

Design of screen chamber تصميم حجرة المصافي

شبكة القضبان بمفهومها البسيط هي عبارة عن شبكة من قضبان متوازية وذات فتحات منتظمة تستخدم لإزالة المواد الطافية والمواد الصلبة الخشنة. وتعتبر أول وحدة من وحدات المعالجة وتحتاج الى عملية تنظيف بشكل مستمر وذلك لمنع الانسدادات وتقليل ضائعات الشحنة

Classification of Screen تصنييف حجرة المصفاة

• حسب طريقة التنظيف According to the method of cleaning

1. تنظيف يدوي Hand cleaned
2. تنظيف ميكانيكي Mechanically cleaned

• حسب اقطار الفتحات According to the size of clear opening

1. خشن (اكتر من 50 mm) Coarse
2. متوسط (25 - 50 mm) Medium
3. ناعم (10 - 25 mm) Fine

ملاحظة:

تستخدم عادة مصفاة ذات حجم الفتحات المتوسطة والخشنة لحماية الانابيب الخاصة بالنقل من الانسدادات والتحطم اما المصفاة ذات حجم الفتحات الناعمة لإزالة المواد الصلبة.

متطلبات التصميم:

- حجم وكمية المواد الصلبة في مياه الصرف الصحي
- تنظيف الفتحات بين القضبان
- طريقة التنظيف **والترار**
- السرعة العظمى خلال شبكة القضبان

العلاقة التجريبية التي قدمها Kirschmer تستخدم لحساب ضائعات الشحنة خلال شبكة القضبان

$$h_L = \beta \left[\frac{w}{b} \right]^{4/3} \times h_v \sin \theta \rightarrow \text{قانون هابزافا اسمنة}$$

$$h_v = \frac{V^2}{2g}$$

h_L : ضائعات الشحنة

β : معامل شكل القضيب



w : عرض القضيب المواجه للجريان

b : صافي الفراغات بين القضبان

h_v : شحنة السرعة المقتربة من القضبان

θ : جيب الزاوية التي تكون فيها القضبان مائلة

قيمة معامل الشكل β لمختلف انواع القضبان يفترض ان تكون اقل :

$\beta = 2.42$ اذا كان القضيب مستطيل المقطع والحافة حادة

$= 1.83$ اذا كان القضيب مستطيل المقطع

$= 1.79$ اذا كان القضيب دائري المقطع

صيغة اخرى لحساب ضائعات الشحنة خلال شبكة القضبان

$$h_L = 0.0729 (V^2 - V_h^2)$$

(m)

V : السرعة خلال شبكة القضبان (m/sec)

V_h : سرعة الاقتراب (الافقية) (cm/sec) $\rightarrow$ قبة وصول الطمفنة

ملاحظات مهمة:

➤ كلما زادت الزاوية تزيد ضائعات الشحنة ؟ لأنه عندما تزداد الزاوية فان $\sin$ الزاوية سوف تزداد واعظم قيمة

للـ $\sin$ عندما تكون الزاوية قائمة مع ثبات بقية العوامل

➤ كلما تقل قيمة β فان ضائعات الشحنة تكون اقل

➤ القضيب الدائري المقطع يكون مناسب اكثر

➤ يجب ان تكون السرعة خلال شبكة القضبان V اكبر من سرعة الاقتراب V_h

الاعتبارات التصميمية:

▪ تصميم الجريان $Q = 3 \times Q_{avg} = Q_{max}$

✓ سرعة الاقتراب من مياه الصرف الصحي $V_h < 37.5 \text{ cm/s}$

▪ اعظم سرعة خلال شبكة القضبان (تنظيف يدوي) $v = 30 \text{ cm/s}$

$= 75 \text{ cm/s}$ (تنظيف ميكانيكي)

▪ حجم القضبان $= 10 \text{ mm} \times 50 \text{ mm}$ (50 mm side parallel to the flow)

▪ ميل القضبان $\theta = 30^\circ - 60^\circ$ usually 45° with horizontal

▪ (تنظيف يدوي) $= 25 - 50 \text{ mm}$ صافي الفراغات او الفتحات بين القضبان

(تنظيف ميكانيكي) $= 15 \text{ to } 75 \text{ mm}$

▪ كمية المواد التي يتم حجزها $= 0.0015 \text{ to } 0.015 \text{ m}^3/\text{ML}$ اذا كان حجم الفراغ بين القضبان 10 mm to 25

mm

$\downarrow$
10mm - 25mm (حجم الفراغات) $\Rightarrow 0.0015 - 0.015 \text{ m}^3/\text{ML}$

ملاحظات مهمة
معايير تصميمية ::

- السرعة الجريان خلال المصفاة يتراوح ما بين $(0.3 - 0.75 \frac{m}{sec})$

$(30 - 75 \frac{cm}{sec})$

يجب ان لا تكون للسرعة الجريان الدافعة التي داخل فئات المصفاة
السرعة يجب ان لا تكون ::

أقل من $0.3 \frac{m}{sec}$ وذلك (لأن عدم ترسيب المواد الصلبة خلالها
مما يترتب عليه حبات الرمل)

السرعة - يجب ان لا تكون ::

أعلى من $0.75 \frac{m}{sec}$ (لأن سوف يتم دفع المواد الطافية خارج
المصفاة)

Head Loss :: حساب ضائقات السفينة
يعتمد على ::

١- كمية وتوزيع المواد الصلبة المترسكة عند المصفاة
٢- السرعة الأفقية خلال المصفاة $V (m/sec)$

٣- سرعة الجريان خلال اقتراب من المصفاة (سرعة الاقتراب) v_h
يجب ان لا يتجاوز $37.5 cm/sec$

$$h_L = 0.0729 (V^2 - v_h^2)$$

(سرعة خلال المصفاة يجب ان تكون اعبر من سرعة الاقتراب قبل المصفاة)
* $V > v_h$

OR

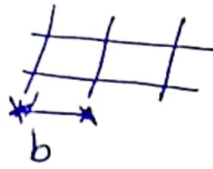
$$h_L = B \left(\frac{w}{b} \right)^{4/3} h_v \sin \theta$$

B :: معامل شكل القضيبة
B = 1.79
B = 2.42
B = 4.83

يعتمد معامل شكل B على انواع القضبان
مستطيل ذو حافة مدورة 2.42
مستطيل المقطع 1.83
دائري المقطع 1.79

* w : عرض القضبان (يُقاس بوحدة الطول)

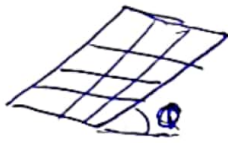
* b : صافي الفراغات بين القضبان



velocity head of flow approaching the rack (m) $h_v = \frac{V^2}{2g}$ $\therefore h_v$

وهي عبارة عن ارتفاع عمود الضغط المطلوب لزيادة سرعة الاسترجاع (السفينة)

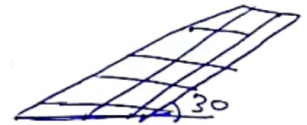
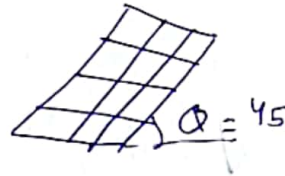
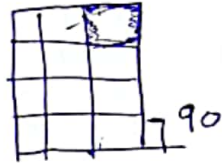
* $\sin \theta$: جيب الزاوية إذا كانت القضبان مائلة



عادة $\theta = 30^\circ - 60^\circ$ ميل القضبان ويؤخذ بالعادة $\theta = 45^\circ$

كلما زادت الزاوية تزداد جفافات السفينة لان عندما تزداد الزاوية

فإن جيب الزاوية ($\sin \theta$) يزداد وارتفاع فتحة عندما الزاوية $\theta = 90^\circ$



* h (head/loss) - يجب ان لا يتجاوز $0.15m$ لمنع انداد المضخة

مثال: أجب ضائع السحنة خلال المصفاة تألف من

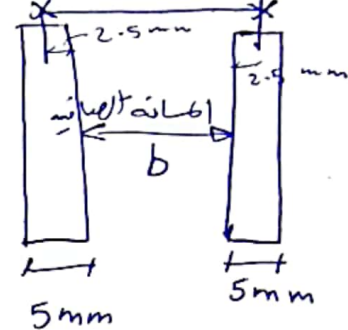
قنبان مستطيلة عرضها (5mm) كوان المسافة من مركز

5mm

قنبيب (bar) التي مركز القنبيب الذي يليه (bar) تاو (20mm) وهذا

المصفاة موضوعة في قناة عرضها (1m) وعمقها (600mm) والتي تنقل تصريف قدرة $20 \text{ m}^3/\text{min}$.

الحل Solution



① - يجب إيجاد المسافة بين (bars)

$$b = 20 - 5 = 15 \text{ mm} = 0.15 \text{ m}$$

(القنبان المستطيلة ذو طول تقاطع) $B_{\text{bad}} = 2.42$

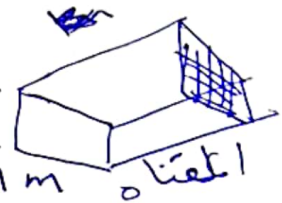
$$h_v = \frac{V^2}{2g}$$

$$V = \frac{Q_{\text{القنبيب}}}{\text{مساحة المقطع القناة}} = \frac{20 \text{ m}^3/\text{min} \rightarrow \text{sec}}{1 \text{ m} \times 0.6 \text{ m}} = 0.555 \frac{\text{m}}{\text{sec}}$$

$$\therefore h_v = \frac{(0.555)^2 \frac{\text{m}^2}{\text{sec}^2}}{2 \times 9.81 \frac{\text{m}}{\text{sec}^2}} = 0.0157 \text{ m}$$

$$0.0157 \text{ m}$$

$$\frac{600 \text{ mm}}{1000} \Rightarrow 0.6 \text{ m}$$



$$\theta = 90^\circ = \frac{\pi}{2}$$

$$\sin 90^\circ = 1$$

-47-

$$hL = B \left(\frac{w}{b} \right)^{\frac{3}{4}} h\nu \sin \theta$$

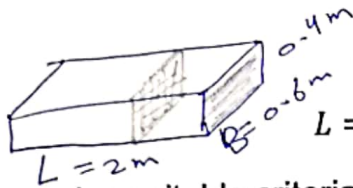
$$= 2.42 \left(\frac{0.005}{0.015} \right)^{\frac{3}{4}} * 0.0157 \times 1$$

$$= 8.884 \times 10^{-3} \text{ m} \Rightarrow \frac{\text{جول}}{\text{mm}} * 1000$$

$$= 8.8 \text{ mm} \approx 9 \text{ mm}$$

مثال/

بافتراض معايير مناسبة، قم بتصميم شبكة قضبان لمعالجة أقصى تدفق يبلغ $0.15 \text{ m}^3/\text{s}$ من مياه الصرف الصحي المنزلية في قناة القضايب.



توفير أبعاد شبكة القضايب تشبه تلك الخاصة بقناة الاقتراب. لدينا لذلك المقطع العرضي

$$L = 2.0 \text{ m}, B = 0.6 \text{ m}, \text{ and } D = 0.4 \text{ m}$$

Assuming suitable criteria, design a screen chamber to treat a maximum flow of $0.15 \text{ m}^3/\text{s}$ of domestic wastewater in each channel from the approach channel

Providing the dimensions of the screen chamber same as that of the approach channel we have,

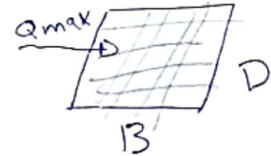
$$L = 2.0 \text{ m}, B = 0.6 \text{ m}, \text{ and } D = 0.4 \text{ m}$$

Therefore, the cross-sectional area

الحل/

$$Q_{\max} = \frac{0.15 \text{ m}^3/\text{s} \times 1000 \times 24 \times 60 \times 60}{10^6} = 12.96 \text{ MLD} \approx 13 \text{ MLD}$$

$$A_x = B \times D = 0.6 \times 0.4 = 0.24 \text{ m}^2 \quad (المساحة المقطع العرضي)$$



1.

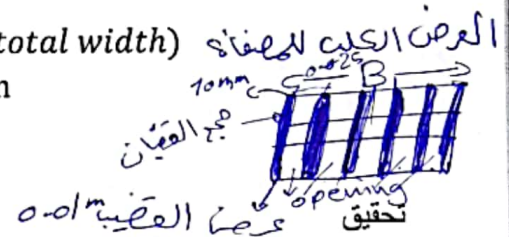
$$V_h = \frac{Q_{\max}}{\text{Area}} = \frac{0.15}{0.24} = 0.625 \text{ m/s} \approx \text{سرعة اقتراب (السرعة المقصودة)}$$

2. إيجاد عدد القضايب

$$\text{opening } (n + 1) + \text{size of bars}(n) = B \text{ (total width)}$$

$$0.025 (n + 1) + 0.01 n = 0.6 \text{ m}$$

$$n = 16$$



$$\text{العرض الكلي لشبكة القضايب} = (16 \times 0.01) + (17 \times 0.025) = 0.585 \text{ m}$$

وبالتالي العرض المقدم 0.6 m مقبول

ملاحظة: يجب ان نجد عرض شبكة القضايب حتى نرى هل تكفي المقطع العرضي للقناة.

3. حساب السرعة خلال شبكة القضبان
سرعة التدفق خلال شبكة القضبان ما يلي
1- العرض الفعال للقناة يساوي

$$B_e = \text{total width} - \text{width of 16 bars}$$

$$B_e = 0.6 - (0.01 \times n)$$

$$(العرض بين القضبان) B_e = 0.6 - (0.01 \times 16) = 0.44 \text{ m}$$

وعمق مياه الصرف الصحي D is 0.4 m

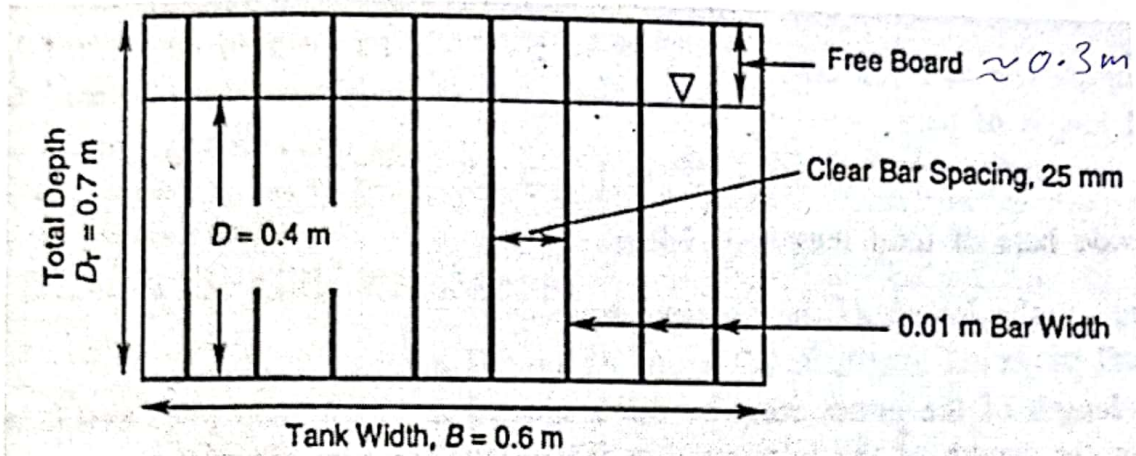


Figure 5.7 Example 5.6.

لذلك، مساحة المقطع العرضي الفعال للشبكة هو (المساحة التي تمر خلالها المياه الصرفة الصافية)

$$0.44 \text{ m} \times 0.4 = 0.176 \text{ m}^2$$

عندها، سرعة التدفق خلال شبكة القضبان يعطى بـ

$$v = \frac{\text{flow}}{\text{cross-section area}} = \frac{0.15 \text{ m}^3/\text{s}}{0.176 \text{ m}^2} = 0.852 \text{ m/s} \approx 0.9 \text{ m/s}$$

مساحة المقطع العرضي

4. ضائع الشحنة خلال شبكة القضبان

$$h_L = 0.0729 (v^2 - v_h^2)$$

حيث

v_h : السرعة قبل شبكة القضبان

v : السرعة خلال شبكة القضبان

سرعة التدفق خلال القضبان

$$h_L = 0.0729 [(0.9)^2 - (0.6)^2] = 0.03 \text{ m}$$

$$= 0.03 \text{ m} \therefore 0 < h_L < 0.15 \text{ m}$$

مقبول لان ضائعات الشحنة اقل من معايير التصميم 0.15 m

5. كمية المواد (مليغرام) (كمية المواد التي تصفى من الماء من قبل المصفاة)

بافتراض انتاج شبكة القضبان $0.0015 \text{ m}^3/\text{ML}$ من التدفق 25 mm^2 و تدفق 13 MLD

نتيجة الشبكة quantity of screening produced = $\frac{0.0015 \text{ (m}^3/\text{ML)}}{1} \times 13 \text{ (MLD)}$
= $0.0195 \approx 0.02 \text{ m}^3/\text{d}$ ($\approx 20 \text{ liters/d}$)

يمكن اجراء التنظيف يدويا كل 3 ايام بكمية تقريبية

(الكمية التي سوف تزال بعد 3 ايام) $0.02 \times 3 = 0.06 \text{ m}^3$

تصميم حوض ازالة الحصباء Design of grit chamber

وهو عبارة عن حوض يصمم لإزالة الحصباء (الرمال ، الركام الخشن ، بقايا الخشب ، أو أية مواد صلبة ثقيلة ذات كثافة اعلى من كافة المواد العضوية) بحيث تكون سرعة ترسبها أو وزنها النوعي اكبر من سرعة ترسب المواد الصلبة العضوية الموجودة في المياه الثقيلة فائدتها :

1. لحماية الأجزاء الميكانيكية في الوحدات التي تليها من التآكل
2. التقليل من تكون الرواسب الثقيلة بالأنابيب الناقلة والقنوات
3. تقليل عدد مرات تنظيف الهاضوم كنتيجة للتراكم المضطرب للحصباء في مثل هذه الوحدة
4. تحسين عمليات نزع الماء من الخبث الغير معالج عند استخدام مرشحات تعمل بأسلوب خلخلة الضغط

ملاحظة:

يكون موقع حوض ازالة الرمال في بداية محطة المعالجة بعد شبكة القضبان والمجرشة (الطاحونة) حيث أن وجود شبكة القضبان والمجرشة يجعل عمل معدات ازالة الحصباء والتنظيف اسهل.

انواع احواض ازالة الحصباء Types of grit chambers

متنوعة اشهرها كالاتي

1. احواض مستطيلة افقية Rectangular horizontal flow type

2. الاحواض المهواة Aerated grit chamber

ملاحظة :

يتضمن عمل احواض ازالة الحصباء على ازالة المواد الخاملة مع ضمان بقاء المواد العضوية داخل المياه الثقيلة دون أن تترسب والإزالة تعتمد على الاختلاف بالكثافة بين المواد العضوية والمواد الخاملة.