



## برنامج المسار الوظيفي للعاملين بقطاع مياه الشرب والصرف الصحي

### دليل المتدرب

### البرنامج التدريبي مهندس تشغيل صرف صحي

### التصميم الهيدروليكي لمحطات الرفع لمياه الصرف الصحي - الدرجة الثالثة



تم اعداد المادة بواسطة الشركة القابضة لمياه الشرب والصرف الصحي  
قطاع تنمية الموارد البشرية - الادارة العامة لخطيط المسار الوظيفي  
V1 1-7-2015

## جدول المحتويات

3	التصميم الهيدروليكي لمحطات الرفع لمياه الصرف الصحي
3	مقدمة
4	اختيار موقع محطات الرفع
5	شروط موقع محطات الرفع
5	تحديد المناطق المخدومة
5	الأعمال المساحية والطبوغرافية ودراسة التربة
6	تصميم محطات رفع مياه الصرف الصحي
6	تصريف الطلبة (Pump flow rate)
6	رفع الطلبة (Pump head)
7	منحني الطلبة (Pump Curve)
8	نقطة التشغيل (Duty /Operating point)
8	توصيف الطلبات بمحطة الرفع
9	تحديد عدد الطلبات المطلوب تركيبها بالمحطة
9	حساب تصريف الطلبة الواحدة (Pump flow rate)
9	1. بالنسبة للطلبات المتتالية في السعة:
10	2. بالنسبة للطلبات مختلفة السعات داخل نفس المحطة:
11	حساب رفع الطلبة وتحديد مدى تشغيلها
12	تحديد متطلبات التصميم للطلبة (Design requirements)
12	أولاً نوع الطلبة (Type of pump):
12	ثانياً سرعة الدوران (Speed):
13	ثالثاً سرعة دخول المياه إلى فتحة السحب:
13	رابعاً قطر الأجسام الصلبة المسموح بمرورها داخل الطلبة
13	خامساً خامات التصنيع لأجزاء الطلبة (Construction materials):
13	سادساً طريقة تركيب الطلبات (Pump installation)
14	أسس التصميم الهيدروليكي والميكانيكي:
14	تحديد حجم بياردة التخزين
18	أ) محطة الرفع ذات الطلبة الواحدة
21	ب) حالة تشغيل طلبيتين بالتبادل
24	ج) حالة تشغيل أكثر من طلبيتين
25	النظام الأول وجود مستوى ايقاف مشترك
26	النظام الثاني وجود مناسب مدرجة للإيقاف

26	حساب حجم بحيرة التخزين في النظام الاول (وجود مستوى إيقاف مشترك)
34	1. المسافات البينية لمناسيب التشغيل والإيقاف
34	1.6. أقل منسوب للمياه بالبئاره (منسوب الإيقاف)
34	2.6. أعلى منسوب للمياه بالبئاره (منسوب التشغيل)
34	3.6. تحديد عمق التخزين بالبئاره
35	4.6. تحديد مسطح البئاره المغمورة في حالة البئارات المستديرة
35	5.6. حساب قطر البئاره المستديرة
37	تصميم الطلبات الطاردة المركزية Centrifugal Pump Design
37	الرموز والمدلولات والوحدات Symbols Units and Designations
39	تصريف الطلبة Pump flow rate
39	رفع الطلبة Pump head
39	رفع المنظومة head System head
40	سرعة الدوران Speed
40	حساب القدرة المستهلكة للطلبة (Pump absorbed power)
40	القدرة الداخلة للطلبة (Pump power input)
40	قدرة الآلة المحركة Drive Power
41	منحني الطلبة Pump curve
42	مميز المنظومة (أو الماسورة) (System (Piping) characteristic)
43	نقطة التشغيل (Duty (operating) point)
44	التشغيل على التوازي Parallel operation
45	التشغيل على التوالى Series Operation
46	خواص السحب Suction characteristic
46	ضغط السحب الموجب الصافي المطلوب NPSH required
46	ضغط السحب الموجب الصافي المتاح available NPSH
46	تحديد ضغط السحب الموجب الصافي المتاح في حالة وجود رافع سحب (Suction lift)
48	فائد الضغط (الرفع) (Head loss)
48	فائد الضغط في المواسير المستقيمة
48	فوائد الضغط في المحابس والقطع الخاصة
49	فوائد الضغط للسوائل اللزجة في المواسير المستقيمة

## التصميم الهيدروليكي لمحطات الرفع لمياه الصرف الصحي

### مقدمة

في كثير من الحالات والموقع يلزم لرفع مياه الصرف الصحي استخدام آلات هيدروليكيه تعرف باسم طلبات الضخ ويمكن تلخيص هذه الحالات كما يلي:

1. وجود بدرؤم في المبني والمزودة بدورات للمياه ونسبة الأرضيات بها أوطي من منسوب ماسورة تجميع مياه الصرف الصحي في الطريق المقابل ولذلك يجب استعمال طلمبة ضخ صغيرة لرفع الصرف الصحي إلى منسوب الشبكة العمومية لتجميع مياه الصرف الصحي.
2. إذا لزم الأمر نقل مياه الصرف الصحي عبر تل أو منطقة مرتفعة يعترض طريق ماسورة تجميع مياه الصرف الصحي بالانحدار مما يستلزم ارتفاع تكاليف إنشاء نفق في هذا التل لإنشاء الماسورة فيه.
3. إذا لزم صب مياه الصرف الصحي في البحر وكان منسوب نهاية المجمع الرئيسي عند موقع المصب أوطي من منسوب الماء في البحر في هذه الحالة يلزم بناء محطة طلبات ترفع المياه الملوثة بالانحدار من المجمع الرئيسي لضخه في ماسورة ممتدة إلى داخل البحر (المصب البحري).
4. تستعمل محطة طلبات الضخ كذلك لرفع مياه الصرف الصحي من المجمع الرئيسي إلى موقع أعمال معالجة مياه الصرف الصحي الموجودة فوق سطح الأرض.
5. طبقاً للقوانين الهيدروليكيه فإن مواسير شبكة تجميع مياه الصرف الصحي يجب أن تتفذ بالانحدار (ميل) يسمح بجريان مياه الصرف الصحي فيها بالانحدار الطبيعي على أن تكتبه سرعة كافية لمنع المواد العالقة من الرسوب في قاع المواسير، لذلك نجد في البلاد المسطحة يزيد عمق الماسورة كلما زاد طولها الأمر الذي يرفع التكاليف الإنسانية. لذلك فإنه يتحتم تقسيم المدينة إلى مناطق متعددة تخدم كل منطقة شبكة صرف بالانحدار خاصة بها تنتهي إلى محطة رفع خاصة بالمنطقة. هذه المحطة تقوم بضخ ورفع مياه الصرف الصحي إلى خطوط المواسير الأعلى في المنسوب أو إلى المجمع الرئيسي لمنطقة أخرى وهذا النوع من محطات الطلبات تسمى محطات الرفع الفرعية إذ أنها ترفع مياه الصرف الصحي من منسوب أوطي إلى منسوب عالي وذلك لتميزها من محطات الضخ التي تضخ مياه الصرف الصحي عبر خطوط مواسير الطرد لتصل إلى موقع محطة المعالجة لمياه الصرف الصحي.

عند البدء في تخطيط وتصميم محطات الرفع وخطوط الطرد لمياه الصرف الصحي يتبعن تقدير كمية مياه الصرف الصحي المتوقع ورودها من المدينة أو أي مجتمع سكاني بعد مراحل النمو مستقبلاً، وهذا يستوجب توفير الدراسات الآتية:

1. تعداد السكان حالياً ومستقبلاً بالمدن والتجمعات السكنية.
2. التخطيط العمراني واستخدامات الأرضي.
3. تحديد الفترات التصميمية.
4. معدلات استهلاك المياه المختلفة ومنها معدلات الصرف الصحي.
5. تصرفات مياه الصرف الصحي المنزلي.
6. تصرفات مياه الصرف الصناعي.
7. تصرفات مياه الصرف الصحي للمناطق التجارية.
8. كمية مياه الرشح.
9. كمية مياه الأمطار.
10. التصرفات التصميمية لمحطات الرفع لخطوط الطرد المياه الملوثة.
11. اختيار موقع محطات الرفع.
12. حدود المناطق المخدومة بمحطات الرفع.
13. الأعمال المساحية الطبوغرافية لجميع المناطق المخدومة.
14. تحديد مسارات خطوط الطرد حتى موقع أعمال المعالجة والأعمال المساحية لهذا المسار.
15. الأعمال المساحية لموقع أعمال المعالجة.
16. دراسة خصائص التربة بجميع موقع أعمال الصرف الصحي.
17. الدراسات المناخية والبيئية.

### اختيار موقع محطات الرفع

قبل إجراء دراسة التخطيط العام لنظام تجميع مياه الصرف الصحي من مناطق الخدمة وكذلك اختيار موقع محطات الرفع ومسارات خطوط الطرد لابد من توافر الشروط والدراسات الآتية:

1. تحديد شروط موقع محطات الرفع.
  2. تحديد مناطق الخدمة (المخطط العمراني الحالى والمستقبلى).
- اجراء الأعمال المساحية والطبوغرافية ودراسة التربة بموقع المناطق المطلوب خدمتها.

## شروط موقع محطات الرفع

يجب أن تتوافق مواقع محطات الرفع الشروط التالية:

1. أن تكون الموضع في أماكن ذات مناسب منخفضة لتقليل تكاليف الإنشاء سواء للشبكات أو للمحطة، ويفضل أن تتوسط المحطة منطقة الصرف بقدر المستطاع.
2. يفضل أن تكون الموضع في أراض مملوكة للدولة لتقادي إجراءات نزع الملكية.
3. مراعاة أن لا تتقاطع مسارات شبكة الانحدار التي تخدم هذا الموضع مع العوائق المائية ذات الأعمال الكبيرة كلما أمكن ذلك.
4. أن يكون الطريق المؤدي للمحطة والمارة به خطوط الانحدار المؤدية إليها، وخطوط الطرد، بعرض كاف لاستيعاب هذه الخطوط، مع سهولة الوصول للمحطة، وتجنب الطرق السريعة كمسارات للخطوط قدر الإمكان.
5. عدم وجود عوائق بالموضع (أنابيب غاز - خطوط كهرباء...).
6. أن يكون الموضع قريباً قدر الإمكان من أماكن التغذية بالكهرباء والمياه.
7. يراعي ألا يزيد عمق ماسورة الداخل للمحطة على 6.5 متر فيما عدا الحالات التي تتطلب الدراسة الفنية والاقتصادية لها زيادة العمق عن ذلك.
8. أن يكون الموضع بعيداً عن المنشآت القائمة بمسافة كافية.
9. مراعاة النواحي البيئية مع تجنب تداخل المحطة مع مواقع منشآت التغذية بمياه الشرب على وجه الخصوص.

شروط  
موقع  
محطات  
الرفع

## تحديد المناطق المخدومة

يعتمد إعداد المخطط العام لشبكات تجميع المخلفات السائلة (الصرف الصحي) للمدينة، على المخطط العمراني والتخطيط الهيكلي وطبوغرافية المنطقة. ويراعي عند إعداد المخطط العام لشبكات الانحدار للاستفادة الكاملة من طبوغرافية المنطقة لتقليل عدد محطات الرفع إلى أقل عدد ممكن. وتحتم كل محطة رفع منطقة معينة ويفضل أن تكون هذه المنطقة خالية من العوائق (سكة حديد - ترع)، وتوضح هذه المحطات مياه الصرف الصحي الخام مباشرة إلى محطات المعالجة (محطات رئيسية) أو أي محطة أخرى قرية أو إلى المجمعات الرئيسية (محطات فرعية).

## الأعمال المساحية والطبوغرافية ودراسة التربة

قبل البدء في أعمال التصميم لأعمال تجميع وصرف المخلفات السائلة يجب الحصول على البيانات التالية:

1. خرائط طبوغرافية للمدينة والمناطق المجاورة موضحاً عليها مناسب الطرق كل 25 متراً، وأيضاً الرفع المساحي لمواقع محطات الرفع ومحطة المعالجة.
2. خرائط كنторية شاملة للمدينة.

الأعمال  
المساحية  
ودراسة  
التربة

3. الكثافات السكانية حالياً ومستقبلاً.
4. خرائط تفصيلية تشمل مخارج الصرف من المباني إذا أمكن.
5. قطاعات تفصيلية تبين موقع المرافق الأخرى مثل خطوط المياه والكهرباء والتليفون والغاز وغيرها إذا وجدت.
6. تحديد المجاري المائية القريبة من المنطقة التي سوف ينشأ فيها المشروع وأماكن الصرف عليها إذا أمكن.
7. قطاعات طولية (جسات) تبين طبيعة وخصائص التربة والطبقات الصخرية ومنسوب المياه الجوفية وأيضاً التحليل الكيميائي للتربة.

### تصميم محطات رفع مياه الصرف الصحي

#### تصريف الطلبية (Pump flow rate)

التصريف  $Q$  هو حجم مياه الصرف الصحي التي يتم ضخها في وحدة الزمن ويقاس بالمتر المكعب في الساعة أو اللتر في الثانية.

#### رفع الطلبية (Pump head)

رفع الطلبية هو الرفع الكلي ( $H_{total}$ ) للطلبية أو الرفع المانومترى للطلبية وهو عبارة عن الرفع الاستاتيكي (الفرق بين منسوبى محطة الرفع ومحطة المعالجة) مضافاً إليه فوائد الإحتكاك - الرفع الديناميكى - في قطع الاتصال والمحابس والقطع الخاصة، بالإضافة إلى ضاغط إحتياطي يتراوح بين 3 : 5 م ويقاس رفع الطلبية بالمتر.

ويتم حساب فوائد الإحتكاك من معادلة (هازن ويليامز) لفوائد الإحتكاك في ماسورة الطرد كالتالي:

$$H_f = 10.706 \times \frac{Q^{1.85}}{C} \times D^{-4.87} \times L$$

حيث:

الفوائد بالإحتكاك بالمتر :  $H_f$

التصريف المار في ماسورة خط الطرد ( $m^3/\text{ث}$ ) :  $Q$

معامل الإحتكاك :  $C$

قطر الماسورة (م) :  $D$

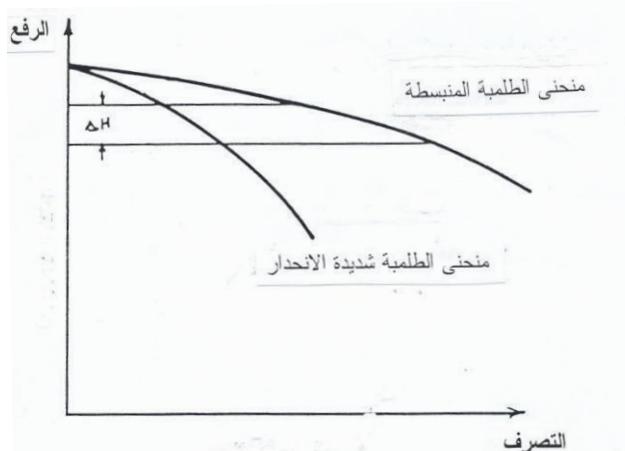
طول الماسورة (م) :  $L$

### منحنى الطلبية (Pump Curve)

عند سرعة ثابتة للطلبات الطاردة المركزية فإن تصرف الطلبية  $Q$  يزداد كلما نقص الرفع  $H$ . ويتم تمثيل العلاقة التي تربط جميع هذه المتغيرات على ما يعرف بمنحنى الطلبية والذي يوضح مميزات التشغيل لها. ترسم المنحنيات باعتبار الكثافة  $\rho$  والزوجة  $v$  للمياه إلا إذا نص على خلاف ذلك.

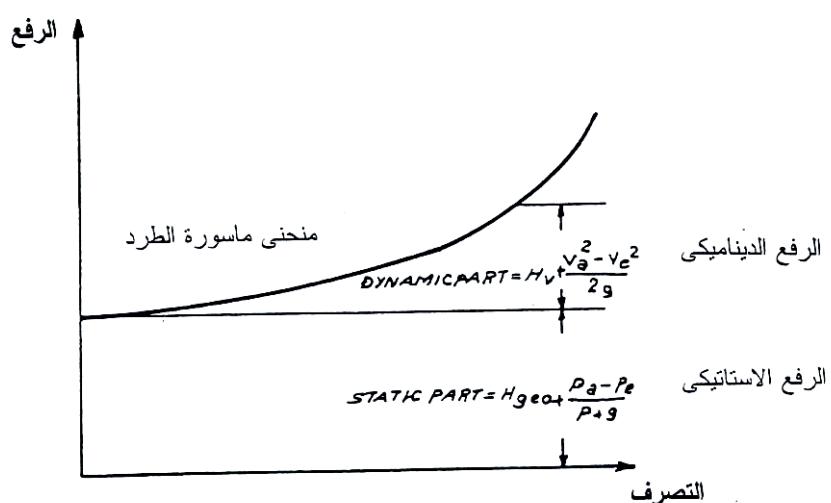
وتحدد ظروف التشغيل للطلبية إذا كان الأنسب استخدام منحنى منبسط (Flat curve) أو منحنى شديد الانحدار (Steep curve). وفي حالة المنحنى شديد الانحدار فإن سعة (تصرف) الطلبية ( $Q$ ) تتغير بصورة أقل منها في حالة المنحنى المنبسط تحت نفس ظروف فارق الرفع ( $H$ ).

ويوضح الشكل رقم (1) كلا المنحنيين ومنه يتضح أن المنحنى شديد الانحدار له مميزات تحكم أفضل.



شكل رقم (1) منحنيات تشغيل الطلبية المنبسطة وشديدة الانحدار منحنى أداء نظام التشغيل (System curve)

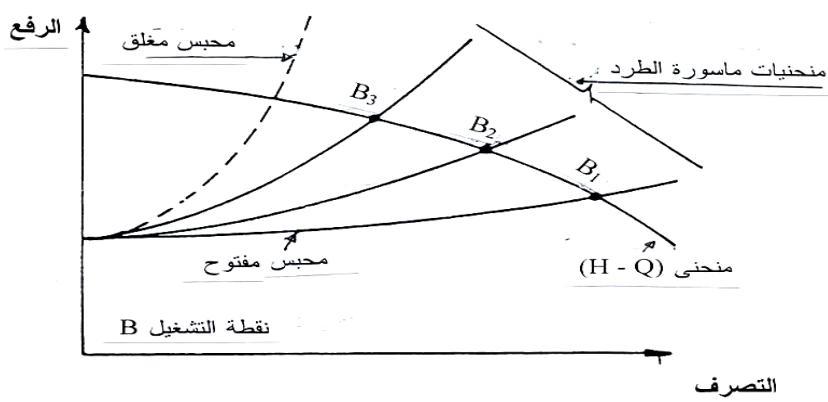
يرسم رفع المنظومة الكلي ( $H_{Total}$ ) مقابل سعة (صرف) الطلبية ( $Q$ ) لإعطاء منحنى أداء منظومة التشغيل / الماسورة (System/piping curve). ويمثل هذا المنحنى كلا من الرفع الاستاتيكي والديناميكي (التشغيلي) للمنظومة (System) للمنظومة (2) ماسورة الطرد. ويبيّن الشكل رقم (2) ماسورة الطرد.



## شكل رقم (2) منحنى ماسورة الطرد

## نقطة التشغيل (Duty /Operating point)

يتحدد لكل طلبة نقطة تشغيل  $B$  وهي نقطة التقاطع بين منحنى الطلب (Q - H Curve) ومنحنى المنظومة/ الماسورة (System curve) ولا تتغير هذه النقطة (وبالتالي التصرف  $Q$  والرفع  $H$ ) للطلبة إلا إذا تغيرت سرعة دوران الطلبة، أو قطر المروحة، أو إذا تغير منحنى نظام التشغيل (بتغيير فتحة المحبس مثلاً). كما هو موضح بالشكل رقم (3).



شكل رقم (3) منحنى نظام التشغيل

- تغير نقطة التشغيل من  $B_1$  إلى  $B_3$  على منحنى ماسورة الطرد يرفع سرعة الطلبة من  $n_1$  إلى  $n_3$ .
- تغير مكان نقطة التشغيل من  $B_1$  إلى  $B_3$  على منحنى التصرف والرفع وذلك بتغيير فتحة المحبس.

## توصيف الطلبات بمحطة الرفع

بعد تحديد التصرفات الواردة إلى محطة الرفع على مدى الفترة التصميمية لها بدءاً من التصرفات الحالية وحتى التصرفات المستقبلية المتوقعة في نهاية هذه الفترة (سنة الهدف)، وكذلك تحديد منسوب ماسورة الدخول إلى بحيرة المحطة ومناسب خط الطرد الخارج من المحطة.

يتم توصيف الطلبات المستخدمة في محطة الرفع من حيث:

- عدد الطلبات المطلوب تركيبها بالمحطة.
- تصرف كل من هذه الطلبات.
- الرفع ومدى التشغيل للطلبة.
- متطلبات التصميم للطلبة (النوع - سرعة الدوران - سرعة دخول المياه إلى فتحة السحب - قطر الأجزاء الصلبة المسموح بمرورها - خامات التصنيع لأجزاء الطلبة - طريقة تركيب الطلبات).

وسنتناول هذه البنود فيما يلي بشيء من التفصيل.

## تحديد عدد الطلبات المطلوب تركيبها بالمحطة

يتوقف عدد الطلبات التي يتم تركيبها بالمحطة على حجم التصرفات الواردة، وطبيعة المحطة من حيث كونها مؤقتة أو دائمة، وفرعية أو رئيسية، ومعدلات التصرفات الواردة لها على مدار السنة وخلال ساعات اليوم. وكذلك يتوقف عدد الطلبات على نوع الطلبات المستخدمة، ومدى حاجتها إلى أعمال الصيانة الدورية، وسهولة فك وتركيب الطلبة، ومدى توفر قطع الغيار لها، وأهمية إستمرارها في العمل تحت ظروف التشغيل العادية وفي حالات الطوارئ. كما يعتمد تقدير عدد الطلبات المطلوب تركيبها بالمحطة على مدى تأثير توقف المحطة عن العمل على البيئة المحيطة بها (ظروف الموقع)، وعلى قدرة شبكة الانحدار بالمنطقة المخدومة على التخزين، ومدى توفر وسائل تطهير هذه الشبكة، وكذلك قدرتها على التنظيف الذاتي للمواسير طبقاً للتصميم الموضوع لها.

وفي جميع الأحوال فإن عدد الطلبات المركبة بالمحطة يجب أن يخضع للعلاقة الآتية:

ويراعي ألا يزيد عدد الطلبات العاملة بالمحطة عن 50% من عدد الطلبات المركبة، وأن تكون الطلبة الاحتياطية ذات تصرف يعادل تصرف أكبر الطلبات المركبة بالمحطة في حالة استخدام طلبات غير متماثلة في السعة (مختلفة التصرفات) داخل نفس المحطة. وتضاف طلبة واحدة من كل سعة مستخدمة باعتبارها في الصيانة علاوة على الطلبات العاملة والاحتياطية.

عدد الطلبات المركبة = عدد الطلبات العاملة لرفع التصرفات القصوى

حساب تصرف الطلبة الواحدة (Pump flow rate)

لحساب تصرف كل طلبة من الطلبات المركبة بمحطة الرفع يتم إتباع الآتي:

### 1. بالنسبة للطلبات المتماثلة في السعة:

في حالة استخدام طلبات متماثلة (ذات تصرف متماثل عند نفس نقطة الرفع) لرفع التصرف الوارد إلى محطة الرفع فيتم ذلك بالخطوات الآتية :

- يتم تحديد التصرف الأقصى للمحطة ( $Q_{max}$ ) وهو يختلف عن التصرف التصميمي المحسوب للمنطقة التي تخدمها المحطة.
- يستخدم التصرف الأقصى التصميمي المحسوب في تصميم شبكات مياه الصرف الصحي الواردة لمحطة.
- يتم تحديد عدد الطلبات العاملة لرفع التصرف الأقصى التصميمي المحسوب. ويكون في المعتاد:
  - من 1-2 طلبة للتصرفات حتى 200 ل/ث.
  - من 2-3 طلبات للتصرفات من 200 - 1500 ل/ث.
  - من 4 طلبات للتصرفات أكبر من 1500 ل/ث.

- يحسب تصرف الطلبة الواحدة  $Q$  باللتر/ ث من العلاقة:

$$\frac{\text{التصرف الأقصى التصميمي المحسوب (ل/ث)}}{\text{عدد الطلبات العاملة بالمحطة}} = Q \text{ (ل/ث)}$$

## 2. بالنسبة للطلبات مختلفة السعات داخل نفس المحطة:

تستخدم الطلبات مختلفة السعات داخل نفس المحطة في حالة عدم انتظام التصرفات الواردة للمحطة على مدي فصول السنة أو على مدي ساعات اليوم اختلافاً كبيراً لا يمكن استيعابه عن طريق التخزين بالبخار. وعلى ذلك تكون الطلبات العاملة على مدي ساعات اليوم متغيرة مع تغير التصرفات الواردة ويحدد عدد وسعة الطلبات المستخدمة طبقاً للمنحنى البياني للتصرفات الواردة للمحطة.

ويتم تحديد السعات المختلفة للطلبات وعدها كالتالي:

- طلبة (أو أكثر) لرفع التصرفات المتوسطة تبعاً لسعة المحطة كما سبق في (أ).
- طلبة (أو أكثر) تدخل الخدمة عند منسوب محدد للمياه المجمعة بالبخار (منسوب 1).
- طلبة (أو أكثر) تدخل الخدمة عند المنسوب الأعلى المسموح به لتخزين المياه بالبخار (منسوب 2).

- تحسب سعة الطلبة الأولى  $Q_1$  من العلاقة :

$$\frac{\text{التصرف المتوسط للمحطة (ل/ث)}}{\text{عدد الطلبات}} = Q_1 \text{ (ل/ث)}$$

- تحسب سعة الطلبة الثانية  $Q_2$  من العلاقة :

$$\frac{(\text{أقصى تصرف يومي } Q_{\max} - \text{الصرف المتوسط (ل/ث)})}{\text{عدد الطلبات الإضافية التي تدخل الخدمة عند المنسوب 1}} = Q_2 \text{ (ل/ث)}$$

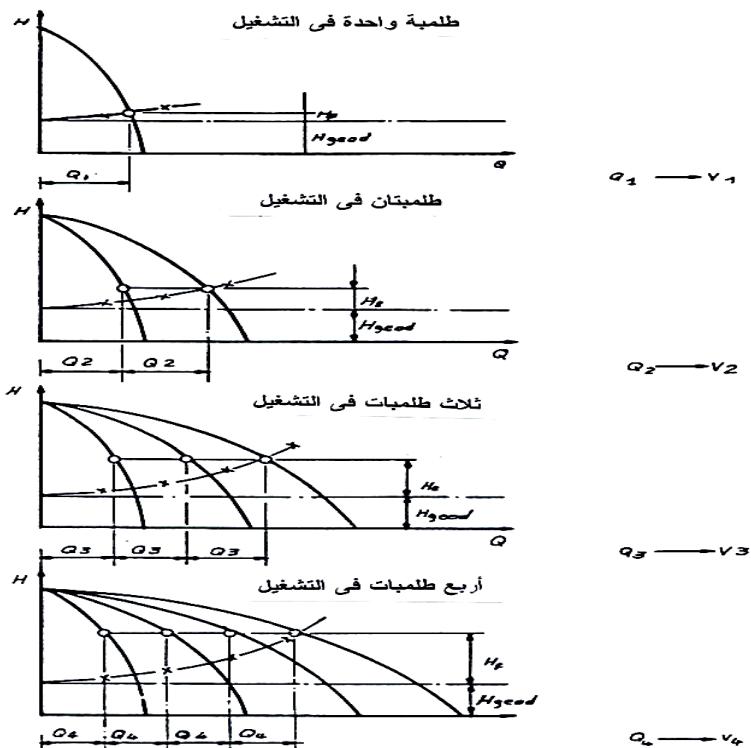
تحسب سعة الطلبة الثالثة  $Q_3$  من العلاقة:

$$\frac{(\text{صرف الطوارئ المنتظر} - \text{أقصى تصرف يومي } Q_{\max})}{\text{عدد الطلبات الإضافية التي تدخل الخدمة عند المنسوب 2}} = Q_3 \text{ (ل/ث)}$$

ويشكل مجموع عدد الطلبات في الحالات الثلاثة السابقة عدد الطلبات العاملة بالمحطة كما في شكل رقم (4).

## حساب رفع الطلبات وتحديد مدى تشغيلها

1. يتم حساب رفع الطلبات (Total head) طبقاً لما سبق توضيحه أخذًا في الاعتبار قطر خط الطرد المستخدم وتشغيل الطلبات على التوازي إن وجد.
2. وفي حالة استخدام طلبتين على التوازي لرفع تصرفات الذروة يتم تحديد رفع كل طلبة على أساس نقطة التشغيل للطلبتين معاً. ويقسم التصرف المقابل لهذه النقطة على اثنين وتعتبر هذه النقطة التصميم (Design point) للطلبة المطلوبة.
- أ. يراعي نفس المبدأ عند تشغيل أكثر من طلبتين على التوازي أيضاً.
- ب. يتم تحديد مدى التشغيل للطلبة (Working range) أخذًا في الاعتبار الآتي:
  1. أن تعطي الطلبة 30% من التصرف التصميمي على الأقل عند أقصى مدى للتشغيل (النقطة العليا).
  2. أن تعمل الطلبة على مدى من 80% إلى 110% من الرفع التصميمي على الأقل.
  3. ألا يزيد أقصى رفع للطلبات الطاردة المركزية أحاديث المراحل عن 65 متراً.
  4. أن تغطي النقطة السفلية لمدى التشغيل حالة تشغيل طلبة واحدة بأمان، وذلك في حالة تشغيل طلبتين أو أكثر على التوازي.



شكل رقم (4) اختلاف التصرف باختلاف عدد الطلبات العاملة

**(Design requirements) تحديد متطلبات التصميم للطلمبة**

يراعي عند توصيف الطلبات المطلوبة لمحطة الرفع تحديد الآتي:

1. نوع الطلمبة.
2. سرعة الدوران.
3. سرعة دخول المياه إلى فتحة السحب (فتحة المص للطلمبة).
4. قطر الأجسام الصلبة المسموح بمرورها داخل الطلمبة.
5. خامات التصنيع لأجزاء الطلمبة.
6. طريقة تركيب الطلبات.

**أولاً نوع الطلمبة (Type of pump):**

- يُحدد نوع الطلمبة المستخدمة طبقاً للرفع الكلي لمحطة.
- في حالة استخدام الطلبات الطاردة المركزية يتم تحديد نوعها طبقاً للآتي:
  - تستخدم الطلبات ذات التصرف القطري (Radial flow) في حالة القيم العالية للرفع (أكثر من 40 متراً).
  - تستخدم الطلبات ذات التصرف المختلط (Mixed flow) في حالة القيم المتوسطة للرفع (من 10 - 40 متراً).
  - تستخدم الطلبات ذات التصرف المحوري (Axial flow) في حالة القيم الصغيرة للرفع (أقل من 10 أمتار).

**ثانياً سرعة الدوران (Speed):**

تُحدد سرعة دوران الطلمبة طبقاً لاعتبارات التصميم المُعدَّة بمعرفة المنتج. ويراعي في اختيار سرعة الدوران تحقيق أعلى كفاءة ممكنة للطلمبة عند نقطة التشغيل المحددة، ومدى تحمل الأجزاء الدوارة للسرعات العالية ومعدل استهلاكها، ونوعية المواد المستخدمة في التشحيم، ومعدلات البري لكراسي الارتكاز، والخامات المستخدمة في تصنيع الطلمبة، بالإضافة إلى طبيعة السوائل المراد ضخها، ومدى إحتواها على مواد صلبة ورمال.

وعادة ما تكون سرعة الطلبات الصغيرة (ذات التصرف الأقل من 50 لتر/ث) عالية في حدود 1500 - 3000 لفة/د. أما الطلبات الكبيرة التي يزيد تصرفها عن 50 لتر/ث ف تكون سرعتها صغيرة من 750 - 1500 لفة/د وذلك حتى يكون حجم المحرك مناسباً.

**ثالثاً سرعة دخول المياه الى فتحة السحب:**

يجب ألا تزيد سرعة دخول المياه عند فتحة السحب (المص) للطلبة عن 4 متر/ثانية عند نقطة التشغيل التصميمية.

**رابعاً قطر الأجسام الصلبة المسموح بمرورها داخل الطلبة**

يحدد قطر الأجسام الصلبة المسموح بمرورها عبر مروحة الطلبة على أساس قطر فتحة السحب المنتظرة (حسب كميات التصرفات)، والسرعة المسموح بها في مواسير السحب، وقطر فتحة سحب الطلبة. وتؤخذ في الاعتبار نوعية مروحة الطلبة، وكفاءة الطلبة، حيث تقل الكفاءة بزيادة حجم المواد الصلبة المسموح بمرورها.

وفي المعتاد يكون قطر المواد الصلبة المسموح بها كالتالي:

- للطلبات ذات التصرف حتى 30 ل/ث 50 مم
- للطلبات ذات التصرف من 30 - 100 ل/ث 75 مم
- للطلبات ذات التصرف من 100 - 200 ل/ث 100 مم
- للطلبات ذات التصرف من 200 - 400 ل/ث 125 مم
- للطلبات ذات التصرف أكبر من 400 ل/ث 150 مم

**خامساً خامات التصنيع لأجزاء الطلبة (Construction materials):**

تؤخذ مواد التصنيع الآتية في الاعتبار في حالة طلب طلبات للاستخدامات العادية في رفع المخلفات السائلة للصرف الصحي :

جسم الطلبة: حديد زهر

المروحة: حديد زهر

عامود الإدارة: صلب غير قابل للصدأ

حلقات التأكيل: برونز

وفي حالة طلب طلبات للاستخدامات خاصة أو في حالة احتواء السوائل المراد رفعها على مواد كيماوية (أحماض أو قلويات) فإنه ينصح بمراجعة هذه الخامات مع الشركات المنتجة لتحديد الخامات المناسبة.

**سادساً طريقة تركيب الطلبات (Pump installation)**

يتم تحديد طريقة تركيب الطلبات وبالتالي تصميم بيارات السحب طبقاً للآتي :

- التركيب في الوضع الرأسي باتصال مباشر بين الطلبة والمحرك.

وتشتمل هذه الطريقة في حالة أعمق السحب الصغيرة والتي لا تزيد على 5 أمتار تحت سطح الأرض.

- التركيب في الوضع الرئيسي عن طريق استخدام أعمدة كرдан للتوصيل بين الطلبية والمحرك، بحيث يتم تركيب المحركات أعلى منسوب سطح الأرض. وتستخدم هذه الطريقة في حالة أعمق السحب الكبيرة والتي تزيد عن 5 أمتار تحت سطح الأرض، أو في حالة إحتمال تعرض موقع المحطة للغرق. ولا يسمح بزيادة زاوية الميل لأعمدة الكردان عن 3 ° (ثلاث درجات) على الرئيسي.

**أسس التصميم الهيدروليكي والميكانيكي:**

### تحديد حجم بياره التخزين

يعتبر حجم التخزين الذي يتم حسابه هو الحد الأدنى للتشغيل الآمن تحت أصعب الظروف باعتبار عدد مرات التشغيل لوحدات الرفع في الساعة (أو معدل التشغيل). وعند تحديد حجم بياره التخزين في محطة الرفع فإن هناك عدة عوامل يجب مراعاتها وهي:

- العلاقة بين التصرفات الواردة وسعة الطلبات العاملة بالإضافة إلى عدد مرات التشغيل والإيقاف في الساعة والمقننة لمحركات الطلبات وأجهزة بدء الحركة لها
- التصرفات الزائد الفجائية لمنع حدوث الارتفاع الهيدروليكي إلى شبكة الصرف الخاصة بالمحطة (surcharge). أو أي أحمال إضافية عليها (adverse hydraulic condiong)
- تصميم أبعاد وأماكن توزيع الطلبات والمواسير والبلوف داخل البياره.
- توفير حجم تخزين احتياطي والذي قد يحتاج اليه في حالة الأعطال لاستيعاب تصرفات الذروة الواردة إلى المحطة.

يعتبر العامل الأول هو أساس الحسابات الخاصة بتحديد حجم التخزين بالبياره ويتم التحقق بعد ذلك من توفر العوامل الأخرى السابقة لضمان التشغيل الآمن

### حساب حجم التخزين الفعال Active Volume

يتم حساب حجم التخزين الفعال للبياره في محطة الرفع على أساس عدد مرات التشغيل والإيقاف لوحدات الرفع في الساعة طبقاً للقاعدة الآتية. وكما هو موضح بالشكل رقم (5)

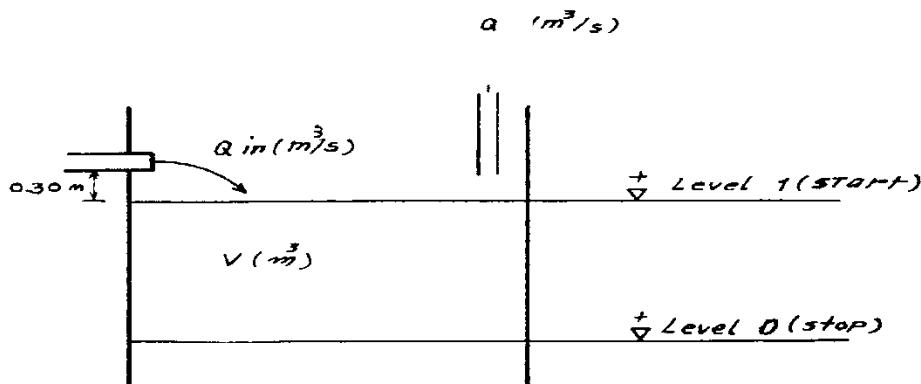
$$T = \frac{V}{Q_{in}} + \frac{V}{Q - Q_{in}}$$

حيث:

- الزمن بين وضعي تشغيل متتالين وهو زمن دورة التشغيل للطلبية (ثانية)
- الحجم الفعال لبياره التخزين وهو حجم التخزين بين منسوبين التشغيل والإيقاف للطلبات العاملة بالمحطة (متر مكعب).

Q - سعة الوحدات العاملة بالمحطة (حجم التصرفات التي يتم رفعها بواسطة هذه الوحدات) (متر مكعب / ثانية).

Q<sub>in</sub> - التصرف الأقصى الوارد للمحطة (متر مكعب / ثانية).



الشكل رقم (5) مستويات التشغيل والإيقاف

(التصريف المتوسط × معامل الذروة المناظرة).

- يقسم زمن دورة التشغيل (T) إلى زمن العمل للطمبات (Operating time) (t<sub>p</sub>)

وזמן توقف الطلبات لملء البيارة (off time) (t<sub>s</sub>)

$$T = t_p + t_s$$

$$t_s = \frac{V}{Q_{in}} \quad (3)$$

$t_s$  = وهو الزمن اللازم لملء حيز التخزين بالبيارة بين منسوب التشغيل (level-1) و منسوب الإيقاف (level-0)

ومنسوب التشغيل (level-1)

$$t_p = \frac{V}{Q - Q_{in}} \quad (4)$$

حيث:

$t_p$  = الزمن اللازم لتفريغ البيارة بين منسوب التشغيل (level-1) و منسوب الإيقاف (level-0) وذلك عندما

$Q \geq Q_{in} \geq 0$  يكون

أما عندما يكون  $Q_{in} \geq Q$  فإن منسوب المياه داخل البيارة سوف يزداد حتى في حالة تشغيل الطلبات بصفة دائمة.

ويمكن إعادة كتابة المعادلة (1) على الصورة الآتية

$$T = V \left[ \frac{1}{Q_{in}} + \frac{1}{Q - Q_{in}} \right]$$

ومنها يتضح أن زمن التشغيل ( $T$ ) هو دالة في التصرفات الواردة ( $Q_{in}$ ) عند حجم تخزين محدد ( $V$ ) وسعة الطلبات العاملة ( $Q$ )

ويمكن الحصول على التصرفات الواردة والتي عندها يكون زمن دورة التشغيل أقل ما يمكن عندما يكون

(6)

$$\text{بالتعويض في المعادلة (5)}: \frac{dV}{dQ_{in}} = 0$$

$$Q_{in} \left( \frac{7}{2} \right) - Q = 0$$

وتسمى  $\Phi$  التصرف الحرج (Critical inflow)

أي أن زمن دورة التشغيل يكون أقل ما يمكن عندما تكون التصرفات الواردة  $Q_{in}$  نصف سعة الرفع للطلبات  $Q$  وبالتعويض في المعادلة (6) فإن أقل زمن لدورة التشغيل

$$T_{min} = \frac{4V}{Q}$$

ومن ثم يتم تحديد أقل زمن لدورة التشغيل مقدما وبناء عليه يتم حساب حجم بيارة التخزين التي تحقق زمن دورة  $T$  أكبر من  $T_{min}$  للتصرفات الواردة للمحطة.

وبذلك يكون أقل حجم فعال لبيارة التخزين

$$V_{min} = \frac{T_{min} Q}{4}$$

ومن هذه العلاقة يمكن حساب أقل حجم تخزين فعال لبيارة لعدد محدد من مرات التشغيل للطلبات في الساعة.

ويمكن استخدام نفس العلاقة (8) على الصورة الآتية:

$$V_{min} = \frac{Q T_{min}}{Z}$$

حيث:

$$V_{min} = \text{أقل حجم فعال لبئار التخزين (متر مكعب)}$$

$$Z = \text{عدد مرات تشغيل الطلبات في الساعة (معدل التشغيل)}$$

$$Q = \text{تصرف الطلبات العاملة (لتر / ثانية)}$$

ويتوقف تحديد عدد مرات التشغيل للطلبات في الساعة على سعة الطلبات ونوعها والرفع المانومترى التي تعمل ضده. ويؤخذ في الاعتبار أنه كلما زاد عدد مرات التشغيل المطلوبة في الساعة كلما ارتفعت تكلفة المحركات الكهربائية وأجهزة التحكم بصورة كبيرة.

وبناءا عليه فإنه كلما زادت سعة الطلبات وزاد الرفع المانومترى وبالتالي قدرة المحركات الخاصة بها فإن ذلك يستلزم تقليل عدد مرات التشغيل في الساعة (معدل التشغيل) وذلك حفاظا على الناحية الاقتصادية في إنشاء المحطة.

#### معدل التشغيل للطلبات

تكون عدد مرات التشغيل / الساعة المسموح بها في الحدود التالية (طبقا لقدرات المحركات الكهربائية اللازمة لإدارة الطلبات).

أقل من 5 كيلووات 25 مرة / الساعة

أكبر من 5-20 كيلووات 20 مرة / الساعة

أكبر من 20-50 كيلووات 15 مرة / الساعة

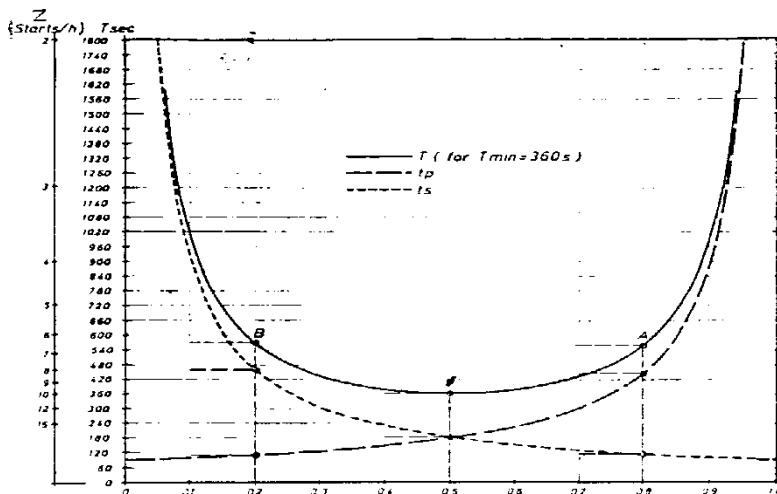
أكبر من 50-100 كيلووات 10 مرة / الساعة

أكبر من 100-200 كيلووات 6 مرات / الساعة

أكبر من 200 كيلووات 4 مرات / الساعة

ويجب عند إعداد المواصفات الخاصة بالمحركات الكهربائية ذكر عدد مرات التشغيل المطلوبة في الساعة.

والشكل رقم (6) يبين العلاقة بين زمن دورة التشغيل  $T$  (أو عدد مرات التشغيل في الساعة  $Z$ ) وبين النسبة بين التصرفات الواردة للمحطة  $Q_{in}$  الى تصرف الطلبات العاملة بالمحطة  $Q$  وأزمنة



الشكل رقم (6) العلاقة بين زمن دورة التشغيل  $T$  (أو عدد مرات التشغيل في الساعة  $Z$ ) وبين النسبة بين التصرفات الواردة للمحطة  $Q_{in}$  إلى تصرف الطلبات العاملة بالمحطة  $Q$  وأزمنة الإيقاف  $ts$  والتشغيل  $t_p$  للطلبات في الحالات الثلاثة

$$Q_{in}/Q = \varphi Q_{in} < \varphi Q_{in} > \varphi$$

تقسيم حسابات حجم التخزين إلى الحالات الثلاثة الآتية:

- محطة رفع بها طلمبة واحدة عاملة (Single Pump P.S)
- محطة رفع بها طلمتين تعملان بالتبادل (Alternating use of two pumps)
- محطة رفع بها أكثر من طلمتين عاملتين (Multipump system)

#### أ) محطة الرفع ذات الطلمبة الواحدة

حجم التصرفات الواردة للمحطة خلال دورة واحدة:

$$(N) V = Q_{in} \cdot T$$

وبما أنه يجب أن يتم رفع نفس الحجم من المحطة خلال زمن التشغيل فأأن :

$$(13) \quad V = Qt$$

حيث

$Q$  = معدل تصرف الطلمبة

$t$  = زمن عمل الطلمبة

وعلي ذلك يكون

$$Q_{in} \cdot 1 = (14)$$

$$t = Q_{in} (15)$$

وعند توقف الطلبة فإن الحجم الفعال بين منسوب التشغيل والإيقاف يتم ملؤه خلال زمن قدره  $(T-t)$

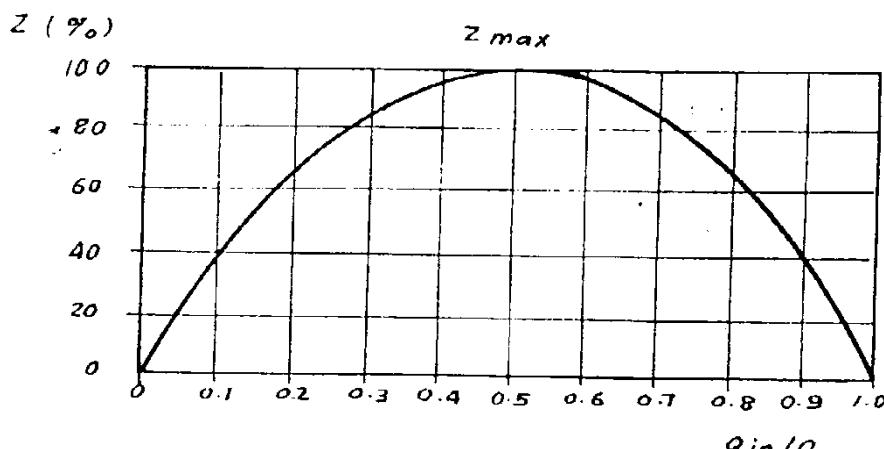
ومن ذلك فأن زمن الدورة

$$T = \frac{V_h Q}{Q_{in} Q} (16)$$

ويكون معدل التشغيل  $(Z)$  هو معكوس  $(T)$

$$Z = \frac{Q_{in} Q}{V_h Q} (17) Q_{in}^2$$

ومنه يتضح أن معدل التشغيل  $Z$  دالة في النسبة  $Q/Q_{in}$  وكما يوضح الشكل رقم (7) يوضح العلاقة بين معدل التشغيل وتصرف الطلبات



الشكل رقم (7) العلاقة بين معدل التشغيل وتصرف الطلبات

ويمكن حساب أقصى معدل للتشغيل بإجراء التفاضل للعلاقة السابقة

$$\frac{dZ}{dQ} = \frac{Q - 2Q_{in}}{V_h Q} (18)$$

وهذه النسبة تساوي صفر عندما يكون

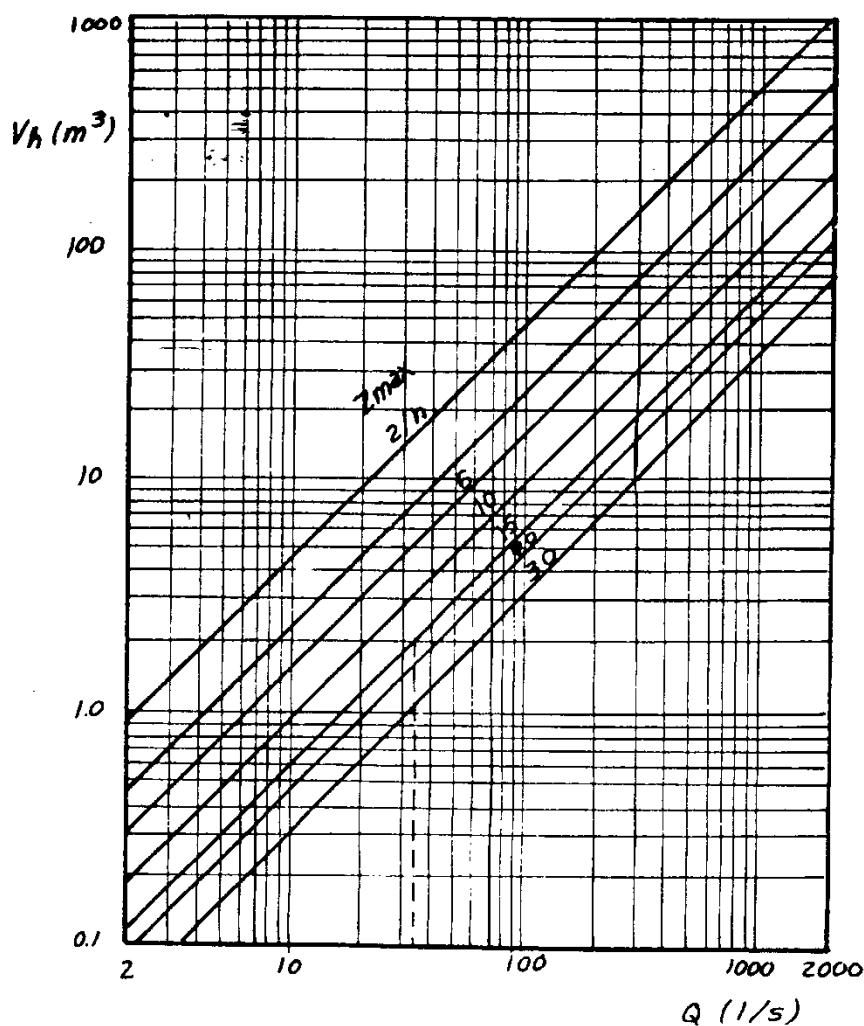
و بالتعويض بهذه القيمة للتصرفات الواردة  $Q_{in}$  في المعادلة الخاصة بمعدل التشغيل.

$$Z_{\max} = \frac{S_{\max}}{4V_h}$$

ومن ثم يكون الحجم الفعال  $Vh$  المكافئ لأقصى معدل للتشغيل

$$V_h = \frac{\omega}{4\pi r_{max}}$$

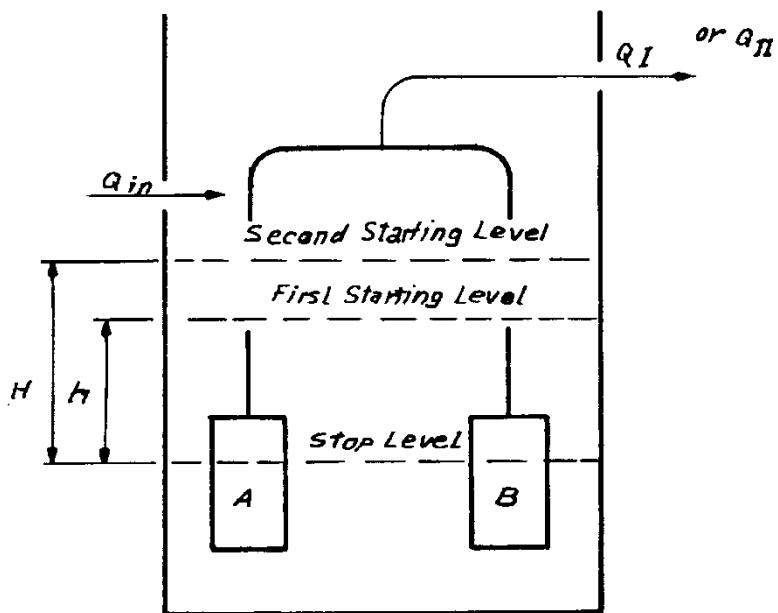
والشكل رقم (8) يوضح العلاقة بين حجم التخزين الفعال وتصرف الطلبات عند معدلات التشغيل المطلوبة.



الشكل رقم (8) يوضح العلاقة بين حجم التخزين الفعال وتصريف الطلبات عند معدلات التشغيل المطلوبة.

## ب) حالة تشغيل طلمبتين بالتبادل

الشكل رقم (9) رسم توضيحي لتشغيل طلمبتين متماثلتين بمحطة الرفع عندما يصل منسوب المياه بالبئاره الى مستوى التشغيل الأول فإن إحدى الطلمبتين (الطلمبة A) تبدأ في العمل وإذا كان معدل تصرف الطلمبة  $Q_1$  أكبر من معدل التصرفات الواردة للمحطة  $Q_{in}$  فإن منسوب المياه يستمر في الهبوط حتى مستوى الإيقاف وعندما توقف (الطلمبة A) عن العمل ثم يبدأ مستوى المياه في الارتفاع من جديد حتى يصل الى مستوى التشغيل الأول وعندما تبدأ الطلمبة الثانية B في العمل أو بعبارة أخرى فإن الطلمبتين تعملان بالتبادل.



الشكل رقم (9) رسم توضيحي لتشغيل طلمبتين متماثلتين بمحطة الرفع

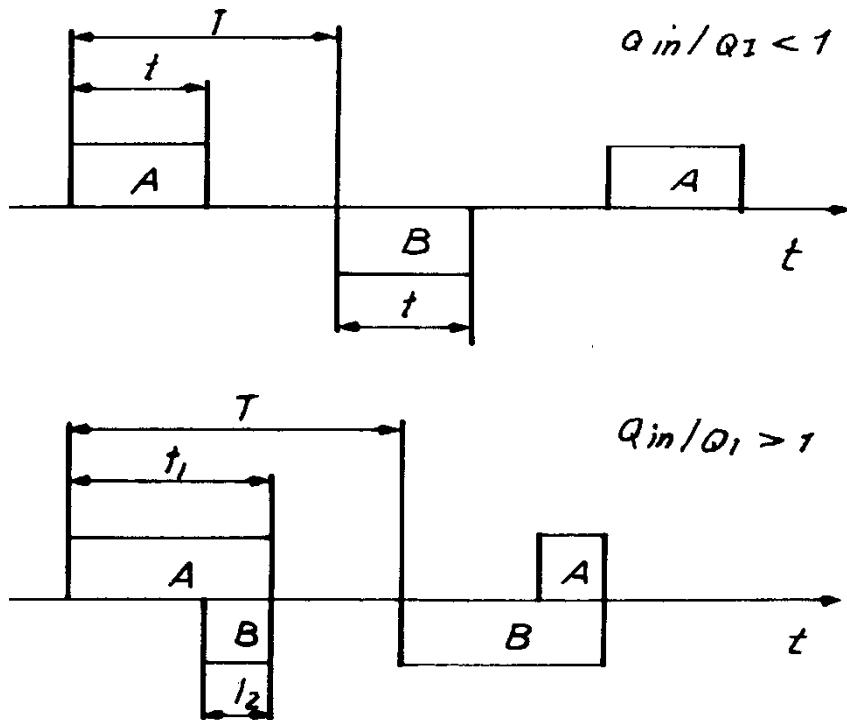
وإذا كان معدل التصرفات الواردة للمحطة  $Q_{in}$  أكبر من معدل تصرف الطلمبة الواحدة  $Q_1$  فإن منسوب المياه يرتفع الى منسوب التشغيل الثاني حيث تبدأ الطلمبة الأخرى في العمل. وإذا كان معدل تصرف الطلمبتين معا (التصرف المجمع للطلمبتين)  $Q_{11}$  أكبر من معدل التصرفات الواردة فإن منسوب المياه يهبط حتى الوصول الى منسوب الإيقاف وعندما توقف الطلمبتين معا عن العمل.

ومن الشكل رقم (9) يتضح ما يلي:

$$1 - \text{عندما يكون } Q_{in} / Q_1 < 1$$

في هذه الحالة فإن حجم التخزين الفعال  $Vh$  يمكن حسابه من العلاقة التالية باعتبار أن هناك طلمبتين تعملان بالتبادل

$$V_h = \frac{Q_{11}}{8Z_{ima}}$$



الشكل رقم (10) رسم توضيحي لعمل طلبيتين بالتبادل بمحطة الرفع

2- عندما يكون  $Q_{in} / Q_1 > 1$

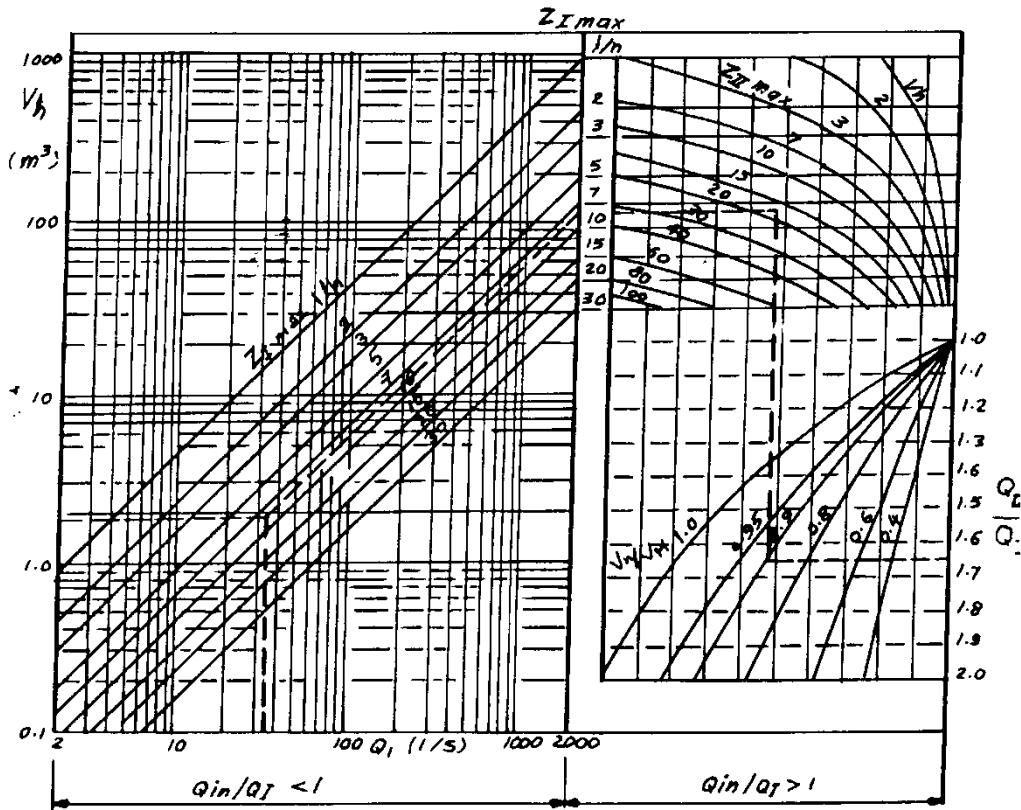
وفي هذه الحالة فإن عاملين آخرين يؤثران في معدل التشغيل وهي النسبة  $Vh / VH$  والتصرف المجمع للطبيتين معا  $Q_{11}$  (والذي يحدد فقد بالاحتكاك داخل ماسورة الطرد)

والحجم  $VH$  يناظر الارتفاع  $H$  في الشكل (8)

وعلي ذلك فيمكن استنباط العلاقة التالية

$$Z_{11} = \frac{Q(V_H - V_h)}{Q_n^2 - Q Q_n} + \frac{Q_1 V_H}{Q_n Q_1 - Q_n^2}$$

ويبين الجانب الأيمن من النموذج رقم (11) قيم معدل التشغيل الأقصى  $Z_{11}$  وذلك بحل المعادلة السابقة باستخدام الحاسب الآلي.

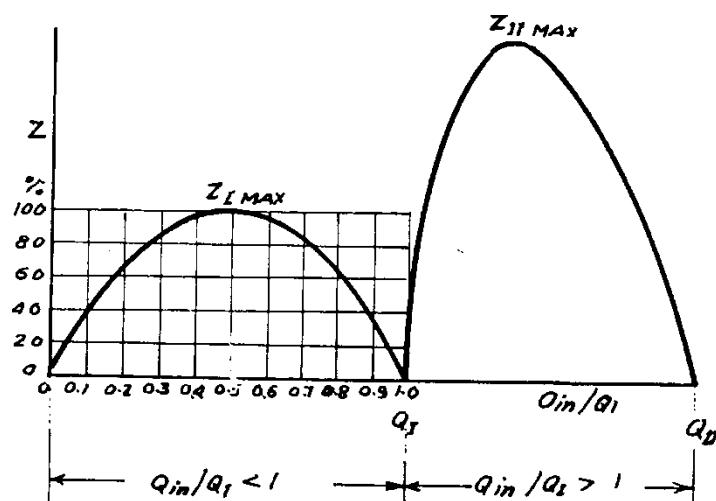


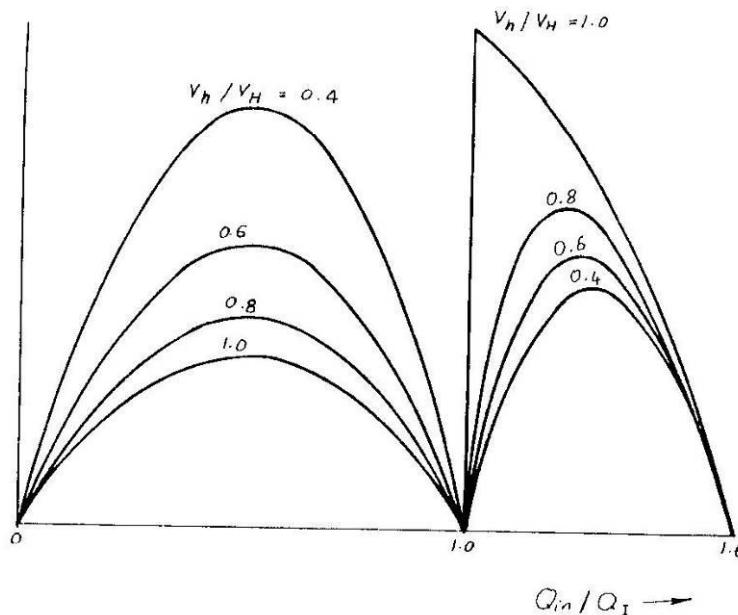
الشكل رقم (11) نموذج زمان التشغيل لـ  $Z_{I,MAX}$  معاً بالتبادل

الشكل رقم (12) يوضح العلاقة بين معدل التشغيل والنسبة  $Q_{in} / Q_1$  ومنه يتضح أن معدل التشغيل يرتفع بحدة عند تشغيل الـ  $Z_{I,MAX}$  على التوازي ويكون القيمة القصوى لمعدل التشغيل  $4^{1ma}$  حرجة جدا.

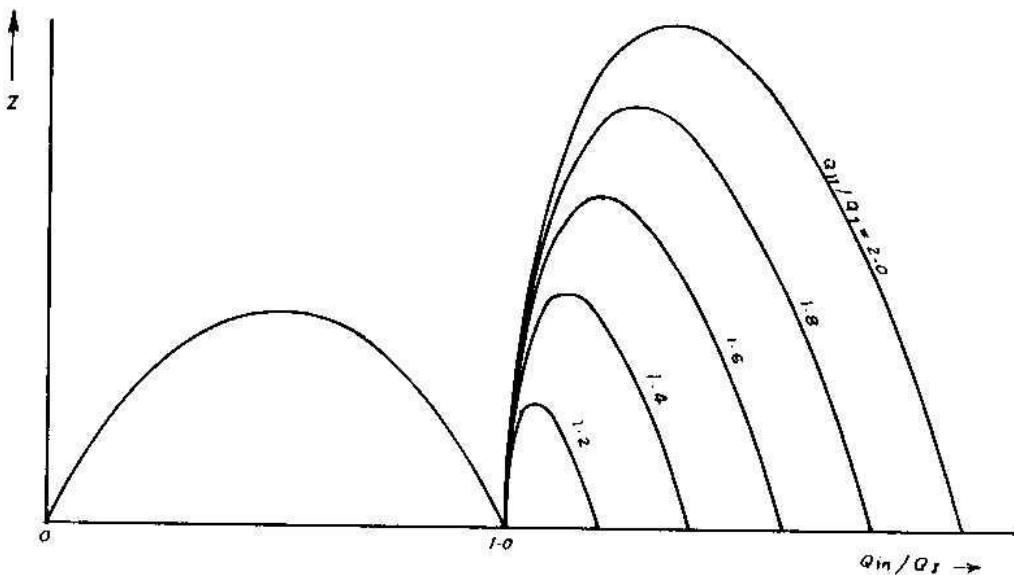
الشكل رقم (13) يوضح تأثير النسبة  $V_h / V_H$  على منحنى معدل التشغيل  $Z$  عندما يكون  $V_H$  ثابت وقيمة  $V_h$  متغيرة.

الشكل رقم (14) يوضح تأثير النسبة  $Q_1 / Q$  على منحنى معدل التشغيل  $Z$  عندما تكون النسبة  $4^{1ma}$  تقل بزيادة فوائد ماسورة الطرد. تساوى 8ر. ويوضح منها أن قيم



الشكل رقم (12) العلاقة بين معدل التشغيل والنسبة  $Q_{in} / Q_1$ 

الشكل رقم (13) يوضح تأثير النسبة  $V_h/V_H$  على منحنى معدل التشغيل  $Z$  عندما يكون  $V_H$  ثابت وقيمة  $V_h$  متغيرة.



الشكل رقم (14) يوضح تأثير النسبة  $Q_1/Q_H$  على منحنى معدل التشغيل  $Z$  عندما تكون النسبة تساوي 8.

ج) حالة تشغيل أكثر من طلبتين

هناك نظامين للتشغيل في هذه الحالة

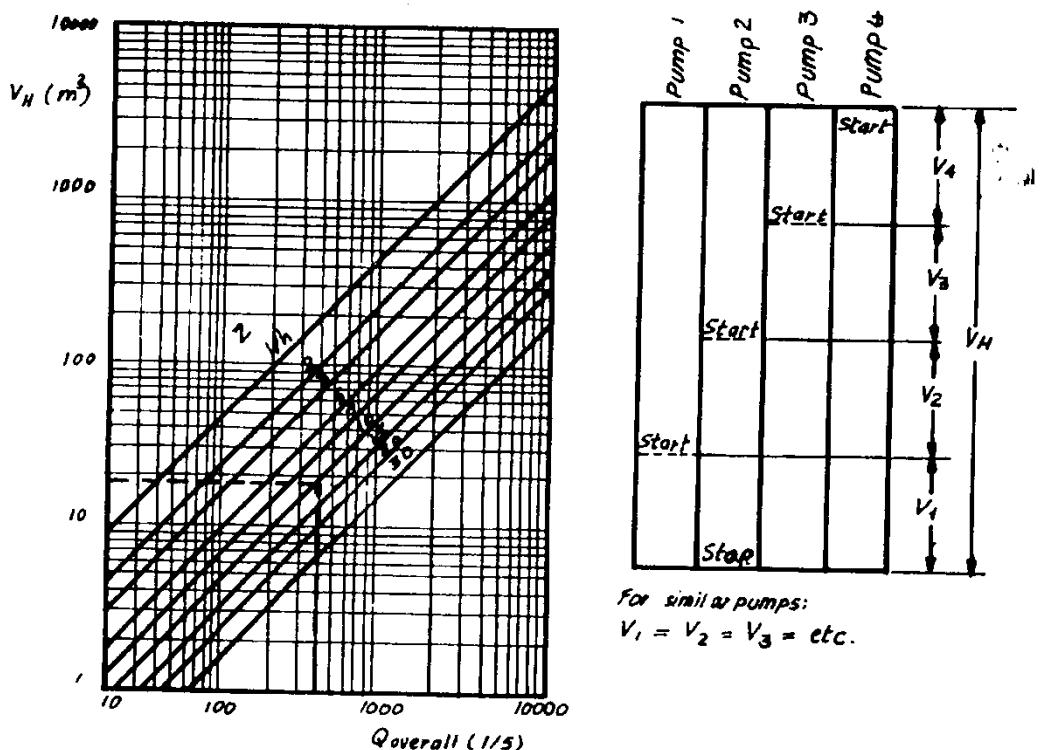
- عندما يكون للطلبات العاملة منسوب مشترك للإيقاف (Common stop level)

- عندما يكون مناسب الإيقاف للطلبات العاملة متدرجة (Stepped stop levels)

**النظام الأول وجود مستوى ايقاف مشترك**

الشكل رقم (15) يوضح النظام الأول عندما يتم تشغيل الطلبات على مراحل (Stepped starting levels) ولكن الإيقاف يكون لها جميعا عند منسوب مشترك (ويراعي في هذه الحالة أن يكون هناك تشغيل بالتبادل للطلبات العاملة حتى يكون عدد ساعات التشغيل متساويا بين الطلبات جميعا).

ويمكن تطبيق النظام الأول في تصميم محطات الرفع متعددة الطلبات عندما يكون حجم التخزين صغير.



الشكل رقم (15) تشغيل الطلبات على مراحل مع الإيقاف عند منسوب مشترك

ومن مميزات هذا النظام الآتي:

- تفادي حدوث طبقة خبث طافي أو ترسيب للحمأة في قاع البيارة.
- سهولة الموازنة بين ساعات التشغيل للطلبات العاملة، إلا أن هذا النظام يحتاج إلى وجود نظام فعال لمنع الطرق المائي.

ومن عيوب هذا النظام :

- الحاجة إلى نظام مكلف لمنع الطرق المائي.
- عدم الحصول على تصرفات مستمرة من محطة الرفع

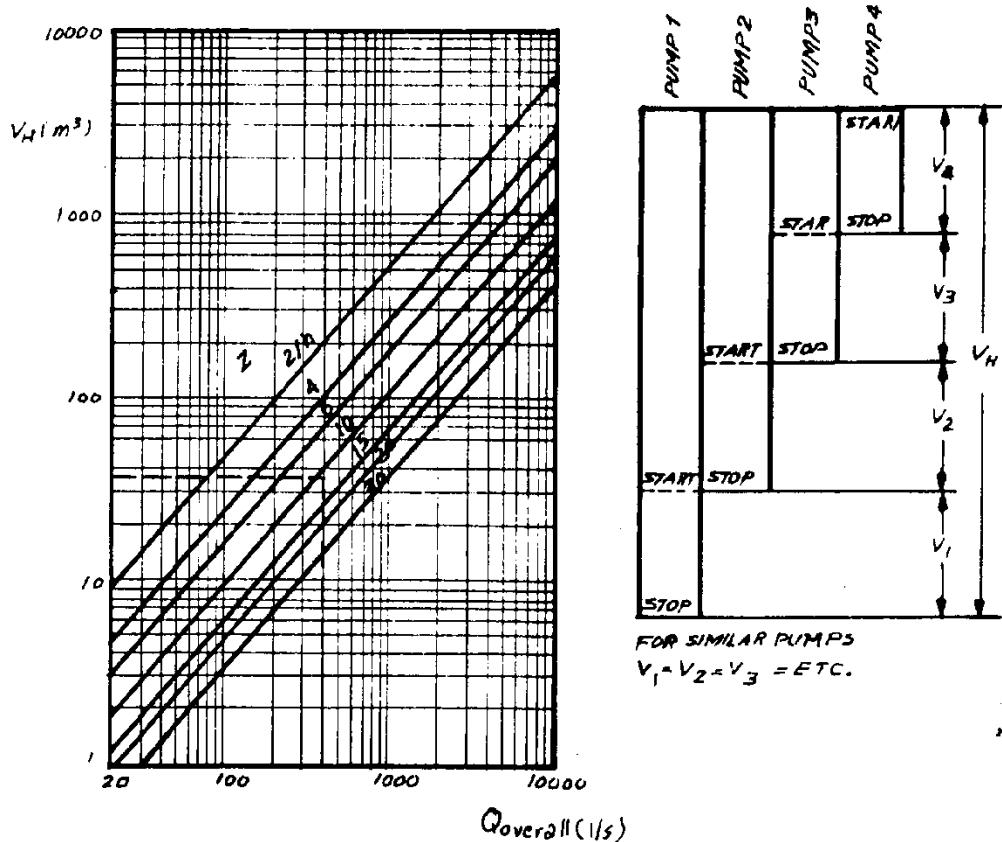
## النظام الثاني وجود مناسب مترددة للإيقاف

الشكل رقم (16) يوضح النظام الثاني عندما يكون كلا من مناسب التشغيل والإيقاف متدرجة. ويطبق هذا النظام في حالة تصميم محطات الرفع متعددة الطلبات عندما يكون حجم التخزين كبير نسبياً ومن مميزات هذا النظام:

- الحصول على تصرفات منتظمة من المحطة لا يوجد بها تغيرات فجائية (مثل حالات رفع التصرفات إلى محطات المعالجة).

- تفادي إنشاء نظام مكلف للطرق المائي.

- يمكن التغاضي عن وجود طبقة من الخبث الطافي أو ترسيب بالبياردة حيث يتم التعامل مع ذلك بوسائل أخرى.



الشكل رقم (16) التشغيل والإيقاف للطلبات على مناسب مترددة.

حساب حجم بياردة التخزين في النظام الأول (وجود مستوى إيقاف مشترك)

1 - العلاقة بين التصرف الافتراضي للطلبة رقم  $K$  والسعنة للطلبة رقم (1)

$$Q_K^{(23)} = \frac{Q}{K}$$

2- العلاقة بين حجم التخزين الفعال الافتراضي للطلبة رقم K بالنسبة لحجم التخزين للطلبة رقم (1).

(24)

$$V_K = \frac{V_{K\min}}{V_{1\min}}$$

3- العلاقة بين تصرف الطلبة رقم K ومجموع التصرفات للطلبات العاملة قبلها (معامل التصرف )

(25)

$$\eta_K = \frac{q_K}{\sum_{i=1}^K q_i}$$

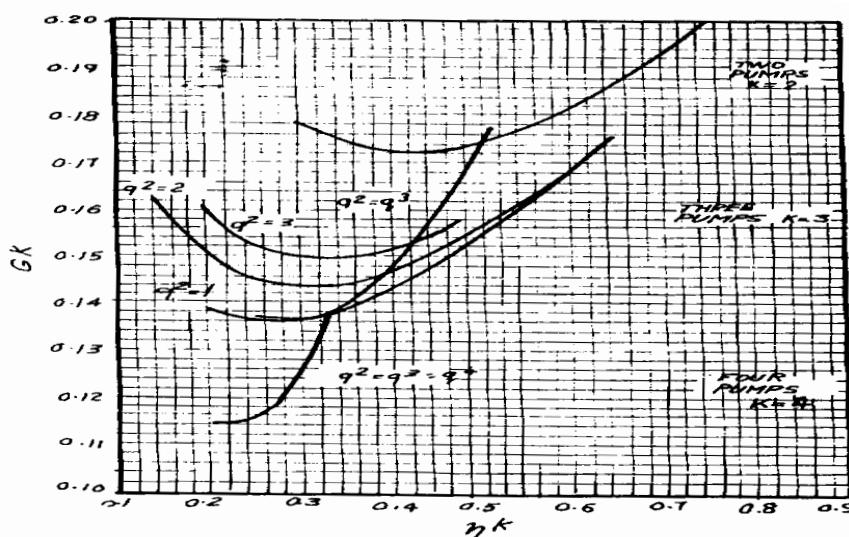
4- معامل حجم التخزين لعدد K من الطلبات

$$G_K^{(26)} = \frac{Q \sum_{i=1}^K V_i}{4 \sum_{i=1}^K Q_i}$$

$$= (27) \frac{\sum_{i=1}^K V_i}{4 \sum_{i=1}^K q_i}$$

ويبيين الشكل رقم (13) العلاقة بين معامل حجم التخزين  $G_K$  ومعامل التصرف  $\eta_K$  لعدد اثنين أو ثلاثة أو أربعة طلبات تعمل بالنظام الأول.

ولحساب أقل حجم تخزين فعال لمحطة رفع تعمل بالنظام الأول للتشغيل يتم تطبيق العلاقات (1)، (2)، (3)، (4) مع المنحنيات المبينة بالشكل رقم (17).



الشكل رقم ( 17 ) العلاقة بين معامل حجم التخزين  $G_K$  ومعامل التصرف  $\eta_K$  لعدد اثنين أو ثلاثة أو أربعة طلبات تعمل بالنظام الأول

## الحالة الأولى

إذا كانت الطلبات العاملة متماثلة وترفع تصرفاتها في خطوط طرد منفصلة.

$$(28) Q_1 = Q_2 = \dots = Q_K$$

وبالتالي فإن

$$(29) T_{1\min} = T_{2\min} = \dots = T_{K\min}$$

ومن العلاقة رقم (1)

$$(30) q_1 = q_2 = \dots = q_K = 1$$

أ) يتم حساب حجم التخزين الفعال للطلبة رقم (1) من العلاقة

$$(31) V_{l\min} = \frac{T_{l\min} Q}{4}$$

ب) يتم حساب المعاملات  $\eta_K$  من العلاقة (3) لجميع الطلبات العاملة ومن المنحنيات المبينة بالشكل (13) يتم استنتاج المعاملات  $\zeta_K$  لهذه الطلبات.

ج) بالتعويض في العلاقة رقم (4) يمكن الحصول على  $V_K$  لجميع الطلبات.

د) ومن العلاقة رقم (2) يمكن حساب  $V_{mi}$  لجميع الطلبات حيث أن.

$$(32) V_{K\min} = V_K V_{lmi}$$

ه) بتحميم حجم التخزين الفعال لجميع الطلبات من (1) إلى  $k$  يمكن حساب حجم التخزين الفعال الكلي للمحطة

$$V_{lmi}$$

و) يتم حساب ارتفاع التخزين  $H_K$  لكل طلبة من العلاقة.

$$(33) H_K = \frac{V_{K\min}}{SumpA}$$

ز) بتحميم ارتفاع التخزين من  $H_K$  إلى  $H_T$  يمكن حساب ارتفاع التخزين الكلي  $H_T$  للمحطة.

## الحالة الثانية

إذا كانت الطلبات العاملة متماثلة وترفع تصرفاتها في خط طرد مشترك.  
وفي هذه الحالة أيضا يكون.

$$(34) \quad Q_1 = Q_2 = \dots = Q_K$$

$$(35) \quad T_{1\min} = T_{2\min} = \dots = T_{K\min}$$

وكذلك

أ ) يتم الحصول على قيمة  $Q_K$  ومن ثم على قيمة  $V_K$  كالسابق في الحالة الأولى  
ب ) حيث أن التصرف لكل طلبية يقل كلما زاد عدد الطلبات العاملة في نفس الوقت فإن ذلك يعني أن حسابات الحجوم الجزئية  $V_{Kmii}$  سوف تتم على قيمة مختلفة للحجم  $V_{lmii}$  والذي يعتمد بدورة على قيمة  $Q$  مختلفة للتصرف

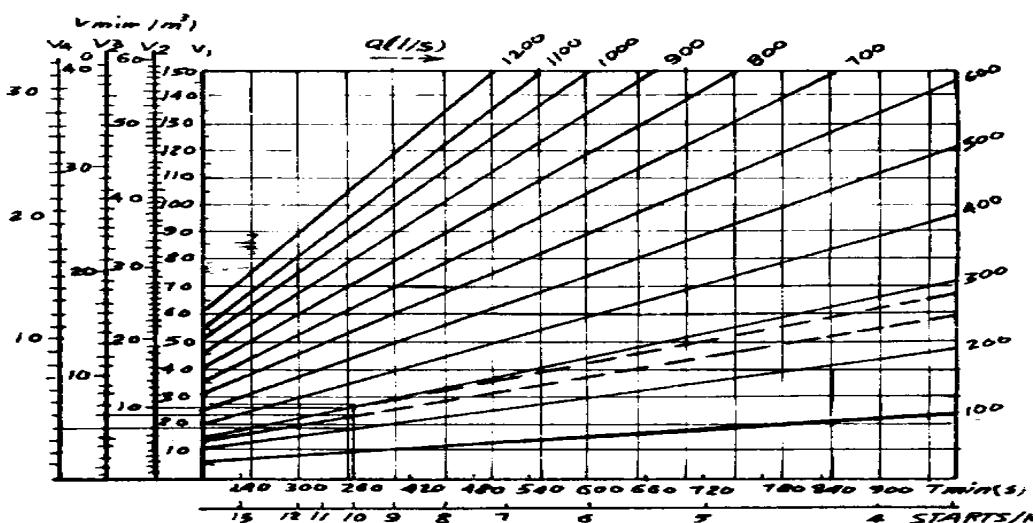
$$(36) \quad V_{lmmin} = \frac{V_{lmmin}}{4} Q$$

$$(37) \quad V_{Kmin} = V_K V_{lmmin}$$

$$(38) \quad H_{T} = \frac{V_{Kmin}}{SumpA}$$

ج ) مجموع  $V_{Kmii}$  لجميع الطلبات هو حجم التخزين الفعال الكلي  $V_{lmii}$  . ومجموع  $H_T$  لجميع الطلبات هو الأرتفاع الكلي  $H_T$   
ويبيين الشكل رقم ( 18 ) نوموجرام يربط العلاقات السابقة.

وعن طريق تطبيق هذا النوموجرام المبين بالشكل يمكن الحصول على نتائج أكثر دقة لحالات التشغيل الواقعية.



$$P_i = \text{تصرف الطلبة } Q$$

وعلى ذلك فإن المسافة بين منسوب التشغيل والإيقاف للطلبة  $P_K$  يمكن حسابها من المعادلة

$$H_{(40)} = \frac{V_K}{A_K}$$

حيث

$$V_K = \text{حجم بياره التخزين الازمة للطلبة } K$$

$$A_K = \text{مساحة بياره التخزين المقابلة للحجم } V_K$$

ويكون الارتفاع الإجمالي للمياه داخل البيارة

$$H_{(41)} = \sum_{i=1}^n H_i$$

الحالة الأولى

إذا كانت تصرفات الطلبات العاملة بالمحطة متساوية وترفع تصرفاتها إلى خطوط طرد منفصلة ومتساوية الطول.

وفي هذه الحالة يكون

$$(42) Q_1 = Q_2 = \dots = Q_K$$

$$(43) T_{1\min} = T_{2\min} = \dots = T_{K\min}$$

ومن العلاقة رقم (1) يتم حساب حجم التخزين الكلي  $V_T$  وأيضا تكون المسافات بين منسوب التشغيل والإيقاف متساوية لجميع الطلبات.

$$(44) H_1 = H_2 = \dots = H_K$$

ومن العلاقة رقم (2) يمكن حساب الارتفاع الإجمالي لمنسوب التشغيل والإيقاف.

الحالة الثانية

إذا كانت الطلبات العاملة بالمحطة ترفع تصرفاتها في خط طرد مشترك.

وفي هذه الحالة تكون تصرفات الطلبات مختلفة باختلاف عدد الطلبات العاملة في أن واحد.

والشكل رقم (19) يوضح الاختلاف في قيمة التصرف للطلبات باختلاف عدد الطلبات العاملة.

(أ) يتم حساب قيمة التصرف لكل طلبة  $Q$

(ب) يتم حساب الحجم المكافئ  $V_K$  لكل طلبة

وبتطبيق العلاقة (أ) يمكن الحصول على حجم التخزين الكلي  $V_T$

ج) يتم حساب المسافة بين منسوب الأيقاف والتشغيل لكل طلبة  $H_K$

وبتطبيق العلاقة (2) يمكن الحصول على الارتفاع الإجمالي  $H$  لمناسيب التشغيل والأيقاف. ويوضح الشكل رقم (20) العلاقة بين تصرف الطلبة  $V_{mi}$  وحجم التخزين الفعال الأدنى  $T_{mi}$  الذي يحقق زمن دورة التشغيل المحددة. ويتبين من الشكل أن حجم التخزين الأدنى الكلي لتصرف إجمالي معين يعتمد فقط على أقل زمن لدوره التشغيل  $T_{mi}$  المحدد وليس على عدد الطلبات العاملة وتصرفاتها المقابلة.

- وعلى ذلك فإن حجم التخزين بالبيرة يقل فقط بتقليل زمن دورة التشغيل.

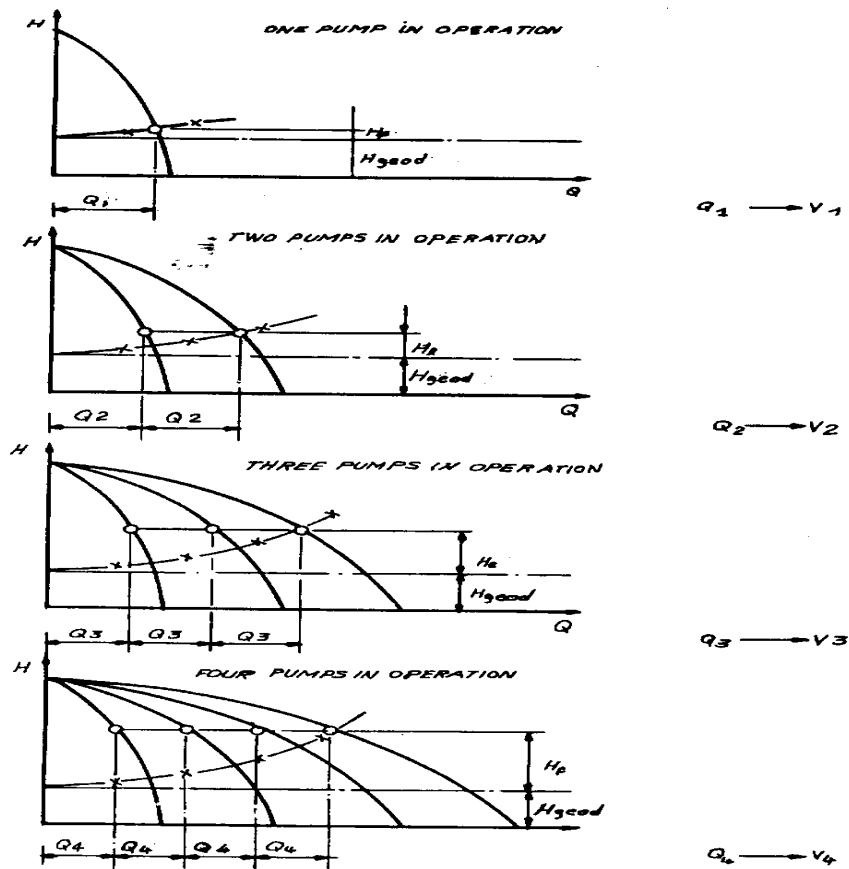
- ويستخدم نفس الديagram المبين بالشكل (20) للتاكيد من أقل زمن لدوره التشغيل لطلبة معينة مركبة على البيرة.

- وكذلك يستخدم نفس الديagram لإختيار الطلبات ذات التصرفات ذات المناسبة إذا كان حجم التخزين بالبيرة وأقل زمن ممكن لدوره التشغيل محددين.

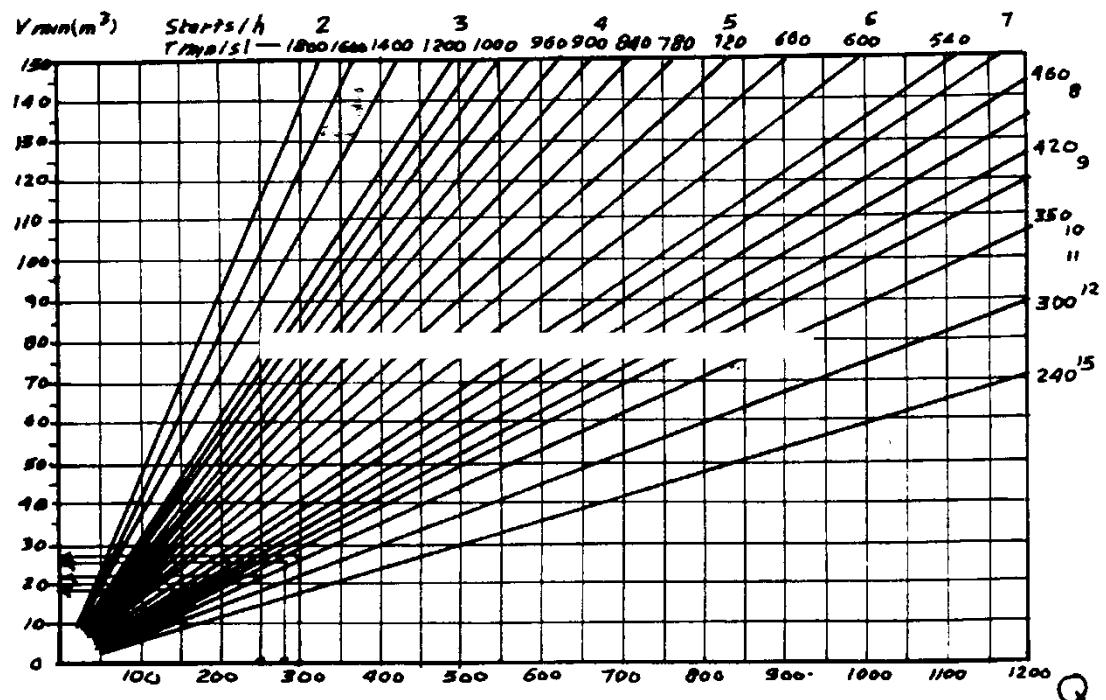
وفي كلا النظامين الأول والثاني للتشغيل يجب مراعاه التي:-

1- إضافة ارتفاع أقل مناسب لإيقاف إلى الارتفاع الكلي  $H$  المكافئ لحجم التخزين الفعال وذلك لحساب عمق التخزين بالبيرة.

2) الأخذ في الاعتبار تغير منسوب المياه داخل البيرة وبالتالي تغير الارتفاع الإستاتيكي  $H_0$  في الحساب إذا كان الفرق كبير بين منسوب التشغيل والإيقاف.



الشكل رقم (19) يوضح الاختلاف في قيمة التصرف للطلبات باختلاف عدد الطلبات العاملة



الشكل رقم (20) العلاقة بين تصرف الطلبة  $V_{mir}$  وحجم التخزين الفعال الأدنى  $V_{mir}$  الذي يحقق زمن دورة التشغيل المحددة.

## 1. المسافات البينية لمناسيب التشغيل والإيقاف

يجب مراعاه عدم تقارب مناسيب التشغيل والإيقاف للطلبات بشكل كبير حتى لا يتسبب ذلك في حدوث موجات سطحية بالمياه داخل البيارة مما يؤثر على دقة عملية ضبط مناسيب التشغيل أو الإيقاف، وعموما لا تقل المسافة بين أي منسوبين عن 20 سم.

### 1.6. أقل منسوب للمياه بالبيارة (منسوب الإيقاف)

يجب مراعاه أن أقل مستوى مسموح به للمياه داخل البيارة يحدد طبقا لقيمة السحب الموجب الصافي المطلوب للطلمبة (Required NPSH). وفي كل الأحوال يجب ألا يقل هذا المنسوب عن مستوى أعلى جسم الطلمبة (Top of pump casing) بحيث يضمن بذلك أن تكون مروحة (ريشة) الطلمبة (Pump impeller) مغمورة بالمياه تماما.

### 2. أعلى منسوب للمياه بالبيارة (منسوب التشغيل)

يحدد أعلى منسوب للمياه بالبيارة بحيث لا يسمح بحدوث امتلاء أو توقف لسريان المياه داخل شبكة التجميع الموصلة للمحطة أو حدوث ما يعرف بالارتفاع الهيدروليكي (Back Water Curve) أو طفح بالشبكة (Surcharging) وعلى ذلك يجب مراعاه ألا يتعدى منسوب التشغيل قاع ماسورة الدخول للبيارة.

### 3. تحديد عمق التخزين بالبيارة

بعد تحديد حجم التخزين الفعال للبيارة  $V_{H_{start}}$  يتم تحديد منسوب التشغيل (Stop level) والتشغيل (Start level) طبقا لما سبق ويكون الفرق بين المنسوبين  $H$  هو ارتفاع المياه داخل البيارة المكافئ لحجم التخزين الفعال  $V_{H_{stop}}$  بحيث أن منسوب التشغيل محدد بمسورة الدخول للبيارة فإن تحديد منسوب الإيقاف وبالتالي عمق البيارة نفسها متزوج للمصمم والذي يراعي في ذلك عدة عوامل أهمها:

1. مساحة الأرض المتاحة لإنشاء البيارة.
  2. المسطح المطلوب لتركيب وحدات الرفع (الطلبات وملحقاتها) والذي يمكن أن يكون عنصرا مؤثرا في تحديد أبعاد البيارة.
  3. منسوب دخول خط الانحدار الرئيسي للمحطة.
  4. إمكانية الوصول إلى المنسوب المطلوب لقاع البيارة من الناحية الإنسانية بمراعاه طبيعة التربة ومستوى المياه الجوفية والتكلفة الاقتصادية مقارنة بزيادة مسطح البيارة وسلامة المباني المجاورة.
- وعادة يكون الارتفاع  $H$  بين منسوب التشغيل والإيقاف في الحدود من 8. إلى 3 متر حسب سعة المحطة.

#### 4.6. تحديد مسطح البيار المغمورة في حالة البيار المستديرة

بعد تحديد حجم التخزين الفعال بالبيار  $V_H$  وتحديد الارتفاع  $H$  المكافئ لهذا الحجم طبقاً لما سبق توضيحه فإنه يمكن حساب مسطح البيار المغمورة من العلاقة

$$(45) A_W = \frac{V_H}{H}$$

وفي حالة البيار المستديرة فإنه من المعتاد تقسيم البيار إلى جزء مغمور وآخر جاف بنسبة 1 : 1 أو 2 : 1 من قطر البيار على التوالي.

أي أن مسطح البيار المغمورة يمثل قطعة من مساحة الدائرة بارتفاع  $h$  وطول قوس  $b$  ووتر  $S$  ولحساب مساحة القطعة الدائرية تستخدم العلاقة

$$(46) A_W = \frac{b}{2}r - \frac{S}{2}(r-h)$$

حيث:

$r$  = نصف قطر البيار المستديرة

$h$  = ارتفاع القطعة الدائرية

وعندما يكون الارتفاع  $\frac{2}{3}r$  فان:

$$A_W = 0.906 r^2$$

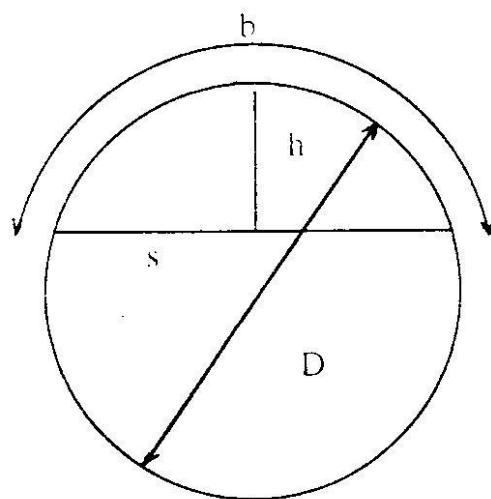
#### 5.6. حساب قطر البيار المستديرة

بعد حساب مسطح البيار المغمورة تبعاً للمعادلة (3) فإنه يمكن حساب قطر البيار المستديرة (D) (مغمورة + جافة) من العلاقة

$$(47) D = 2\sqrt{\frac{A_W}{0.906}}$$

أو

$$(48) D = 21\sqrt{A_W}$$



الشكل رقم (21) كيفية حساب قطر البياردة المستديرة

## تصميم الطرادات الطاردة المركزية Centrifugal Pump Design

## الرموز والمدلولات والوحدات Symbols Units and Designations

	المدلول	الرمز	الوحدات
Impeller diameter	قطر المروحة	D	mm
Nominal bore of pipe or pump nozzle	القطر الداخلى للumasرة أو مدخل الطلبة	DN	mm
Conversion factor for total head	معامل التحويل للرفع الكلى	$F_H$	-
Conversion factor for flow rate	معامل التحويل للنصرف الكلى	$F_Q$	-
Conversion factor for efficiency	معامل التحويل للكفاءة	$F_{\eta}$	-
Gravitational constant = 9.81	ثابت الجاذبية	g	$m/s^2$
Total head	الرفع الكلى	H	m
Total system head	رفع المنظومة الكلى	$H_A$	m
Static head	الرفع الإستاتيكي	$H_{geo}$	m
Shut-off head	رفع الغلق	$H_o$	m
Head at best efficiency point	الرفع عند أفضل كفاءة	$H_{opt}$	m
Static suction lift	رفع السحب الإستاتيكي	$H_{s,geo}$	m
Static positive suction head.	رفع السحب الإستاتيكي المرجو	$H_{z,geo}$	m
Head loss	فائد الرفع	$H_J$	m
Head loss - suction side.	فائد الرفع فى جانب السحب	$H_{J1}$	m
Differential head	فارق الرفع	$\Delta H$	m
Speed	سرعة الدوران	$n$	$min^{-1}$

- NPSH required	- ضغط السحب المرجو الثاني المحظوظ	- NPSH <sub>req</sub>	m
- NPSH available	- ضغط السحب المرجو الثاني المتاح	- NPSH <sub>av</sub>	m
- Specific speed	- السرعة النوعية	$n_s$	1/min
Pump power input	القدرة المدخلة للضخمة	P	kw
- Pressure at outlet suction of plant	- الضغط عند مخرج المنشورة	$P_{av}$	N/m <sup>2</sup> (bar)
Barometric pressure	- الضغط البارومترى	$P_0$	N/m <sup>2</sup> (bar)
- Pressure at pump discharge nozzle	- الضغط عند فتحة الطرد للضخمة	$P_2$	N/m <sup>2</sup> (bar)
- Vapour pressure of liquid	- ضغط البخار للسائل	$P_v$	N/m <sup>2</sup> (bar)
- Pressure at inlet section of plant	- الضغط عند مدخل المنشورة	$P_1$	N/m <sup>2</sup> (bar)
- Pressure at pump suction nozzle	- الضغط عند فتحة السحب للضخمة	$P_3$	N/m <sup>2</sup> (bar)
- Differential capacity	- فرق القدرة	Q	(m <sup>3</sup> /h)
- Flow rate	- التصرف	Q	(m <sup>3</sup> /h)
- Minimum flow rate	- التصرف الأدنى	$Q_{min}$	(m <sup>3</sup> /h)
- Optimum flow rate	- التصرف المثالي	$Q_{opt}$	(m <sup>3</sup> /h)
- Flow velocity	سرعة السريان	V	m/s
Flow velocity at outlet section of plant.	سرعة السريان عند مخرج المنشورة	$V_{av}$	m/s
- Flow velocity at discharge nozzle	سرعة السريان عند فتحة الطرد	$V_2$	m/s
- Flow velocity at inlet section of plant	سرعة السريان عند مدخل المنشورة	$V_1$	m/s
- Flow velocity at suction nozzle	سرعة السريان عند فتحة السحب	$V_3$	m/s

Height difference between pump suction and discharge nozzle.	- فرق الارتفاع بين فتحة السحب والطرد للضخمة	Z1.2	m
- Loss coefficient	- معامل فقد	$\tau$	-
- pump efficiency	- كفاءة الضخمة	$\eta$	-
Friction coefficient	- معامل الإحتكاك	$\lambda$	-
- Kinematic viscosity	- اللزوجة	$\nu$	m <sup>2</sup> /s
- Density	- الكثافة	$\rho$	kg/m <sup>3</sup>

**Pump flow rate**

التصريف  $Q$  هو حجم السائل الخارج في وحدة الزمن ويقاس بالمتر المكعب في الساعة أو اللتر في الثانية.

**Pump head**

الرفع  $H$  للطلمبة هو الطاقة الميكانيكية (طاقة الوضع) الفعالة المنتقلة بواسطة الطلمبة إلى السائل المراد ضخة وتقدر بالمتر ولا ترتبط بالوزن النوعي للسائل.

**System head**

الرفع الكلي للمنظومة  $H_A$  يتكون من:

1.4.7.1. الرفع الإستاتيكي  $H_{ge}$  وهو الفرق في الارتفاع بين منسوب السحب والطرد للسائل. فإذا كانت ماسورة الطرد تصب من أعلى منسوب السائل فإن الرفع الإستاتيكي يناسب إلى خط المحور ل MASورة الصب.

2.4.7.2. الفرق في الضغط بين مناسب السحب والطرد للسائل في المنظومة المغلقة:

$$\frac{P_{av} - P_e}{\rho g}$$

**مجموع الفوائد في الضغط**

هو فاقد الإحتكاك في الماسورة والفوائد في المحابس والقطع الخاصة وذلك في مواسير السحب والطرد

الضغط الناتج عن فرق السرعات في الدخول والخروج للمحطة.

$$\frac{V_{av}^2 - V_e^2}{2g}$$

وعلى ذلك يكون الرفع الكلي للمنظومة

$$H_A = H_{geo} + \frac{P_{av} - P_e}{\rho g} + \frac{V_{av}^2 - V_e^2}{2g} + \sum H$$

وفي التطبيقات العملية يمكن إهمال الضغط الناتج عن فرق السرعات في الدخول والخروج ويستخدم المعادلة رقم (52) في المنظومات المغلقة والمعادلة رقم (53) في المنظومات المفتوحة.

(52)

$$H_A = H_{geo} + \sum H$$

**سرعة الدوران Speed**

في حالة استخدام المحركات الكهربائية فإن السرعة تتوقف على عدد أقطاب الملفات لهذه المحركات و تكون السرعات الفعلية المتاحة هي على وجه التقرير:

عدد الأقطاب	12	10	8	6	4	2
سرعة الدوران	480	580	725	960	1450	2900

**حساب القدرة المستهلكة للطمبة (Pump absorbed power)**

**القدرة الداخلة للطمبة (Pump power input)**

القدرة الداخلة للطمبة  $P$  هي الطاقة الميكانيكية على عمود الطمبة الممتصة من الآلة المحركة لها، وهي تحدد باستخدامة المعادلة الآتية:

**قدرة الآلة المحركة Drive Power**

نتيجة لاحتمال التغير في تصرف الطمبة وبالتالي تغير نقطة التشغيل عن تلك المحددة بالتصميم والذي يعني زيادة القدرة الداخلة للطمبة فإنه في التطبيقات العملية يلزم استخدام معاملات أمان safety margins عند تحديد قدرة المحرك. ولا تقل هذه المعاملات عن الحدود الآتية:

- أ. المحركات حتى 5.7 ك وات. %3
- ب. الحركات أكبر من 5.7 إلى 4 ك وات %25
- ج. المحركات أكبر من 4 إلى 1 ك وات %20
- د. الحركات التي تزيد عن 1 ك وات %15

وتحسب هذه الزيادة من أقصى قدرة مستهلكة على عمود الطمبة على مدي التشغيل المتوقع لها خلال منحني سعة للطمبة مع الرفع  $H$  -  $Q$  curve مع مراعاه الآتي:

- قطر المروحة المطلوب
- ضغط السحب الموجب الصافي المتاح (NPSH<sub>av</sub>) يكون أكبر من أو يساوي ضغط السحب الموجب الصافي المطلوب  $NPSH_{req}$
- القيمة  $P/n$  لكراسي الرتكاز للطمبة.

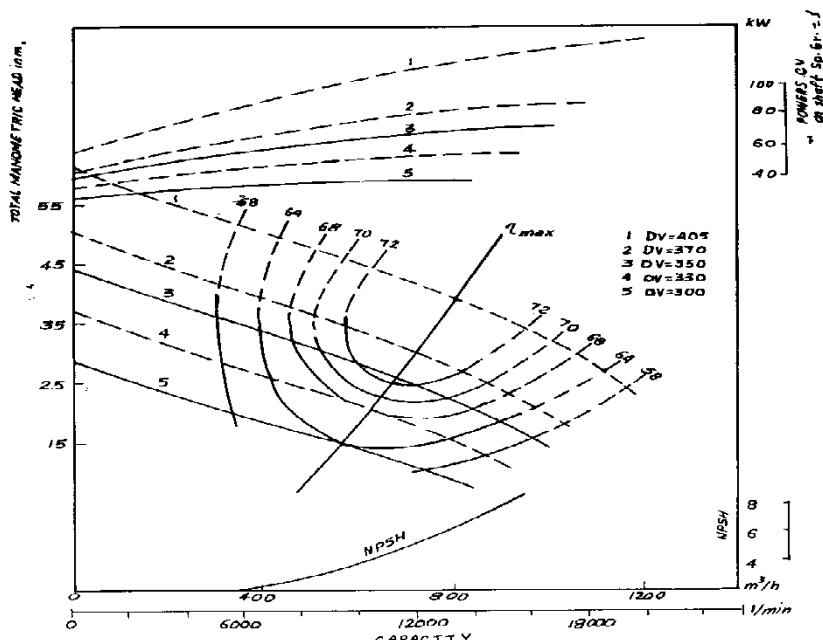
**منحنى الطلبية Pump curve**

عند سرعة ثابتة للطلبات الطاردة المركزية فإن تصرف الطلبية  $Q$  يزداد كلما نقص الرفع  $H$  وعلى ذلك فإن هذه الطلبات لها خاصية الضبط الذاتي للسعة (Self - regulating). وتعتمد القدرة الداخلة لطلبية  $P$  وبالتالي الكفاءة  $\eta$  وضغط السحب الموجب الصافي المطلوب  $NPSH_{req}$  على السعة.

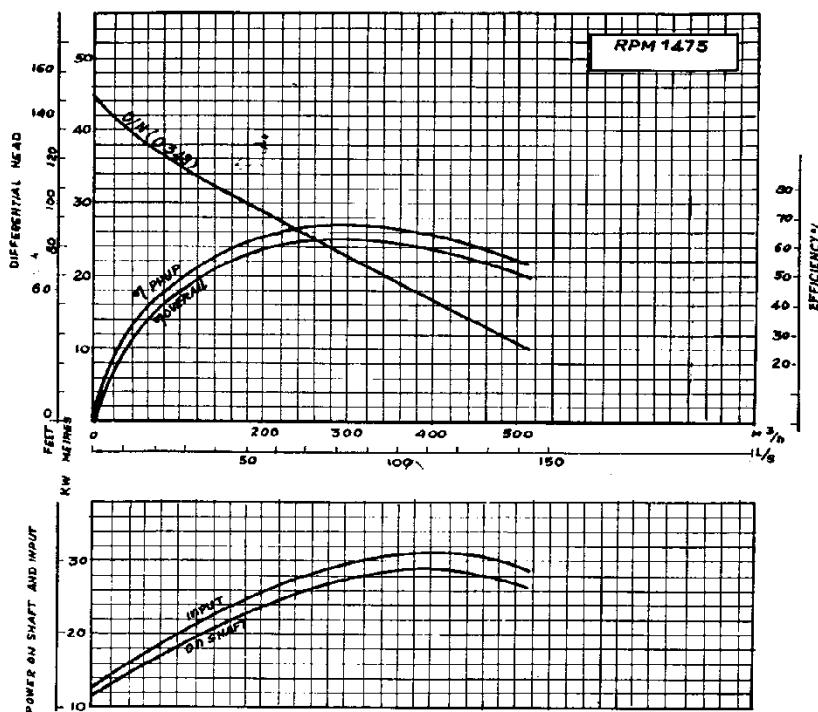
ويتم تمثيل العلاقة التي تربط جميع هذه المتغيرات على ما يعرف بمنحنى الطلبية والذي يوضح ميزات التشغيل لها. ترسم المنحنيات باعتبار الكثافة  $\rho$  واللزوجة  $(\beta)$  للمياه إلا إذا نص على خلاف ذلك.

يبين الشكل رقم (22) (أ، ب) هذه العلاقة بين المتغيرات الخاصة بالطلبات الطاردة المركزية.

تحدد ظروف التشغيل لطلبية إذا كان الأنساب استخدام منحنى منبسط Flat curve أو منحنى شديد الانحدار Steep curve في حالة المنحنى شديد الانحدار فإن سعة الطلبية تتغير بصورة أقل منها في حالة المنحنى المنبسط تحت نفس ظروف فارق الرفع  $\Delta H$



الشكل رقم ( 22 أ ) العلاقة بين المتغيرات الخاصة بالطلبات الطاردة المركزية.

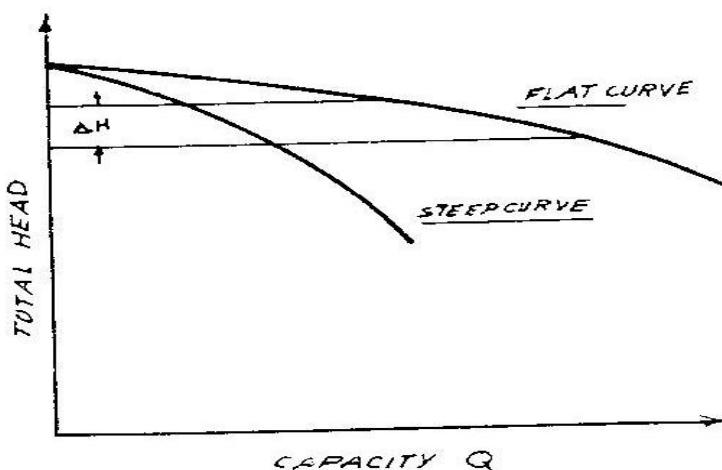


الشكل رقم (22 ب) منحنيات الطلبية الطاردة المركزية

وبوضح الشكل رقم (23) كلا المنحنيين ومنه يتضح أن المنحني شديد الانحدار له ميزات تحكم افضل.

#### مميز المنظومة (أو الماسورة) (System (Piping) characteristic)

- يرسم رفع المنظومة الكلي  $H_A$  ضد سعة الطلبية  $Q$  لإعطاء منحني المنظومة (الماسورة) System (piping) curve . ويتمثل هذا المنحني كلا من الرفع الإستاتيكي والديناميكي للمنظومة (system).



الشكل رقم (23) منحنيات الطلبية المنبسطة وشديدة الانحدار.

يتكون الجزء الإستاتيكي من الرفع الجيوديكي  $H_{ge}$  (الذي لا يتوقف على سعة الطلبية) مضافا اليه الفرق في الضغط بين قسمي دخول وخروج المنظومة

$$(55) \frac{P_{av} - P_e}{\rho g}$$

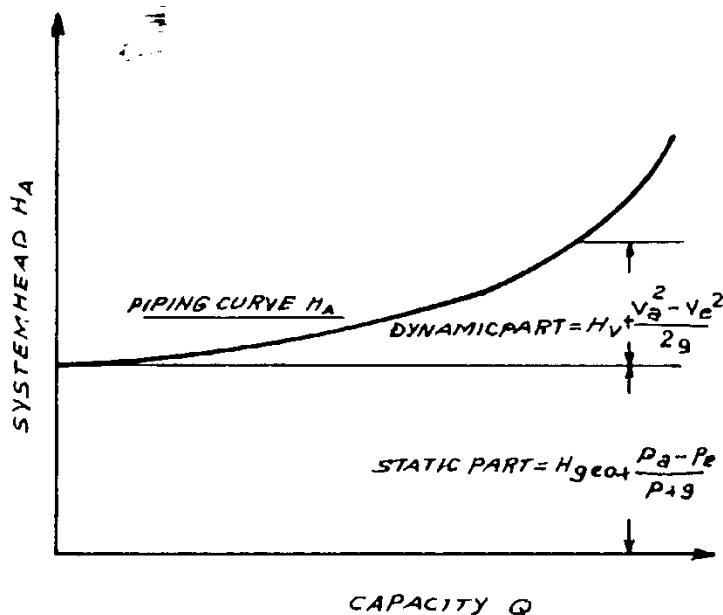
وذلك في حالة المنظومات المغلقة فقط ولا يستخدم في حالة المنظومات المفتوحة (open system). يتكون الجزء الديناميكي من فقد الرفع  $H$  الذي يتزايد مع مربع السعة مضاد اليه الفرق بين السرعات في دخول وخروج المنظومة

$$(56) \frac{V_{av}^2 - V_e^2}{2g}$$

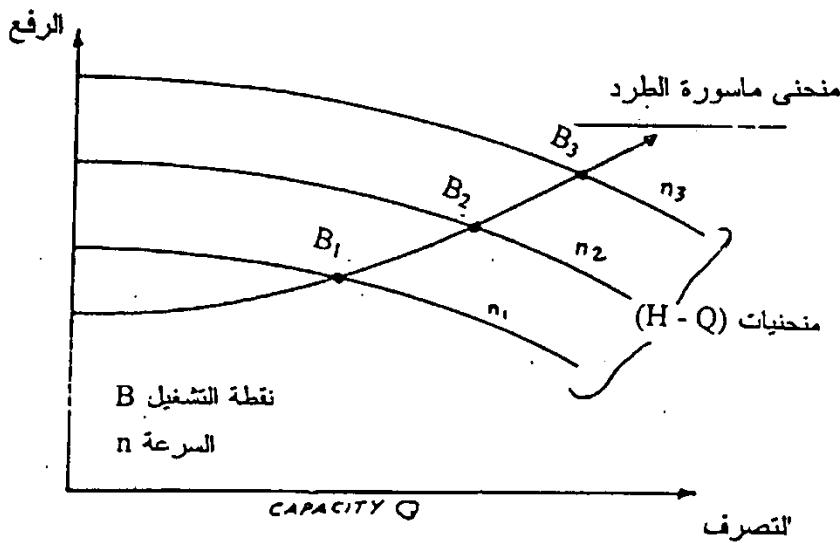
ويبيّن الشكل رقم (24) مميز المنظومة (الماسورة)

نقطة التشغيل (Duty operating point)

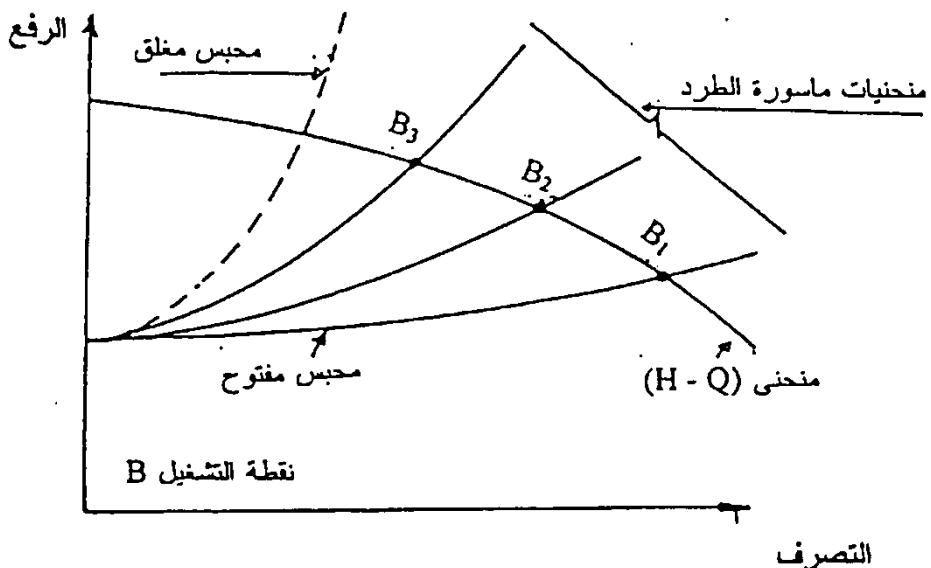
يتحدد لكل طلبة نقطة تشغيل  $B$  وهي نقطة التقاطع بين منحني الطلب (Q - H curve) ومنحني المنظومة (الماسورة) ولا تتغير هذه النقطة (وبالتالي التصرف  $Q$  والرفع  $H$ ) للطلب إلا إذا تغيرت سرعة دوران الطلب  $n$  أو قطر المروحة  $D$  أو بتغير مميز المنظومة. ويبيّن الشكل رقم (25) تغير نقطة التشغيل بزيادة السرعة  $n$  كما يبيّن الشكل رقم (26) تغيير نقطة التشغيل عن طريق استخدام محبس غلق.



الشكل رقم (24) منحني ماسورة الطرد



الشكل رقم (25) تغير نقطة التشغيل  $B_1$  إلى  $B_3$  على منحنى ماسورة الطرد يرفع سرعة الطلبية من  $B_1$  إلى  $B_3$



شكل رقم (26) تغيير مكان نقطة التشغيل من  $B_1$  إلى  $B_3$  على منحنى التصرف والارتفاع وذلك بتغيير فتحة المحبس

### التشغيل على التوازي Parallel operation

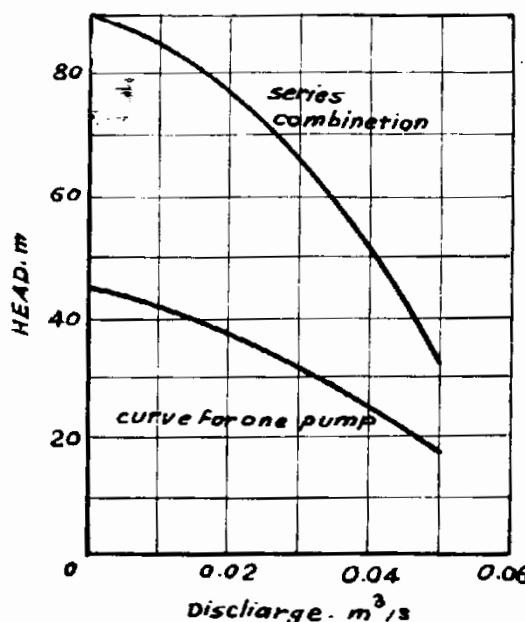
في حالة عدم مقدرة الطلبية الواحدة على إعطاء التصرف المطلوب  $Q$  عند نقطة التشغيل  $B$  فإنه من الممكن الحصول عليه بتشغيل طلبيتين أو أكثر تعمل على التوازي وتضخ جميعها في نفس منظومة المواسير وبفضل في هذه الحالة (الأسباب الاقتصادية) أن تكون الطلبيات من نفس المقاييس (متتماثلة).

ويوضح الشكل رقم (27) تشغيل طلبيتين متتماثلتين على التوازي لتعطي كلاً منها نصف التصرف المطلوب  $Q$  عند نفس الارتفاع  $H$  كما يبين الشكل رقم (28) استخدام طلبيتين لهما تصرف مختلف  $Q_1, Q_2$

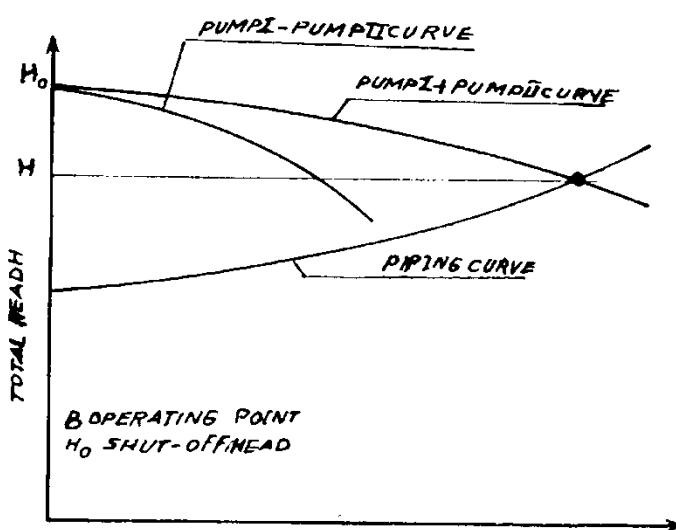
يضخان في نفس منظومة المواسير عند نقطة تشغيل B ويجمع التصرف  $Q_1$  لطلمبة 1 والتصرف  $Q_2$  لطلمبة 2 للحصول على التصرف الكلي  $Q$  (يساوي  $Q_1 + Q_2$ ) عند نفس الرفع الكلي H.

### التشغيل على التوالي Series Operation

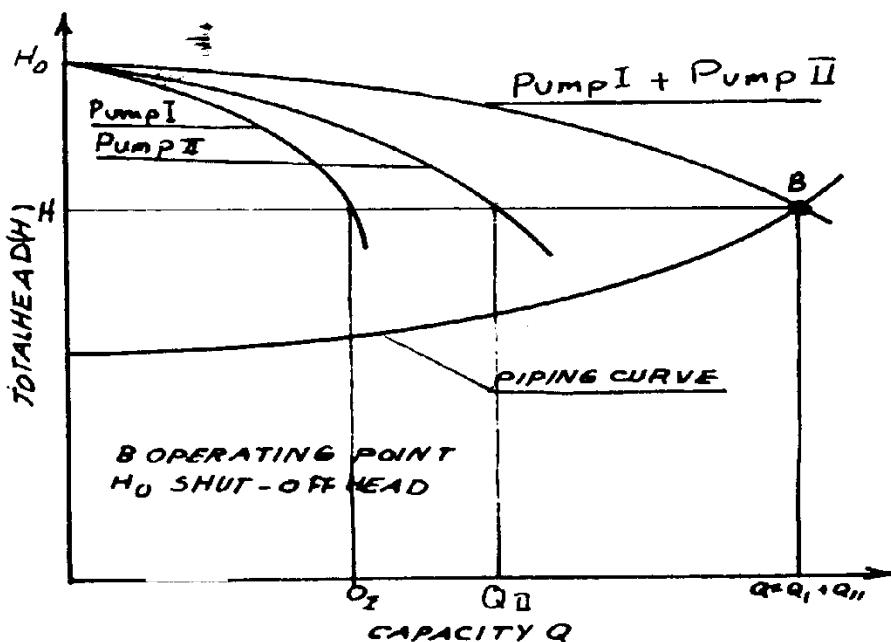
في حالة عدم مقدرة الطلمبة الواحدة على إعطاء الرفع المطلوب للمحطة H لتصرف محدد Q فإنه يمكن تحقيق الرفع المطلوب عن طريق تشغيل طلمبتين أو أكثر على التوالي تضخ الطلمبة الأولى في خط سحب الطلمبة الثانية وهكذا. ويجمع الرفع  $H_1$  للطلمبة رقم 1 على الرفع  $H_2$  للطلمبة رقم 2. وهذا للحصول على الرفع الكلي H عند نفس التصرف Q. ويوضح الشكل رقم (29) تشغيل طلمبتين متماثلتين على التوالي.



الشكل رقم (27) تشغيل طلمبتين متماثلتين على التوازي



الشكل رقم (28) تشغيل طلمبتين متماثلتين على التوالي.



الشكل رقم (29) تشغيل طلمبتين مختلفتين على التوازي

### خواص السحب Suction characteristic

#### ضغط السحب الموجب الصافي المطلوب NPSH required

لا تعمل الطلمبات الطاردة المركزية بأمان إلا عندما لا يتكون بخار داخل الطلمبة وعلى ذلك فإنه يلزم لا يزيد الضغط عند منسوب (نقطة) أساس القياس (Datum level point) لضغط السحب الموجب الصافي NPSH عن ضغط التبخر للسائل ويقاس منسوب (نقطة) أساس القياس عن خط المحور لمروحة الطلمبة. ويعبر ضغط السحب الموجب الصافي المطلوب  $NPSH_{req}$  عن القيمة الخاصة بالطلمبة مقداراً بالأمتار ويوقع على منحنيات الطلمبة ويضاف على هذه القيمة 0.5 متر كمعامل أمان

#### ضغط السحب الموجب الصافي المتاح available NPSH

تعتبر نقطة أساس القياس لضغط السحب الموجب الصافي المتاح هي محور فتحة المص للطلمبة. وفي حالة الطلمبات الأفقية ذات الجسم الوقعي (Volute Casing) فإن محور فتحة السحب والمروحة تقعان على نفس المنسوب وإذا كان هناك خلاف فإنه يلزم أن يؤخذ في الحساب.

#### تحديد ضغط السحب الموجب الصافي المتاح في حالة وجود رافع سحب (Suction lift)

في هذه الحالة يكون محور الطلمبة أعلى من منسوب السائل المراد ضخه

$$(57) NPSH_{av} = \frac{P_e + P_b + P}{\rho g} + \frac{V_e^2}{2g} - H_l - H_{sge}$$

باعتبار أن السائل هو الماء العذبة وباستخدام منظومة مفتوحة فإنه يكون

$$(58) \quad P_b = 1 \text{ bar} (105 \text{ N/m}^2)$$

$$(59) \quad P_e = 0 \text{ bar}$$

$$(60) \quad \rho = 1000 \text{ kg/m}^3$$

$$(61) \quad g = 10 \text{ m/s}^2 \text{ (including 2% error)}$$

وبإهمال قيمة  $\frac{V_e^2}{2g}$  حيث أن السرعة في خزان السحب يمكن تجاهلها

$$(62) \quad NPSH_{av} = H_1 - H_{ge}$$

ويتضح ذلك من الشكل رقم (30)

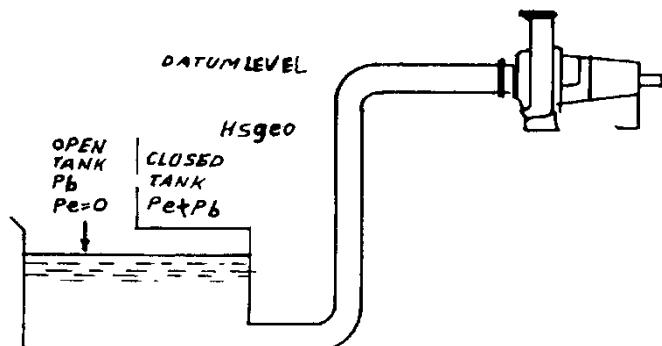
تحديد ضغط السحب الموجب الصافي المتاح في حالة وجود سحب موجب (Positive suction) في هذه الحالة تكون الطلبية أقل منسوب السائل المراد ضخه

$$(63) \quad NPSH_{av} = \frac{P_e + P_b + P^2}{\rho g} + \frac{V_e^2}{2g} - H_1 + H_{ge}$$

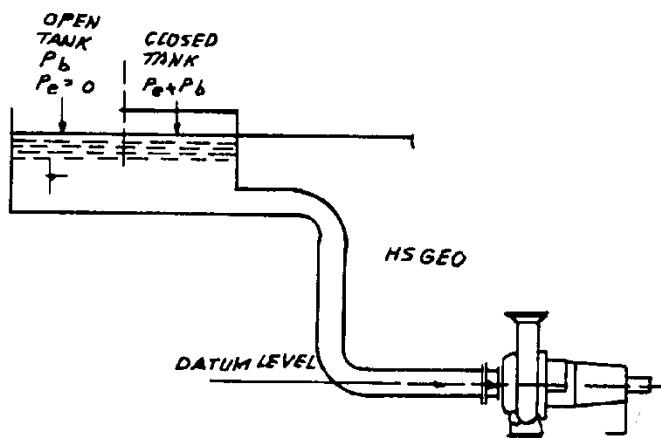
ويأخذ نفس الأفتراضات السابقة في البند رقم (1-2-3-11-1)

$$(64) \quad NPSH_{av} = H_1 - H_{ge}$$

ويتضح ذلك من الشكل رقم (31)



الشكل رقم (30) ضغط السحب الموجب الصافي المتاح على عمود السحب



الشكل رقم (31) ضغط السحب الموجب الصافي المتاح عند السحب الموجب

فائد الضغط (الرفع) (Head loss) (الارتفاع)

فائد الضغط في المواسير المستقيمة

يحسب فائد الضغط في المواسير من العلاقة

$$(65) \quad H_f = \tau \frac{V^2}{2g}$$

□ يوضح الشكل رقم (32) نومogram فائد الضغط  $H_f$  لكل 100 متر من المواسير الزهر عند التصرفات المختلفة المارة في الأقطار المختلفة لهذه المواسير وذلك كتطبيق عملي لهذه العلاقة وتطبق القيم المستخرجة من هذا النومogram في حالة استخدام مياه نظيفة (عذبة) عند درجة حرارة  $2^{\circ}\text{C}$  وباعتبار أن المواسير مملوءة تماماً ومصنوعة من الزهر الرمادي المبطن بالببتومنين.

□ يمكن استخدام النومogram الموضح بالشكل رقم (33) لاستخراج فائد الضغط  $H_f$  لبعض أنواع المواسير الأخرى طبقاً لمعامل الخشونة السطحية لها (Surface roughness)  $K_f$ .

□ كما يمكن استخدام الجداول أو المنحنيات المبنية على معادلة كول - بروك.

□ يتم استخدام الجداول لتحديد فائد الضغط لكل متر طولي من المواسير لاستخراج قيم  $H_f$  بصورة مباشرة (طريقة عملية).

#### فائد الضغط في المحابس والقطع الخاصة

□ بتطبيق نفس العلاقة السابقة في البند رقم (1-4-11) فإنه يمكن استخدام النومogram المبين بالشكل رقم (34) لاستخراج قيمة فائد الضغط  $H_f$  ومعامل الفقد في المحابس والقطع المخصوصة.

□ النومogram الموضح بالشكل (35) يستخدم كتطبيق عملي ثان لهذه العلاقة.

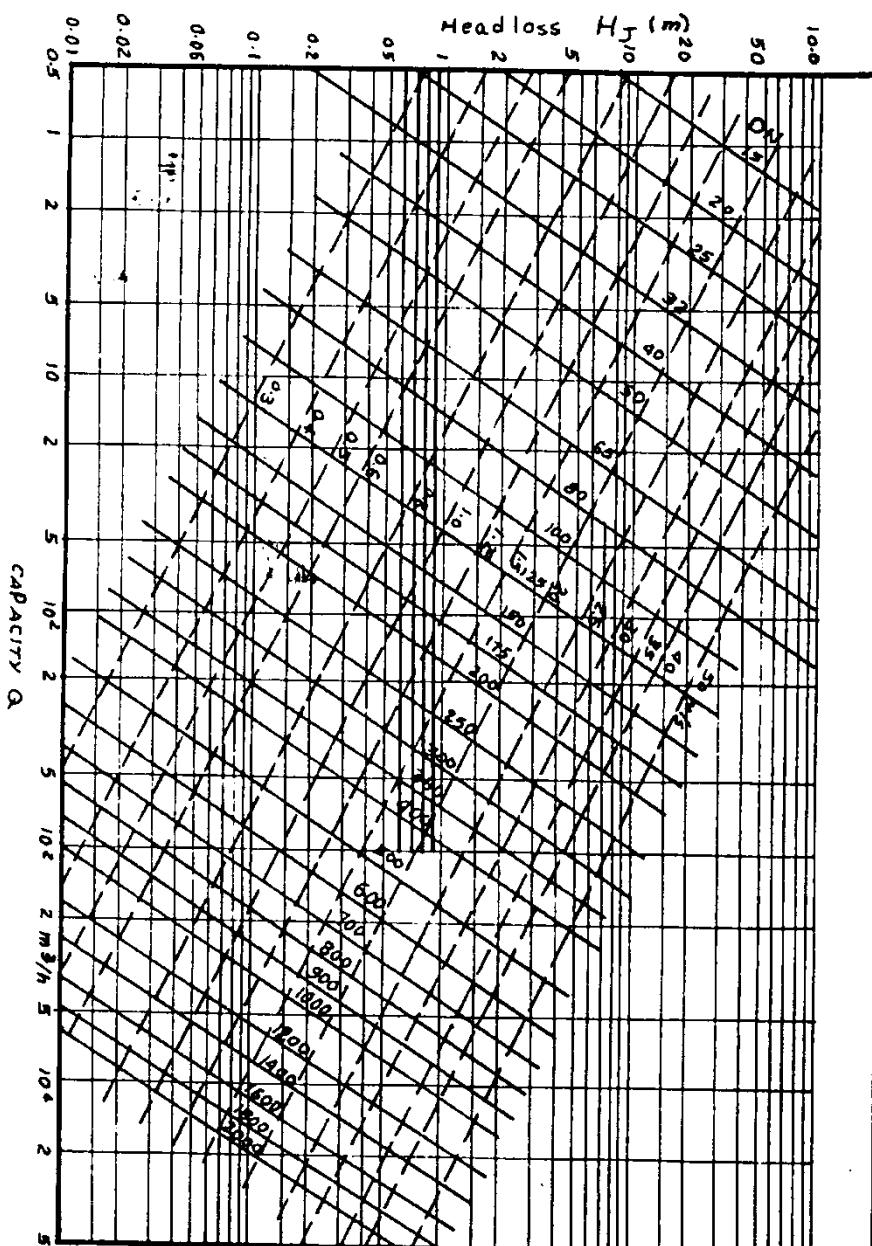
□ ويمكن عملياًأخذ فائد الاحتكاك للقطع الخاصة  $-1\%$  من فائد الاحتكاك.

## فوائد الضغط للسوائل اللزجة في المواسير المستقيمة

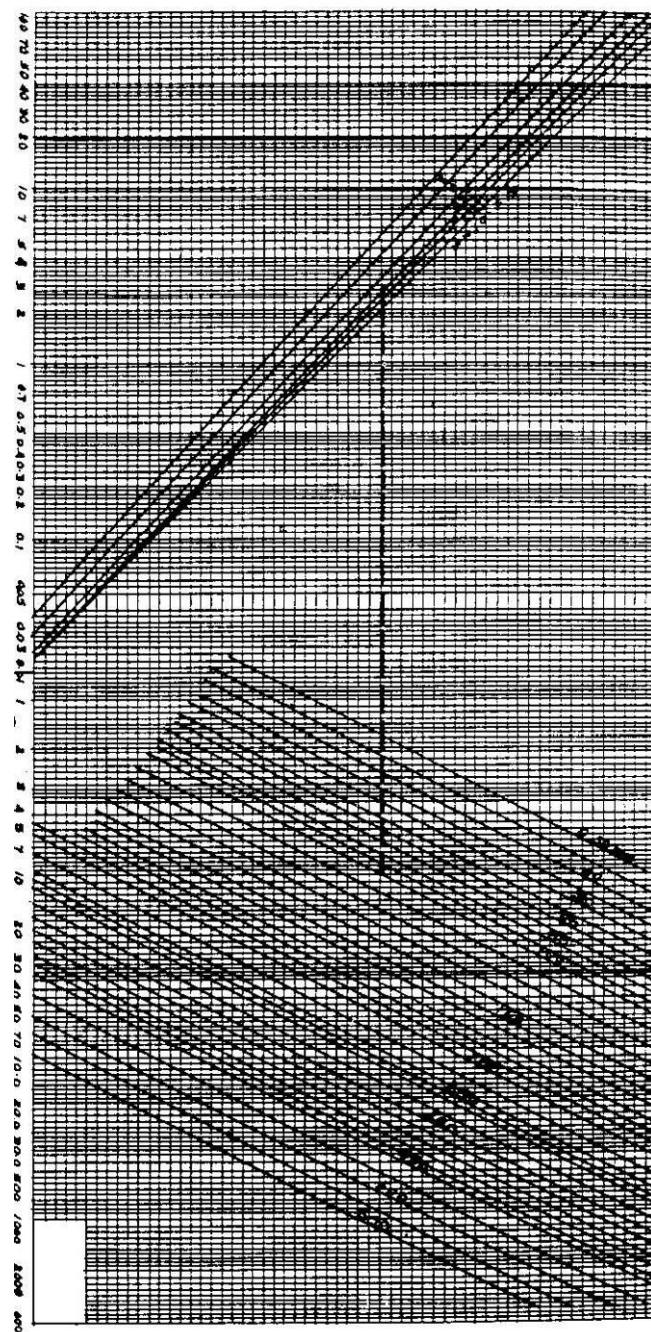
يحسب فاقد الضغط للسائل اللزج (Viscous liquid)  $H_f$  ذو الرقم التسلسلي (1) بعد الحصول على فاقد الضغط للمياه العذبة طبقاً لما سبق توضيحة وذلك من العلاقة:

$$(66) \quad H_f = \frac{\lambda}{\lambda_w} H_w$$

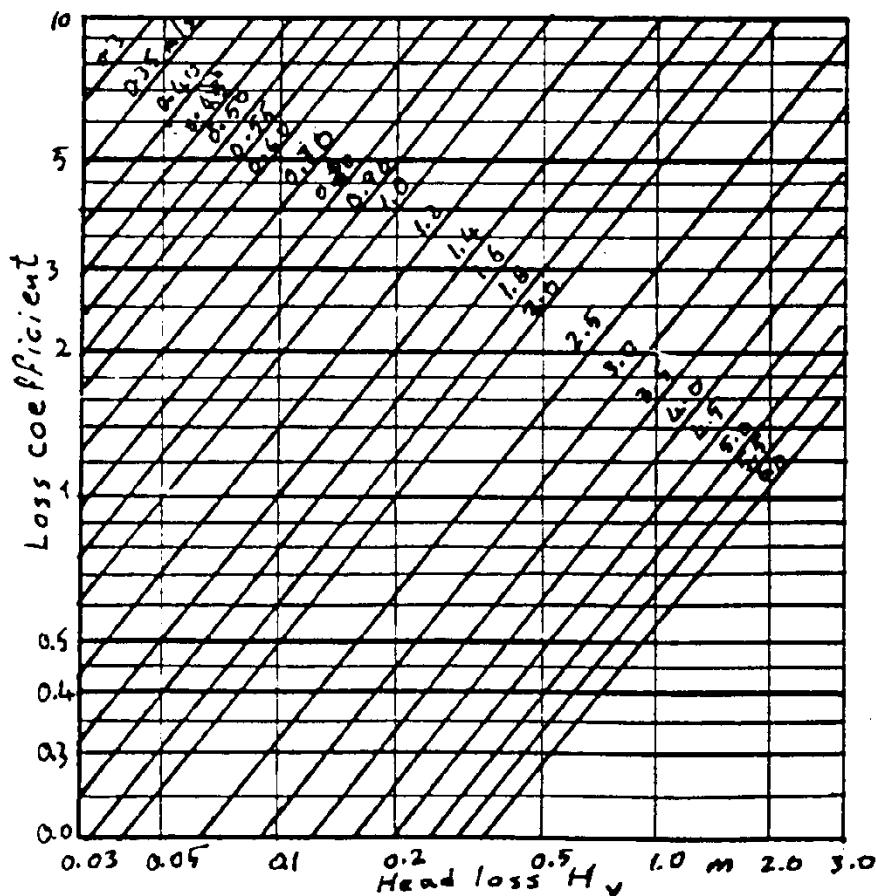
يوضح الشكل رقم (36) قيمة معامل الاحتكاك  $\lambda$  للمواسير المستقيمة (بمعلومية اللزوجة  $C$  للسائل).



الشكل رقم (32) الفاقد في المواسير المستقيمة (حديد زهر) من قطر (15) إلى (2000) داخلي وذلك لتصريفات من (5) إلى (5000) متر في الساعة



الشكل رقم (33) فاقد الضغط (HJ) لأنواع مختلفة من المواسير طبقاً لمعامل خشونة السطح



الشكل رقم (34) استنتاج الفاقد ( $H_v$ ) في المحابس والملحقات وسرعة السريان ( $v$ ) بالنسبة لمساحة المقطع لسريان المياه

### Nomogram for head losses in bends, valves etc.

— Pipe bend 90°, R/D = 1,5 0,3  
 — Discharge loss 1,0 (pipe without expansion)  
 — Swing check valve 1—2  
 — Ball check valve 1,5—2,5  
 — Gate valve 0,2  
 — Oblique globe valve 1—2  
 — Ball valve 5—6

Q = flow l/s  
 D = pipe inner diameter mm  
 v = flow velocity m/s  
 $\xi$  = loss coefficient  
 $H_f$  = head losses m  
 Example Q = 12 l/s D = 100 mm  
 v = 1,55 m/s  $\Sigma \xi = 5$   
 $H_f = 0,6$  m

— T-pieces

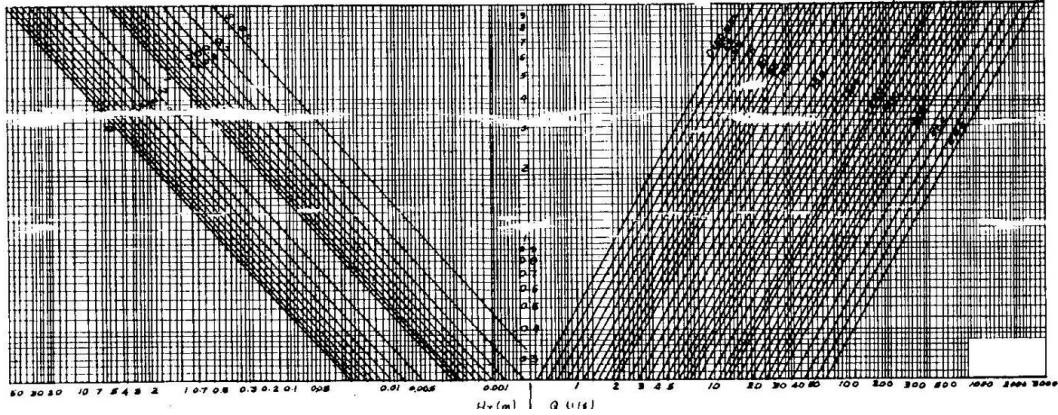


— Y-pieces

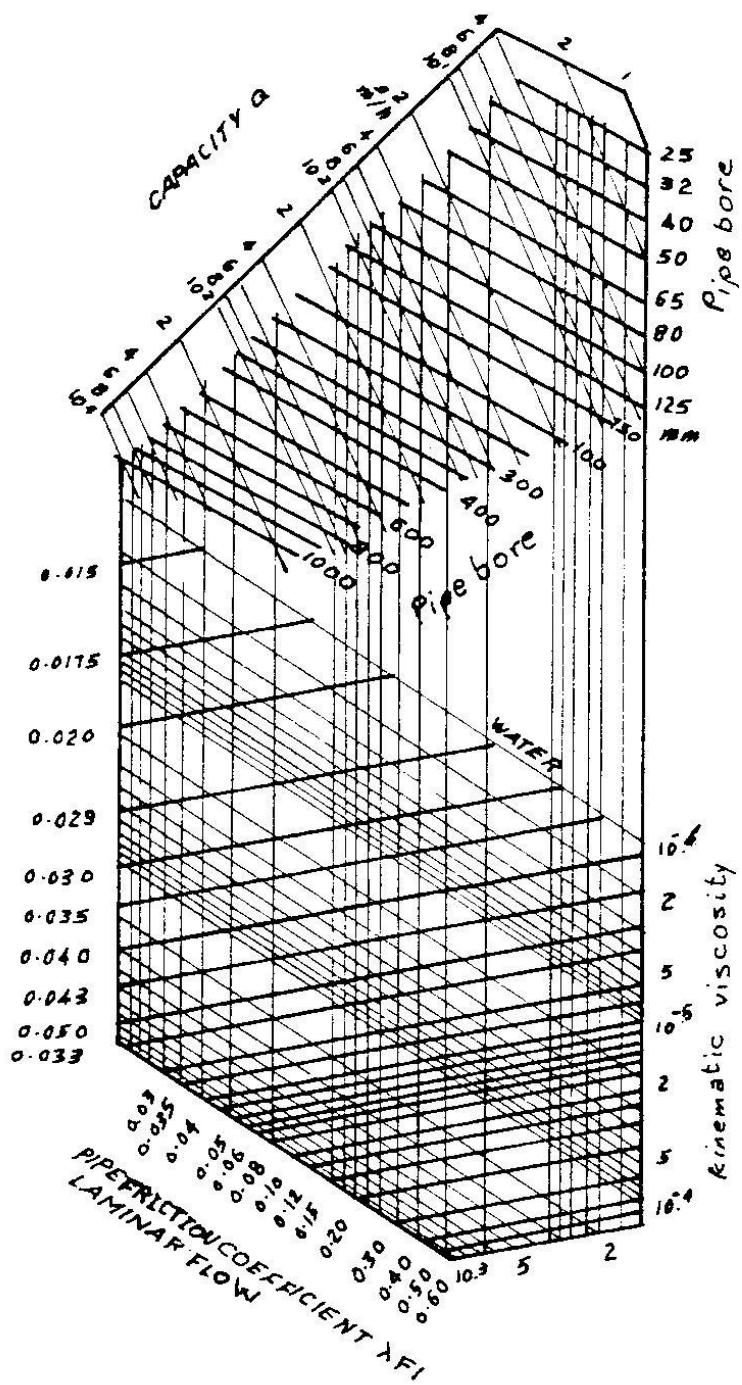


$\frac{Q}{D^2}$	$\alpha = 90^\circ$		$\alpha = 45^\circ$	
	$\xi_n$	$\xi_s$	$\xi_n$	$\xi_s$
0,0	—	—	—	—
0,2	0,40	0,07	—	0,04
0,4	0,38	0,20	0,08	0,18
0,6	0,35	0,30	0,09	0,28
0,8	0,27	0,41	0,27	0,17
1,0	0,21	0,46	0,37	0,34

$\frac{Q}{D^2}$	$\alpha = 90^\circ$		$\alpha = 45^\circ$	
	$\xi_n$	$\xi_s$	$\xi_n$	$\xi_s$
0,0	—	—	—	—
0,2	0,3	0,3	—	—
0,4	0,3	0,3	—	—
0,6	0,3	—	—	—
0,8	—	—	—	—
1,0	—	—	—	—



الشكل رقم (35) نوموغرام الفاقد في المحابس والمقطع الخاصة حيث  $\lambda$  هي معامل الاحتكاك (Friction coefficient)



الشكل رقم (36) قيم معامل الاحتكاك  $\lambda$  للمواسير المستقيمة (بمعلومية اللزوجة  $\eta$  للسائل)

للاقترابات والشكوى قم بمسح الصورة (QR)



## المراجع

- تم الإعداد بمشاركة المشروع الألماني GIZ
  - و مشاركة السادة :-
  - مهندس / محمد غنيم
  - مهندس / محمد صالح
  - مهندس / يسري سعد الدين عرابي
  - مهندس / عبد الحكيم الباز محمود
  - مهندس / محمد رجب الزغبي
  - مهندس / رمضان شعبان رضوان
  - مهندس / عبد الهادي محمد عبد القوي
  - مهندس / حسني عبده حجاب
  - مهندسة / إنصاف عبد الرحيم محمد
  - مهندس / محمد عبد الحليم عبد الشافي
  - مهندس / سامي موريس نجيب
  - مهندس / جويدة علي سليمان
  - مهندسة / وفاء فليب إسحاق
  - مهندس / محمد أحمد الشافعي
  - مهندس / محمد بدوي عسل
  - مهندس / محمد غانم الجابري
  - مهندس / محمد نبيل محمد حسن
  - مهندس / أحمد عبد العظيم
  - مهندس / السيد رجب محمد
  - مهندس / نصر الدين عباس
  - مهندس / مصطفى محمد فراج
  - مهندس / فايز بدر
  - مهندس / عادل أبو طالب
- شركة مياه الشرب والصرف الصحي بالبحيرة
- شركة مياه الشرب والصرف الصحي بالبحيرة
- شركة مياه الشرب القاهرة
- شركة مياه الشرب والصرف الصحي بالدقهلية
- شركة مياه الشرب والصرف الصحي بالدقهلية
- شركة مياه الشرب والصرف الصحي بسوهاج
- شركة مياه الشرب والصرف الصحي بالجيزة
- شركة مياه الشرب والصرف الصحي بالجيزة
- شركة مياه الشرب والصرف الصحي بسوهاج
- شركة مياه الشرب والصرف الصحي بالمنيا
- شركة مياه الشرب والصرف الصحي بالغربيية
- شركة مياه الشرب بالأسكندرية
- شركة مياه الشرب والصرف الصحي ببني سويف
- الشركة القابضة لمياه الشرب والصرف الصحي
- شركة مياه الشرب والصرف الصحي بدمياط
- شركة مياه الشرب والصرف الصحي بدمياط
- شركة مياه الشرب بالقاهرة
- شركة مياه الشرب القاهرة
- شركة مياه الشرب والصرف الصحي بالبحيرة
- شركة مياه الشرب والصرف الصحي بقنا
- الشركة القابضة لمياه الشرب والصرف الصحي
- المعونة الألمانية ( GIZ )
- المعونة الألمانية ( GIZ )