

المحاضرة الثالثة

قدر عدد سكان مدينة ما وفقاً للتعداد السكاني القيم التالية :

السنوات	عدد السكان بالألف	الزيادة	النسبة المئوية للزيادة%
1900	65	8	12.3
1910	73	9	12.3
1920	82	4	4.9
1930	86	6	7
1940	92	8	8.7
1950	100	-5	-5 قيمة شاذة
1960	95	15	15.8
1970	110	11	10
1980	121	64	52.9 قيمة شاذة
1990	185	20	10.8
2000	205		$\sum 81.8 \Rightarrow R=10.225\%$

- 1- اوجد عدد السكان المستقبلي بالطريقة الهندسية في عام 2030-2020-2010
 - 2- حساب الغزارة اللازمة لتحديد استطاعة المضخة المستخدمة في ضخ المياه من الآبار إلى الخزانات عام 2030 وكذلك الغزارة اللازمة لشبكة توزيع المياه
 - 3- تحقق من الشبكة اذا علمت احتمال حدوث حريقان معاً غزارة كل منهما $10L/s$ والضياعات تحسب 12% من الاستهلاك الساعي الاعظمي
 - 4- صمم خط التوزيع الرئيسي لشبكة التوزيع وكذلك خط الضخ الرئيسي اذا علمت ان منسوب مياه البئر $1390m$ ومنسوب الخزان $1460m$ وطول خط الضخ $2.4km$ وكذلك تحديد استطاعة المضخة اللازمة لذلك .
 - 5- حدد غزارة البئر الدنيا الواجب توافرها لتأمين كمية المياه اللازمة لاستهلاك السكان في المدينة اذا علمت ان عدد ساعات الضخ اليومية $20h/day$ واستهلاك الفرد من المياه $125L/d$
- * اذا زادت القيمة عن 25% تكون شاذة واذا كانت سالبة تكون شاذة .

الطلب الاول:

$$P = P_0(1 + R)^T$$

$$P_{2010} = 205000 \times (1 + 0.10255)^1 = 225961 \text{ per}$$

$$P_{2020} = 205000 \times (1 + 0.10255)^2 = 249066 \text{ per}$$

$$P_{2003} = 205000 \times (1 + 0.10255)^3 = 274533 \text{ per} \approx 275000 \text{ per}$$

$$Q_{d,av} = \frac{q \times p}{1000} = \frac{125 \times 275000}{1000} = 34375 \text{ m}^3 / \text{day}$$

$$Q_{d,Max} = u \times Q_{d,av} \text{ غزارة المضخة}$$

$$Q_{d,Max} = 48125 \text{ m}^3 / \text{d}$$

$$Q_{h,Max} = Z \times Q_{d,avg} = 0.13 \times 34375 = 4469 \text{ m}^3 / \text{h} \text{ غزارة توزيع الشبكة}$$

الطلب الثالث:

$$Q_{h,Max}'' = Q_{h,Max}' + Q_F \text{ غزارة التحقيق}$$

$$Q_{h,Max}' = Q_{h,Max} + 12\% Q_{h,Max} = 1.12 Q_{h,Max}$$

مع فواقد بدون فواقد

$$Q_{h,Max}' = 1.12 \times 4469 = 5005 \text{ m}^3 / \text{h}$$

$$Q_{h,Max}'' = 5005 + \frac{10 \times 2 \times 3600}{1000} = 5077 \text{ m}^3 / \text{h}$$

4- بما ان الشبكات شبكات مضغوطة فإن القانون يعمل

$$Q = V \times A$$

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

يتم التصميم على $Q_{h,Max}'$ ويتم التحقق على $Q_{h,Max}''$

$$V_{Max} = 2.5 \text{ m/s} \quad V_{Min} = 0.3 \text{ m/s} \quad V = (0.5-1.5) \text{ m/s} \text{ السرعة الاقتصادية}$$

سرعة جريان مثالية $V=1 \text{ m/Sec}$ نفرض سرعة جريان $V=1 \text{ m/s}$

$$d = \sqrt{\frac{4Q'_{h \max}}{\pi \times V}}$$

$$d = \sqrt{\frac{4 \times 5005 / 3600}{\pi \times 1}} = 1.33m \approx 1.4m$$

حيث في الأنابيب تقرب القطر بالزيادة وفق التالي:

فوق ال 500mm تقرب إلى أقرب 100

تحت ال 500mm تقرب إلى أقرب 50

إذاً نختار القطر 1400mm

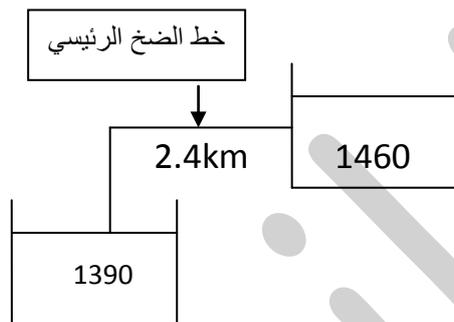
نعود ونتحقق من السرعة

$$V = \frac{4 \times Q'_{h \max}}{\pi \times d^2} = \frac{4 \times 5005}{3.14 \times (1.4)^2 \times 3600} = 0.9m/s \rightarrow ok$$

نتأكد من السرعة مع غزارة التحفيق في حال وجود حريق

$$V = \frac{4 \times Q''_{h \max}}{\pi \times d^2} = \frac{4 \times 5077}{3.14 \times (1.4)^2 \times 3600} = 0.92m/s \text{ محققة ضمن الحدود فالشبكة محققة}$$

* حساب خط الضخ الرئيسي من الآبار للخران :



$$Q = V \times A$$

$$d = \sqrt{\frac{4 \times Q_{d, \max}}{\pi \times V}} = \sqrt{\frac{4 \times 48125}{3.14 \times 1 \times 24 \times 3600}} = 0.83m \approx 0.8m$$

$$Q_{d, \max} = 48125$$

* تحديد استطاعة المضخة ← Q غزارة المضخة
← H ضاغط المضخة

H : فرق المنسوب اذا كانت الأنابيب مثالية

أما اذا كان عنا فواقد بالأنابيب H : فرق المنسوب + الفواقد

$$h' = \lambda \times \frac{L}{d} \times \frac{V^2}{2g}$$

↓ ↓
عامل الاحتكاك القطر m

$$h' = 0.02 \times \frac{2400}{0.8} \times \frac{1^2}{2 \times 9.81} = 3.06m$$

$$h'' = (10 \rightarrow 15)\% h' = 10\% h' = 0.1 \times 3.06 = 0.306m$$

نفرض ضمن هذه القيم

$$h = h' + h'' = 3.06 + 0.306 = 3.36m$$

$$H = h + (1460 - 1390) = 73m \approx 75m$$

5- غزارة البئر :

$$\text{غزارة البئر} = \frac{Q_{d,Max} m^3 / d}{h / \text{day}}$$

$$\text{غزارة البئر} = \frac{48125}{20} = 2406 m^3 / h \approx 2410 m^3 / h$$

Written By: Mr.Rap