = 0.613$$

$$C = 4.75$$

$$\therefore D = 4.75 t^{0.613}$$

$$I = \frac{dD}{dt} = 0.613 \times 4.75 t^{0.613-1}$$

$$I = 2.91 t^{-0.387}$$

$$\therefore T_b = 600 \times 0.387 = 232.2 \text{ min}$$

$$I_{\text{base}} = 2.91 (232.2)^{-0.387} = 0.353 \frac{\text{mm}}{\text{min}}$$

$$D = 4.75 t^{0.613} \quad \textcircled{Q}$$

$$150 = 4.75 t^{0.613} \Rightarrow t \approx 279 \text{ min} = 4.65 \text{ hr}$$

$$I = 2.91 t^{-0.387} \quad \textcircled{R}$$

$$= 2.91 (3 \times 60)^{-0.387} = 0.39 \text{ mm/min}$$

Horton الطريقة الثانية لقياس الارتشاح هي طريقة العالم

Horton's Equation

$$f = f_c + (f_0 - f_c) e^{-kt}$$

where

f : Infiltration rate at any time

f_c : Constant infiltration rate

f₀ : Initial infiltration rate

k : Constant depends on the soil & type of crops (h⁻¹)

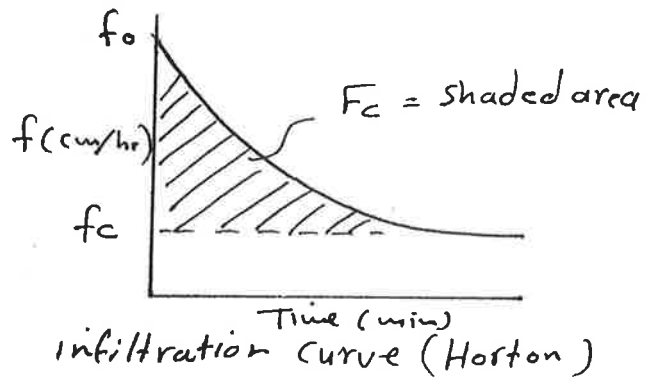
e : logarithm

t : Time from the beginning of the storm

where k is determined by using equation given :

$$k = \frac{f_0 - f_c}{F_c}$$

In which F_c is the shaded area as shown in fig. below



Ex: For a small catchment, the infiltration rate at the beginning of rain was observed to be 90 mm/hr and decreased exponentially to a constant rate of 8 mm/hr after 2 1/2 hr. The total infiltration during 2 1/2 hr was 50 mm. Develop the Horton's equation for the infiltration rate at any time.

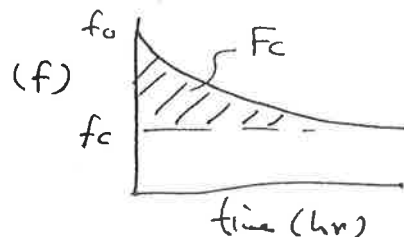
Sol: $F_c = \frac{f_0 - f_c}{k} \Rightarrow k = \frac{90 - 8}{50 - 2.5 \times 8}$

$k = 2.73 \text{ hr}^{-1}$

$$f = f_c + (f_0 - f_c) e^{-kt}$$

$$= 8 + 82 e^{-2.73t}$$

f, in mm/hr



Permeability : النفاذية

هي خاصية من خواص التربة، ويسمى أيضاً (hydraulic conductivity) وتعرف على أنها مقياس لسهولة حركة الماء من الوسط المائي أو بجواره أفقياً من حيث هي ثابت دارسي :

$$V = K i = K * \frac{\Delta h}{\Delta L}$$

$$V * A = K * \frac{\Delta h}{\Delta L} * A$$

$$K = \frac{Q * \Delta L}{\Delta h * A}$$

where:

- Q : discharge per unit time.
- A : cross sectioned area through which water flows
- $\Delta h (h_1 - h_2)$: hydraulic head
- ΔL : percolation path length
- K : the coefficient of permeability

تعتمد النفاذية على العوامل التالية :

- 1- نسبة ونسبة التربة
- 2- وجود حبيبات النباتات - التغير في درجة حرارة الماء

Permeability measurement قياس النفاذية

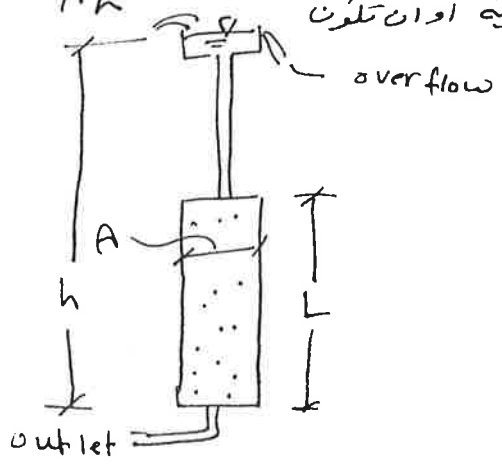
① Constant head permeameter

تستخدم هذه القياس للتربة ذات التوام الكثيف والمتوسط، والى بعد اذناه يبين طريقة ماب النفاذية حيث تملأ الاسطوانة المعدنية ذات طول (L) بالتربة ويكون تجميع الماء مني المخودج من خلال فتحة ماء مقبل بالاسطوانة من خلال انبوب ستري ويكون مستوى الماء في الخزان ثابتاً. تحت شحنة الضغط الثابتة يتحقق الجريان المستقر خلال مخودج التربة حيث تقاس النفاذية ويستخدم القانون التالي لحسابها

$$K = C \frac{QL}{Ah}$$

where C : Correction factor

يتعلق بالزوجة الماء خلال درجة حرارة معينة او ان تكون صفة C و ان لم تذكر



2- Variable head permeameter .

هو مقياس تستخدم لقياس نفاذية الترب المغمورة ذات النفاذية الواطئة
 وصعب الجيار السبين بالكل حيث يتكون السجبار من مخروط من عنقه اسنوب
 زجاجي صنيق قطره اقل من قطر الصغينه المعينه بالقطره يسر مرات على اقل تقدير.
 اما فرق منسوب الماء فيو صنيق من الاسنوب الزجاجي.
 بجار المخروط بالنزح الى سطح L سم حيث يكون المار منوه النزه فيله صنيقا² با ارتفاع
 h_1 سم وبعد فته زمني ينغفن منسوب الماء الى مستوى h_2 سم وشبه النفاذيه
 من اللاتة

$$K = \frac{2.303 a L}{A t} \log_{10} \frac{h_1}{h_2}$$

where :

K : permeability (cm/hr)

a : cross sectional area of glass tube (cm²)

A : cross sectional area of cylinder (cm²)

L : flow length (cm)

t : time interval (hrs)

h_1 : Initial water level (cm)

h_2 : final water level (cm)

Ex The following observation were recorded under head permeameter method

Diameter of soil sample = 7 cm

length of soil sample = 3.5 cm

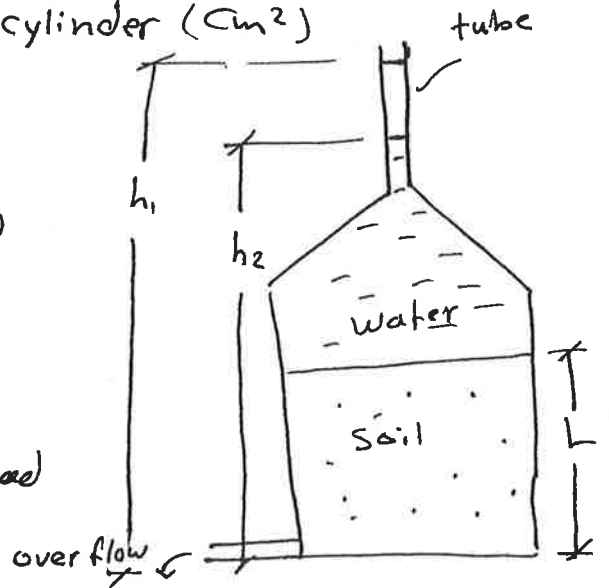
hydraulic head = 35 cm

Volume of water flow = 200 cc in 1 minute and 50 seconds.

Determine the hydraulic conductivity of soil assume $C = 0.85$

Sol.

$$K = C \frac{Ql}{Ah} = 0.85 \times \frac{200 \times 3.5}{\frac{\pi}{4} (7)^2 \times 38.5 (60+50) \times 35} = 0.004 \text{ cm/Sec}$$



الاستهلاك المائي (Consumptive use (evapotranspiration) (التبخر النتح)

يعرف بأنه مجموع خسائر الماء من التربة والنبات

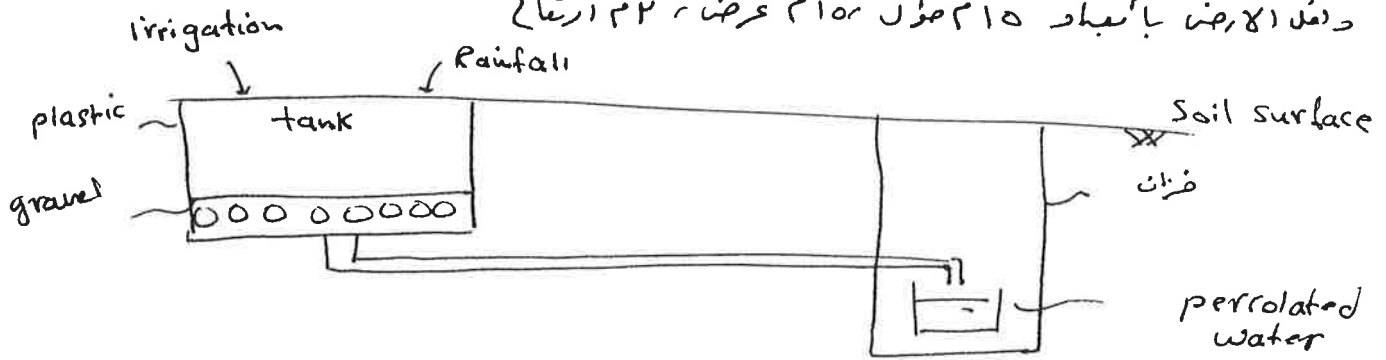
وعلاوة على ذلك نمو النبات فان حركته مستمرة للماء من التربة الى الجذور ثم الى اساقه ثم الاوراق ومن الاعراض السراحيب .. وهذا يعني ان خسائر الماء المحققة من قبل جذور النباتات تبقى في النباتات والنبات يعود الى الجو عن طريق ساقا واوراق النبات وهذه العملية تدعى (بالنتح) اضافة الى ذلك فان قسم من الماء يتبخر الى الجو مباشرة من التربة المحيطة بالنبات. وبسبب استهلاك الماء لدى ارض التربة والتبخر تدعى بالـ (Consumptive use) لها مصطلحان مترادفان

الاستهلاك المائي : هي كمية المياه المستهلكة من قبل النبات لاخرضها التربة والتبخر النتح يختلف الاستهلاك المائي باختلاف النباتات وحتما لنفس النبات حيث تختلف مياه الاستهلاك المائي على مراحل النمو وكذلك تختلف باليوم الواحد والاسبوع والشهر. ان حساب الاستهلاك المائي ياتي من حساب مخططات الري لسانه مرزوقه والتي تتغير مع قناه الري .. حيث يعرفه كجمله هذه المتغيرات لانه معرفة معه القناه النافله للمياه. وصات الاستهلاك المائي هي وحدات حجوم.

طرق قياس الاستهلاك المائي Methods of measuring Consumptive use

1- Field plots : هذا هو افد قفصه صغيره من الكتل عباره 2x2 م ومن ثم مياه (كمية الامطار الساقطة + كمية الماء المكتسب بالري) - اطنائات السمية = مقدار الاستهلاك المائي

2- lysimeter : وهي طريقة حقلية وذلك بوضع برافزان مدمون دفن الارضه بالعمق 15 حو 10 م عرضا 22 ارتفاعا



$$\text{Crop evapotranspiration} = \text{Rainfall} + \text{Irrigation} - \text{percolation}$$

ET

$$ET = ET_0 * K$$

Where:

ET : crop evapotranspiration (mm/day)

ET₀ : Reference evapotranspiration (mm/day)

K : Crop coefficient
من الانواع الكوبية
او البساتين (كوبية)
وعينة على نوية البسات ومرطباتها

٧- تقدير الاستهلاك المائي من البساتين، الساحة باستخدام العلاقات الرياضية مثل:

- 1- Blaney - criddle method
- 2- Thornthwait method
- 3- Penman method
- 4- Hargreaves , class A pan evaporation method

Blaney - Criddle Method

$$f = T \left(\frac{P}{100} \right) \text{ (in Fps) (وحدات بريطانية)}$$

f : monthly consumptive use factor.

T : The mean monthly temperature (°F)

P : The monthly percentage of day-time hours.

$$f = \frac{P}{40} [1.8T + 32] \text{ (SI unit) (وحدات SI)}$$

T : monthly temperature (°C)

و حسب ان الاستهلاك المائي يتناسب مع متوسط معدل الاستهلاك المائي الشهري (f) بالعلامة التالية :

$$C_u = K \cdot f$$

C_u : monthly consumptive use of water (cm)

K : monthly consumptive use coefficient

معدل الاستهلاك المائي لكل فصل هو مجموع الاستهلاك المائي الشهري

$$C_{u \text{ total}} = \sum C_u = \sum \left[\frac{K P}{40} (1.8T + 32) \right]$$

$$t^{\circ C} = \frac{5}{9} (t^{\circ F} - 32) \text{ للتحويل من } F^{\circ} \text{ الى } C^{\circ}$$

EX/ Determine the seasonal consumptive use for wheat (crop)

month	NOV	Dec	Jan	Feb
mean monthly temperature $^{\circ}\text{C}$	20	18	15	16
monthly percentage of day-time hr	7.75	7.88	7.94	7.36

take $K = 0.6$

Sol.

$$C_u = K \sum \frac{P}{40} (1.8T + 32)$$

$$= \frac{0.6}{40} \left[7.75(1.8 \times 20 + 32) + 7.88(1.8 \times 18 + 32) + 7.94(1.8 \times 15 + 32) + 7.36(1.8 \times 16 + 32) \right]$$

$$C_u = 29.26 \text{ cm}$$

EX/ The monthly consumptive use values for rice are:

June (cm)	July (cm)	Aug. (cm)	Sep. (cm)	Oct. (cm)	Nov. (cm)
28.65	7.85	13.45	21.6	24.3	14.7

Determine the seasonal consumptive use, the average daily consumptive use, the average monthly consumptive use and the peak monthly consum. use

Sol.

$$\text{Seasonal } C_u = \sum C_u$$

$$= 28.65 + 7.85 + 13.45 + 21.6 + 24.3 + 14.7 = 110.55 \text{ cm}$$

$$\text{Average monthly } C_u = 110.55 \div 6 = 18.43 \text{ cm}$$

$$\therefore \text{daily } C_u = 18.43 / 30 = 0.61 \text{ cm}$$

$$\text{Peak monthly } C_u = 28.65 \text{ cm}$$

EX/ Using the data given in the first four columns, determine the ^{gross} net irrigation depth for each month take $IE = 60\%$.

Month ①	crop factor K ②	Pan evaporation ET (mm) ③	eff. rainfall ④	C_u (mm) (② × ③) ⑤	$d_g = \frac{d_{gr}}{IE}$ ⑥ = $\frac{⑤ - ④}{IE}$
NOV.	0.2	118	6	23.6	29.3
Dec.	0.36	96	16	34.5	30.93
Jan	0.75	90	20	67.5	79.17
Feb	0.9	105	15	94.5	132.5
Mar.	0.8	140	2	112.0	183.3

Net Depth of Irrigation (d_n) كم عمق المياه

is the depth of water applied and stored in the root zone and is the only water available for plant growth

هو عمق المياه الذي نخزنه ونحفظه في منطقة الجذور وهو الماء المتوفر لنمو النبات

$$d_n = S_{md} \quad [\text{full irrigation}]$$

$$d_n < S_{md} \quad [\text{un complete irrigation}]$$

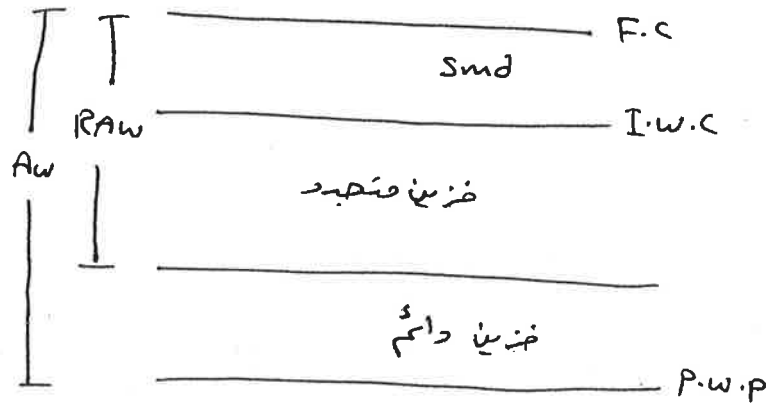
$$d_n = RAW = AW \times AD \times R.Z$$

$$S_{md \max} \leq RAW$$

$$II_{\max} = \frac{RAW}{C_u}$$

$$II = \frac{d_n}{C_u} \quad \leftarrow \begin{matrix} \text{العمق} \\ \text{المقوف} \\ \text{بالمنطقة} \\ \text{الجذرية} \end{matrix}$$

$$= \frac{RAW - S_{md}}{C_u}$$



$$d_g = d_n + \text{farm losses} + L.R - \text{Rain}^{\text{eff. full}}$$

effective rainfall = 50% Rain fall

EX $C_u = 2.8 \text{ mm/day}$, Determine the irrigation interval (II) and the depth of water to be applied when the soil moisture deficit is ① 25% ② 50% ③ 75% ④ 0% of the maximum depth of available water in R.Z. $R.Z = 80 \text{ mm}$, $IE = 65\%$

Sol. ① $II = \frac{d_n}{C_u} = \frac{(1-0.25)80}{2.8} = 21.4 \approx 21 \text{ days}$

$$IE = \frac{d_n}{d_g} \Rightarrow d_g = \frac{(1-0.25)80}{0.65} = 92.3 \text{ mm}$$

II (day)	soil moisture deficit			
	25%	50%	75%	0%
	21	14	7	28
d_g (mm)	93	62	31	124

I.W.C = 26.8

Ex For a project of F.C = 38%, PWP = 18%, R.Z = 90cm, AD = 50%, Cu = 4 mm/day, on 20th of January morning. At 25th of January, effective rainfall = 10mm. On 28th of January (evening), gross depth was applied in order to have full irrigation, 10% of net depth was runoff. Find
 ① dg ② IE ③ Initial water content on 31th of January (evening) in mm.

sol. on 20th of Jan.

$$Smd = (0.38 - 0.26) \times 90 \times 10 = 108 \text{ mm}$$

on 25th of Jan

$$Smd = 108 + 4 \frac{\text{mm}}{\text{day}} \times 5 \text{ day} - 10 = 118 \text{ mm}$$

(20 + 21 + 22 + 23 + 24) Jan.
morning evening

on 28th of Jan

$$Smd = 118 + 4 \frac{\text{mm}}{\text{day}} \times 4 = 134 \text{ mm}$$

(25 + 26 + 27 + 28) Jan.

$$\therefore dn = Smd = 134 \text{ mm} \quad \left[\text{(full irrigation) لأنه ذكر السؤال رعي متكامل} \right]$$

$$dg = 134 + \frac{10}{100} \times 134 = 147.4 \text{ mm}$$

$$IE = \frac{dn}{dg} = \frac{134}{147.4} \times 100 = 90.9 \%$$

on 31st of Jan.

$$Smd = 4 \frac{\text{mm}}{\text{day}} \times 3 = 12 \text{ mm}$$

(29 + 30 + 31) Jan.

$$I.W.C = F.C - Smd$$

$$= (0.38 \times 900) - 12 = 330 \text{ mm}$$

Ex/ Given a crop evapotranspiration = 7 mm/day, R.Z = 90 cm
 F.C = 35%, pwp = 15%, initial soil water content = 20%.

(before irrigation) [all by vol.], AD = 40% by vol. Water is applied with gross depth = 69 mm, runoff losses = 25% of the applied depth, Find ① water content (by vol.) 6 days after irrigation

② IE

Sol. Smd (before irrigation) = F.C - I.W.C
 = (0.35 - 0.28) * 90 * 10 = 63 mm

$d_g = d_n + \overset{\rightarrow 0}{KR} + \text{Form losses} - \overset{\rightarrow 0}{\text{Rainfall}}$

69 = $d_n + \frac{25}{100} * 69 \Rightarrow d_n = 52 \text{ mm}$

Smd (after irrigation) = 63 - 52 = 11 mm

IE = $\frac{52}{69} * 100 = 75\%$ or IE = 100 - ^{Losses} 25 = 75%

Smd (after 6 days of irrigation) = 11 + 6 * 7 $\frac{\text{mm}}{\text{day}}$
 = 53 mm

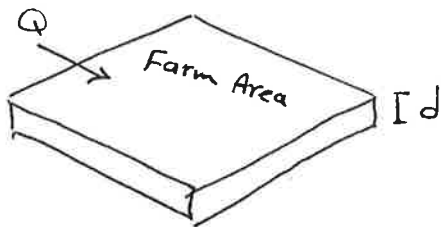
6 days = $\frac{53}{900} * 100 = 5.9\%$ by vol.

initial water content (after irrigation) = F.C - Smd
 = 0.35 - 0.059 = 29.1%

H.W

Given a plant of $C_u = 10 \text{ mm/day}$, R.Z = 1 m, F.C = 38%
 pwp = 20%, initial water content before irrigation = 30%
 AD = 50%. Gross depth applied = 75 mm water losses = 20%
 of applied depth. Find ① IE ② % of water content 10 days
 after irrigation ③ Smd after 12 days after irrigation if
 effective rainfall = 10 mm.

Relation between Discharge, Depth, Time and Area



$$\text{Volume of water Applied} = Q \times T$$

$$\text{Volume of water Applied} = d \times A$$

$$\therefore Q \times T = d \times A$$

$$Q_n \times T = d_n \times A_n$$

$$Q_g \times T = d_g \times A_n$$

Q : Discharge (L^3/s) (L/T)

T : Time of irrigation (T)

d_g, d_n : depth of water (gross, net) (L)

A : area of (Field, Farm) hectar = $10^4 m^2$

$$A_{net} = 0.88 A_{Total}$$

$$\text{Dunum} = 2500 m^2$$

Example: Given $Q = 50 l/sec$. Find Q in L/min , L/hr , m^3/sec , m^3/min , m^3/hr , m^3/day ?

Sol. $Q = 50 \frac{l}{s} = 50 \frac{l}{s} \times \frac{60s}{1min} = 3000 l/min$

$$1 m^3 = 1000 lit$$

$$Q = 50 \frac{l}{s} = 50 \frac{l}{s} \times \frac{60s}{1min} \times \frac{60min}{1hr} = 100000 L/hr$$

$$Q = 50 \frac{l}{s} = 50 \frac{l}{s} \times \frac{1m^3}{1000 lit} = 0.05 m^3/s$$

$$Q = 50 \frac{l}{s} = 50 \frac{l}{s} \times \frac{1m^3}{1000 lit} \times \frac{60s}{1min} = 3 m^3/min$$

$$Q = 50 \frac{l}{s} = 50 \frac{l}{s} \times \frac{1m^3}{1000} \times 60 \times 60 = 180 m^3/hr$$

$$Q = 50 \frac{l}{s} = 50 \frac{l}{s} \times \frac{1}{1000} \times 60 \times 60 \times 24 = 4320 \frac{m^3}{day}$$

Ex Storage tank takes 2 min to fill a 500 lit. What is the discharge in m^3/s ?

Sol. $Q = \frac{\text{Volume}}{\text{Time}} = \frac{500 lit}{2 min} = 250 l/min$

$$= 250 \frac{l}{min} \times \frac{1m^3}{1000} \times \frac{1min}{60 Sec} = 0.0042 m^3/s$$

Ex Given a discharge of $5 \frac{m^3}{s}$ diverted from irrigation source $IE = 90\%$, $CE = 85\%$ and then applied to a farm of total area 1500 Dunum for a period of 24 hr. Find the gross and net depth applied to the farm.

Sol.

$$CE = \frac{Q_g}{Q_{total}}, \quad \frac{85}{100} = \frac{Q_g}{5} \Rightarrow Q_g = 4.25 \frac{m^3}{s}$$

$$Q_g * t = d_g * A_n$$

$$4.25 * 24 * 60 * 60 = d_g * 1500 * 2500 * 0.88$$

$$d_g = 0.111 m = 111 mm$$

$$IE = \frac{d_n}{d_g} * 100, \quad IE = \frac{90}{100} = \frac{d_n}{111} \Rightarrow d_n = 99.9 mm$$

H.W1 Given $Q = 90 \frac{l}{s}$ applied to a farm of net area 100 Dunum once every week, $C_u = 20 mm/day$, farm losses = 10% of net depth. Find time of irrigation?

H.W2 $150 \frac{l}{s}$ of water applied to irrigate a total area of 250 Dunum. Water lost by runoff = 7 l/s, $C_u = 10 \frac{mm}{day}$. Find net depth of water stored in the soil after the end of 24 hr of irrigation time.

Sol. $Q_g = 150 \frac{l}{s}$

$$Q_n = 150 - 7 = 143 \frac{l}{s}$$

$$Q_n * t = d_n * A_n$$

$$\frac{143}{1000} * 24 * 60 * 60 = d_n * 250 \text{ Dunum} * 2500 * 0.88$$

$$d_n = 22.5 mm$$

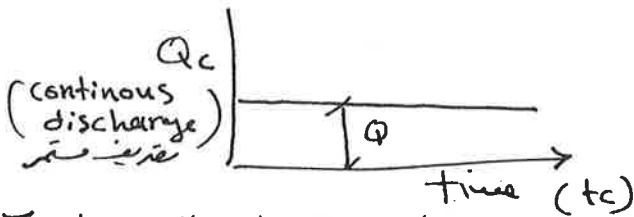
$$d_n \text{ (at the end of 24 hr)} = 22.5 - 10 \frac{mm}{day} * \overset{24hr}{\downarrow} 1 \text{ day} = 12.5 mm$$

Continuous and intermittent discharge

التشغيل المستمر والتشغيل المتناوب

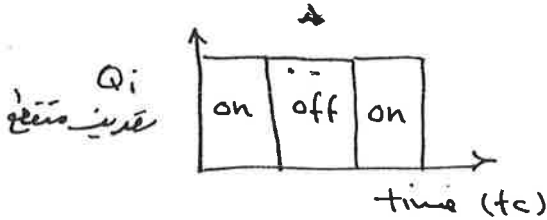
Continuous operation : the discharge is provided continuously with time

(اضافة مستمره من دون انقطاع)



Intermittent Operation : - is the discharge applied for a period of time and shut off another period of time and so on.

اضافه ثم توقف ثم اضافه مره اخرى وهكذا



$$Q_i t_i = Q_c t_c$$

يفضل التشغيل المتناوب على التشغيل المستمر وذلك للأسباب :

1- تنظيم توزيع المياه بين المناطق المختلفه -

2- الحفاظ بأعمال الصيانة

✓ Ex ① 15 m^3/s of water applied for 15 hrs to irrigate a net area of 12500 Dunam, pan evaporation $(E_p) = 6 \frac{mm}{day}$ water is applied once every 3 days. Find IE, Continuous discharge.

sol. $Q_g \cdot t = d_g \cdot A$ للحقل m^2

$$15 \frac{m^3}{s} \times 15 \times 60 \times 60 = d_g \times 12500 \times 2500$$

$$d_g = 0.026 m = 26 mm$$

$$IE = \frac{d_n}{d_g} \quad \text{where } d_n = Smd \quad [Smd = 6 \times 3 = 18 mm] \quad \text{cu day}$$

$$= \frac{18}{26} \times 100 = 69\%$$

$$Q_c \cdot t_c = Q_i t_i$$

$$Q_c \cdot 3 \times 24 = 15 \times 15 \Rightarrow Q_c = 3.13 \frac{m^3}{s}$$

Ex^② It is required to apply 3500000 m^3 of water every 10 days to irrigate an area. Find the discharge in m^3/sec if water is applied for

- one day every 10 days
- 12 hrs between day and another
- 3 days once every 10 days
- 5 days every 10 days
- Continuously

Sol.

$$T \propto \frac{1}{Q}$$

$$a - Q = \frac{U}{T} = \frac{3500000}{24 * 1 * 3600} = 40.5 \frac{\text{m}^3}{\text{s}}$$

$$b - Q = \frac{3500000}{2.5 * 3600 * 24} = 16.2 \frac{\text{m}^3}{\text{s}}$$

$$c - Q = \frac{3500000}{3 * 24 * 3600} = 13.5 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$d - Q = \frac{3500000}{5 * 24 * 3600} = 8.1 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$e - Q = \frac{3500000}{10 * 24 * 3600} = 4.05 \frac{\text{m}^3}{\text{s}}$$

EX It is required to apply a net depth of 120 mm to a total area of 60 ha the applied discharge is continuously 180 L/sec. IE = 85%. what must be the time of irrigation?

Sol.

$$IE = \frac{Q_n}{Q_g} = 0.85 = \frac{Q_n}{180} \Rightarrow Q_n = 153 \text{ l/s}$$

$$Q_n \cdot t = d_n \cdot A_n$$

$$\text{where } A_n = 0.88 A_T$$

(net) (total)

$$\frac{153}{1000} * 3600 * t = \frac{120}{1000} * 60 * 10000 * 0.88$$

$1 \text{ ha} = 10^4 \text{ m}^2$

$$t = 114.5 \text{ hr}$$

Water Duty (W.D) المقتن المائي

Is defined as the continuous discharge applied to irrigate a unit area.
 هو التعريف المستمر المقتن المائي وحدة واحدة من المساحة الريحية
 مقدار الإصطيا في المائي للمعليه الريحية

$W.D = \frac{Q}{A}$ where Q : Q_g (gross discharge) or Q_n (net discharge)

صبي ان $Q = \frac{Q}{A}$: سرعة جريان المقتن
 Flow Capacity

A : A_t , A_g (total area) or A_n (net area)

$W.D = \frac{Q_g}{A_n}$ or $\frac{Q_g}{A_g}$ or $\frac{Q_n}{A_n}$ or $\frac{Q_n}{A_g}$

or is an area irrigated by unit of continuous discharge.

$W.D = \frac{A}{Q}$ or $\frac{A_g}{Q_n}$ or $\frac{A_n}{Q_g}$ or $\frac{A_n}{Q_n}$

$A_n = 0.88 A_t$ وللتحويل $A_t = A_g$ صبي ان

Water duty depend on :

- 1- Type of plant
- 2- type of soil
- 3- temperature
- 4- Salt concentration in the soil.

من ان دراسة المقتن المائي هو توزيع اقتصادي لمياه الري المحرزه لتقل دون هذا ثبات او بعد ذلك بتقييم الاستفاد المستوي (علم محنة من الماوي) للمماويل المختلفة على مدار نموها ضيق تغير صفة التربة مع امتصاص النمل والقليل المصنفة

Ex ① Given $S_{net} = 12 \text{ mm/day}$ time of continuous irrigation = 1 day, $IE = 95\%$, total area = 10ha. Find water duty in total ha per applied discharge (m^3/s).

Sol.

$d_n = S_{net} = 12 \frac{mm}{day} * 1 \text{ day} = 12 \text{ mm}$

$Q_n \cdot t = d_n \cdot A \Rightarrow Q_n * 24 * 3600 * 1 = \frac{12}{1000} * 100,000 * 0.88$

$Q_n = 0.0122 \text{ m}^3/s$ تعريفها في صفر

$IE = \frac{Q_n}{Q_g} = 0.95 \Rightarrow 0.95 = \frac{0.0122}{Q_g} \Rightarrow Q_g = 0.0126 \frac{m^3}{s}$

$W.D = \frac{10}{0.0126} = 793.7 \text{ G ha/G m}^3/sec \text{ or } T \text{ ha/T m}^3/s$

EX^② Given a W.D = 2000 G Dunam/G m³/sec , Ec or CE = 75% , Total area = 1000 Dunam . Find discharge at the head of the canal. (Q_{Total}) .

Sol.

$$CE = \frac{Q_g}{Q_T} \times 100\% \quad W.D = \frac{A_g}{Q_g} \Rightarrow 2000 = \frac{1000}{Q_g}$$

$$\frac{75}{100} = \frac{0.5}{Q_T} \quad Q_g = 0.5 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$\therefore Q_T = 0.67 \text{ m}^3/\text{s}$$

Ex^③ Discharge is applied to Farm = 180 l/s once every Week . Total area = 60 ha , F.C = 40% by vol. initial water content just before irrigation = 32% by vol. RZ = 1m , Water losses = 20% of net depth . Find water duty in N.Dunam / G m³/s .

$1 \text{ ha} = 4 \text{ Dunam}$

$$d_n = Smd = \frac{40 - 32}{100} \times 1000 = 80 \text{ mm [before irrigation]}$$

$$d_g = d_n + \text{Water losses} + LR - \text{Rainfall}$$

$$d_g = 80 + \frac{20}{100} \times 80 = 96 \text{ mm}$$

التعريف $Q = 180 \frac{\text{ل}}{\text{ثانية}}$ الحقل بالزمن هو تعريف متناوب لنا ويجب تحويله الى تعريف مستمر لتعويضه من قانون W.D لاستخراج (W.D) .

$$Q_i \cdot t_i = Q_c \cdot t_c \quad t_i: \text{غير متطوية لنا ويجب استبدالها}$$

$$Q_g \cdot t = d_g \cdot A$$

$$180 \times 88 = Q_c \times 7 \times 24 \text{ ل في } \text{m}^2 \rightarrow \frac{180}{1000} \times 3600 \text{ t} = \frac{96}{1000} \times 60 \times 10000$$

$$Q_c = 94.28 \text{ L/s} \quad t = 88 \text{ hr} = 3.6 \text{ days}$$

$$\therefore W.D = \frac{A}{Q} = \frac{60 \times 4 \times 0.88}{\frac{94.28 \text{ ل/ث}}{1000 \text{ m}^3/\text{s}}} = 2240 \text{ N Dunam/G m}^3/\text{s}$$

H.W^① Given a W.D = 0.5 T L/s / G Dunam , CE = 90% , IE = 88% . Net area of farm = 2000 ha , Find Q_g (m³/s)

H.W^② Given a W.D = 5.8 G l/s / G ha , total area = 600 ha a discharge is applied for 10 hrs every 7 days . Find Q_i (m³/s) .

Ex / Given a soil of F.C = 35% , P.W.P = 15% R.Z = 1 m
 AD = 50% , $C_u = 8 \text{ mm/day}$, Find II (max)

Sol. $II_{max} = \frac{RAW = d_n}{C_u}$ $d_n = RAW = (F.C - P.W.P) * AD * R.Z$
 $= \frac{100}{8} = 12.5 \text{ days}$ $= (0.35 - 0.15) * 0.5 * 1000$
 $\approx 13 \text{ days}$ $= 100 \text{ mm}$
 or $\approx 12 \text{ days}$

Ex / Given a soil of F.C = 38% , pwp = 17% R.Z = 90 cm
 AD = 50% , $C_u = 5 \text{ mm/day}$. On Nov. 6th (morning)
 soil moisture content = 33% , when would be the next
 irrigation ?

Sol. $d_n = RAW = \frac{38 - 17}{100} * 90 * 10 * \frac{50}{100} = 94.5 \text{ mm}$

Smd (on 6th of Nov.) = $(0.38 - 0.33) * 900 = 45 \text{ mm}$
 water to be consumed by plant $94.5 - 45 = 49.5 \text{ mm}$

$\therefore II = \frac{49.5}{5} = 9 \text{ days}$



بداً بحباب 9 أيام من يوم 6th لأنه ظلرني السؤال حباباً
 أي نهاية اليوم وبذلك يكون موكه السعة التاليه من يوم 14th

Ex / Given a soil of F.C = 40% , pwp = 18% , R.Z = 0.8 m
 AD = 50% , $C_u = 5 \text{ mm/day}$. Just before irrigation initial water content
 = 34% , Net depth was applied = 40 mm , 6 days after irrigation eff.
 rainfall = 30 mm when would be the next irrigation ?

Sol. $RAW = \frac{40 - 18}{100} * 0.8 * 1000 * \frac{50}{100} = 88 \text{ mm}$

Smd = $(0.40 - 0.34) * 0.8 * 1000 = 48 \text{ mm}$ before irrigation

Smd (after irrigation) = $48 - 40 = 8 \text{ mm}$

Smd (after 6 days from irrigation) = $8 + 6 * 5 = 38 = 8 \text{ mm}$

Water to be consumed by plant = $88 - 8 = 80 \text{ mm}$

$II = \frac{80}{5} = 16 \text{ days}$ from the rainfall

114

Ex Given a F.C = 40% , PWP = 20% , RZ = 900mm
 AD = 60% if $C_u = 3.5$ mm/day for 1st 10 days of April ,
 3 mm/day for 2nd 10 days , 2.5 mm/day for 3rd 10 days of
 April , $C_u = 2$ mm/day for May . If first of irrigation was
 done on 1st of April (morning) when would be the next of
 irrigation.

sol. $RAW = (0.4 - 0.2) \times 900 \times 0.6 = 108$ mm

$Smd = 3.5 \times 10 + 3 \times 10 + 2.5 \times 10 = 90$ mm For April

Water to be consumed by plants = $108 - 90 = 18$ mm

$II = \frac{18}{2} = 9$ days from 1st of May

it means the next irrigation will be at 9 May.

Ex A Farm of total area 500 ha , $A_w = 400$ mm/1m , R.Z = 0.9m

F.C = 35% , AD = 60% , I.W.C in 1st of April = 120 mm .

C_u in first 10 days of April = 3.5 mm/day , C_u in 2nd 10 days
 of April = 4.5 mm/day , C_u in 3rd 10 days of April = 5.5 mm/day

Find : ① The time till the next of irrigation ② For a net depth

of applied water = 80 mm & $\frac{2}{3}$ of d_n is water losses , total
 discharge at head of canal 10 m³/s , CE = 92% , Find time of
 irrigation (hr).

③ Find W.D in T lps / N ha .

sol. ① $A_w = \frac{400}{1000} = 40\%$ by vol.

$RAW = 0.4 \times 0.6 \times 900 = 216$ mm

$Smd = F.C - I.W.C \Rightarrow Smd = 0.35 \times 900 - 120 = 195$ mm

Smd (after 10 days) = $195 + 10 \times 3.5 = 230$ mm > 216 mm

\therefore no. of days (II) = $\frac{216 - 195}{3.5} = 6$ days after the first of
 April

② $d_n = 80$ mm

$d_g = 80 + \frac{2}{3} \times 80 = 133$ mm

CE = $0.92 = \frac{Q_g}{Q_e} = \frac{Q_g}{10} \Rightarrow Q_g = 9.2$ m³/s

$$Q_g * t = d_g * A$$

$$9.2 * t = 0.133 * 500 * 10000 * 0.88$$

$$\therefore t = 17.7 \text{ hr}$$

$$W.D = \frac{10 \frac{\text{m}^3}{\text{s}} * \frac{10^3 \text{ l}}{\text{m}^3}}{500 * 0.88 \text{ ha}} = 22.7 \text{ T l/s / N ha.}$$

Ex

$A_t = 5000 \text{ ha}$, $A_w = 600 \text{ mm} / 0.8 \text{ m}$, $R.Z = 900 \text{ mm}$, $F.C = 25\%$
(by weight), $A.D = 50\%$, $A_s = 1.4$, soil moisture content in 15th
of March = 315 mm, C_u is as follows:

6 mm/day from 15th to 20th of March

6.5 mm/day from 21th to 31th of March

7.5 mm/day from 1st to 30th of April

9.0 mm/day from 1st to 31st of May

at 31st of March $d_g = 108 \text{ mm}$, Find ① IE @ 31st of March

at 15th of April
effec. rainfall = 30 mm

② Find time of next irrigation ③ Find (Q_g) if time of irrig. =
2 days every 7 days.

Sol.

$$F.C = 25\% * 1.4 = 35\% \text{ by Vol.}$$

$$I.W.C \text{ in March (15th)} = \frac{315}{900} = 35\%$$

$$\therefore Smd \text{ (in 15th of March)} = 0$$

$$Smd \text{ (in 20th of March)} = 6 \frac{\text{mm}}{\text{day}} * 6 \text{ days} = 36 \text{ mm}$$

$$Smd \text{ (in 31th of March)} = 11 \text{ days} * 6.5 \frac{\text{mm}}{\text{day}} + 36 = 107.5 \text{ mm}$$

before irrigation

$$Smd \text{ (in 31st of March)} = 107.5 - 107.5 = 0 \left[\begin{array}{l} \text{water losses by} \\ \text{deep percolation} \\ = 0.05 \text{ mm} \end{array} \right]$$

after irrigation

$$d_n = 107.5 \text{ mm} \quad IE = \frac{d_n}{d_g} = \frac{107.5}{108} * 100\% \approx 100\%$$

$$A_w = \frac{600}{0.8} * \frac{\text{mm}}{1000 \text{ mm}} = 75\% \text{ by Vol.}$$

$$RAW = 0.75 * 0.8 * 900 = 337.5 \text{ mm}$$

$$Smd \text{ (in 30th of April)} = 30 * 7.5 - 30^{\text{rainfall}} = 195 \text{ mm}$$

$$\text{Smd (in 31th of May)} = 195 + 31 \text{ day} * 9 \frac{\text{mm}}{\text{day}} = 474 >> \text{RAW}$$

$$\therefore \text{II} = \frac{\text{RAW} - \text{Smd}}{C_u} = \frac{337.5 - 195}{9} = 15.8 \approx 16 \text{ days from 30th of April}$$

$$Q * t = dg * A_n$$

$$Q * 2 * 24 * 3600 = \frac{108}{1000} * 5000 * 10^4 * 0.88$$

$$Q = 5.5 \frac{\text{m}^3}{\text{s}}$$

Schedule of Irrigation and Water Budget

جدولة الري والموازنة المائية

الجدولة : هي عملية تنظيم الري وصاحب محيات المياه المضافة خلال مدة معينة قد تكون شهر ، شهرين ، فصل زراعي وموازنتها مع استهلاك النباتات + ثابتة من الزيادة .

هناك طريقتين للجدولة :-

- 1- Constant net depth of irrigation and variable irrigation interval
 عمدة ماض مع فاصل ري متغيرة
- 2. Variable net depth of irrigation and constant interval irrigation
 فاصل ري ثابتة مع عمدة ماض متغيرة

Water Budget :

$$I + R = C_u + \text{Farm losses} + \text{water storage in R.Z}$$

where :

I : irrigation (Σdn)
net depth

R : Rain fall ← effective

$$C_u = \Sigma C_u$$

water storage in R.Z = المحتوى المزمع في بداية الموازنة - المحتوى المزمع في نهاية الموازنة

Ex: An irrigation project $Q_g = 8.4 \text{ m}^3/\text{s}$, Net area = 6000 ha , I.W.C on 1st March = 27% (by vol.) , F.C = 36% , P.W.P = 21% all by vol. AD = 40% , IE = 60% , $C_u = 4.8 \frac{\text{mm}}{\text{day}}$ R.Z = 600 mm Effective rainfall = 31 mm/month Schedule the irrigation using constant net depth and constant irrigation Interval.

* dn ثابتة فاصل الري او متغيرة او طريقة ثابتة dn متغيرة وفاضل ثابتة

$$RAW = (0.36 - 0.21) \times 0.4 \times 600 = 36 \text{ mm} = dn$$

لسهولة الحساب نضل المخرج C_u وكالاتي

$$C_u = 4.8 \frac{\text{mm}}{\text{day}} - \frac{31 \text{ mm}}{\text{month}} \times \frac{1 \text{ month}}{31 \text{ day}} = 3.8 \text{ mm/day}$$

$$S_{md} \text{ (before irrigation)} = \frac{36 - 27}{100} * 600 = 54 \text{ mm}$$

(A) constant d_n

Date day-month	d_n (mm)	S_{md} (before irrig.) (mm)	S_{md} after irrig. (mm)	note
1-3	36	54	$54 - 36 = 18$	water can be depleted (36-18=18mm) no. of day = $\frac{18}{3.8} = 4.7 \approx 5$ days II = $\frac{36-1}{3.8} = 9$ days
6-3	36	$18 + 5 * 3.8 = 37$	$37 - 36 = 1$	II = $\frac{36-0}{3.8} = 10$ days
15-3	36	$1 + 9 * 3.8 = 36$	$36 - 36 = 0$	II = $\frac{36-0}{3.8} = 10$ days
25-3	36	$0 + 10 * 3.8 = 38$	$38 - 36 = 2$	$36 - 2 = 34$, II = $\frac{34}{3.8} = 9$ days نتوقف لحين هنا انك لارن باقده 9 days يتم التجاوز على السطر الرابع

at 31-3 $S_{md} = 2 + 7 * 3.8 = 29 \text{ mm}$

I.W.C = $(\frac{36}{100} * 600) - 29 = 187 \text{ mm}$

$I = \sum d_n = 36 * 4 = 144 \text{ mm}$

$\sum C_u = 38 * 31 = 118 \text{ mm}$

Water storage in R-2

$I + R = C_u + \text{Soil moisture at the begining of budget} + \text{Soil moisture at the end of budget}$

$144 = 118 + (\frac{-27}{100} * 600 + 187)$

$144 = 144$

(B) constant II

II max = $\frac{36}{3.8} = 9.5 \text{ days}$, RAW = 36 mm
 $\approx 9 \text{ days or } 10 \text{ days}$

$C_u = 3.8 \frac{\text{mm}}{\text{day}}$

II = 9 days, S_{md} on 1st of March = 54 mm

$d_n = S_{md} = 54 \text{ mm}$ [on 1st of March] (الاول)

Date	d_n mm	Smd before irrig. (mm)	Smd after irrig. (mm)
1-3	54	54	0
10-3	34	$0 + 3.8 \times 9$	$34 - 34 = 0$
19-3	34	$0 + 3.8 \times 9$	$34 - 34 = 0$
28-3	34	$0 + 3.8 \times 9$	$34 - 34 = 0$

31-3 : $Smd = 0 + 4 \times 3.8 = 15 \text{ mm}$

water content = $F.C - Smd$
 $= (0.36 \times 600) - 15 = 210 \text{ mm}$

$\Sigma d_n = 54 + 3 \times 34 = 156 \text{ mm}$

$\Sigma c_u = 31 \times 3.8 = 118 \text{ mm}$

$156 = 118 + (210 - 162)$
 \uparrow
 0.27×600

EX :

Schedule the irrigation, calculate water budget for October and Nov. by two methods, $F.C = 39\%$, $p.w.p = 17\%$ (all by vol.), $AD = 40\%$, $R.Z = 90 \text{ cm}$, Soil moisture content on 1st of Oct (morning) = 25% by vol., $C_u = 5 \frac{\text{mm}}{\text{day}}$ in Oct., $C_u = 3.5 \frac{\text{mm}}{\text{day}}$ in Nov.

Sol. 1- Constant d_n

$d_n = RAW = (0.39 - 0.17) \times 0.4 \times 900 = 79.2 \approx 80 \text{ mm}$

Smd (1st of Oct morning) = $(0.39 - 0.25) \times 900 = 126 \text{ mm}$

date	d_n (mm)	S_{md} (mm) before irrig.	S_{md} (mm) after irrig.	II
1-10	80	126	$126 - 80 = 46$	$\frac{80 - 46}{5} = 6.8 \approx 7$ days
8-10	80	$46 + 7 * 5 = 81$	$81 - 80 = 1$	$\frac{10 - 1}{5} = 1.8 \approx 2$ days
24-10	80	$1 + 16 * 5 = 81$	$81 - 80 = 1$	16 days
31-10	—	$1 + 8 * 5 = 41$	—	$\frac{10 - 41}{3.5} = 11.1 \approx 11$ days
12-11	80	$41 + 11 * 3.5 = 79.5 \approx 80$	$80 - 80 = 0$	$\frac{80}{3.5} = 22.8 \approx 23$ days
30-11	—	$0 + 19 * 3.5 = 66.5 \approx 67$		

$$I.W.C = (0.39 * 900) - 67 = 284 \text{ mm at 31 Nov.}$$

$$I = \sum d_n = 80 * 4 = 320$$

$$\sum C_u = 31 * 5 + 30 * 3.5 = 260$$

$$I + R = C_u + \text{Water storage in R.Z}$$

$$320 = 260 + [284 - (0.25 * 900)]$$

$$320 \approx 319 \quad \underline{0.K}$$

2- Constant II

$$II_{\max} = \frac{RAW}{C_u} = \frac{80}{5} = 16 \text{ days for Oct.}, \quad \frac{80}{3.5} = 23 \text{ days for Nov.}$$

Choose II = 16 days [بالتالي الحد الأدنى 16 يوم]

Date	d_n	S_{md} (before irrig.)	S_{md} (after irrig.)
1-10	126	126	0
17-10	80	$0 + 16 * 5 = 80$	0
31-10	—	$0 + 15 * 5 = 75$	—
2-11	79	$75 + 1 * 3.5 = 79$	0
18-11	56	$0 + 16 * 3.5 = 56$	0
31-11	—	$0 + 13 * 3.5 = 46$	—

$$I.w.c \text{ [at 30 Nov.]} = [0.39 \times 900] - 46 = 305 \text{ mm}$$

$$I = \sum d_n = 126 + 80 + 79 + 56 = 341$$

$$\sum C_u = 31 \times 5 + 30 \times 3.5 = 260$$

$$341 = 260 + [305 - (0.25 \times 900)]$$

$$341 \approx 340 \quad \therefore \text{O.K.}$$

H.W

Given a project of total area = 50 Dunme, net discharge = $0.05 \frac{\text{m}^3}{\text{s}}$, F.C = 40%, p.w.p = 22% [all by vol.] R.Z = 1m, AD = 50%, $C_u = 5 \frac{\text{mm}}{\text{day}}$ for May, $C_u = 7 \frac{\text{mm}}{\text{day}}$ for June, $C_u = 8 \text{ mm/day}$ for July, $C_u = 10 \frac{\text{mm}}{\text{day}}$ for August.

First complete irrigation was done at 10th of May (morning)
 Schedule the irrigation starting from 1st of June to End of August by using constant d_n method.

Surface Irrigation

(الري السطحي)

د. د. محمد سعيد صالح

٢٠١٦ / ٩ / ٢٢

* الري السطحي قديم ويرجع استخدامه الى 4000 سنة حيث ان كل الاراضي المروية في العالم تقم بالري السطحي

* كلفة الري السطحي ضئيلة مقارنة بالري بارستا او بالتنقيط الا اذا كانت هناك عمليات تدرج ارضي .

* مناسبة لعدلات ارتفاع واطنة ومتوسطة ذات صول لا تزيد عن 3-2 ٪ .

تتم عملية الري السطحي بغير سطح التربة بالماء وجعل الماء يجري على سطح التربة مع وجود سيطرة على عمق الماء الداخل الى التربة تحت الحمل .

هناك عدة انماط للري السطحي والاهمها

1- الري الشريطي Border Irrigation

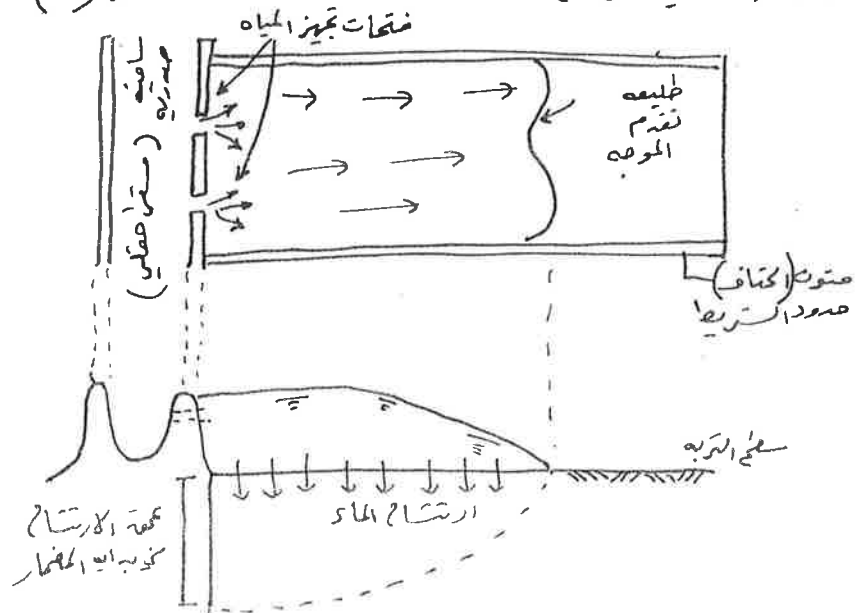
2- ري المروز Furrow Irrig.

3- ري الاحواض Basins Irrig.

تحت التلات انواع يتم الري الماء على سطح الارض كجريان القنوات المفتوحة (قنوات تربية تدعى المروز او جريان ضحل على سطح تربة مدرج بعناية فالحالي الري الشريطي) .

آلية عمل الري السطحي :

يسلط الماء من الري الشريطي عادة من ليزايم العليا للمخار الري من ساقية سدريه (Head Ditch) او من انبوب محبز ، يسير الماء بمره على عرض الشريط وباتجاه الجبل القوي على شكل موجة ذات جبهة حابيه محدرة واطننه . يتناقص الجريان السطحي مع تقدم جبهة الماء فوق الشريط بسبب الارتفاع واطن التربة الذي يكون عاليا من البداية ويتناقص مع الزمن عند كل نقطة نقاط المخار (يعني ذلك ان اعماق الارتفاع تزداد مع الزمن حتى حين ان معدل الجريان السطحي يقل مع الزمن على امتداد مسافة المخار)



Water balance concept in surface irrigation مفهوم التوازن المائي

من خلال استخدام بعض المفاهيم الرياضية يمكن تحديد موقع تقدم طبقة الماء water front وتوزيع أعماق الارتشاح داخل التربة ومن ثم دراسة كفاءته وتناقضه بواسطة هذه المفاهيم كما هي متجسدة في تطوير نظام الري السطحي حيث يتوفر لدى المصمم خيارات عديدة ما يخص تحديد إنبات الري ، طول صفات الري ، الميل ... الخ . سيتم شرح نموذج بسيط قابل للتطبيق وتأمّل الاستدلال من نظام الري السطحي وهو مبدأ التوازن المائي المحيطة .

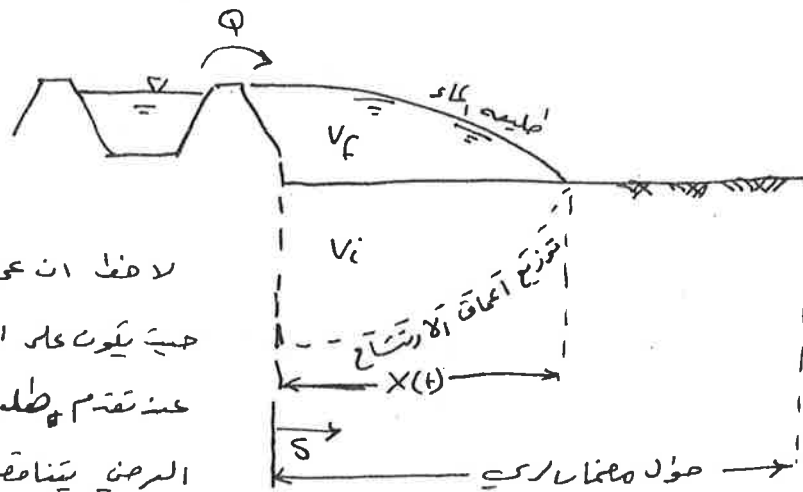
يمكن كتابته معادلة الاتصال Continuity eq للاستخدام المحيطة وكالتالي :

$$Q \cdot t = V_f + V_i \quad \text{for } (t \leq t_x) \quad \text{--- (1)}$$

حيث Q : التصريف الداخل لصفات الري ، V_f : حجم الماء على سطح التربة عند زمن t

V_i : حجم ماء الارتشاح داخل التربة = $s \cdot x$ ، الزمن = t

t_u : الزمن اللازم لتقدم الماء لتكامل هو لصفات الري

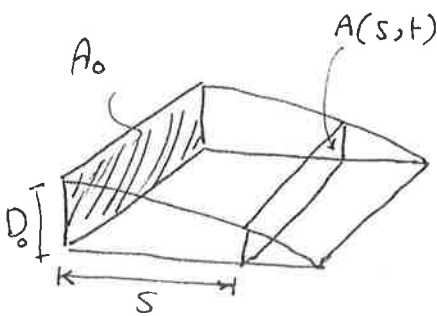


لا حظ ان عمق الماء السطحي يتغير مع المكان حيث يكون كثر اقصاه عند بداية صفات الري وهو عند تقدم طبقة الماء حيث ان مساهمة لقطع الماء الري يتناقض مع مكانه تبعاً لذلك :

يمكن حساب حجم الماء السطحي (V_f) من تكامل مساهمة المقطع العرضي (المتغير مع المكان)

على مدى مساهمة التقدم x عند الزمن t على لوجه التالي :

$$V_f = \int_0^{x(t)} A(s,t) ds = \bar{A} x = 0.77 A_0 x \quad \text{--- (2)}$$



- x : مساهمة تقدم الطبقة
- t_x : زمن تقدم (وصول) الماء الى المكان x
- $A(s,t)$: مساهمة المقطع العرضي للريان السطحي عند المكان s والزمن t حيث $0 \leq t \leq t_x$
- S : المسافة من بداية صفات الري (اقل او يساوي x)
- t : الزمن من بداية الري
- \bar{A} : معدل مساهمة المقطع العرضي للريان السطحي على طول صفات الري x
- A_0 : مساهمة المقطع العرضي للريان السطحي عند بداية الصفات
- 0.77 : ميل معامل الشكل السطحي Surface shape factor

كَيْب هجيم الارتشاع V_i الوارد من المعادله (1) وكالآتي

$$V_i = W \int_0^{x(t)} D(s, t_x - t_s) ds \quad \text{--- (3)}$$

D : دالة ارتشاع او الترشب

W : العرض لمخار البري

بعد افتراض شكل هجسي معين لتوزيع الامحانه (الامحانه الارشاع) ونظرا لدرجة وكما
 امتداد سانه التقدّم وكالآتي :

$$V_i = F \cdot W \cdot D(0, t_x) \cdot X \quad \text{--- (4)}$$

F معامل التمثل تحت السطحيه (يعطى)

$D(0, t_x)$: عمقه الارتشاع من مدخل مخار البري عند الزمن t_x

لذا تصبح معادله (1) كالآتي

$$Q \cdot t = 0.77 A \cdot X + W \cdot F \cdot D(0, t_x) \cdot X \quad \text{--- (5)}$$

من معادله (5) يمكن تخمين قيمه سانه التقدّم X عند الزمن t
 وقد وجد من التجارب الميدانيه العمليه ان العلاقة بين سانه التقدّم والزمن هي
 لفراسطه خطيه ولذا يمكن التعبير عنها بالادالة الآسيه

$$X = a t^b$$

a و b ثابتا وقيمته تتقوّم بنفسه الا سالب والطرق المذكوره في معادله

الارتشاع ($D = c t^m$) التي مر ذكرها آنفاً .

تحيقات :

مثال (1) : اذا كان تقدّم الماء لسانه 50 م في سريه استغرق c دقيقه

والسابق 30 م هو 25 دقيقه ، ما هو الزمن اللازم لتغطيه E لت 20 م سريه

EX/ If water advanced for a distance of 50m takes 20min and for a second 30m takes 35min. what is the time required for the third 50m of border length to be submerged with water.

الكل : كَيْب دالة تقدّم الماء

$$X = a t^b \Rightarrow \begin{cases} 50 = a(20)^b & \log 50 = \log a + b \log 20 \\ \text{and } 100 = a(35)^b & \log 100 = \log a + b \log 35 \end{cases}$$

$$\begin{aligned} & \log 50 = \log a + b \log 20 \\ & \log 100 = \log a + b \log 35 \\ \hline & a = 6.42, b = 0.69 \end{aligned}$$

$$\therefore X_{(30)} = 6.42 t^{0.69}_{(min)}$$

كَيْب زمن تقدّم الماء لسانه 150 م

$$150 = 6.42 t^{0.69} \Rightarrow t = 96 \text{ min}$$

∴ الزمن لتقدّم ثالث 50 م هو 96 - 35 = 41 دقيقه

مثال ٣) تم إعطاء تقدير مقداره 3.9 لتر/ثا / وحدة عرض من استرطاب - عمق الجريان المائي بداية الجريان للمياه هو 8 سم ، دالة الارتشاح للترتيب هو $D_{mm} = 4.8 t_{min}^{0.5}$ عمق المياه حافته قطرها طبيعة تقدم الماء بحيث يكون عمق الارتشاح من بداية الجريان هو 48 ملم ، امترض ان توزيع العمق الربيع هو قطع مكافئ (parabola) $F = \frac{2}{3}$.

الكل : لتحقيق عمق ارتشاح قدره 48 ملم عند مدخل الجريان لابد ان يكون زمن الازدياد مساوي لزمن الارتشاح لمدة 48

$$t = (48/4.8)^2 = 100 \text{ min}$$

تطبيق المعادلات التالية

$$Q = 3.9 \times 10^{-3} \times 60 = 0.234 \text{ m}^3/\text{min}$$

$$A_0 = 0.08 \text{ m}^2 \times 1 \text{ m} = 0.08 \text{ m}^2 \quad \text{since } w = 1 \text{ m}, F = 2/3$$

$$D(0, t_x) = 0.048 \text{ m}$$

$$Q \cdot t = 0.77 A_0 x + F \cdot D(0, t_x) \cdot x$$

$$0.234 \times 100 = 0.77 (0.08) x + \frac{2}{3} (0.048) x$$

$$x = 250 \text{ m}$$

مسألة المثال ٣) باللغة الانكليزية :

Given the inflow stream of 3.9 lit/sec/unit width of border. The water depth at the beginning of Irrigation run (عند بداية الجريان) is 8 cm , the infiltration function of soil is given : $D_{(mm)} = 4.8 t_{min}^{0.5}$. Find maximum distance that the water front (الواجهة) can reach so that the depth of infiltration at the beginning of irrigation is 48 mm. Assume that $F = \frac{2}{3}$ (parabola).

EX 3) If the rate of flow supplied to the irrigation run is 5.5 lit/sec/1m , and the depth of water at the beginning of irrigation run is 5 cm . The distribution of infiltration depths is Ellipse ($F = \frac{\pi}{4}$). Estimate the constants (m, c) of the infiltration function ($D = ct^m$) (t_{min} , D_{mm}).

Sol-

دالة تقدم الماء

$$t_1 = 30 \text{ min} \quad x = 120 \text{ m}$$

$$t_2 = 80 \text{ min} \quad x = 240 \text{ m}$$

$$Q = 5.5 \times 10^{-3} \times 60 = 0.33 \text{ m}^3/\text{min} \quad , F = \frac{\pi}{4} \quad , A_0 = \frac{5}{100} \times 1 \text{ m} = 0.05 \text{ m}^2$$

$$D_0(0, t_x) = \frac{c}{1000} t_x^m \quad (\text{in meter})$$

$$Q \cdot t = 0.77 A_0 X + W \cdot F \cdot D(0, tx) \cdot x$$

$$0.33(30) = 0.77(0.05)(80) + 1 * \frac{\pi}{4} * \frac{C}{1000} (30)^m * 80 \quad \text{--- ①}$$

$$0.33(80) = 0.77(0.05)(240) + 1 * \frac{\pi}{4} * \frac{C}{1000} (80)^m * 240 \quad \text{--- ②}$$

من المعادلتين ① و ② نستطيع إيجاد ثابت الارتشاح m, C

$$\left. \begin{aligned} 56 &= C(30)^m \\ 91 &= C(80)^m \end{aligned} \right\} \Rightarrow \begin{aligned} m &= 0.495 \\ C &= 10.4 \end{aligned}$$

$$\Rightarrow D = 10.4 t^{0.495}$$

Ex(4) If the depth of infiltration at the beginning of irrigation run is 48 mm when the water front reach distance of 160 m of border length, and it become 72 mm when the water front reach 240 m distance.

Find the depth of infiltration at distance at 100 m from the beginning of irrigation run when water front reach 300 m.

The infiltration function is given: $D = 6 t^{0.5}$ (D mm, t min).

Sol.

زمن تقدم الماء طانه 160 م يادي زسارترشاح مقداره 48 ملم
ويتم ايجاده من طاله الارتشاح

$$D = 6 t^{0.5}$$

$$48 = 6 t^{0.5} \Rightarrow t = 64 \text{ min}$$

وزمن تقدم الماء طانه 240 م يتم ايجاده كالاتي

$$72 = 6 t^{0.5} \Rightarrow t = 144 \text{ min}$$

وبذلك يمكن ايجاد داله تقدم الماء

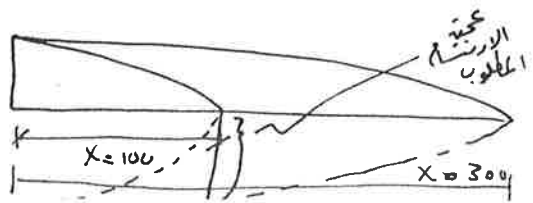
$$X = a t^b$$

$$\left. \begin{aligned} 160 &= a(64)^b \\ 240 &= a(144)^b \end{aligned} \right\} \Rightarrow \begin{aligned} b &= 0.5 \\ a &= 20 \end{aligned}$$

كل المعادلتين

$$\therefore X = 20 t^{0.5}$$

ان زمن الارتشاح عند المانه $X = 100$ م عند تقدم حليه الماء طانه $X = 300$ م
يتم الفرقة بين زمن تقدم الماهين المذكورين



$100 = 20 t^{0.5} \Rightarrow t = 25 \text{ min}$ ← يتم طرح زمن تقدم فليبه لاس
 $300 = 20 t^{0.5} \Rightarrow t = 225 \text{ min}$ ← لانه $x=60$ وذلك لان
 الماء لم يصل بعد الى المانه
 المحلوس صاب عمقه الارستا بها

$225 - 25 = 200 \text{ min}$

$D = 6(200)^{0.5} = 84.85 \text{ mm}$

Ex: Irrigation run has a function of water front $x = 25t^{0.5}$ and constant rate of infiltration $I \text{ mm/hr}$ and the inflow rate equal to 4 lit/sec/m , if you know the depth of water = 10.8 cm (at the beginning of irrig. run) and the depth of infiltration = 48 mm (at the beginning of irrig. run) when the water reach the end of irrig. run
 Find I ?

Sol.

$$Q \cdot t_x = 0.77 A_0 x + W \int_0^{x(t)} D(s, t_x - t_s) ds$$

$S = 25 t_s^{0.5}, ds = 12.5 t_s^{-0.5} dt_s$

$A = 0.108 \text{ m}^2, W = 1, Q = \frac{4}{1000} * 60 = 0.24 \frac{\text{m}^3}{\text{min}}$

$D = \int I dt = I \int_{t_s}^{t_x} dt = I(t_x - t_s)$

$0.24 t_x = 0.77 (0.108) (25 t_x^{0.5}) + 1 \int_0^{t_x} \left[I(t_x - t_s) * \frac{10^{-3}}{60} \right] * (12.5 t_s^{-0.5} dt_s)$

$0.24 t_x = 2.079 t_x^{0.5} + \frac{I}{4800} \int_0^{t_x} (t_x t_s^{-0.5} - t_s^{0.5}) dt_s$

$0.24 t_x = 2.079 t_x^{0.5} + I t_x^{1.5} / 3600$

$D = I(t_x - t_s)$ ← للمياه من t_x عند t_s

$D_0 = I t_x$ (D_0 عمقه الارستا) بداية الماء عند $t_s = 0$

$\frac{48}{I} (60) = t_x$ ← t_x عند $t_s = 0$ $t_x = \frac{D_0}{I} = 60 \frac{D_0}{I} (\text{min})$

$0.24 * \frac{60 * 48}{I} = 2.079 * \left(\frac{60 * 48}{I} \right)^{0.5} + \frac{I}{3600} * \left(\frac{60 * 48}{I} \right)^{1.5}$

$I = 20 \text{ mm/hr}$

[H.W] Find the maximum distance that the water can reach if you know $x = 2.5t$, rate of flow = 12 lit/sec/m depth of water at the beginning of irrigation run = 8 cm , rate of infiltration $I = 11.32 \frac{\text{mm}}{\text{hr}}$

$x = 208 \text{ m ans.}$

الري السري Border Irrigation :

يتم الحقل الى شرائح طوليه ومتوازيه عرضها ٢ - ٣ م بعد ترتيبه كالك
او ستم متون ridges ويقع كل سريط عارضه . يتراوح طول السريط
من ١٠٠ - ٨٠٠ م نوع التربه وطول الحقل والقريف التوزن . يجهز الماء من
ساحه تقع على اعلى الحقل باتجاه عمودي على السريط . يجب ان يلزم البيل الجانبى (البريد)
تماماً دون ذلك يودى الى تراكم الماء على جانب واحد مما يؤثر على تناسخ الري .
للسريط ميل باتجاه الري منتظم ومناسب يسمى (Irrigation slope) .
يجهز كل سريط بقريف مناسب من الماء من نهايته العليا ويمرر الماء على شكل
طبقة رقيقة متجانسه بين سنتي السريط .
يفضل ان يكون ميل السريط اقل من ٠.٥٪ .

المميزات

- ١- سهوله وقلة تكاليف الانشاء .
- ٢- سهوله التنظيل .

المحددات

- ١- قد لا تسمح الطوبوغرافيه لاجراء سويه قليله الكلفه .
- ٢- عدم توزير القريف الكافى لادوار شرائح مجساده مقبوله .
- ٣- صعوبه تحقيق رى بكفاده عاليه لاعتماد اقل من ٥٥ ملم .

الري الكوضي : Basin Irrigation

هو من اسهل طرق الري السطحي وتتضمن الطريقة تقسيم الحقول الى عدد من الالواح او المسافات المستوية المربعة الشكل تقريبا خاصة بحداد ارضون حثينه كامينه كهر الماء داخل الكوض ومنع السيع السطحي. اذ ان الغرض بين الري السريبي والري الكوضي هو الاشارة الى المسافات المحاطة كليا بموت اوسداد تمنع السيع السطحي. يتراوح صانه اللوح (الكوض) من احم (لري الحفارات الكثيفه او استجار الفاكره) الى 7.5 هكتار لغرض انتاج محصول الرز وعرضه من محاصيل الحبوب. تتم عملية الارواء به قول الماء بتمهريف عالي نسبيا الى الكوض لتغذية كامل المساحة بزمن قصير ثم يُعَقَّع القرويف عند دخول الماء الكوضي للارواء. تاسط طريقة الري الكوضي الذب ذات لتغذيه الواضه ونجاصه الذب الثقيله. تطبق الطريقة على الاراضي المنسوبه المنبسطة التي لا تحتاج الى تعديل وسويه فكلنه مما يحد تطبيقها لارتفاع عمل التربه واستصلاحها.

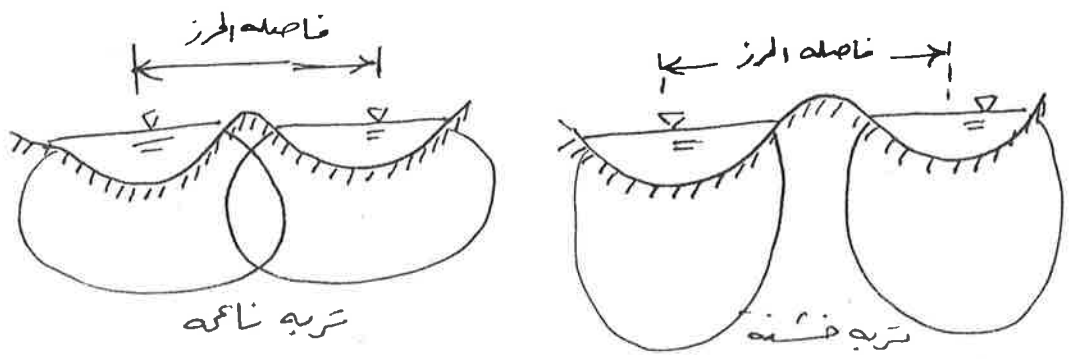
العيوب :

- 1- تعديل الارض بصوره دقيقه وبعكبه تكون كفاذه وتناسته الري منخفضه
- 2- كثرة المتون والسوامن التي يعيق استخدام الحثنة.
- 3- متعلبات الانتاء والحفاظ على المتون والسداد من الامنيار فكلنه مقارنه بالطرق الاخرى.

ري المروز : Furrow Irrigation

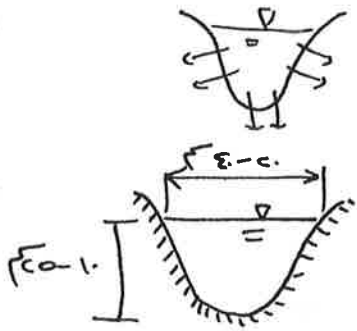
المروز : هو عبارة عن سائيه او قناة صغيره ذات ميل ثابت باتجاه الري (الجران) وسيمد المروز لجميع المحاصيل الحثيه (التي تزرع على حفوط) مثل القطن، الذرة البطاطا والخضراوات وغيرها.

تتميز الفاصله (المسافة بين مرز و آخر) وتعتمد على نوع المحصول وخصائفه مره الماء في التربه. ينبغي ان تكون المسافة الفاصله بين مرز وآخر مناسبه لتأمين انتار الماء على جانبي المروز ووصوله الى المنطقه الجذريه. لاحظ مره الماء ومنها السبلل لزرع مختلفه السجه.



نظرا لاسلال التربه تحت الري بالمروز لتفقد فاصله المروز

من المرسم يجب ان تقل فاصله المرز كلما زادت كثوته لترتبه بسبه ملة
 المركه الجاسبيه للماء من الترب الرثنه لتا ينهم بان تكون فاصله الري لا تزيد عن ٥ سم
 ولا تزيد عن ٢٠ رام من الترب المتوسطه الكثونه وتزيد عن ذلك من الترب الناعمه
 يختلف العزم من الري السريطي والموضي عن اصابه الماء بطريقه المروز حسب تتم من الاول
 تغطيه محوم مابه الحقل بالماء . من حين يترك الماء من الثانيه داخل مقطع المرز فقد
 تم يرتفع الى داخل الترب من خلال المحيط المبلول للمرز . لاحظ ان نفاذ الماء الى
 الجوانب يتم بتأثير الخاصيه القويه بينما الى الاسفل بالخاصيه السويه والجاذبيه .
 عمود المحيط المحبل على الشكل الهندسي للمرز ، شكل مقطع المرز ربما يكون مثلث ، او مستطيل
 دائري او قطع مكافئ او ناقصاً .



عرض المرز من ٢٠ - ٤٠ سم والعمقه منه ١٠-١٥ سم .
 يكون اعقل عمقه للمرز مني ليه ايه ويتل مع نفاذ الماء باتجاه الميل .
 يجب ان يكون ميل المرز متدظلم ويقتد سره بريان عذسيه
 للتعريه والحمت مني مقطع المرز وينقل ان لا يزيد الميل عن ١/٢
 مما من ري المرز هي عدم حاجه الى تصريف كبيره وضائعات
 المساه اقل حسب انه لو يحتاج الى سواق كثيره لتجهيز الماء ولا يحتاج سواد او مستون
 ومع ذلك حثناك محدرات رعوب

- ١- تراكم الاعلاج عند قعم المروز
- ٢- سيج صلي عالي مما يتطلب تجميع المياه الفائضه والتخلص منها بشكل مناسب
- ٣- احتياج عالي للابيدى العامله اللارنه للتفيل والصيانه .
- ٤- يتعذر اعطاء ريات فضيفه لا عماقه اقل من ٥ سم كعمقه اجهازي مضمونها
 عندما تكون الكبور فحمله ومعدلات السرب للماء عاليه .

