

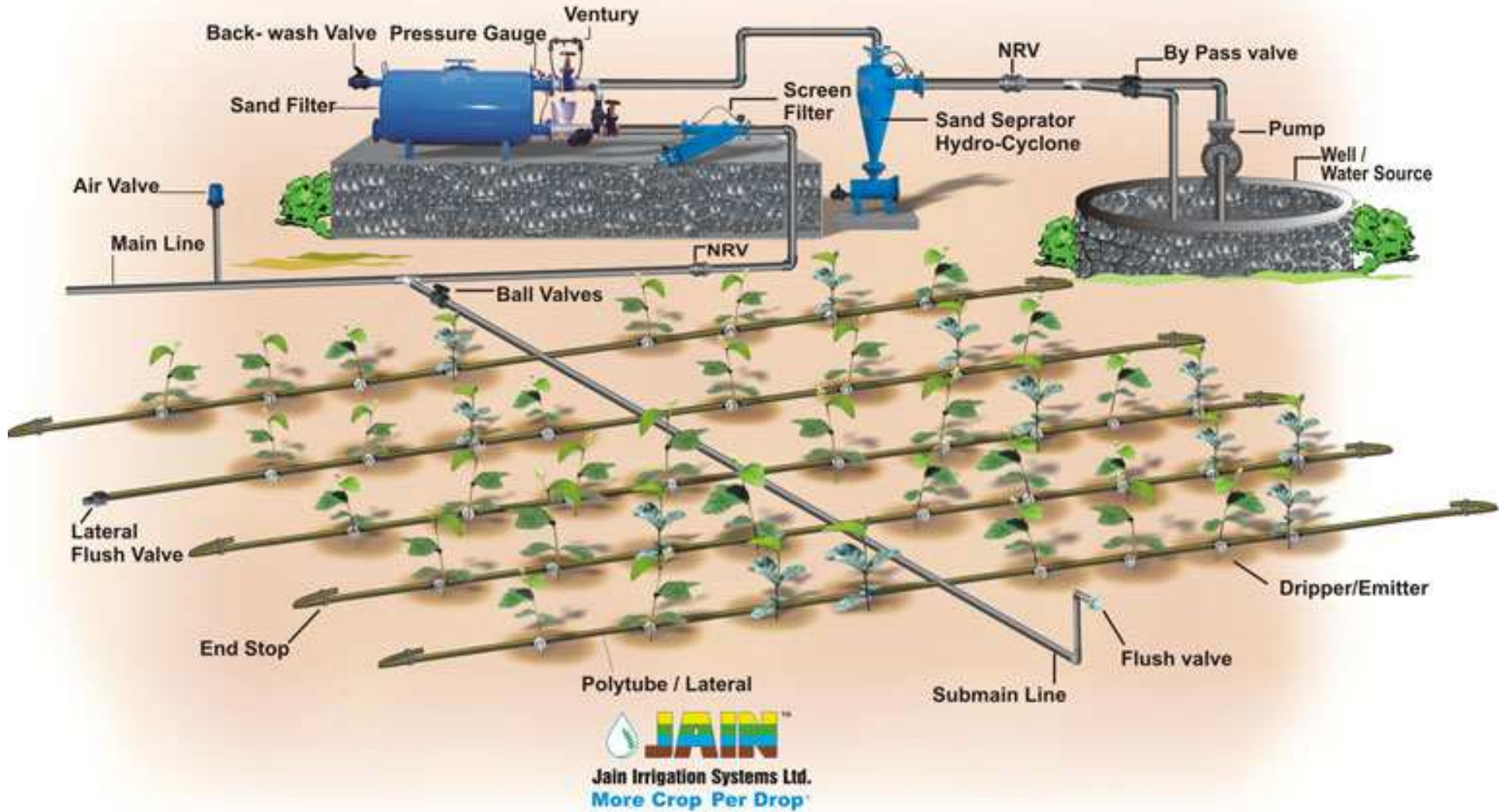
تصميم شبكة الري بالتنقيط

أ.د. سمير محمد إسماعيل
أستاذ نظم الري
قسم الهندسة الزراعية
جامعة الإسكندرية

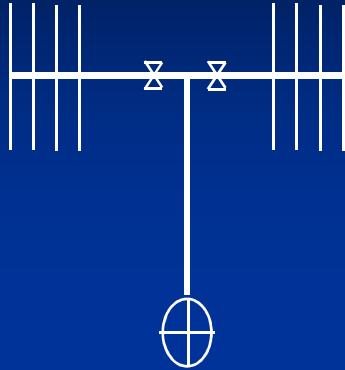
Modern irrigation techniques.



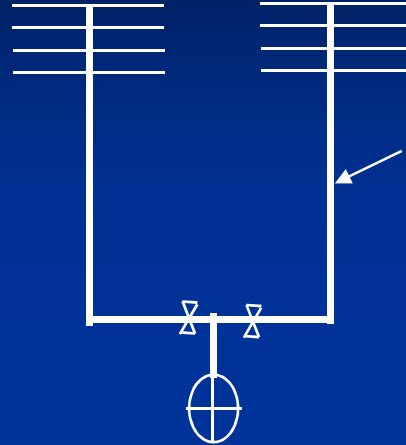
مكونات شبكة الري بالتنقيط



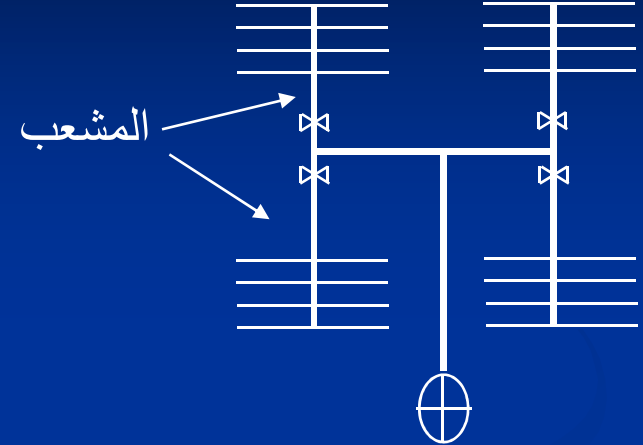
التخطيطات المختلفة لشبكة التنقيط



T قطعتين حرف



U قطعتين حرف



H أربع قطع على شكل حرف

القطعة يكون لها محبس مستقل

عدد القطع = عدد المحابس

تصرف المضخة = تصرف القطعة x

عدد القطع التي تعمل في نفس الوقت

محبس قطعة	
المضخة	
خط التنقيط	
المشعب	
خط فرعى	
خط رئيسي	

خط فرعي أو رئيسي

Supply Pipeline

مشعب

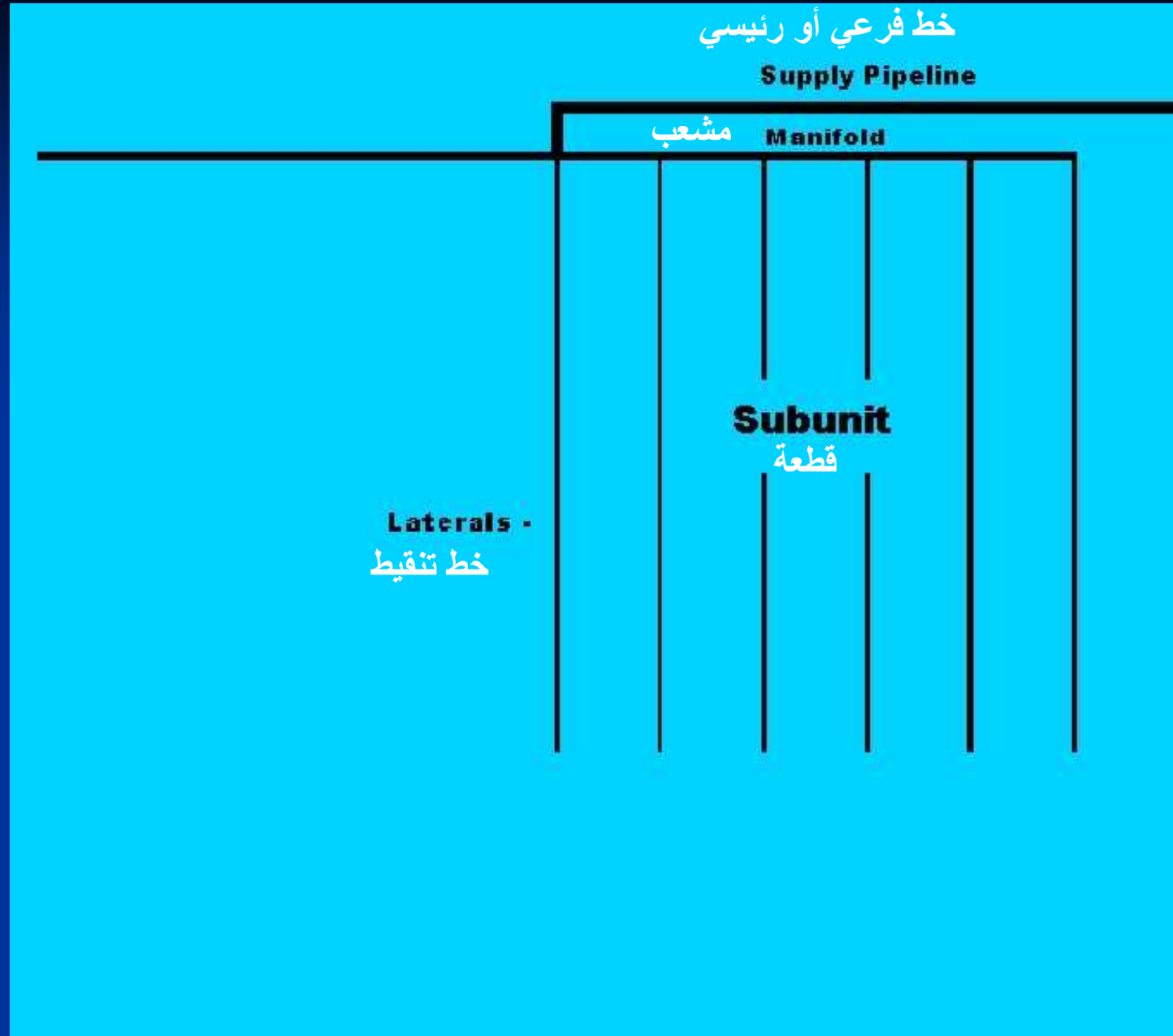
Manifold

Subunit

قطعة

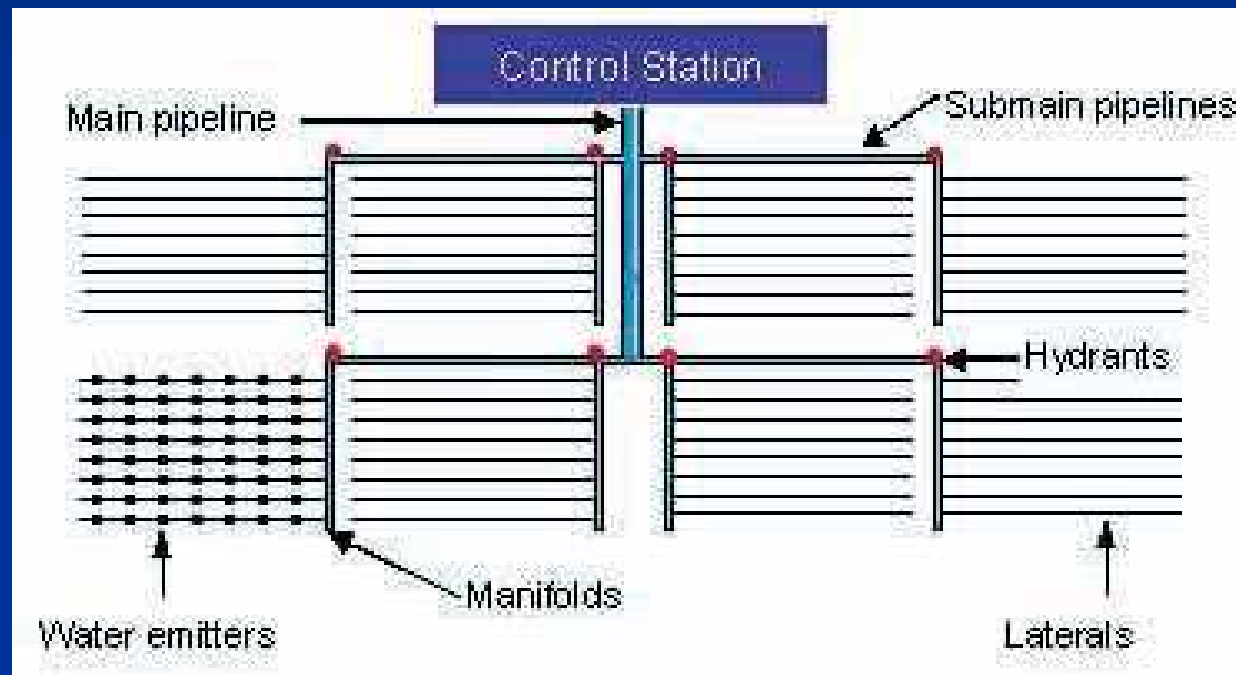
Laterals -

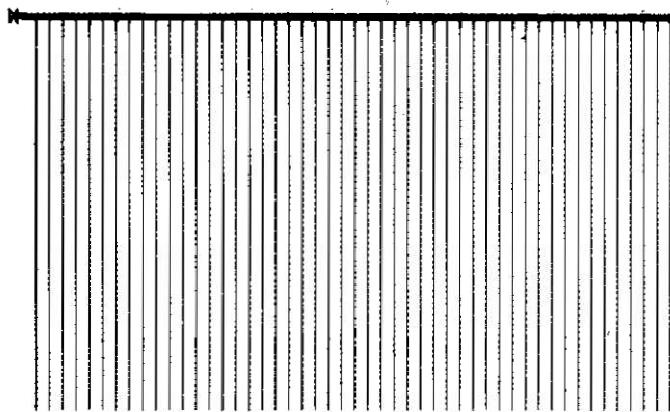
خط تنقيط



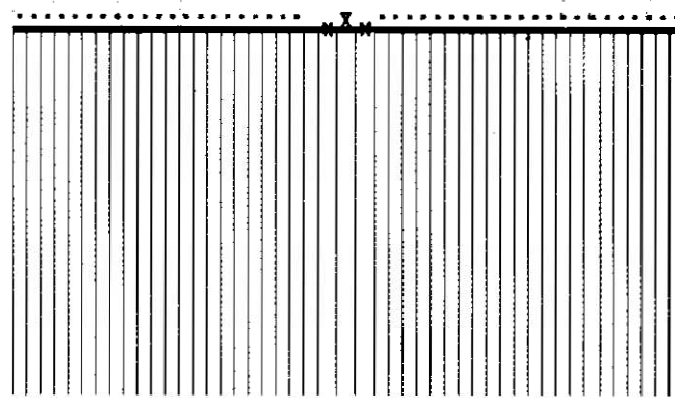


Scheme of a network layout.

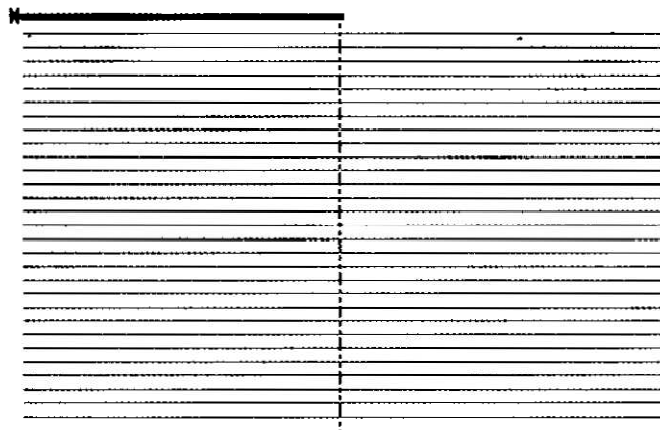




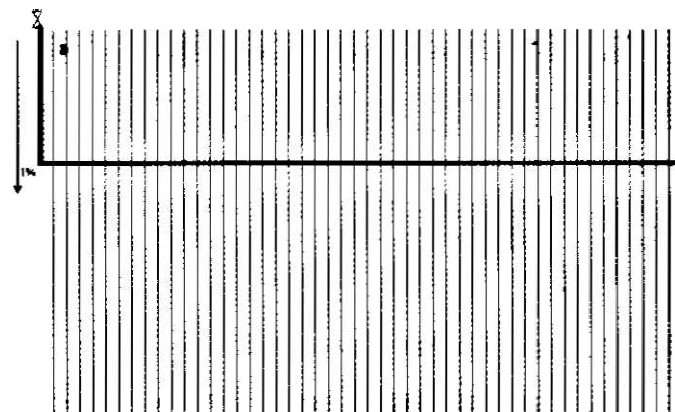
1. Comb layout



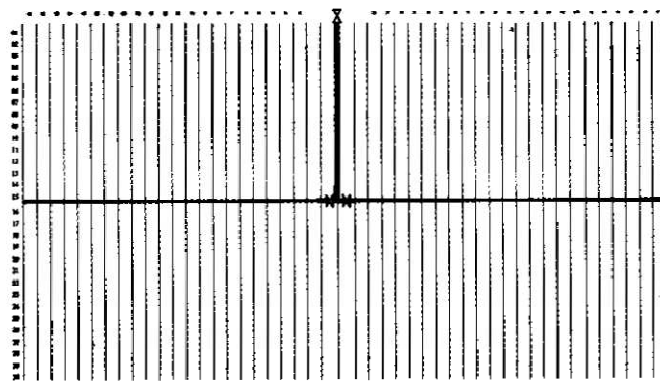
2. Splitted comb



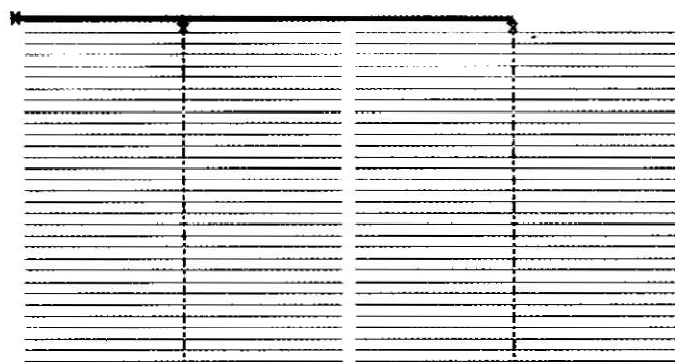
3. Central fishbone



4. Asymmetric fishbone

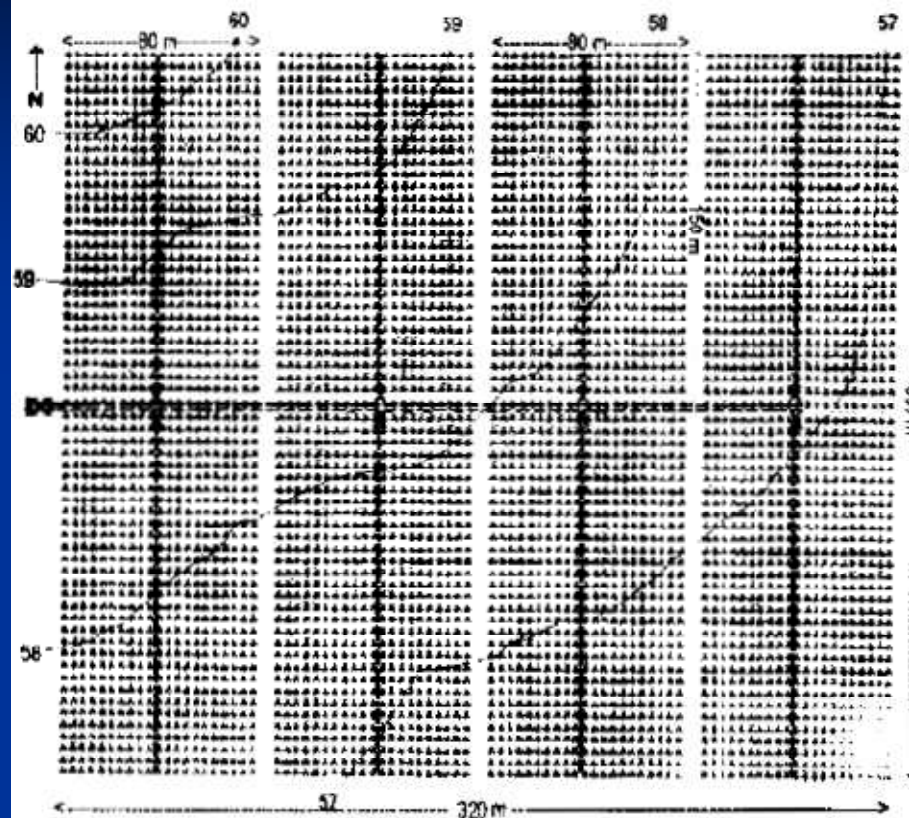


5. Splitted fishbone

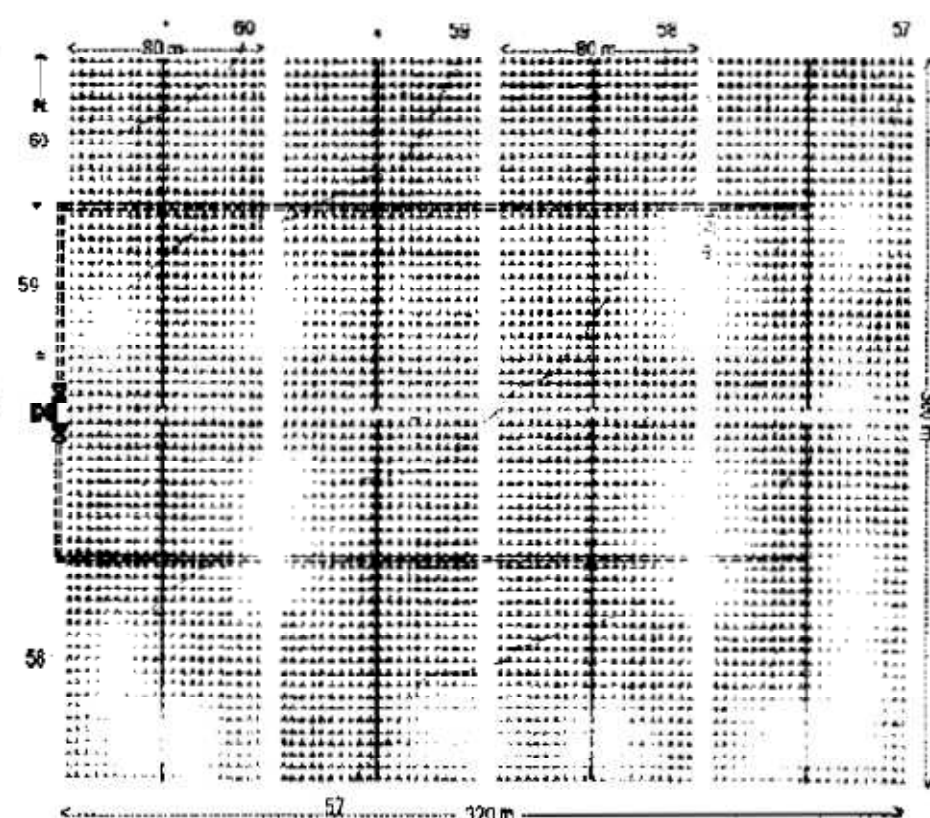


6. Dual fishbone

Figure 13.1. Different design layouts of pipe network for micro irrigation systems



(a) Centrally led one main



(b) Two sub-mains

Figure 13.8. Feasible layouts

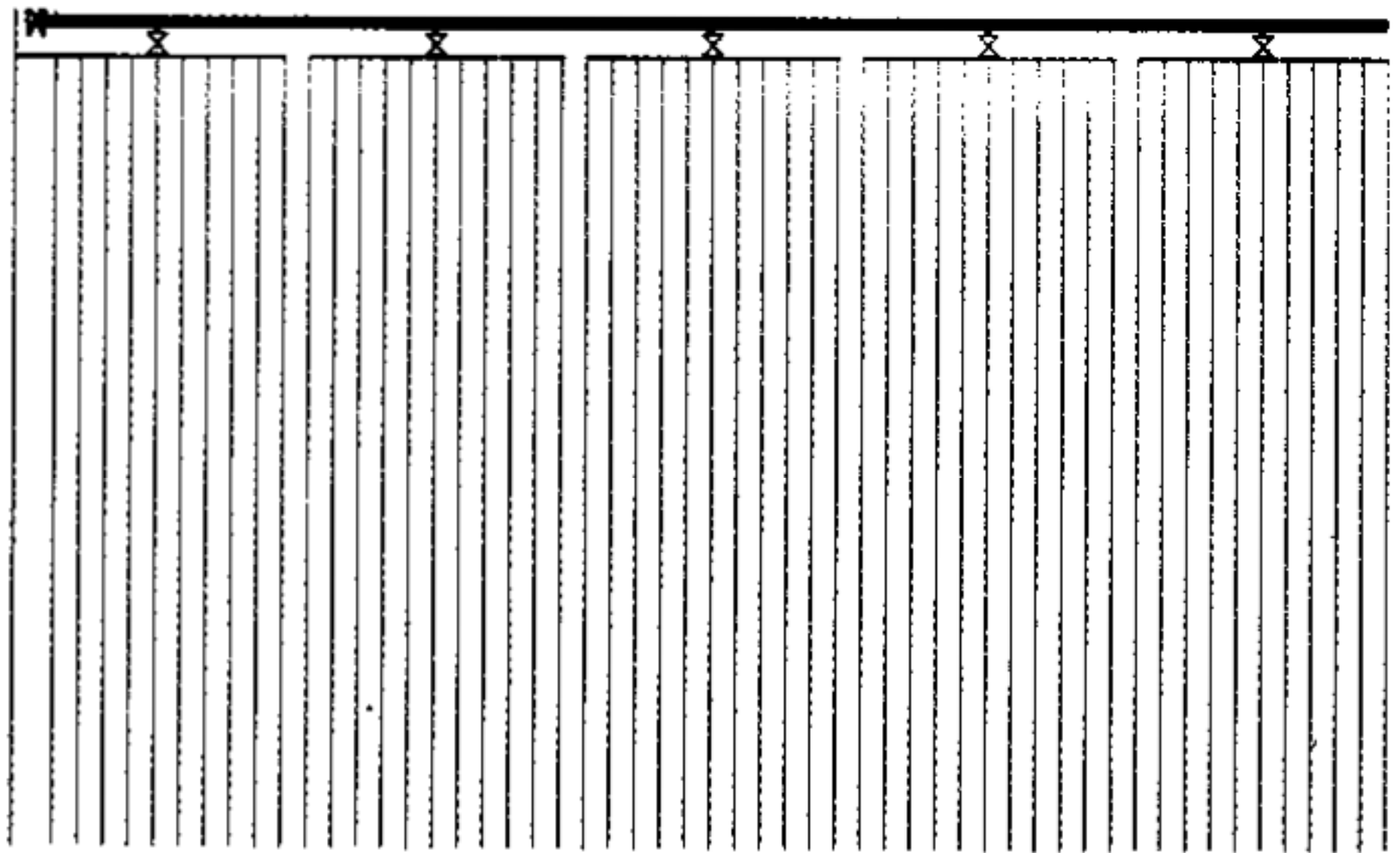


Figure 13.2. Manifolds save cost on accessories

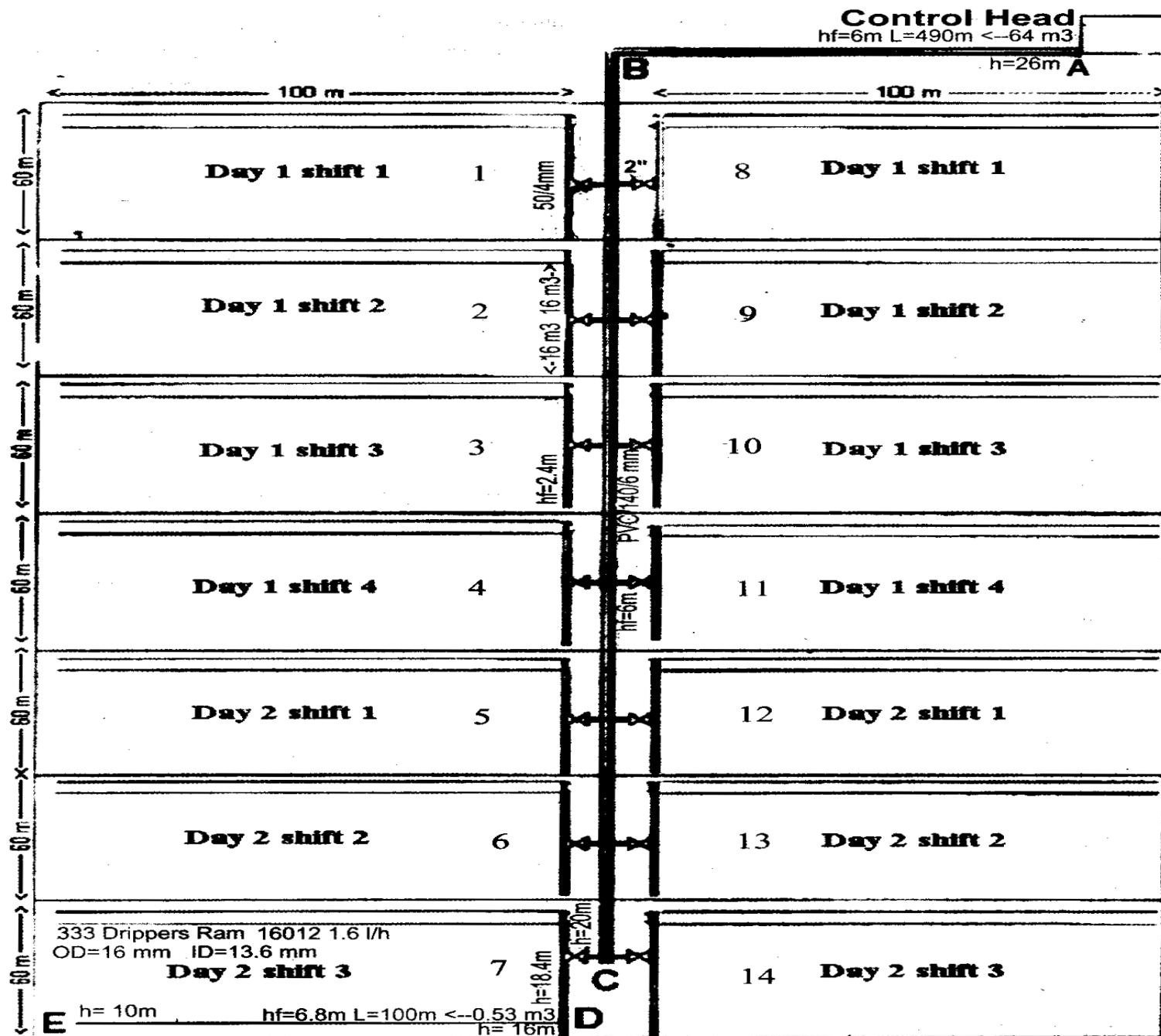


Figure 13.3. A retrievable drip irrigation system layout for the example maize field

تأثير جدولة الري علي مواسير الشبكة

- إختيار عدد القطع التي تروي في نفس الوقت تؤثر تأثيرا مباشرا في قطر الخط الرئيسي وقدرة المضخة
- عدد ساعات التشغيل اليومي للشبكة يؤثر في إختيار تصرف النقاطات وبالتبعية أقطار الخطوط.

أنواع الخطوط البلاستيكية في شبكة الري

- بي في سي PVC للخطوط الرئيسية والفرعية وتدفن تحت سطح الأرض لتأثرها بأشعة الشمس
- بولي إيثيلين PE لخطوط التنقيط وتوضع على سطح التربة أو قد تدفن

التصرف فى الأنابيب

● التصرف $Q = \text{الحجم} \div \text{الزمن } T$

= مساحة المقطع $A \times \text{سرعة السريان } V$

$$Q = A \cdot V$$

← يجب ألا تقل السرعة عن 0.6 م/ث لكى تقلل من ترسيب الطمي

← الأنابيب البلاستيك السرعة القصوى م/ث 1.5

← الأنابيب المعدنية السرعة القصوى م/ث 2

$$Q = \frac{\pi}{4} \times D^3 \times \lambda$$

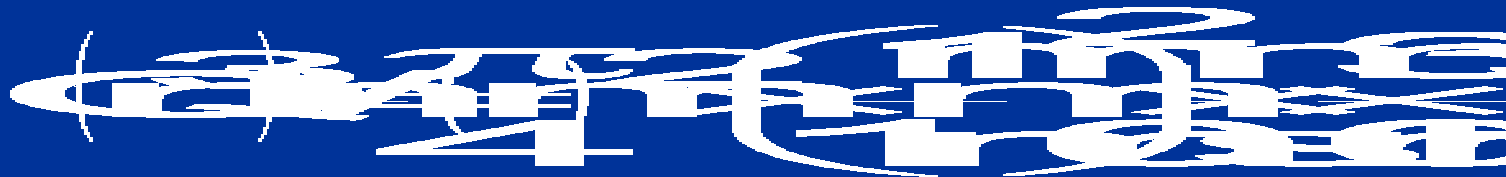
ويجب التأكد من أن الفاقد فى الضاغط لا يتعدى المسموح به وهو 4 متر لكل 100 متر من طول خط الأنابيب

تحديد التصريف المار في خطوط الأنابيب على أساس السرعة المسموح بها

يتم تصميم الخط الرئيسى بحيث لا تتعدى سرعة المياه داخله للأنابيب البلاستيك 1.5م/ث (5 قدم/ث) وللأنابيب المعدنية 2م/ث (7 قدم/ث) لتجنب حدوث طرق المياه Water Hammer داخل الخط.

$$Q = a \times V$$

$$Q = \frac{\pi}{4} d^2 \times V$$



$$Q = \frac{1}{353.68} d^2 \times V$$

حيث:

Q: التصريف م³/س

V: سرعة المياه م/ث

d: القطر الداخلى للأنبوبة بالمم

a: مساحة مقطع الأنبوبة

$$d = 18.8 \sqrt{\frac{Q}{V}}$$

ويجب التأكد من أن الفاقد فى الضغط بالاحتكاك لا يتعدى المسموح به وهو 4 متر / 100 متر

حساب الفاقد فى الاحتكاك فى خطوط الأنابيب

- معادلة هيزن – وليامز Hazen-Williams

من أكثر المعادلات استخدام فى مجال الرى وأعمال المياه عموما هى معادلة هيزن وليامز وتستخدم لجميع أنواع الأنابيب وهى سهلة الاستخدام وشائعة الاستعمال وتأخذ الصورة التالية:

$$H_f = \frac{1.22 \times 10^{10} L}{D^{4.87}} \left(\frac{Q}{C} \right)^{1.852}$$

حيث:

التصرف (لتر / ث)	=	Q
القطر الداخلى للأنبوبة بالمم	=	D
طول خط الأنابيب بالمتر	=	L
مقدار الفاقد فى الاحتكاك بالمتر	=	h_f
معامل هيزن وليامز وتعتمد على نوع الأنبوبة	=	C

جدول تحديد معامل هيزن- وليامز حسب نوع مادة الماسورة

C = 100	Concrete Pipe	مواسير خرسانية
C = 115	Galvanized Iron	حديد مجلفن
C = 120	Welded Steel	صلب ملحوم
C = 145	Asbestos Cement	أسبستوس سمّت
C = 146	Aluminum	ألومنيوم
C = 150	Plastic Pipes PVC	أنابيب بي في سي
C = 140	Plastic Pipes PE	أنابيب بولي إيثيلين

الاحتكاك في الخطوط متعددة المخارج

وبمقارنة هذه المعادلة بالمعادلة العاملة للاحتكاك نجد أن:

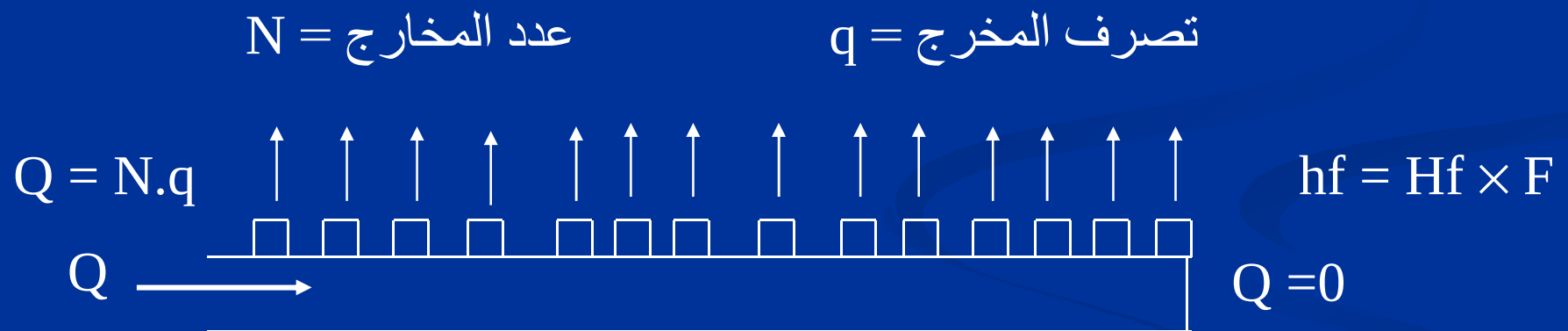
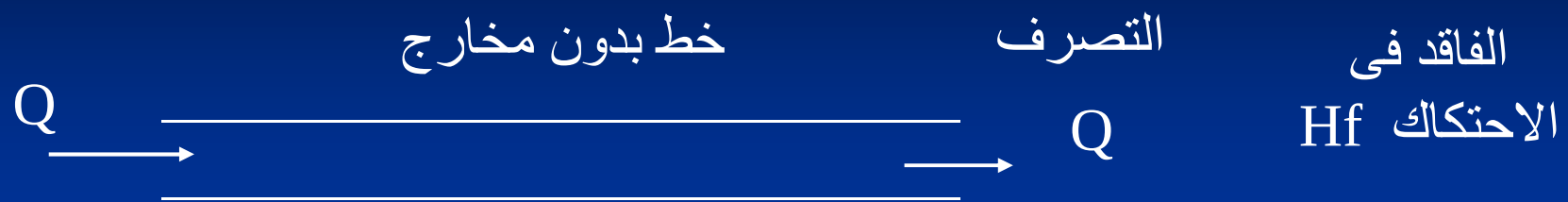
$$h_f = H_f \times F$$

حيث:

F = معامل التخفيض Reduction Factor

بمعنى أن الاحتكاك في الخط بالمخارج = الاحتكاك في الخط بدون مخارج × معامل التخفيض

ويعتمد معامل التخفيض على عدد من المخارج وعلى قيمة m والتي تعتمد على نوع معادلة الاحتكاك فهي تساوي 1.852 في حالة معادلة هيزن وليامز



جدول إيجاد معامل التخفيض F حيث N عدد المخارج

N	F
5	0.457
10	0.402
12	0.393
15	0.385
20	0.376
25	0.371
30	0.368
40	0.363
50	0.361
100	0.356
200	0.353

Pipe friction loss for a given discharge and pipe diameter, using Hazen-William Equation

PVC Pipes

Do, mm	t, mm	Di, mm	C	L, m	Q, l/s	Q, m3/h	Hf, m/100m	V, m/s
20	1,5	17	150	100	0,16	0,58	3,94	0,71
25	1,5	22	150	100	0,32	1,15	3,98	0,84
32	1,8	28,4	150	100	0,63	2,25	3,99	0,99
40	1,8	36,4	150	100	1,20	4,32	3,98	1,15
50	1,8	46,4	150	100	2,28	8,19	3,99	1,35
63	1,9	59,2	150	100	4,11	14,80	3,65	1,49
75	2,2	70,6	150	100	5,86	21,10	2,98	1,50
90	2,7	84,6	150	100	8,42	30,30	2,42	1,50
110	3,2	103,6	150	100	12,64	45,50	1,91	1,50
125	3,7	117,6	150	100	16,28	58,60	1,65	1,50
140	4,1	131,8	150	100	20,44	73,60	1,44	1,50
160	4,7	150,6	150	100	26,69	96,10	1,24	1,50
200	5,9	188,2	150	100	41,72	150,20	0,95	1,50
225	6,6	211,8	150	100	52,78	190,00	0,83	1,50
250	7,7	234,6	150	100	65,28	235,00	0,75	1,51

Pipe friction loss for a given discharge and pipe diameter, using Hazen-William Equation

PE Pipes

Do, mm	t, mm	Di, mm	C	L, m	Q, l/s	Q, m3/h	Hf, m/100m	V, m/s
16	1,2	13,6	140	100	0,11	0,40	6,66	0,76
18	1,2	15,6	140	100	0,17	0,60	7,19	0,87
20	1,5	17	140	100	0,20	0,72	6,68	0,88
25	1,5	22	140	100	0,32	1,15	4,52	0,84
32	2	28	140	100	0,63	2,25	4,85	1,02
40	2	36	140	100	1,20	4,32	4,78	1,18
50	2	46	140	100	2,28	8,19	4,73	1,37
63	2,5	58	140	100	4,11	14,80	4,58	1,56
75	2,9	69,2	140	100	5,86	21,10	3,74	1,56
90	5,1	79,8	140	100	8,42	30,30	3,65	1,68
110	6,3	97,4	140	100	12,64	45,50	2,94	1,70

الفاقد في الأحتكاك متر / 100 متر	اقصى تصرف مسموح به (م/3س)	القطر الداخلى (مم)	القطر الخارجى (مم)
5.5	2.5	28.4	32
4.0	4ر0	36ر4	40
4.3	8ر0	46ر4	50
4.2	14ر9	59ر2	63
3.4	21ر1	70ر6	75
2.8	30ر3	84ر6	90
2.2	45ر5	103ر6	110
1.9	58ر6	117ر6	125
1.6	73ر7	131ر8	140
1.4	96ر2	150ر6	160
1.1	150ر2	188ر2	200
0.95	190ر3	211ر8	225
0.84	235ر0	235ر4	250

جدول (2) التصريفات المسموح بها للمواسير البولي ايثيلين (PE) :

الفاقد في الاحتكاك متر / 100 متر	الضغط التشغيل (بار)	التصرف (م ³ /س)	القطر الداخلي (مم)	القطر الخارجي (مم)
8.0	2.5	0.4	13.1	15.5
7.3	2.5	0.6	15.6	18
8.1	2.5	0.8	17	20
7.4	4	1.3	20.8	25
7.2	4	2.5	26.9	32
7.8	4	5.1	34.6	40
5.8	4	8.4	44.6	50
4.3	4	14.1	57.6	63
3.5	4	20.0	68.6	75
2.9	6	27.0	79.8	90
2.3	6	40.2	97.4	110

إيجاد الفاقد في الاحتكاك باستخدام الجداول لنفس القطر عند تصرفات مختلفة

$$Hf_2 = Hf_1 \left(\frac{Q_2}{Q_1} \right)^{1.852}$$

مثال:

من الجدول إذا علمت أن الفاقد في الاحتكاك لخط بي في سي قطره 90 مم هو 2.42 م/100م عند تصرف 30.3 م³/س فكم يكون الفاقد في الاحتكاك عندما يمر تصرف 25 م³/س في الخط.

$$Hf_2 = Hf_1 \left(\frac{Q_2}{Q_1} \right)^{1.852}$$

$$Hf_2 = 2.42 \left(\frac{25}{30.3} \right)^{1.852} = 1.69 \text{ m}$$

إختيار أقطار المواسير

■ خط التنقيط

غالبا يتم إختيار خط التنقيط علي أساس أنه خرطوم بولي إيثيلين بقطر 16 مم بتصرف لايزيد عن 400 لتر/س وبطول لايزيد عن 50 متر وقد يكون ذاتي التنقيط (جي آر)

أو يركب عليه نقاط والشائع الإستخدام هو نقاط 4 لتر/س علي مسافات 50 سم

ويجب ألا يتعدي الفاقد في الإحتكاك خلال خط التنقيط 55% من الفاقد المسموح به للإحتكاك في القطعة

الفاقد في خط التنقيط $\geq (0.2 \text{ ضغط النقاط المتوسط}) \times 0.55$

$$hf \leq (0.2 ha) \times 0.55$$

الفاقد في الضغط المسموح به في قطعة الري بالتنقيط (خط التنقيط+المشعب)

الفاقد في الضغط المسموح به في قطعة الري بالتنقيط (خطوط التنقيط+المشعب) بحيث لا يتعدى التغير في التصريف عن 10% هو 20% من ضغط التشغيل المتوسط للنقاط



وقد أُصطلح على تقسيم الحد المسموح به للفاقد في الضغط داخل القطعة **Block** والتي تحتوى على خطوط التنقيط والمشعب كما يلي:

$$\Delta h \begin{cases} \nearrow 0.55 \text{ for lateral line} \\ \searrow 0.45 \text{ for manifold} \end{cases}$$

إيجاد الضغط اللازم لتشغيل خط التنقيط

يعتبر خط التنقيط خط متعدد المخارج كما سبق ذكره من قبل

إذا كان الضغط المتوسط لتشغيل النقاط H_a

الفاقد في الاحتكاك في الخط h_{f1}

يكون الضغط اللازم لتشغيل خط التنقيط عند بدايته H_n

$$H_n = H_a + h_{f1}$$

حيث

J = مقدار الفاقد في الاحتكاك بالمتري لكل 100 متر من طول الخط

L = طول الخط بالمتري

$$h_{f1} = J \frac{L}{100} F$$

F = معامل التخفيض وهو يعتمد على عدد النقاط أو المخارج على الخط وغالبا

يساوى 0.4

مثال:

أوجد الضغط اللازم لتشغيل خط التنقيط إذا كان الضغط المتوسط لتشغيل النقاطات 10 متر والفاقد في الاحتكاك خلال الخط 4م/ 100م وطول الخط 50 ومعامل التخفيض 0.4

$$h_f = \frac{50}{100} \times 4 = 2$$

$$h = 10 + 2 = 12$$

خط المشعب

- يصمم قطر المشعب بحيث لا يتعدي التصريف المار به أقصى تصرف مسموح علي أساس أقصى سرعة للمياه 1.5 م/ث وغالبا يتم إختياره من PVC ويدفن تحت سطح الأرض
- ويجب ألا يتعدي الفاقد في الاحتكاك 45% الفاقد المسموح به في القطعة

$$hf \leq (0.2 ha) \times 0.45$$

إيجاد الفاقد في الضغط خلال المشعب

يعامل المشعب معاملة خط التنقيط حيث يعتبر خط متعدد المخارج وبذلك يتم حساب الفاقد بالاحتكاك من المعادلة الآتية:

$$hf_2 = J \frac{L}{100} F$$

مثال

أوجد الفاقد في الاحتكاك لمشعب طوله 60 متر ويقدر الفاقد بالاحتكاك 3 متر لكل 100 متر من الخط ومعامل التخفيض 0.4

$$hf_2 = 3 \times \frac{60}{100} \times 0.4 = 0.72$$

ويجب ألا يتعدى مجموع الفاقد في الضغط لخط التنقيط والمشعب 20% من ضاغط التشغيل المتوسط للنقاطات

$$0.2 \geq (hf + hf_2)$$

تصميم الخطوط الفرعية والرئيسية

- يصمم قطر كل من الخط الفرعي والرئيسي بحيث لا يتعدى التصريف المار به أقصى تصرف مسموح علي أساس أقصى سرعة للمياه 1.5 م/ث وغالبا يتم إختياره من PVC ويدفن تحت سطح الأرض
- ويجب ألا يتعدى الفاقد في الإحتكاك 4 م / 100 م من طول الخط

حساب قدرة المضخة

- يتم حساب تصرف المضخة علي أساس عدد القطع تعمل في نفس الوقت
- يتم حساب الضاغط الكلي للمضخة من مجموع الفواقد المختلفة في الضغط داخل الشبكة بالإضافة الي ضغط تشغيل النقاط وكذلك فرق المنسوب بين سطح المياه وأعلي نقطة في الشبكة ويضاف أيضا الفاقد في محطة التحكم والتي تشمل الفلاتر وحقن الأسمدة.
- يحسب الفاقد الثانوي (المحابس والوصلات والانحناءات) في الخطوط الفرعية والرئيسية بإضافة 20% من الفاقد في الإحتكاك لنفس الخطوط.
- يتم حساب قدرة المضخة بضرب التصرف في الضغط طبقا للمعادلة

$$TDH = h_{st} + h_a + \frac{3}{4} (hf_1 + hf_2) + 1.2 (HF_1 + HF_2) + H_{control}$$

الفاقد في الإحتكاك في الخط الفرعي والرئيسي

$$hp = \frac{TDH \times Q}{270 \times Ep}$$

حيث:

hp : قدرة المضخة بالحصان

TDH : الضاغط الديناميكي الكلي أو الضاغط المانومتري للمضخة بالمتر

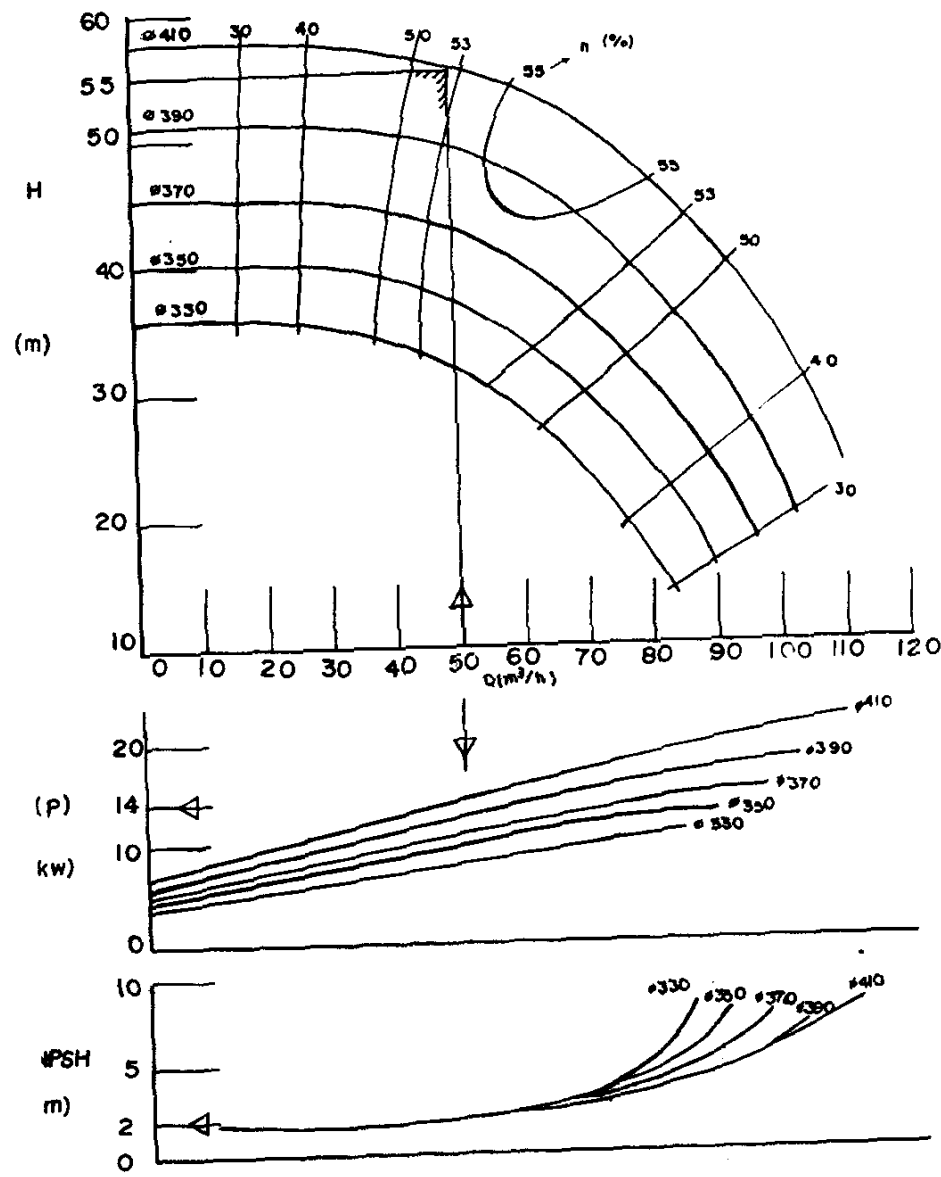
Q : تصرف المضخة (م³/س)

EP : كفاءة المضخة وتتراوح بين 0.55 - 0.85 حسب نوع المضخة

H_{st} : فرق المنسوب بين سطح المياه عند السحب وأعلى نقطة في الشبكة

H_{control} : الفاقد في الضغط في محطة التحكم وتشمل الفلاتر وحقن الأسمدة

وهو يساوي تقريبا 1 ضغط جوي (10 متر)



شكل (٢-٣٥): منحنيات أداء المضخة التي تم اختيارها

القطر الاقتصادي للخط الرئيسي

Economic Pipe

Size

القطر الاقتصادي الأمثل للخط الرئيسي هو ذلك القطر
الذي يعطي أقل تكاليف كلية عند تصرف معين

Economic pipe diameter

The economic pipe diameter is the diameter of pipe which gives the minimum overall cost for any specific flowrate.

