

Sprememba:	Opis spremembe:		Datum:	Podpis:	
Investitor: RS, Ministrstvo za okolje in prostor Dunajska 47, 1000 Ljubljana	Objekt: UREDITEV VODNE INFRASTRUKTURE ZA ZAGOTAVLJANJE POPLAVNE VARNOSTI ŽELEZNIKOV – I. FAZA				
Projektant: 	Del objekta: DERMOTOV JEZ				
ID oznaka dokumenta Izdelovalca:	Vrsta načrta/prikaza: 5.2 Načrt hidromehanske opreme – Dermotov jez				
	Ime in priimek: (Podpis)	Identifikacijska št.:	Vsebina dokumenta/risbe: Jeklena samoregulirna zaklopka Statični izračun		
Odgovorni projektant:	Martin Cmrekar u.d.i.g.	G-3884			
Odgovorni vodja projekta:	mag. Rok Fazarinc u.d.i.g.	G-0644			
Sodelavec - Projektant:			Vrsta projekta	PGD	Št. proj.: H52/15
Obdelal:	Martin Cmrekar u.d.i.g.	G-3884	Klasifikacijska oznaka	C X - - - - -	Stran/Št.strani: 1/15
Datum izdelave:	September 2016	Merilo:	Indefikacijska oznaka:	M P A J X - - 5 S 0 0 0 8	Rev.:

KAZALO

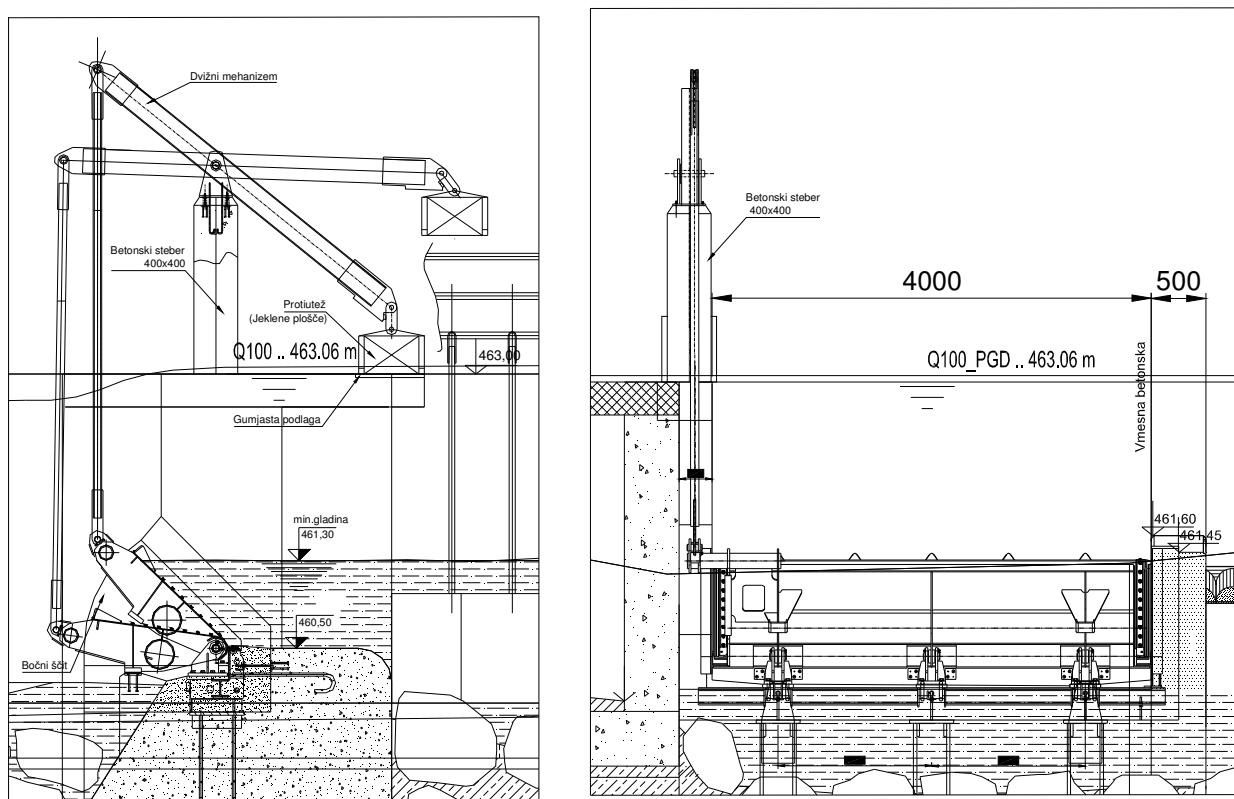
1.0	UVOD	3
2.0	MATERIAL IN DOPUSTNE NAPETOSTI	4
2.1	DOPUSTNE NAPETOSTI ZA JEKLENE DELE	4
2.2	DOPUSTNE NAPETOSTI ZA JEKLENE DELE	7
3.0	HIDRODINAMIČNE SILE NA ZAKLOPKO	8
4.0	DOLOČITEV PROTIUTEŽI IN PROTIMOMENTA	10
5.0	SILE NA BETON.....	11
5.1	SILE NA LEŽAJE ZAKLOPKE	11
5.1.1	Zaklopka dvignjena – kot $\alpha=44^\circ$, voda na koti 461,30 m n.m	11
5.1.2	Zaklopka spuščena – kot 8° , voda na koti 462,30 m n.m	12
5.2	SILE NA BETONSKE PODPORE	13
5.3	SILE NA PODPORO MEHANIZMA S PROTIUTEŽJO.....	14
6.0	LITERATURA.....	15

1.0 UVOD

Zaklopka na jezu je namenjena vzdrževanju zajezebe na koti 461,30 m n.m..

Dolžina zaklopke je 4,0 m, zajezna višina pa 0,8 m. Vležajena je s tremi ležaji, ki so vbetonirani v betonsko konstrukcijo jezu.

Pri koti 461,30 m n.m. je zaklopka dvignjena in ni prelivanja. Pri naraščanju vodne gladine in povečanju vodnega pritiska na zaklopko pa postane moment odpiranja zaklopke večji od momenta protuteži, ki se nahaja na desnem bregu. Takrat se zaklopka spusti in voda preliva preko nje dokler se gladina ne zniža do kote 461,30 m n.m. Takrat se zaklopka spet dvigne in prekine prelivanje. Osnovni geometrijski podatki so prikazani na sl. 1.



Sl. 1

2.0 MATERIAL IN DOPUSTNE NAPETOSTI

2.1 Dopustne napetosti za jeklene dele

Dopustne napetosti so vzete po DIN 19704.

Za materiale St 37, St44 in St 52 po DIN 17100 so dopustne napetosti prikazane v tabeli 1 v skladu z DIN 19704 Tb 3.

Dopustne napetosti so podane v N/mm² ter velja:

$$10 \text{ daN/cm}^2 = 1 \text{ N/mm}^2$$

Tabela 1. Dopustne napetosti v N/mm² za osnovni material

Vrsta napetosti	Konstrukcija iz 7) izdelana iz materiala									DIN 19704 Tb 3	
	St 37 N/mm ²			St 42 N/mm ²			St 52 N/mm ²				
	Obtežbeni primer										
	NB	BB	AL	NB	BB	AL	NB	BB	AL		
Tlak in upogibni tlak, če je potreben dokaz stabilnosti po odstavku 6.4.2	140	160	185	151	173	200	210	240	280		
Nateg in upogibni nateg, če ni potreben dokaz stabilnosti po odstavku 6.4.2	160	180	210	173	195	228	240	270	315		
Strig	92	104	121	100	113	131	139	156	182		
Primerjalna napetost	180	192	216	195	209	235	270	288	324		
Primerjalna napetost v zajezni pločevini	204	204	216	222	222	235	306	306	324		

7) Za druga jekla in jekleno litino lahko dopustne napetosti menjamo v razmerju z mejo plastičnosti.

Za vezne elemente, vijke, zakovice, zvarjene spoje so dopustne napetosti podane v tabeli 2 v skladu z DIN 19704 Tb 4.

Dopustne napetosti za strojne elemente bodo v skladu z DIN 19704 prikazane v točkah, kjer se le ti elementi računajo.

Oznake v načrtih in statičnih izračunih za materiale se bodo uporabljale po slovenskem standardu SIST in evropskih normah EN ter nemškem standardu DIN (SIST EN 10025, SIST EN 10083 in EN 10088-1) zato podajamo v tabeli 3 še primerjalne oznake za glavne materiale. Za ostale materiale bodo primerjalne oznake navedene v točkah, kjer se elementi računajo.

Tabela 2. Dopustne napetosti v N/mm² za spojna sredstva

DIN 19704 Tb 4

Spojno sredstvo	Vrsta napetosti	Konstrukcijski deli iz St 37 in St 42			Konstrukcijski deli iz St 52			Merodajni premer					
		Obtežbeni primer			Obtežbeni primer								
		NB	BB	AL	NB	BB	AL						
Kovice po DIN 124 iz jekla St 36– 2 oziroma St 44 in prilagodni vijaki po DIN 7969, trdnostni razred 4.6 odn. 5.6 ⁸⁾ za konstrukcijske dele iz jekla St 37/44 oziroma St 52	Strig	140	160	185	210	240	28	Luknja					
	Naleganje - pritisk	280	320	350	420	480	500	Luknja					
	Vzdolžni nateg - kovica ⁹⁾	48	54	63	72	81	94	Luknja					
	Vzdolžni nateg - -vijak	100	114	133	150	171	200	Jedro					
Sidra z navojem ¹⁰⁾ , sidrnii vijaki, vijaki po DIN 7990, trdnostni razred 4.6 oziroma 5.6 za konstruk. dele iz St 37/42 oziroma St 52	Strig	112	128	148	168	192	226	Steblo					
	Naleganje -pritisk	224	256	296	336	384	452	Steblo					
	Vzdolžni vlek	100	114	133	150	171	200	Jedro					
Varilni šivi		Vrsta napetosti											
Oblika var ¹¹⁾	Kvaliteta var												
Čelnii var (1) Var z dvojnim kotnim varom (2) HV var s kotnim varo (3 in 4)	Vse kvalitete varov	Tlak in upogibni tlak	N n a a p e s t m o e s r t š p i r v e a č n o .	160	180	210	240	270	315				
	Dokazana kvaliteta var ¹²⁾	Nateg in upogibni nateg		160	180	210	240	270	315				
	Nedokazana kvaliteta var			135	150	175	170	190	220				
K in HV var stojine z dvojnim kotnim varom (5 in 6)	Vse kvalitete varov	Tlak in upogibni tlak		160	180	210	240	270	315				
		Nateg in upogibni nateg		135	150	175	150	170	197				
HV var stojine s kotnim varom (7) Kotni vari (8-11)	Vse kvalitete varov	Tlak in upogibni tlak		135	150	175	150	170	197				
		Nateg in upogibni nateg		135	150	175	150	170	197				
Vsi vari (1-11)	Vse kvalitete varov	Strig		135	150	175	150	170	197				
HV var stojine s kotnim varom (7) Kotni var (8-11)	Vse kvalitete varov	Primerjalna napetost		135	150	175	150	150	197				
Opozorilo: Pri uporabi visoko trdnostnih vijakov je potrebno upoštevati: DAST-Richtlinie 010 (Direction), January 1974 edition (application of high-strength screws and bolts for steel constructions) issued by Deutscher Ausschuss fur Stahlbau, Eberplatz 1, 5000 Köln.				10) Za sidra brez navojev iz St 37, St 44 in St 52 veljajo napetosti iz tabele 3									
				11) Oznake vrst spojev z varilnim šivom odgovarjajo tabeli 1 v DIN 4101, July 1974 edition.									
				12) Z Rtg in ultrazvočno kontrolo je potrebno dokazati var brez razpok, veznih in korenskih napak ter vključkov razen posameznih neznatnih vključkov žlindre in por.									
8) Trdnostni razred vijakov v skladu z DIN 267, Part 3													
9) Vzdolžno obremenjenje zakovice samo v izjemnem slučaju													

Tabela 3

PRIMERJALNE OZNAKE NAJPOGOSTEJE UPORABLJENIH SPLOŠNIH KONSTRUKCIJSKIH IN NERJAVNIH JEKEL SIST EN - DIN

Splošna konstrukcijska jekla (EN)

S	-	jeklo
...	-	št. oznaka meje tečenja
JR	-	žilavost 27 kJ pri 20° C
J0	-	žilavost 27 kJ pri 0° C
J2	-	žilavost 27 kJ pri -20° C
K2	-	žilavost 40 kJ pri -20° C
G1	-	nepomirjeno
G2	-	pomirjeno
G3,G4	-	različni nabavni pogoji

Primerjava EN - DIN	EN	DIN
SPLOŠNA KONSTRUKCIJSKA JEKLA SIST EN 10025	S235JR	St 37-2
	S235JRG1	USt 37-2
	S235JRG2	RSt 37-2
	S235J0	St 37-3 U
	S235J2G3	St 37-3 N
	S275JR	St 44-2
	S275J0	St 44-3 U
	S275J2G3	St 44-3 N
	S355JR	-
	S355J0	St 52-3 U
	S355J2G3	St 52-3 N
EN 10088		
MARTENZITNO NERJAVNO	X17CrNi16-2	X 20 CrNi 17 2
AVSTENITNO NERJAVNO	X5CrNi18-10	X 5 CrNi 18 10
	X6CrNiTi18-10	X6CrNiTi1810

2.2 Dopustne napetosti za jeklene dele

Vbetonirani deli se vgradijo v sekundarni beton C20/25 z računsko tlačno trdnostjo:
 $f_{ck} = 20 \text{ N / mm}^2$ po EN 1992-1.

Normalni obremenitveni primer (NB):

$$\sigma_{dop,NB} = \frac{f_{ck}}{\gamma_{f,NB} \cdot \gamma_{c,NB}} = \frac{20}{1,5 \cdot 1,5} = 9 \text{ N / mm}^2$$

$\gamma_{f,NB} = 1,5$ varnostni faktor za NB primer

$\gamma_{c,NB} = 1,5$ varnostni faktor za material za NB primer

Izredni obremenitveni primer (AL):

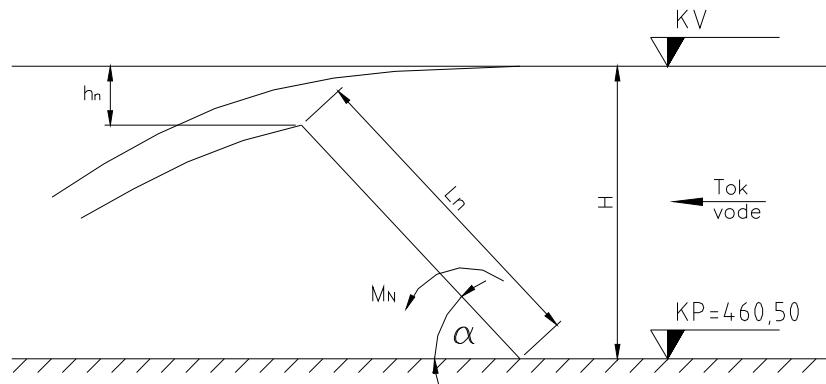
$$\sigma_{dop,AL} = \frac{f_{ck}}{\gamma_{f,AL}} = \frac{20}{1,1} = 18 \text{ N / mm}^2$$

$\gamma_{f,AL} = 1,1$ varnostni faktor za AL primer

$\gamma_{c,AL} = 1,2$ varnostni faktor za material za AL primer

3.0 HIDRODINAMIČNE SILE NA ZAKLOPKO

Hidrodinamične sile na zaklopko so določene za vodne gladine na kotah 461,30 m n.m., 461,70 m n.m. in 462,30 m n.m. ter za različne kote odprtja (α) na podlagi diagramov iz knjige Wickert – Schmauser, 1971, str.24 (sl.2)



Sl.2

$L_N = 1150 \text{ mm}$ dolžina zaklopke

$H = KV - KP$ višina zajezebe

$$k = \frac{L_N}{L_M} = \frac{1150}{175} = 6,57$$

$L_M = 175 \text{ mm}$ dolžina modelne zaklopke

$M_N = M_M \cdot B \cdot \frac{k^3}{10^5}$ moment hidrodinamične obremenitve glede na ležaje zaklopke [kNm]

$B = 4,0 \text{ m}$ širina preliva

M_M modelni moment dobljen z meritvami (diagram Wickert – Schmauser)

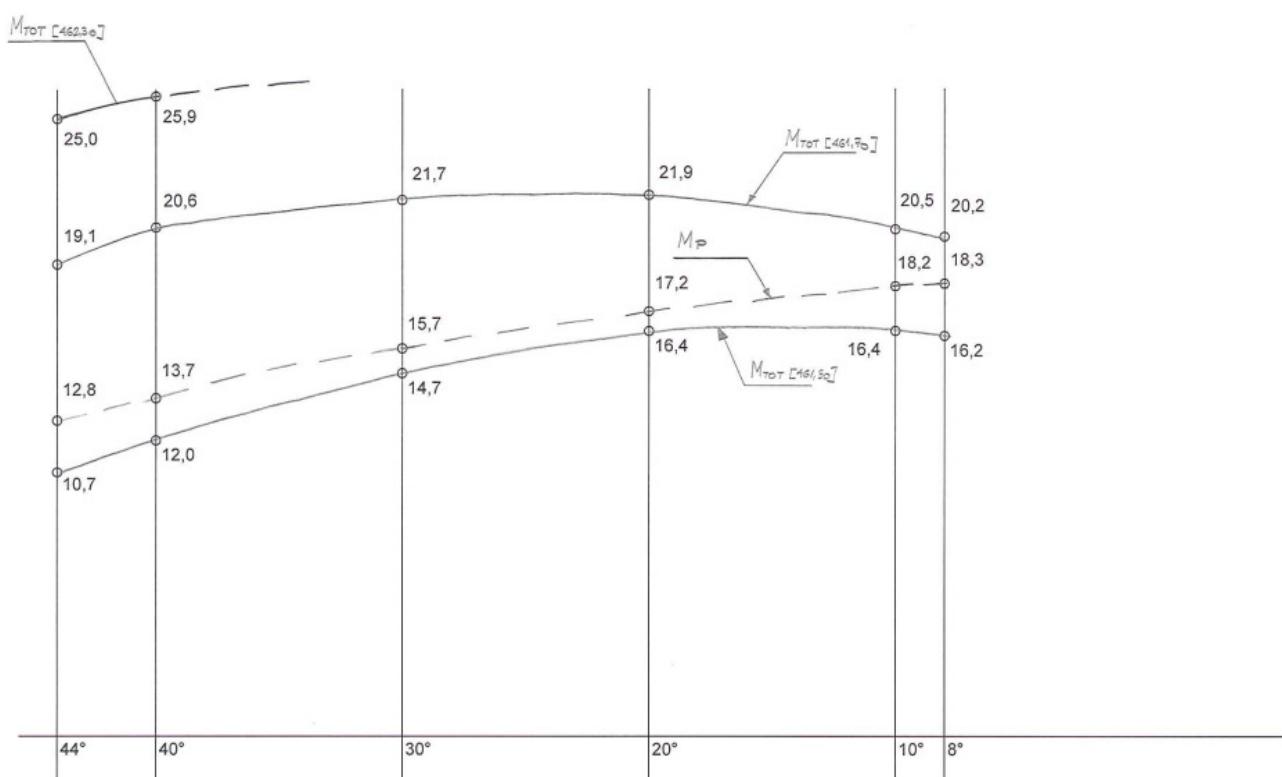
$M_{tot(KV)} = M_{N(KV)} + M_G$ skupni moment obremenitve (odpiranja) pri koti vode KV

M_N moment zaradi lastne teže

Za različne kote odprtja zaklopke (α) in za tri različne vodostaje zajezebe 461,30 m.n.m., 461,70 m n.m. in 462,30 m n.m. so momenti obremenitve prikazani v tabeli I in grafično na sl. 3

Tabela I

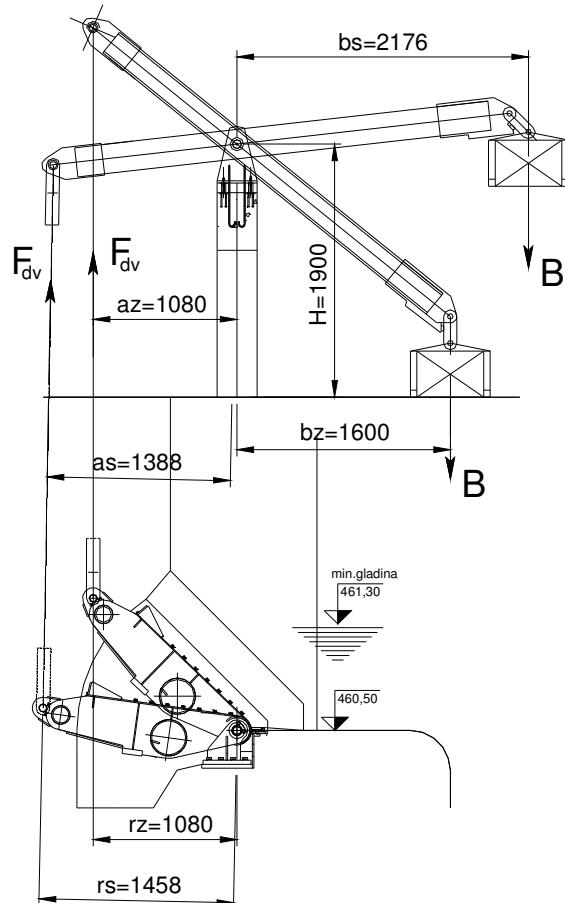
α	$M_{N(461,30)}$ (kNm)	$M_{N(461,70)}$ (kNm)	$M_{N(462,30)}$ (kNm)	M_G (kNm)	$M_{tot(461,30)}$ (kNm)	$M_{tot(461,70)}$ (kNm)	$M_{tot(462,30)}$ (kNm)	M_p (kNm)
44°	7,03	15,4	21,3	3,7	10,7	19,1	25,0	12,8
40°	8,0	16,6	21,9	4,0	12,0	20,6	25,9	13,7
30°	10,2	17,2	/	4,5	14,7	21,7	/	15,7
20°	11,6	17,1	/	4,8	16,4	21,9	/	17,2
10°	11,3	15,4	/	5,1	16,4	20,5	/	18,2
8°	11,1	15,1	/	5,1	16,2	20,2	/	18,3



Sl.3

4.0 DOLOCITEV PROTIUTEŽI IN PROTIMOMENTA

Teža protiuteži se določi tako da vzdržuje dvignjeno zaklopko ($\alpha = 44^\circ$) pri vodni gladini 461,30 m n.m. Glej sliko 4.



Sl.4

$$M_{tot(461,30)} = 10,7 \text{ kNm} \text{ sledi iz tabele I}$$

$$F_{dv} = \frac{M_{tot(461,30)}}{r_z} = \frac{10,7}{1,08} \approx 10 \text{ kN}$$

$$B = \frac{F_{dv} \cdot a_z}{b_z} = \frac{10 \cdot 1,08}{1,6} = 6,75 \text{ kN}$$

Za težo balasta se vzame: $B = 8 \text{ kN}$

5.0 SILE NA BETON

5.1 Sile na ležaje zaklopke

Sile na ležaje zaklopke določimo s pomočjo računalniškega programa Tower 6 za dva položaja zaklopke in dve vodni gladini. Obremenitveni momenti M_N se vzamejo iz tabele I.

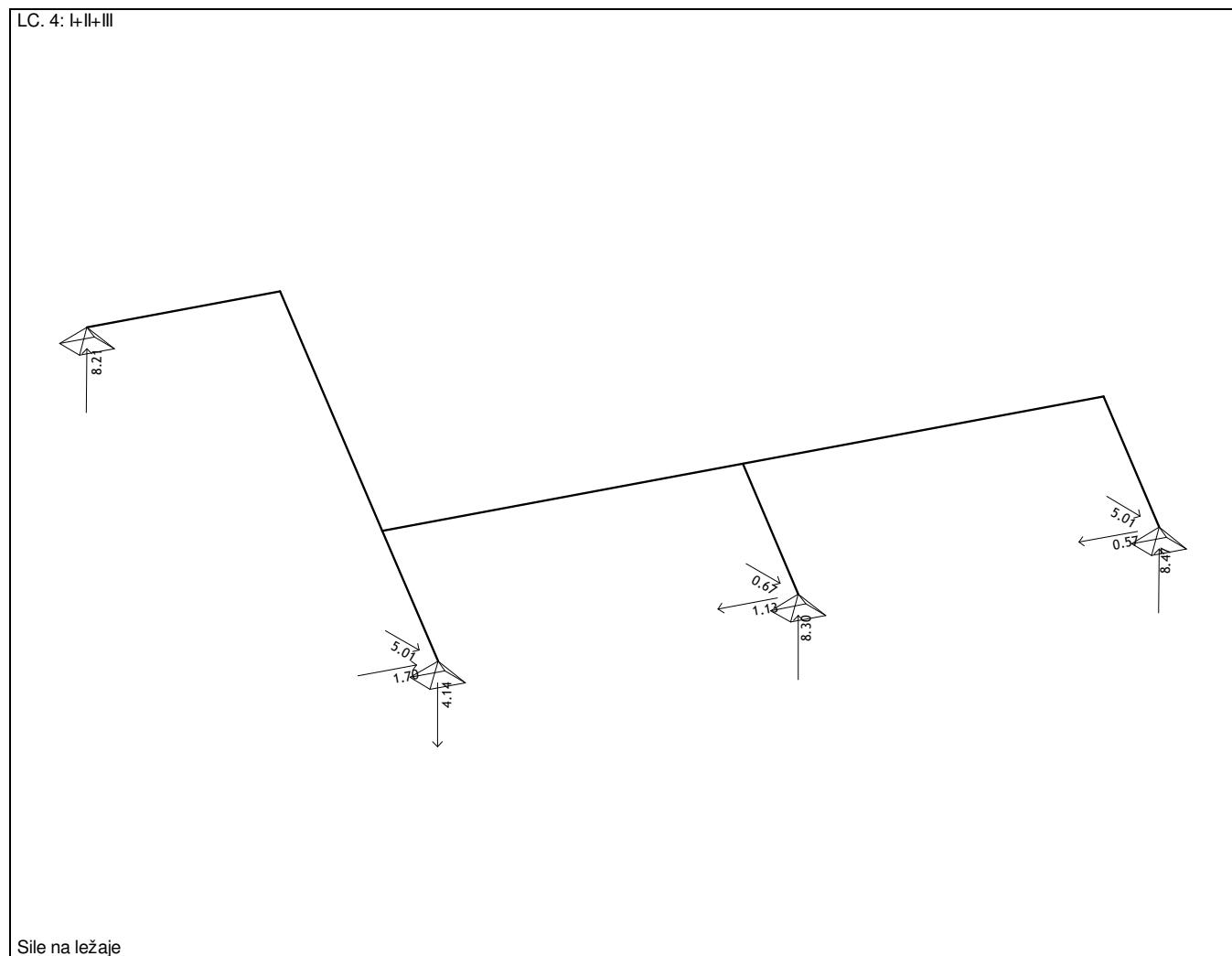
Lastna teža zaklopke je avtomatično upoštevana v programu.

$\alpha=44^\circ$, voda na koti 461,30 m n.m, obremenitveni moment $M_{N(461,30)} = 10,7 \text{ kNm}$

$\alpha=8^\circ$, voda na koti 462,30 m n.m, obremenitveni moment $M_{N(462,30)} \cong 25,9 \text{ kNm}$

5.1.1 Zaklopka dvignjena –kot $\alpha=44^\circ$, voda na koti 461,30 m n.m

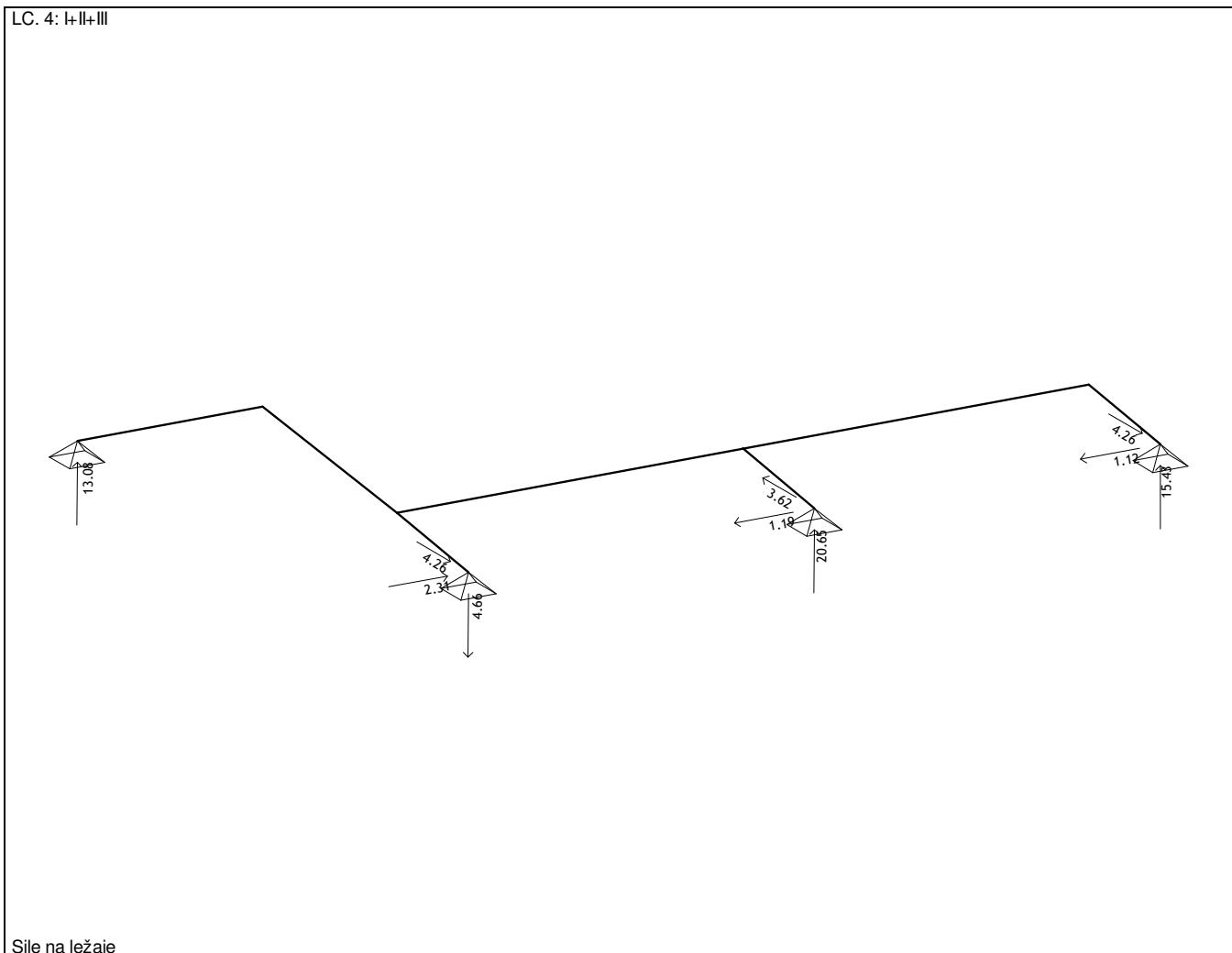
Na sliki 5 so podani rezultati izračuna



Sl.5

5.1.2 Zaklopka spuščena – kot 8° , voda na koti 462,30 m n.m

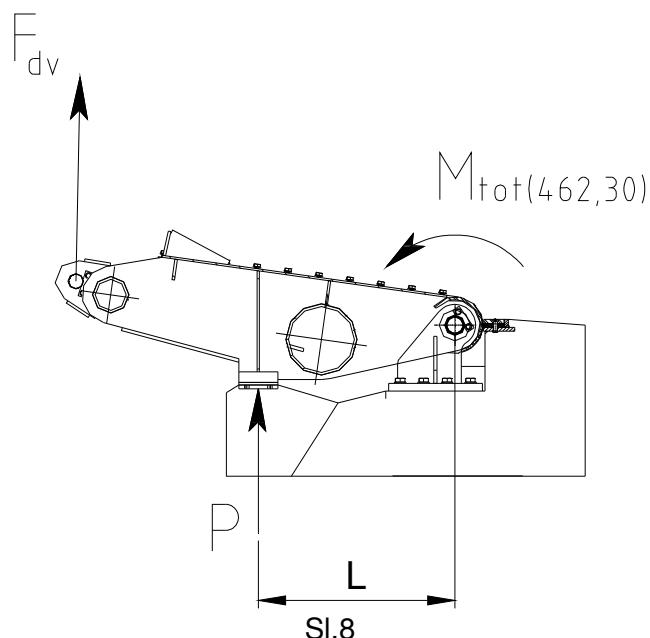
Na sliki 6 so podani rezultati izračuna.



Sl.6

5.2 Sile na betonske podpore

Zaklopka se v popolnoma spuščenem položaju vleže na dve podpori – glej sl.8

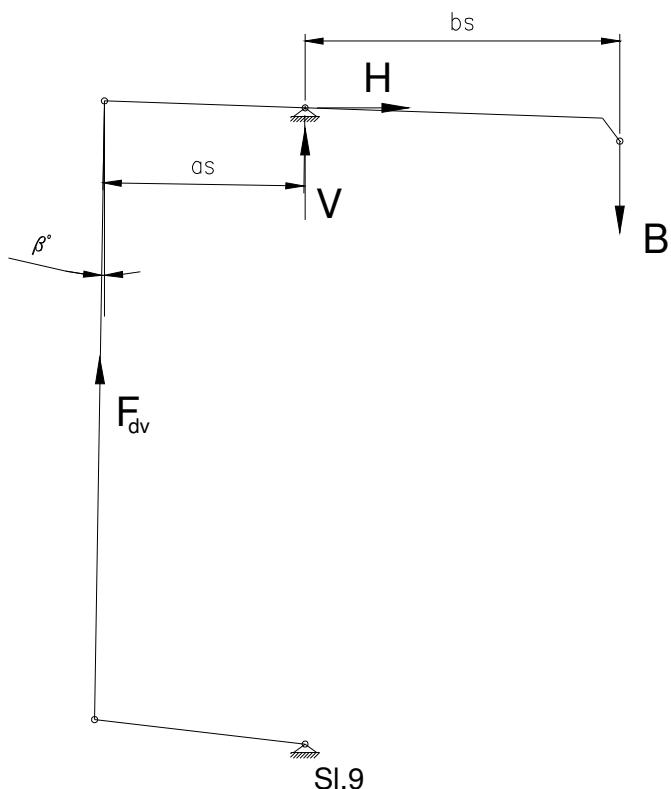


Določitev dvižne sile (glej sl.4)

$$F_{dv,s} = \frac{B \cdot b_s}{a_s} = \frac{8,0 \cdot 2,176}{1,388} = 12,5 \text{ kN}$$

$$P \cong \frac{M_{tot}(462,30)}{2 \cdot L} = \frac{25,9}{2 \cdot 0,755} = 17,5 \cong 20 \text{ kN}$$

5.3 Sile na podporo mehanizma s protiutežjo



Voda na koti 462,30 m n.m.

Na steber deluje vertikalna sila V in horizontalna H – glej sl.9

$$V \cdot a_s + B \cdot (a_s + b_s) = 0$$

$$V = \frac{B \cdot (a_s + b_s)}{a_s} = \frac{8,0 \cdot (1,388 + 2,176)}{1,388} = 20,5 \text{ kN}$$

6.0 LITERATURA

- (1) Strojniški priročnik, B. Kraut, Ljubljana 1987
- (2) DIN 19704, 19705, September 1976
DIN 19704-1, DIN 19704-2, DIN 19704-3, Avgust 1996
- (3) SIST EN 10025, SIST EN 10088, SIST EN 10083



MONTAVAR PROJEKT LJ d.o.o.,

Družba za projektiranje, inženiring in svetovanje
SI-1000 LJUBLJANA, Valjhunova ulica 11

Tel.: 01-4345672, Tel. 01-4345673, Tel.: 01-4345674, Tel. 01-4345675, Fax.: 01-4345621

Izdelal: Martin Cmrekar univ.dipl.inž.gradb.

Čistopis: Martin Cmrekar univ.dipl.inž.gradb.

Ljubljana, September 2016