

RELACION TEKNIK:

“RIKONSTRUKSION RRJET UJESJELLESIS RR.”EFENDIU”,RR.”PAVAREsia”,KASHAR

1. QËLLIMI

Ky projekt zbatimi konsiston në hartimin e nje projekti me qellim rikonstruksionin e rrjetit te ujesjellesit ne Rr.Efendiu, Rr.Pavaresia” Njesia Administrative Kashar

Sipas të dhënave të detyrës së projektimit, imazhi satelitor si me poshte tregon planvendosjen e objektit :



Hartimi i ketij projekti i jep zgjidhje :

- Furnizimit me uje te pijshem per sot dhe ne prespektiven 25-vjecare me objektiv furnizimin 24 ore ne dite per objektet e banimit ne Rr.”Efendiu”, Rr.”Pavaresia”
- Furnizimi me uje me cilësi , referuar vendim ,nr. 379, datë 25.5.2016 për (Council Directive 98/83/EC of November 1998 on the quality of water intended for human consumption) dhe rekomandimeve për cilësinë e ujit nga Organizata Botërore e Shëndetësisë.

X: 396421.31

Y: 4578075.50

Z: 68m m.n.d

Tubacion PE100 Dj-90mm furnizohet me uje nga Stacioni Pompimit Berxull.

3. ZGJIDHJA TEKNIKE

Llogaritjet hidraulike per qellim dimensionimin e rrjetit shperndares jane hartuar duke u bazuar ne te dhenat dhe kushtet e projektimit :

- Numri i banoreve në zonën e projektit =150
- Norma e furnizimit me uje për popullsine $n=200$ l/(ba*ditë)
- Oret e furnizimit me ujë = 24 orë
- Jetëgjatësia e veprës $t= 25$ vjet
- Norma e rritjes se popullsise $r=1.6\%$

Realizojme llogaritjet e prurjeve karakteristike

Numri i popullsise per $t=25$ vjet :

$$N_2 = N_1 \cdot (1 + r)^t = 150 \cdot (1 + 0.016)^{25} = 223 \text{ banorë}$$

Llogarisim prurjet karakteristike

$$Q_{\max}^{\text{ditore}} = \frac{N_2 \cdot n}{1000} = \frac{223 \cdot 200}{1000} = 44.5 \text{ m}^3/\text{ditë}$$

$$Q_{\text{mes}}^{\text{orare}} = \frac{Q_{\max}^{\text{dit}}}{24} = \frac{44.5}{24} = 1.85 \text{ m}^3/\text{orë}$$

$$Q_{\max}^{\text{orare}} = Q_{\text{mes}}^{\text{orare}} \cdot K = 1.85 \cdot 4 = 7.4 \text{ m}^3/\text{orë}$$

$$q_{\max}^{\text{sek}} = \frac{Q_{\max}^{\text{orare}}}{3600} = \frac{7.4 \cdot 1000}{3600} = 2.05 \text{ l/sek}$$

3-2 Llogaritjet e Rrjetit Shperndares

Me qellim verifikimin ne kompleks te skemes se llogaritur, ndertojme nje model hidraulik permes software Epanet.V2.

Perpara zhvillimit te modelit hidraulik, shprehim disa konsiderata mbi software e perdorur per llogaritjet hidraulike.

Software i perdorur EPANET V.2 (United States Environmental Protection Agency's (EPA))

Software Epanet V.2, realizon modele simulimi hidraulik duke llogaritur ngarkesat ne nyje dhe rrjetet ne cdo tubacion ne kushtet e nje niveli te dhene ne rezervuar. Modeli lejon te simulohet ndryshimi i nivelit te ujit ne rezervuar me kalimin e kohes, ngarkesen ne nyje ne momente te ndryshme ne varesi te sjelles se rrjetit pergjate nje dite. Kjo realizohet permes zgjidhjes ne menyre te njekohshme te nje numri te larte ekuacionesh te ruajtjes se prurjes ne cdo nyje, dhe te humbjeve te presionit ne cdo tubacion. Ky proces, i njohur ndryshe si bilanc hidraulik, kalon permes nje procesi perserites se zgjidhjes se ekuacioneve jo-lineare ; Epanet per kete qellim perdor algoritmin e gradientit, e percaktuar nga Todini dhe Pilati (1987) dhe me pas nga Salgado (1988). Ne menyre te vecante, nje rrjet me "N" nyje qe lidhin tubacione dhe "NF" nyje qe perfaqesojne rezervuare, humbjete e presionit ne nje tubacion midis nyjeve i dhe j mund te pershkruhen permes ekuacionit :

$$H_i - H_j = h_{ij} = r \times Q_{ij}^n + m \times Q_{ij}^2$$

Ku : H_i eshte ngarkesa totale ne nyje

h_{ij} jane humbjete e presionit pergjate nje segmenti "i-j"

r eshte koeficienti i rezistences, e cila lidhet me formulen e zgjedhur per vleresimin e humbjeve (ne Epanet mund te zgjidhet permes : formules Hazen-William, formules Darcy-Weisbach dhe Chezy-Manning)

Q_{ij} prurja e percjelle pergjate segmentit "i-j"

n eshte eksponenti i prurjes

m koeficient humbjesh minimale te lokalizuara

Duhet te respektohen gjithashtu ekuacionet e vazhduesmerise ne cdo nyje qe perben rrjetin e realizuar :

$$\sum_j Q_{ij} - D_i = 0 \quad \text{per } i = 1, 2, \dots, N$$

Epanet lejon riprodhimin e nje rrjeti real tubacionesh nen presion permes objekteve fizike qe e perbejne ate, sebashku me parametrat e tyre. Ne menyre te vecante, nje rrjet shperndares perfaqesohet si nje bashkesi lidhjesh (links) te cilat lidhen permes tyre me nyje (nodes) ; lidhjet mund te jene tubacione, pompa ose saracineska ; nyjet mund te jene pika te konsumit te ujit (nyje demand), nyje te hyrjes se ujit (nyje burime) ose depozita ose cisterna (nyje magazinimi). Secila prej tyre ne varesi te karakteristikave fizike dhe funksionale te rrjetit mund te modelohet ne software ne menyrat me te ndryshme.

Fillimisht perpara prezantimit te skemed duhet te behen disa konsiderata :

- 1- Epanet i njeh rezervuaret vetem si cilindrike, dhe kerkon parametrat si diametri dhe lartesia e rezervuarit. Ne kete menyre jane realizuar ekuivalentimi permes formules :

$$D = 2 \sqrt{\frac{A \cdot B}{\pi}}$$

Ku A dhe B jane dimensionet ne plan te depove, ndersa H eshte lartesia e nivelit maksimal te ujit ne depo.

2- Koeficienti i ashpersise i perdorur ne ndertimin e modelit :

Tubacione polietilene C=140

Tubacione gize C=118

Tubacione celiku C=100

3- Ngarkesat ne nyje

Percaktimi i ngarkesave ne rrjet eshte koncepti me i rendesishem per ndertimin e nje modeli sa me te sakte, dhe ku me pas mund te nderhyet ne permiresimin permes shtimit te elementeve. Llogaritja e ngarkesave ne nyje eshte realizuar duke shfrytezuar formulen :

$$Q_{nyje} = \frac{N \times n}{24 \times 3600} \left(\frac{l}{sek} \right)$$

Ku n=norma e furnizimit me uje e dhene 200 l/ba*dite

N = numri i popullsise

Me qellim percaktimin e numrit te popullsise per cdo nyje, jemi bazuar ne disa konsiderata :

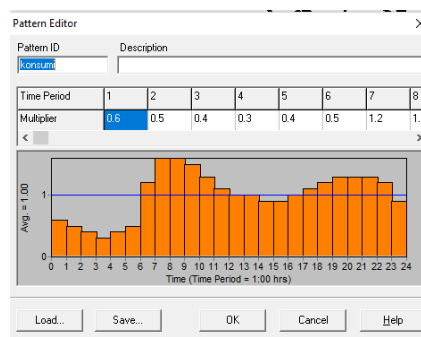
Shperndarja e popullsise e pabarabarte

Planet e zhvillimit per zona te caktuara, permes informacioneve zyrtare

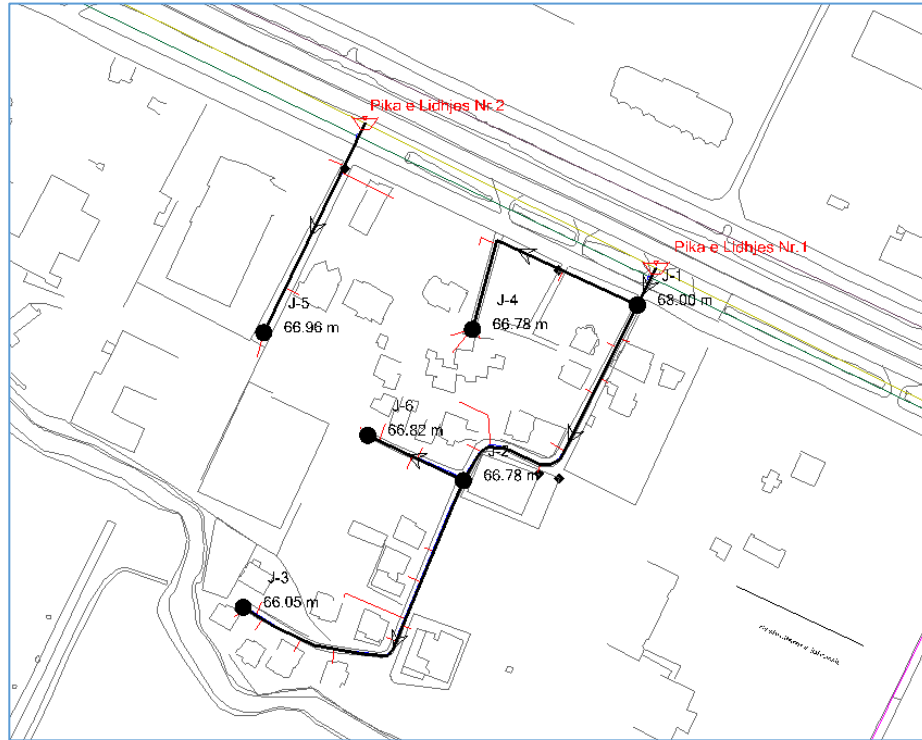
Lartesia e godinave

4- Mbigarkesa ne cdo nyje (Demand Pattern)

Me qellim vleresimin e orareve te ngarkeses maksimale, perdoret nje komande ne program, e cila lejon pikerisht mbingarkesen per cdo nyje ne varesi te oreve te ndryshme te dites. Sipas nje grafiku konsumi :



3-2 Ndertimi I modelit hidraulik



Pamje e modelit hidraulik

Ndertimi i modelit hidraulik, me qellim verifikimin e rrjetit të ri, është ndërtuar i integruar me skemën ekzistuese të ujesjellesit.

Dimensionimi i tubacioneve është realizuar duke respektuar shpejtesitë ekonomike në tubacione:

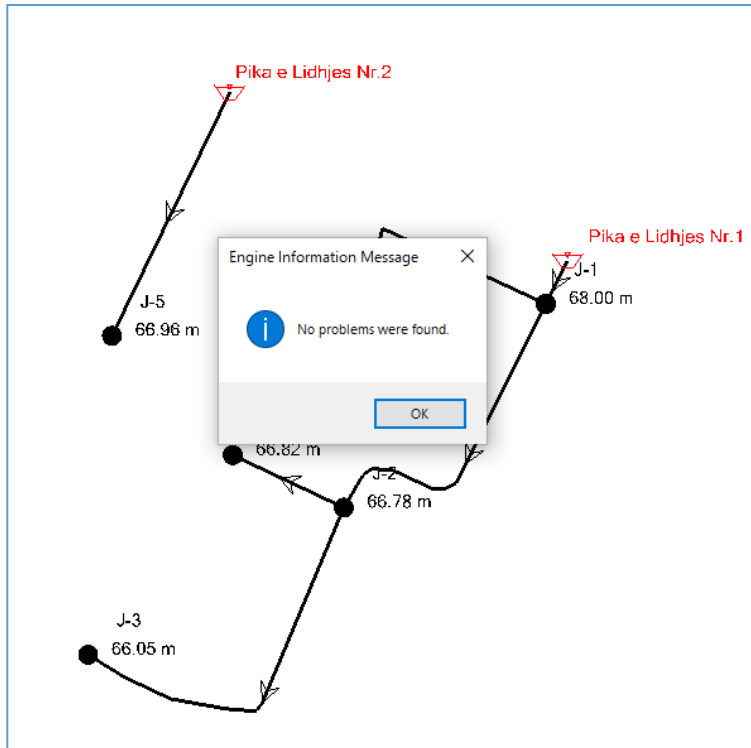
$$\begin{cases} v_{\min} = (0.7 \div 0.9) \text{ m/sek} \\ v_{\max} = (1.34 \div 2.68) \text{ m/sek} \end{cases}$$

Gjithashtu është marrë parasysh respektimi i kushteve të projektimit të ujesjellesit:

- Në kohën e konsumit maksimal, dhe të nivelit minimal të rezervuarit në të gjitha pikat me të disfavorshme të ruhet një ngarkesë minimale prej 10m
- Në kohën e konsumit minimal, dhe të nivelit maksimal të rezervuarit presioni maksimal të mos jetë mbi 60m
- Lulatjet maksimale të presionit rrjetit jo më shumë se 20 metra

VLEFISHMERIA E MODELIT HIDRAULIK

Pasi janë ngarkuar të gjitha të dhënat në modelin hidraulik, është realizuar vlefshmeria e modelit (validate):

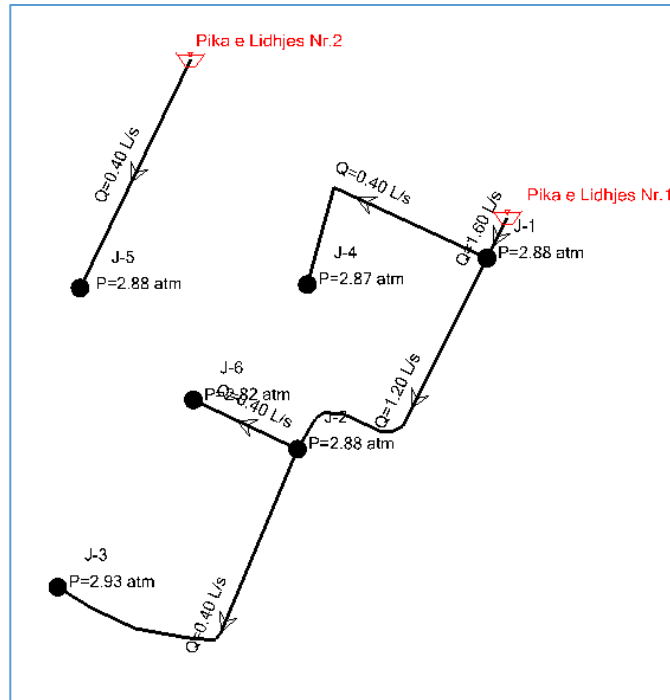


Nga paraqitja grafike e mësipërme software na përgjigjet duke konfirmuar se skema e implementuar është e saktë dhe në lidhje logjike me elementët e saj.

Skema Validate tregon se skema funksionale, në rastin konkret, është brenda parametrave hidraulik të lejuar e cila nënkupton mungesën e presioneve negative në sistem, mungesën e të dhënave gjeodezike, mungesën e vendosjes së parametrave hidraulik për elementët

4- REZULTATET E MODELIT HIDRAULIK

Nga sa u përshkrua me sipër, janë përftuar përmes modelit hidraulik rezultatet për të gjithë tubacionet, nyje.



Detaj presionet ne rrjet ne periudhen e konsumit maksimal zona e projektit

Ne tabelen e meposhtme rezultatet e llogaritjeve per tubacionet e projektit:

ID	Label	Length (Scaled) (m)	Start Node	Stop Node	Diameter (mm)	Hazen-Williams C	Flow (L/s)	Velocity (m/s)	Headloss Gradient (m/m)
32	P-1	21	Pika e Lidhjes Nr.1	J-1	51.4	140	1.6	0.66	0.01
34	P-2	147	J-1	J-2	51.4	140	1.2	0.58	0.008
36	P-3	175	J-2	J-3	51.4	140	0.4	0.19	0.001
38	P-4	125	J-1	J-4	32.6	140	0.4	0.48	0.01
41	P-5	117	Pika e Lidhjes Nr.2	J-5	32.6	140	0.4	0.48	0.01
43	P-6	53	J-2	J-6	32.6	140	0.4	0.48	0.01

Ne tabelen e meposhtme rezultatet e llogaritjeve per nyjet e projektit:

ID	N-	Elevation (m)	Hydraulic Grade (m)	Pressure (atm)	X (m)	Y (m)
31	J-1	68	97.79	2.88	385,020.41	4,577,189.43
33	J-2	66.78	96.56	2.88	384,932.76	4,577,100.96
35	J-3	66.05	96.37	2.93	384,821.72	4,577,037.07
37	J-4	66.78	96.54	2.87	384,937.29	4,577,177.20
40	J-5	66.96	96.82	2.88	384,832.10	4,577,175.57
42	J-6	66.82	96.02	2.82	384,884.52	4,577,123.76

PROJEKTUES

Ing.Endri PIERO

PERGJ.SEKTORIT PROJEKTIMIT

Ing.Albana MILO