### UNIVERSITÉ INTERNATIONALE DE CASABLANCA

Nous innovons pour votre réussite!

### École d'ingénierie

## Examen en Hydraulique urbaine et assainissement

Durée (2 h: 00 mn)

GC2

Prof. : A.Ramadane, Ph.D.

17-06-2019



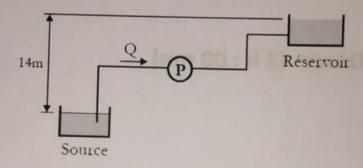
#### Problème-1

Données (EX-3.4)

Soit une pompe dont la courbe caractéristique est donnée au tableau ci-après :

Débit (l/s)	0	10	20	30	40	50	60	70	80
H <sub>p</sub> (m)		21,75	20	19	17,5	16	14	11	8
η (%)	0	25	50	70	80	82	80	70	65

La station de pompage est installée entre deux réservoirs (figure 3.33) dont les surfaces libres présentent une dénivellation (hauteur géométrique) de 14,0m.



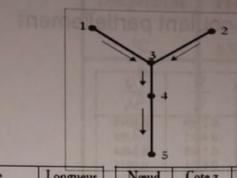
Deux pompes identiques placées en parallèle puisent l'eau d'une source pour la refouler vers un réservoir, tel que montré sur la figure 3.33 de l'exercice 3.4. La conduite de refoulement a une longueur totale de 6,0km, un coefficient de Hazen-Williams CHW=150 et un diamètre D=0,510m. La courbe caractéristique de chacune des pompes est la même que celle fournie au tableau de l'exercice 3.4. On néglige les pertes de charge singulières.

- 1) Il faut trouver le débit de fonctionnement de chacune des pompes.
- 2) Il faut trouver la puissance absorbée par chacune des pompes.



Nous innovons pour votre réussite!

#### Problème-2



Conduite		Longueur	Nœud	Cote z	Surfaces	Densité	
i	j	Lij	i	Z(m)	Ai(ha)	di (pers/ha)	
1	3	100	100	29.38	30	100	
2	3	100	2	29.08	32	100	
3	4	90	3	27.86	14	100	
4	5	140	4	27.25	8	130	
			5	26.94			

La vitesse permise est comprise entre 0.9 et 3 m/s

Faites la conception du réseau d'assaimissement sanitaire.

## Diamètres disponibles®

Le diamètre doit être choisi parmi ceux de la liste suivante (en millimètres): 75, 100, 125, 150, 200, 250, 300, 350, 400, 450, 500, 600, 750, 900, 1050, 1200, 1350, 1500, 1650, 1800, 2100, 2400 et 2700.



## Université Internationale de Casablanca

LAUREATE INTERNATIONAL UNIVERSITIES

" NIVERSITE INIER

Nous IIII

## UNIVERSITÉ INTERNATIONALE DE CASABLANCA

Nous innovons pour votre réussite!

# Cas de la conduite circulaire coulant partiellement pleine

y	A	R <sub>H</sub>	V	Q
D	Ap	RHP	V,	Q,
0.05	0.0187	0.1302	0.2569	0.0048
0.10	0.0520	0.2541	0.4011	0.0209
0.15	0.0941	0,3715	0.5168	0.0486
0,20	0.1424	0,4824	0.6151	0.0876
0.25	0.1955	0.5865	0.7007	0.1370
0.30	0.2523	0.6838	0.7761	0.1968
0.35	0.3119	0.7740	0.8430	0.2629
0.40	0,3735	0.8569	0.9022	0.3370
0.45	0.4346	0.9323	0.9544	0.4165
0.50	0.5000	1.0000	1.0000	0.5000
0.55	0.5635	1.0595	1.0393	0.5857
0.60	0.6265	1.1105	1.0724	0.6718
0.65	0.6880	1.1526	1.0993	0.7564
0.70	0,7476	1.1849	1.1198	0.8372
0.75	0.8045	1.2067	1.1335	0.9119
0.80	0.8576	1.2167	1.1397	0.9775
0.85	0.9059	1.2131	1.1374	1.0304
0.90	0,9480	1,1921	1.1243	1.0658
0.95	0.9813	1.1458	1.0950	1.0745
1,00	1,0000	1,0000	1.0000	1,0000

Propriétés géométriques et hydrauliques d'une conduite coulant partiellement pleine



Université Internationale de Casablanca

## VERSITÉ INTERNATIONALE DE CASABLANCA

Nous innovons pour votre réussite!

Température	Pression de
	vapeur
°C	kN/m <sup>2</sup> , abs
0	0.61
5	0.87
10	1.23
15	1.70
20	2.34
25	3.17
30	4.24
40	7.38
50	12.33
60	19.92
70	31.16
80	47.34
90	70.10
100	101.33

