Izbor projektnih parametara nasutog lukobrana u uvjetima dugih privjetrišta

Pažanin, Tea

Undergraduate thesis / Završni rad

2021

Degree Grantor / Ustanova koja je dodijelila akademski / stručni stupanj:

University of Split, Faculty of Civil Engineering, Architecture and Geodesy / Sveučilište u Splitu, Fakultet građevinarstva, arhitekture i geodezije

Permanent link / Trajna poveznica: https://urn.nsk.hr/urn:nbn:hr:123:041879

Rights / Prava: In copyright/Zaštićeno autorskim pravom.

Download date / Datum preuzimanja: 2025-02-18



Repository / Repozitorij:

FCEAG Repository - Repository of the Faculty of Civil Engineering, Architecture and Geodesy, University of Split





SVEUČILIŠTE U SPLITU FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE

ZAVRŠNI RAD

Tea Pažanin

Split, 2021.

SVEUČILIŠTE U SPLITU FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE

Izbor projektnih parametara nasutog lukobrana u uvjetima dugih privjetrišta

Završni rad

Split, 2021.

Izbor projektnih parametara nasutog lukobrana u uvjetima dugih privjetrišta

Sažetak:

Ovim radom, na temelju dostupnih podataka o vjetru, definira se projektni val koji je polazište za određivanje parametara lukobrana. Zadatkom je definirana potrebna težina betonskog Cubipod bloka, nagib pokosa, debljina slojeva te kota krune lukobrana. Potrebno je osigurati minimalnu dubinu za privez 9 plovila u rasponu 20-65 m duljine sa unutarnje strane lukobrana.

Ključne riječi:

nasuti lukobran, privjetrište, potrebna dubina, Cubipod element, dimenzioniranje, dubokovodni val, valno polje

Selection of design parameters of a mound breakwater in conditions of long fetch

Abstract:

With available information on wind, this paper defines project wave that is a starting point for breakwater parameters determination. The task defines the required weight of concrete Cubipod block, slope, layer thickness, and grade level of the breakwater. It is necessary to provide a minimum anchorage depth for 9 vessels in the range of 20-65 m length from the inside of the breakwater.

Keywords:

mound breakwater, fetch, required depth, Cubipod armors, dimensioning, deepwater wave, wave agitation

SVEUČILIŠTE U SPLITU FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE

Split, Matice hrvatske 15

STUDIJ:	PREDDIPLOMSKI STRUČNI STUDIJ GRAĐEVINARSTVA
KANDIDAT:	Tea Pažanin
MATIČNI BROJ (J	MBAG): 1914
KATEDRA:	Katedra za privrednu hidrotehniku
PREDMET:	Pomorske građevine

ZADATAK ZA ZAVRŠNI RAD

Tema: Izbor projektnih parametara nasutog lukobrana u uvjetima dugih privjetrišta

Opis zadatka: U sklopu zadatka potrebno je:

- Dati pregled lokacije obuhvata;
- Izraditi obradu podataka o vjetru;
- Definirati mjerodavne projektne valne parametre;
- Dati prijedlog rješenja nasutog lukobrana u skladu s postavljenim zahtjevima za smještaj i privez plovila.

U Splitu, 16.04.2021.

Voditelj Završnog rada: Dog. dr. sc. Veljko Srzić

SADRŽAJ:

1. UVOD	1
2. OPIS LOKACIJE	2
2.1. Općenito o lokaciji	2
2.2. PODACI O VJETRU	8
2.3. DEFINIRANJE PRIVJETRIŠTA	12
2.4. DEFINIRANJE PARAMETARA DUBOKOVODNOG VALA	16
2.5. ZAKLJUČAK VJETROVALNE ANALIZE	19
3. MODELSKA ANALIZA VALNOG POLJA	20
3.1. IDENTIFIKACIJA MJERODAVNIH INCIDENTNIH SMJEROVA VALA	20
3.2. VALNE TRANSFORMACIJE	20
3.3. NUMERIČKI MODEL ZA ANALIZU VALNOG POLJA	24
3.4. Rezultati	24
3.4.1. Incidentni smjer S	25
3.4.2. Incidentni smjer SW	28
3.5. ZAKLJUČAK ANALIZE VALNOG POLJA	32
4. IZBOR PARAMETARA LUKOBRANA	
4.1. Općenito o lukobranu	39
4.2. Ulaz u luku	39
4.3. PROMJER MANEVARSKE KRUŽNICE	40
4.4. IZBOR DUBINE ZA PRIVEZ PLOVILA	40
4.5. DULJINA GATA ZA PRIVEZ PLOVILA SA UNUTRAŠNJE STRANE	45
4.6. PRORAČUN POVRŠINE AKVATORIJA MARINE	47
4.7. IZBOR TIPSKOG ELEMENTA PRIMARNE OBLOGE	47
4.8. PRORAČUN TEŽINE BLOKA PRIMARNE OBLOGE	49
4.9. VISINA KRUNE LUKOBRANA	53
5. ZAKLJUČAK	59
6. LITERATURA	60

1. UVOD

Zahvat koji se analizira ovim završnim radom je izgradnja objekta zaštitnog tipa na obali na teritoriju Crne Gore za potrebe priveza plovila sa unutrašnje strane te zaštitu obalne crte.

Na osnovu dostupnih podataka o postojećem stanju, nužno je zaštititi akvatorij od vjetrovnih valova generiranih na izrazito velikom privjetrištu te je nužno podizanje razine zaštite od nailazećih valova.

Izrađena je analiza vjetrovalne klime s dugoročnom prognozom vjetrovnih valova. Predloženo rješenje u potpunosti zadovoljava kriterije provedenih analiza te omogućava siguran cjelogodišnji privez 9 plovila raspona duljina 20-65 m.

2. OPIS LOKACIJE

2.1. Općenito o lokaciji

Na lokaciji obuhvata na teritoriju Crne Gore, planiran je zahvat u sklopu kojeg se želi osigurati:

- Izgradnja objekta zaštitnog tipa koji će osim za potrebe priveza plovila s unutrašnje strane pružiti zaštitu obalne crte i osigurati povoljne vjetrovalne te maritimne uvjete;
- Objekti zaštitnog tipa predviđeni su kao kombinacija podmorskog praga i lukobrana. Lukobran je objekt koji je planiran kao obavezan s obzirom na višenamjensko korištenje;
- U pogledu izbora trase lukobrana s operativnim pristanom s unutrašnje strane kreće se od potrebnog kapaciteta privezišta za plovila:
 - \circ 7-8 plovila duljine 20 25 m;
 - \circ 1 plovilo duljine 30 35 m;
 - 1 plovilo duljine do 65 m.



Slika 2.1.1. Prikaz šireg područja lokacije obuhvata s naznakom užeg područja (Google Maps)



Slika 2.1.2. Prikaz užeg područja lokacije obuhvata (Google Maps)

Zona obuhvata smještena je u prirodnoj uvali na sjeverozapadnom dijelu Crne Gore. Uvala je sa sjeverne, zapadne i istočne strane oblikovana vapnenačkom stijenom u svom prirodnom stanju. S obzirom na otvorenost prema jugu, lokacija obuhvata otvorena je na vjetar i vjetrom generirane valove trećeg i četvrtog kvadranta. U akvatoriju ispred uvale nema kopnenih struktura te je očigledno postojanje privjetrišta velike duljine i a-priori su pretpostavljeni uvjeti ograničenja stanja potpuno razvijenog mora duljinom trajanja vjetra. Ova stavka posebno je razrađena u nastavku ove Studije.

Batimetrijska podloga je geodetska podloga u moru koju izrađuje ovlašteni geodet. Ona daje grafički prikaz dubina u nekom akvatoriju te daje informacije o količini radova koje ćemo imati obuhvatom, kolike su dimenzije budućeg objekta, kolike će biti sile koje će djelovati na sam objekt (dubina definira visinu objekta, a visina pomnožena sa širinom objekta je površina za prihvat sile). Linije koje povezuju mjesta istih dubina nazivaju se izobate. Izmjera dubina u moru vrši se brodovima koji na svojem dnu imaju ugrađen mjerni uređaj koji emitira i prima signale odbijene od dna. Brod putem GPS-a definira putanju, dok snima prikuplja podatke te se kasnije prikljupljeni podatci obrađuju softverski.

Batimetrijska svojstva šireg područja obuhvata, mjerodavnog u segmentu definicije projektnog vala do uključivo zone dubokog mora, temelje se na dostupnom servisu Navionics (Slike 2.1.3 i 2.1.4.). U užem dijelu obuhvata izobate su položene paraleleno s linijom obalne crte i prate geomorfologiju same obale. Ovo najčešće ukazuje na prisustvo monolitne kamene (vapnenačke) strukture bez dominacije antropogenog učinka. U konkretnom slučaju za očekivati je tanje slojeve rasutog materijala na dnu, položenih na čvrstu stijenu. Potvrdu ovog treba potražiti u rezultatima geomehaničkih istražnih radova i sondažnih bušotina na lokaciji obuhvata što je neophodno za izradu projektne dokumentacije u daljnjim fazama. Izobate prate

obalnu crtu uključivo konkavan i konveksan oblik. U zoni obuhvata na području plaže nagib dna iznosi 10 % do dubine od 10 m nakon čega se nagib smanjuje na 6 % do izobate s oznakom 15 m. Prosječan nagib morskog dna iznosi oko 10 % (Slika 2.1.4.). Referentan visinski datum za iskaz dubina u navedenoj podlozi jest "Nula Trsta". Iz slike se može izračunati nagib dna:



 $\tan^{-1}(10/100.12) = 5.703793797 \rightarrow \tan(ans) = 0.09988 * 100 = 9.988\% \approx 10\%$

Slika 2.1.3. Batimetrijska svojstva zone obuhvata (Navionics)



Slika 2.1.4. Batimetrijska svojstva zone obuhvata (Navionics)

Kombiniranjem dostavljene batimetrijske podloge (uži dio obuhvata) i informacije iz Navionics servisa, generiran je 3D model morskog dna za potrebe modelskih analiza (Slika 2.1.5.), a situacijski prikaz dubina prikazan je na Slici 2.1.8.. Uski obalni pojas karakteriziraju izrazito male vrijednosti dubina što je i očekivano. Uočava se kako je istočni dio uvale karakteriziran manjim dubinama i blažim nagibima u odnosu na zapadni dio uvale. Utjecaj dna na valne parametre očekivano je prisutan u području obalnog pojasa do cca. 250-320 m od obalne crte. Ova stavka posebno je ispitana u dijelu modelskih analiza valnog polja. Dubina postepeno raste prema središnjem dijelu uvale, do vrijednosti od 30 m. S gledišta sigurnosti plovidbe i manevarskih preduvjeta za plovila ovo predstavlja povoljnu situaciju. Sa gledišta preduvjeta za razvoj vala, akvatorij s ovim dubinama predstavlja preduvjet za nepovoljne valne uvjete. S obzirom na vrijednosti dubine, ostvareni su preduvjeti zone dubokog mora za dominantan period učestalosti realno ostvarenih valnih visina u krivulji trajanja istih. Dalje prema jugu do uključivo linije incidentnog vala, vrijednost dubine kreće se do 45 m.



Slika 2.1.5. 3D model dubina šire zone obuhvata



Slika 2.1.6. Izometrijski prikaz dna s diskretizacijom na užem području obuhvata



Slika 2.1.7. Izometrijski prikaz dna s diskretizacijom na užem području obuhvata



Slika 2.1.8. Prikaz polja dubina šire zone obuhvata

Obala je u prirodnom stanju oblikovana vapnenačkim sikama i hridima koje su uslijed vanjskog djelovanja nepravilne geometrije, što za posljedicu ima malu vrijednost koeficijenta refleksije. Područje na kojem je smještena plaža karakterizira zanemariv koeficijent refleksije što je posljedica činjenice o tome kako su plaže idealan apsorber u kombinaciji s blagim nagibom dna. Duž obalne crte, na Slici 2.1.9. definirana su refleksijska svojstva obale. Uvidom u sliku vidljivo je kako izostaju zone sa većim vrijednostima koeficijenta refleksije što je odlika prirodnog stanja obale.



Slika 2.1.9. Definicija obalne crte s incidentnom linijom vala i definicijom refleksijskih svojstava obale

2.2. Podaci o vjetru

Vjetar je vodoravno strujanje zraka koje nastaje zbog nejednakosti tlaka u Zemljinoj atmosferi. Vektorska je veličina: ima skalarnu vrijednost (intezitet, snaga, odnosno brzina puhanja) te je određen smjerom puhanja što ga čini vektorskom veličinom. Mjeri se u m/s, km/h, čvor, mph (mile per hour) ili prema Beaufortovoj ljestvici. Smjer je određen engleskim kraticama strana svijeta (N, E, S, W itd.). Anemometar je mjerni instrument za mjerenje jačine vjetra i brzine strujanja zraka. Uloga anemometra je mjerenje nekoliko ili svih komponenata vektora vjetra. Idealni mjerni senzor vjetra trebao bi reagirati na najmanji povjetarac i vjetrove poput uragana, imati linearni izlaz i trenutno reagirati na turbulentne fluktulacije. U stvarnosti mjerni senzori ne mogu reagirati na vjetrove male snage, a ni izdržati jake vjetrove. Mjerenje vjetra vrši se na visini od 10 metara iznad tla kako bi se izbjegli negativni utjecaji od miješanja vjetra pri samom tlu uzrokovani od raznih čimbenika. Duljina, brzina i trajanje vjetra utječu na veličinu vala. Veće privjetrište daje veću valnu visinu (H) i veći valni period (T).

Za potrebe analize i izrade projektne dokumentacije, na raspolaganju su službeni podaci Zavoda za hidrometeorologiju i seizmologiju Crne Gore sa dviju postaja (Bar–sinoptička postaja i Budva–klimatološka postaja).



Slika 2.2.1. Pregled lokacija glavnih meteoroloških, klimatoloških i kišomjernih stanica Crne Gore

Srednji satni podaci o brzini i prevladavajućem smjeru sa sinoptičke postaje Bar raspoloživi su za razdoblje 1.1.2008. do 31.12.2011..



Slika 2.2.2. Glavni i sporedni smjerovi vjetra sa nazivima

Temeljem deset minutnih podataka referiranih na 7, 14 i 21 sati u danu, za postaje Bar i Budva, za razdoblje 1.1. 2006. do 31.12. 2015. godine izrađene su ruže učestalosti smjera i brzine vjetra na Slikama 2.2.3. i 2.2.4. za glavne i sporedne smjerove vjetra (Slika 2.2.2.).



Slika 2.2.3. Ruža učestalosti smjera i brzine vjetra za postaju Bar



Slika 2.2.4. Ruža učestalosti smjera i brzine vjetra za postaju Budva

Iako je lokacija obuhvata geografski smještena bliže lokaciji mjerne postaje Budva, kao mjerodavan usvaja se podatak o vjetru mjerenom na mjernoj postaji Bar zbog prisustva veće učestalosti razreda većih brzina vjetra. Na ovaj način gornji dio funkcije gustoće vjerojatnosti

translatira se prema desno čime se u prognozama osigurava veći koeficijent sigurnosti u postupku determinacije projektnog vala.

Na osnovu raspoloživog niza srednjih satnih podataka izrađene su tablice kontigencije koje su prikazane u nastavku u Tablici 2.2.1. i Tablici 2.2.2..

Tablica kontigencije sadrži informacije o apsolutnim/relativnim učestalostima različitih brzina i smjerova vjetra. Relativna učestalost je prikazana u postotku (%), dok je apsolutna učestalost realni brojevi. Podijeljena je na 16 smjerova (plus tišina - razdoblje bez vjetra ili ispod praga osjetljivosti mjernog uređaja) i 12 razreda Beaufortove. Relativna učestalnost osnova je za izradu ruže vjetrova. Ruža vjetrova podijeljena je na 16 smjerova, no vjetar se većinom prikazuje u osnovnih 8 (sjever, sjeveroistok, istok, jugoistok, jug, jugozapad, zapad, sjeverozapad). Brzina vjetra iskazuje se u metrima po sekundi (m/s), no često se upotrebljava i kilometar na sat, dok su pomorci skloniji čvorovima. Ruža vjetrova daje uvid u varijacije iznosa brzine i smjera vjetra. Brzina vjetra prikazuje se u zadanom omjeru na skali uz Ružu vjetrova. Smjer vjetra ukazuje na smjer iz kojeg puše vjetar i prikazan je u obliku relativne učestalosti pojedinog smjera u razdoblju mjerenja.

Usporedbom tablice relativne kontigencije sa ružom vjetrova sa Slike 2.2.3. (ruža vjetrova odgovara desetogodišnjem nizu u razdoblju od 1.1. 2006. do 31.12. 2015. godine) uočava se sličnost što upućuje na potencijalno dovoljno dugo razdoblje unutar kojeg su podaci o vjetru na raspolaganju. U pogledu učestalosti, prisutna je dominacija vjetrova pravog kvadranta (bura) i vjetra zapadnog smjera. U pogledu ostvarenja najvećih brzina vjetra ističu se smjerovi S (jugo) i SW (garbin). Udio tišine u ukupnom uzorku iznosi 3.99 %.

V(m/s)	0,0-0,3	0,3-1,5	1,5-3,3	3,3-5,5	5,5-8,0	8,0-10,8	10,8-13,9	13,9-17,2	17,2<	Suma
Ν	0	84	474	450	217	38	0	0	0	1263
NE	0	389	8881	3116	1898	188	0	0	0	14472
E	0	259	3446	319	72	4	0	0	0	4100
SE	0	95	1131	1050	220	10	0	0	0	2506
S	0	101	769	559	156	29	2	0	0	1616
SW	0	120	2257	524	66	44	18	0	0	3029
w	1	148	3138	2096	296	16	3	0	0	5698
NW	1	84	687	189	14	0	1	1/	01	976
Suma	2	1280	20783	8303	2939	329	24	14	01	35061

Tablica 2.2.1. Tablica apsolutne kontigencije za sinoptičku postaju Bar i razdoblje 1.1.2008. - 31.12.2011.

V(m/s)	0,0-0,3	0,3-1,5	1,5-3,3	3,3-5,5	5,5-8,0	8,0-10,8	10,8-13,9	13,9-17,2	17,2<	Suma
N	0,000	2,396	13,519	12,835	6,189	1,084	0,000	0,000	0,000	36,023
NE	0,000	11,095	253,301	88,874	54,134	5,362	0,000	0,000	0,000	412,766
Е	0,000	7,387	98,286	9,098	2,054	0,114	0,000	0,000	0,000	116,939
SE	0,000	2,710	32,258	29,948	6,275	0,285	0,000	0,000	0,000	71,475
S	0,000	2,881	21,933	15,944	4,449	0,827	0,057	0,000	0,000	46,091
SW	0,000	3,423	64,374	14,945	1,882	1,255	0,513	0,000	0,000	86,392
w	0,029	4,221	89,501	59,782	8,442	0,456	0,086	0,000	0,000	162,517
NW	0,029	2,396	19,594	5,391	0,399	0,000	0,029	20.0	050	27,837
Suma	0,057	36,508	592,767	236,816	83,825	9,384	0,685	39,:	525	1000,000

Tablica 2.2.2. Tablica relativne kontigencije za sinoptičku postaju Bar i razdoblje 1.1.2008. – 31.12.2011.

S obzirom na geografski položaj i otvorenost obuhvata očigledan je dominantan utjecaj vjetra i vala trećeg i četvrtog kvadranta na obalnu crtu.

2.3. Definiranje privjetrišta

Postoji širok spektar metoda i proračunskih modela namijenjenih rješavanju problematike definiranja dužine privjetrišta za razvoj vala. Jednu od metoda korištenu za proračun efektivnih privjetrišta razvio je Saville (1954. g.). Pretpostavka je da vjetar prenosi energiju na vodenu površinu ne samo u smjeru njegovog dominantnog puhanja, već i u smjerovima koji imaju otklon od glavnog smjera za +/- 45°.

Postupak definiranja duljine privjetrišta provodi se na način da se postavi glavna zraka u smjeru puhanja vjetra, zatim se rotacijom od po 6° u smjeru kazaljke na satu (u prvom koraku 3° a potom svaka ostala po 6°) i suprotno od smjera kazaljke na satu postavljaju pravci kroz istu ishodišnu točku. Određuju se duljine svake zrake od ishodišta do prve točke prepreke te se proračunava suma njihovih projekcija na centralnu zraku. Ta suma se dijeli sa sumom kosinusa kuteva centralne zrake i ostalih rotiranih zraka, čime se dobiva vrijednost duljine efektivnog privjetrišta.

F _{EFF} = efektivno privjerište [km]	$\sum f_i \cdot \cos^2 heta_i$
Θ_i = kut otklona zrake vale u odnosu na zraku smjera za koji se izračunava efektivno privjetrište [°]	$F_{EFF} = \frac{i}{\sum_{i} \cos \theta_{i}}$
$f_i = duljina privjetrišta zrake otklonjene za kut \Thetai$	

Definirana su tri mjerodavna smjera za koje su definirana privjetrišta:

- ≻ SW;
- **≻** S;
- ► SE.

Grafički prikaz izračuna efektivnog privjetrišta za svaki od navedenih smjerova prikazan je grafički (Slika 2.3.1. - 2.3.3.) i analitički (Tablice 2.3.1. - 2.3.3.).



Slika 2.3.1. Definicija efektivnog privjetrišta za smjer SW

α[°]	f _i [km]	cos (α)	$f_i * \cos^2(\alpha)$
-45	1319,520	0,707	659,760
-39	219,551	0,777	132,599
-33	202,948	0,839	142,747
-27	196,916	0,891	156,330
-21	183,675	0,934	160,086
-15	186,047	0,966	173,584
-9	188,904	0,988	184,281
-3	189,707	0,999	189,187
3	192,023	0,999	191,497
9	202,052	0,988	197,107
15	217,683	0,966	203,101
21	235,108	0,934	204,913
27	254,343	0,891	201,921
33	225,452	0,839	158,576
39	294,963	0,777	178,145
45	342,997	0,707	171,498
F _{EFF} [km]	232,778	14,200	3305,334

Tablica 2.3.1. Definicija efektivnog privjetrišta za smjer SW



Slika 2.3.2. Definicija efektivnog privjetrišta za smjer S

α[°]	f _i [km]	cos (α)	$f_i * \cos^2(\alpha)$
-45	28,252	0,707	14,126
-39	85,344	0,777	51,544
-33	82,838	0,839	58,265
-27	97,951	0,891	77,763
-21	130,721	0,934	113,933
-15	155,024	0,966	144,639
-9	213,940	0,988	208,705
-3	1239,950	0,999	1236,554
3	1116,790	0,999	1113,731
9	1084,870	0,988	1058,321
15	202,319	0,966	188,766
21	195,522	0,934	170,412
27	189,807	0,891	150,687
33	189,769	0,839	133,478
39	192,370	0,777	116,183
45	194,250	0,707	97,125
F _{EFF} [km]	347,493	14,200	4934,231

Tablica 2.3.2. Definicija efektivnog privjetrišta za smjer S



Slika 2.3.3. Definicija efektivnog privjetrišta za smjer SE

Tablica 2.3.3. Definicija efektivnog privjetrišta za smjer SE

α[°]	f _i [km]	cos (α)	$f_i * \cos^2(\alpha)$
-45	2,678	0,707	1,339
-39	2,932	0,777	1,771
-33	3,255	0,839	2,290
-27	3,717	0,891	2,951
-21	4,410	0,934	3,843
-15	6,256	0,966	5,837
-9	16,992	0,988	16,576
-3	17,661	0,999	17,613
3	26,780	0,999	26,707
9	82,581	0,988	80,560
15	94,009	0,966	87,711
21	120,143	0,934	104,713
27	141,175	0,891	112,077
33	168,740	0,839	118,686
39	1089,770	0,777	658,173
45	1322,960	0,707	661,480
F _{EFF} [km]	133,971	14,200	1902,328

Duljine privjetrišta variraju u rasponu od 133.971 km za smjer SE do 347.493 km za smjer S. Po pitanju smjera S, zrake se protežu sve do obala Libije u Africi, sa ukupnom duljinom od 1250 -1300 km. Na tako velikim duljinama privjetrišta postizanje stanja potpuno razvijenog mora uvjetovano je trajanjem puhanja vjetra i postojanošću smjera. Ostvarenje duljina ekeftivnog privjetrišta za smjer S moguće je u uvjetima puhanja juga čime je opravdano korištenje privjetrišta duljine 347.493 km.

2.4. Definiranje parametara dubokovodnog vala

Za potrebe definiranja mjerodavnih ulaznih podataka na osnovu srednje satne brzine vjetra, potrebno je doći do minimalnih vremena trajanja puhanja vjetra za definiranu duljinu privjetrišta, a s ciljem detekcije eventualnog postizanja stanja potpuno razvijenog mora. Za probleme ovog tipa može poslužiti Godin izraz:

t _{min} = minimalno vrijeme puhanja vjetra [h]	$t_{\min} = X^{0.73} \cdot U^{-0.46}$
X = duljina privjetrišta [km]	$X_{\min} = t^{1,37} \cdot U^{0,63}$
U = brzina vjetra [m/s]	

Brzina v (m/s) u vrijednosti 1.50 m/s – 13.90 m/s su zapravo vrijednosti brzina prema Beaufortovoj ljestvici.

bofora	naziv vjetra	učinak vjetra na kopnu	učinak vjetra na moru	slika	brzina vjetra
0	tišina	Dim se diže vertikalno u vis, zastave i lišće su nepomični	površina vode kao ogledalo	÷.	do 0.3 m/s do 1 km/h
1	lahor	vjetrulja se ne pokreće, može mu se razaznati smjer prema dimu koji se podiže	mreškanje vode	£	0.4 - 1.5 m/s I - 5 km/h
2	povjetarac	vjetrulja se pokreće, lišće treperi, svilena zastava leprša	mali valići, kreste valića su još prozirne i ne lome se	*	1.6 - 3.3 m/s 6 - 11 km/h
3	slab vjetar	lišče zajedno s grančicama se neprekidno njiše i šušti, zastava leprša	veći valići, kreste valića se počinju lomiti		3.4 - 5.4 m/s 12 - 19 km/h
4	umjeren vjetar	diže pražinu, suho lišće i papir s tla; zastavu drži ispruženu, njiše manje grane	mali valovi, bijele krijeste na vrhovima valova	\swarrow	5.5 - 7.9 m/s 20 - 28 km/h
5	umjereno jak vjetar	njiše veće lisnate grane a i čitava mala stabla	umjereni valovi, puno bijelih krijesti na vrhovima valova	¥.	8.0-10.7 m/s 29 - 38 km/h
6	jak vjetar	svijaju se velike grane, teško je nositi otvoren kišobran, telefonske žice zvižde	veliki valovi se formiraju, bijele krijeste su posvuda	Y	10.8-13.8m/s 39 - 49 km/h

Slika 2.4.1. Beaufort-ova ljestvica

- F_{EFF} je efektivno privjetrište za određeni smjer dobiven u prethodnim proračunima (SW, S, SE).
- t_{min} je minimalno potrebno vrijeme trajanja puhanja vjetra za postizanje stanja potpuno razvijenog mora.
- ➢ X_{min} ili F_{min} je minimalna duljina privjetrišta.
- > Kod F se usvaja manja vrijednost od dvije navedene (F_{EFF} ili F_{min}).
- ≻ H_s i T_s se očitava iz Groen-Dorrenstein dijagrama te su to dubokovodni parametri.
- > L_0 se izračunava prema formuli: $L_0=gT^2/2\pi$
- > n je broj pojave vjetra SW, S ili SE u brzinama od 1.5-13.9 m/s iz tablice kontigencije

Za definiranje minimalnog privjetrišta koristit će se brzine vjetra prikazane u prethodnim tablicama kontigencije za mjerodavne smjerove vjetra sa trajanjem koje se dobiva na osnovu pojave uzastopnog ponavljanja smjera vjetra u raspoloživom nizu.

Za smjer puhanja SW utvrđeno je trajanje puhanja od po 18 h, za smjer S trajanje je iznosi 30 h, dok je najduže trajanje zabilježeno za smjer SE u iznosi 30 h.

U pogledu mjerodavnih smjerova, za daljnje analize usvojeni su SW, S i SE, za koje su na osnovu raspoloživih podataka o vjetru definirani mjerodavni uzorci dubokovodnih parametara vala.

V [m/s]	1.50	3.30	5.50	8.00	10.80	13.90
F _{EFF} [km]	232.78	232.78	232.78	232.78	232.78	232.78
t _{min} [h]	44.35	30.86	24.40	20.53	17.89	15.93
F _{min} [km]	67.71	111.27	153.52	194.39	234.84	275.31
F [km]	67.71	111.27	153.52	194.39	232.78	232.78
H _s [m]			0.71	1.6	2.61	3.89
T _s [s]			3.35	4.99	6.17	7.6
L₀[m]			17.52	38.88	59.44	90.18
n	120	2257	524	66	44	18

Tablica 2.4.1. Formiranje uzorka dubokovodnog vala za smjer SW

V [m/s]	1.50	3.30	5.50	8.00	10.80	13.90
F _{EFF} [km]	347.49	347.49	347.49	347.49	347.49	347.49
t _{min} [h]	59.41	41.34	32.68	27.51	23.96	21.34
F _{min} [km]	136.33	224.04	309.09	391.38	472.84	554.31
F [km]	136.33	224.04	309.09	347.49	347.49	347.49
H _s [m]			0.75	1.65	2.61	3.98
T _s [s]			3.5	5.1	6.26	7.55
L₀[m]			19.13	40.61	61.18	89.00
n	101	769	559	156	29	2

Tablica 2.4.3. Formiranje uzorka dubokovodnog vala za smjer SE

V [m/s]	1.50	3.30	5.50	8.00	10.80
F _{EFF} [km]	133.97	133.97	133.97	133.97	133.97
t _{min} [h]	29.63	20.62	16.30	13.72	11.95
F _{min} [km]	136.33	224.04	309.09	391.38	472.84
F [km]	133.97	133.97	133.97	133.97	133.97
H _s [m]			0.72	1.45	2.17
T ₅ [s]			3.45	4.75	5.5
$L_0[m]$			8.33	10.96	13.87
n	95	1131	1050	220	10

Za vrijednosti srednjih satnih brzina definirane su minimalna potrebna trajanja puhanja za postizanje stanja potpuno razvijenog mora. Za slučaj kada je vrijeme puhanja kraće od minimalnog potrebnog, ukupna energija vjetra ne može se prenijeti na površinu mora u duljini efektivnog privjetrišta, pa se za mjerodavnu duljinu privjetrišta do postizanja stanja potpuno razvijenog mora usvaja minimalna potrebna duljina. Za slučaj kada je vrijeme puhanja duže od minimalnog potrebnog, stanje potpuno razvijenog mora nije postignuto jer je efektivna duljina privjetrišta manja od minimalne. Za mjerodavnu duljinu privjetrišta do postizanja stanja stanja potpuno razvijenog mora u ovom slučaju usvaja se efektivna duljina privjetrišta.

Prema prikazanim rezultatima u Tablicama 2.4.1.-1.4.2., uočava se da je prisutno ograničenje trajanjem puhanja vjetra osim u slučaju smjera SE i brzina vjetra do uključivo 1.50 m/s.

Za određivanje karakteristika dubokovodnog vala i ostalih parametara korišten je Groen-Dorrestein nomogram koji je nastao na osnovu mjerenja na području Mediterana. Brzina vjetra, duljina privjetrišta i trajanja vjetra na ovom nomogramu međusobno su zavisni. Na temelju već određene duljine privjetrišta te smjera i brzine vjetra, iz dijagrama Groen-Dorrenstein (Slika 2.4.2.) oĉitavaju se parametri vala u dubokom moru. Očitani parametri su period - T i visina vala – H_s .



Slika 2.4.2. Groen - Dorrestein nomogram

2.5. Zaključak vjetrovalne analize

Temeljem provedenih analiza parametara dubokovodnog vala za potrebe zahvata unutar obuhvata definirane su karakteristične valne visine i periodi za povratne periode od 5 do 100 godine za tri incidentna smjera: SW, S i SE kako je prikazano u Tablicama 2.5.1.-2.5.3. Odabirom triju mjerodavnih smjerova (SW, S i SE) obuhvaćene su sve mogućnosti pojave valova ekstremnih valnih visina unutar povratnog perioda koji odgovara vijeku trajanja objekta. Incidentni smjer SE zbog manje duljine privjetrišta, u odnosu na incidentne smjerove SW i S, rezultira manjim vrijednostima valnih parametara, primarno značajne valne visine i perioda. Bez obzira na duljinu privjetrišta, incidentni smjer SE nije mjerodavan u slučaju predmetnog zahvata zbog smjera pružanja poluotoka na istočnom rubu zone obuhvata (rt Kočište), koji svojim oblikom pruža prirodnu zaštitu području plaže u postojećem stanju. S obzirom na činjenicu kako je jugo popraćeno barotropnom pojavom izdizanja razine more, isto je u pogledu utjecaja na srednju razinu mora uzeto u obzir pri definiciji mjerodavne razine mora za potrebe definicije parametara lukobrana.

H_{1/10}=1.27*H_s; H_{1/100}=1.67*H_s; H_{max}=1.8*H_s; T_p=1.1*T

Tablica 2.5.1. Rezultati dugoročne prognoze karakterističnih valnih visina i perioda za smjer SW

Т	H _s [m]	H _{1/10} [m]	H _{1/100} [m]	H _{MAX} [m]	T [s]	Τ _Ρ [s]
5	3.390	4.31	5.66	6.10	6.990	7.689
20	4.130	5.25	6.90	7.43	7.860	8.646
50	4.590	5.83	7.67	8.26	8.370	9.207
100	4.950	6.29	8.27	8.91	8.810	9.691

Tablica 2.5.2. Rezultati dugoročne prognoze karakterističnih valnih visina i perioda za smjer S

т	H _s [m]	H _{1/10} [m]	H _{1/100} [m]	H _{MAX} [m]	T [s]	Τ _Ρ [s]
5	2.730	3.47	4.56	4.91	6.910	7.601
20	3.540	4.50	5.91	6.37	7.730	8.503
50	4.210	5.35	7.03	7.58	8.270	9.097
100	4 790	6.08	8.00	8 62	8 700	9 57

Tablica 2.5.3. Rezultati dugoročne prognoze karakterističnih valnih visina i perioda za smjer

SE

т	H _s [m]	H _{1/10} [m]	H _{1/100} [m]	H _{MAX} [m]	T [s]	Τ _Ρ [s]
5	2.070	2.63	3.46	3.73	5.590	6.149
20	2.510	3.19	4.19	4.52	6.070	6.677
50	2.870	3.64	4.79	5.17	6.390	7.029
100	3.180	4.04	5.31	5.72	6.630	7.293

3. MODELSKA ANALIZA VALNOG POLJA

3.1. Identifikacija mjerodavnih incidentnih smjerova vala

Provedena je analiza privjetrišta i svojstava vjetra sa referentne mjerne postaje, koji rezultiraju definicijom dubokovodnih valnih parametara na lokaciji obuhvata koji su mjerodavni u pogledu budućeg zahvata. Kao mjerodavni, identificirani su vjetrom generirani valovi trećeg i četvrtog kvadranta. Kombiniranjem duljina mjerodavnih privjetrišta i mjerenih podataka o vjetru generirani su uzorci valnih parametara za tri referentna incidentan smjera: SW, S i SE. S tako dobivenim podacima pristupilo se definiciji karakterističnih valnih visina za sva tri smjera. Uvidom u rezultate zaključuje se kako su u pogledu relevantnosti istaknuti incidentni smjerovi vala SW i S.

Smjer SE koji parcijalno koincidira s smjerom juga, u kombinaciji manje duljine privjetrišta i izostajanja učestalosti pojave većih razreda brzina vjetra, ne daje vrijednosti valnih parametara koje se nameću kao mjerodavni u postupku planiranja i trasiranja objekata u zoni obuhvata i procesu dokazivanja mehaničke otpornosti i stabilnosti objekta kao jednog od temeljnih zahtjeva građevine. Osim toga, zbog konfiguracije obalne crte na predjelu južno i jugoistočno od budućeg zahvata, valno polje u zoni utjecaja bit će značajno pod utjecajem refrakcije i difrakcije što će za posljedicu imati redukciju valne visine u užoj zoni budućeg zahvata. Za potrebe modelske analize kao mjerodavni usvajaju se vjetrom generirani valovi smjera S i SW.

3.2. Value transformacije

Kada se dubokovodni val približava obali, sve je veći utjecaj dna koji se očituje kroz promjene parametara vala i smjera gibanja valnih zraka. Dubokovodnom valu sa smanjenjem dubine smanjuje se valna duljina L i valna brzina c, dok je period vala T konstantan. Valna visina ovisit će o valnim transformacijama koje je mogu povećati ili smanjiti. Na uplićavanje, refrakciju i lom vala utječe morsko dno, dok defrakcija i refleksija isključivo ovise o prepreci koja se može nalaziti u dubokom ili u zoni utjecaja dna. U nastavku su opisani mehanizmi valnih transformacija u zoni utjecaja morskog dna.

<u>Uplićavanje</u> je pojava koja se javlja kada val nailazi okomito na ravnu obalu čije su izobate paralelne s linijom obale.

Općenito, pomoću valne visine u dubokom moru H_0 je moguće dobiti valnu visinu H na bilo kojoj dubini:

$$\frac{H}{H_0} = \sqrt{\frac{n_0 C_0}{n C}} = \sqrt{\frac{1}{2} \frac{1}{n} \frac{1}{\text{tg h}(kd)}} = \frac{H}{H_0'} = K_S$$

gdje je K_S koeficijent uplićavanja koji u dubokom moru iznosi 1.0, a s dubinom se smanjuje do vrijednosti 0.91, nakon čega raste do beskonačnosti kako dubina mora ide u nulu.

<u>Refrakcija</u> se događa kada valovi kao posljedica promjene dubine nailaze na obalu pod nekim kutem (Slika 3.2.1.). Valna brzina je funkcija dubine i opada proporcionalno smanjenju dubine, stoga greben vala iz dubljeg mora sustigne greben u plićem moru zbog veće valne brzine pa su za posljedicu grebeni vala u neposrednoj blizini obale paralelni s obalom, a valne zrake se poklapaju s normalama na obalnu liniju. Pretpostavlja se da se sva energija prenosi uzduž zrake vala i da nema gubitka energije okomito na zraku.



Slika 3.2.1. Refrakcija vjetrovnog vala

Općenito, pomoću valne visine u dubokom moru H_0 je moguće dobiti valnu visinu H na bilo kojoj dubini:

$$\frac{H}{H_0} = \sqrt{\frac{n_0 C_0}{n C}} \sqrt{\frac{b_1}{b_2}} = \sqrt{\frac{1}{2} \frac{1}{n \operatorname{tg} h(kd)}} \sqrt{\frac{b_0}{b}} = K_S K_R$$

S obzirom da se svaka zraka vala refraktira po istom zakonu, međusobna udaljenost zraka u smjeru pružanja obale ostaje konstanta:

$$\frac{b}{\cos\alpha} = const.$$

$$\sqrt{\frac{b_1}{b_2}} = \sqrt{\frac{\cos\alpha_1}{\cos\alpha_2}}$$

gdje je K_R koeficijent refrakcije

$$K_R = \sqrt{\frac{b_0}{b}} = \sqrt{\frac{\cos\alpha_0}{\cos\alpha}}$$

<u>Difrakcija ili ogib</u> nastaje kada valovi naiđu na prepreku i rezultat je bočnog rasprostiranja energije koje se javlja iza prepreke. Iako se u prirodi uglavnom odvija istovremeno s refrakcijom, radi potrebe razmatranja uzima se da nema promjene dubine pa refrakcija nije prisutna. Radi se o slučaju čiste difrakcije prikazanom na Slici 3.2.2. gdje incidentni dubokovodni val nailazi na pregradu na vrhu koje je razdjelnica područja sjene i zone incidentnog vala. Zrake vala se lome i usmjeravaju prema zoni sjene, gdje dolazi do prijenosa energije. Koeficijent difrakcije K_D se očitava iz nomograma, a pomnožen s valnom visinom incidentnog vala rezultira valnom visinom u zoni sjene pregrade:

$$K_D = \frac{H}{H_S}$$

Proračun valne visine uslijed istovremenog djelovanja uplićavanja, refrakcije i difrakcije moguće je provesti prema:



Slika 3.2.2. Primjer čiste jednostrane difrakcije

<u>Refleksija:</u> kada val naiđe na kruti, nepropusni vertikalni zid događa se totalna refleksija ukupne energije nadolazećeg vala, koja se superponira s energijom nadolazećeg incidentnog vala formirajući potpuni stojni val kojeg karakterizira maksimalna visina 2H.

Koeficijent refleksije C_R je u rasponu od nula do jedan i predstavlja udio ukupne količine energije dolaznog vala koji se reflektira od konstrukcije, čiji se reflektirani val superponira sa dolaznim valom, a opterećenje vala na konstrukciju se povećava:

$$C_R = \frac{H_R}{H_I}$$

gdje je:

 H_R - visina reflektiranog vala (m),

 H_I - visina incidentnog vala (m).

Plaže su zbog prirodnog položaja i materijala jako dobri disipatori energije incidentnog vala pa imaju jako male vrijednosti koeficijenta refleksije.

Lom vala će se dogoditi kada se prekorači strmost vala - omjer valne visine i valne duljine (H/L). Prema Galvinu postoje četiri tipa loma vala (Slika 3.2.3.):

- prelijevanje kod vrlo blagog nagiba dna (prebačeni lom),
- lom guranjem s obuhvaćenim mjehurom zraka kod strmog nagiba dna,
- propadajući lom kao prijelazna forma i prolom vala,
- izdizanje kod vrlo strmog nagiba.

prelijevanje (spilling)	rušenje (collapsing)
prebačeni lom (plunging)	prolom vala (surging)

Slika 3.2.3. Vrste loma vala prema Galvinu

za duboko more:	$\left(\frac{H_0}{L_0}\right)_{max} = \frac{1}{7} = 0,142$
za plitko more:	$\left(\frac{H}{L}\right)_{max} = \frac{1}{7} \frac{2\pi d}{L}$
Micheov opći izraz:	$\left(\frac{H}{L}\right)_{max} = \frac{1}{7} tgh\left(\frac{2\pi d}{L}\right)$

Kriterij loma vala ovisi o maksimalnoj strmosti vala:

3.3. Numerički model za analizu valnog polja

Tablica 3.3.1. Ulazni parametri valova za model

Smjer(meteorološki)	Hs(m)	T(s)	γ	nn
SW(215°)	4.95	8.81	3.3	10
S(180°)	4.79	8.70	3.3	4

Koeficijent γ se uzima 3.3 za sve valove koji imaju period manji od 10 s, a koeficijent nn prilagođava uvidom u rezultate valnog polja. S obzirom na oblik domene i nemogućnost proračuna valova koji na otvorenoj granici mora svojim smjerom izlaze iz domene i idu od obale prema otvorenom moru potrebno je povećati koeficijent *nn* kako bi se smanjila direkcijska disperzija.

3.4. Rezultati

Razultati su prikazani u nastavku, zasebno za incidentne smjerove S i SW s ciljem jasne i pregledne identifikacije svojstava valnog polja u zoni utjecaja morskog dna, a u zoni zahvata. Posebno je dan prikaz:

- Valnog polja;
- Polja valnih visina;
- Vektora gibanja valova;
- Područja loma vala.

Na ovaj način u potpunosti su definirana svojstva valnog polja s karakteristikama u narednim poglavljima.

3.4.1. Incidentni smjer S

Svojstva valnog polja unutar domene obuhvata za incidentni smjer S u cijelosti su definirana u nastavku na Slikama 3.4.1.-3.4.6.. Uvidom se uočava izostanak značajne transformacije vala u akvatoriju ispred uvale i u njezinom središnjem dijelu. Značajan utjecaj refrakcije prisutan je na istočnoj i zapadnoj obali uvale, isključivo u akvatoriju koji je karakteriziran manjim vrijednostima dubina mora. U područjima s konveksnim oblikom obalne crte bilježi se efekt smanjenja valne visine, dok je područje s konkavnim oblikom obale karakterizirano većim valnim visinama. S obzirom na male vrijednosti koeficijenta refleksije obale, izostaje efekt prisustva povratnog vala unutar domene (Slika 3.4.1 i 3.4.2.).

Uvidom u svojstva valnog polja u području budućeg zahvata, očita je dominacija refrakcije kao mehanizma transformacije vala za znatnim efektom zakretanja valnih zraka i prisustvo ortogonalnosti s obalnom crtom (Slika 3.4.2. i 3.4.4.). Lom vala u području budućeg zahvata ostvaruje se vrlo plitko, u području dubine do 6 m.



Slika 3.4.1. Prikaz značajne valne visine za incidentni smjer S i povratni period 100 godina



Slika 3.4.2. Prikaz značajne valne visine za incidentni smjer S i povratni period 100 godina – uža zona obuhvata



Slika 3.4.3. Prikaz polja vrijednosti značajne valne visine za incidentni smjer S i povratni period 100 godina



Slika 3.4.4. Prikaz polja vrijednosti značajne valne visine za incidentni smjer S i povratni period 100 godina – uža zona obuhvata



Slika 3.4.5. Prikaz područja ostvarenja loma vala za incidentni smjer S i povratni period 100 godina



Slika 3.4.6. Prikaz područja ostvarenja loma vala za incidentni smjer S i povratni period 100 godina – uža zona obuhvata

3.4.2. Incidentni smjer SW

Incidentni smjer vala SW ne ukazuje na značajnije razlike u podnosu na smjer S. S obzirom na kut upada, očit je manji utjecaj transformacije u užem području obuhvata budućeg zahvata (Slike 3.4.7.-3.4.12.). Zapadni dio uvale pod dominantnim je utjecajem difrakcije, dok je zona obuhvata pod utjecajem uplićavanja i refrakcije, ali manjim u usporedbi s incidentnim smjerom S zbog povoljnijeg incidentnog kuta vala. Lom vala ostvaruje se plitko, u području s dubinama od 4-6 m.



Slika 3.4.7. Prikaz značajne valne visine za incidentni smjer SW i povratni period 100 godina



Slika 3.4.8. Prikaz značajne valne visine za incidentni smjer SW i povratni period 100 godina – uža zona obuhvata



Slika 3.4.9. Prikaz polja vrijednosti značajne valne visine za incidentni smjer SW i povratni period 100 godina



Slika 3.4.10. Prikaz polja vrijednosti značajne valne visine za incidentni smjer SW i povratni period 100 godina – uža zona obuhvata



Slika 3.4.11. Prikaz područja ostvarenja loma vala za incidentni smjer SW i povratni period 100 godina



Slika 3.4.12. Prikaz područja ostvarenja loma vala za incidentni smjer SW i povratni period 100 godina – uža zona obuhvata

3.5. Zaključak analize valnog polja

Provedbom modelske analize vala za incidentne smjerove S i SW zaključuje se:

- U usporedbi vala smjera S i SW, smjer SW definira se kao dominantan iz dva razloga. Prvi razlog leži u činjenici kako se radi o valu čiji je incidentni kut upada nepovoljniji zbog smanjenog efekta transformacija vala na valnu visinu. Drugi razlog jest položaj obalne crte i budućeg zahvata;
- Na prethodnim slikama prikazano je polje valnih visina u kombinaciji s vektorima propagacije valnog polja za incidentne smjerove SW (Slika 3.4.9.) i S (Slika 3.4.3.) odgovarajućeg povratnog perioda u iznosu od 100 godina. Val incidentnog smjera SW ima otvorenu propagaciju u sjeveroistočni dio uvale koji koincidira sa zonom obuhvata. Zbog činjenice kako su valni parametri dubokovodnog vala veliki, a izostaje drastično smanjenje dubina, ne evidentira se značajan učinak dubine i morskog dna na valne parametre te se u zoni postavljanja lukobrana detektira značajna valna visina stogodišnjeg povratnog perioda u iznosu 4.12 m. Za slučaj incidentnog smjera S, valno polje s većim vrijednostima valnih visina translatirano je prema središnjem dijelu uvale, točnije na lokaciji konveksne obalne crte. U ovom slučaju incidentnog smjera vala, na lokaciji položaja trupa lukobrana, značajna valna visina stogodišnjeg povratnog perioda

U pogledu osiguranja globalne stabilnosti objekata u uvjetima dominacije inercijalnih sila prikladno je rješenje prihvata opterećenja masom objekta. U tom smislu, a u skladu sa prethodno obrađenim kriterijima koji vode ka odabiru tipskog rješenja lukobrana odabire se nasuti lukobran s operativnom obalom za privez s unutrašnje strane.

Detaljna definicija valnog polja u planiranom stanju s definicijom projektnog vala na profilu nožice pokosa nasutog lukobrana provedena je za usklađenu definiciju trase i parametara objekata u obuhvatu napravljena je u nastavku za incidentni smjer SW i značajnu valnu visinu (Slike 3.5.1. -3.5.13.).



Slika 3.5.1. Geometrija i položaj planiranih pomorskih objekata u obuhvatu s definicijom refleksijskih svojstava



Slika 3.5.2. Valne visine u obuhvatu za planirano stanje izgrađenosti i stogodišnju značajnu valnu visinu incidentnog smjera SW



Slika 3.5.3. Polje valnih visina i vektori valnog polja za značajnu valnu visinu stogodišnjeg povratnog period incidentnog smjera SW



Slika 3.5.4. Definicija loma vala za značajnu valnu visinu stogodišnjeg povratnog period incidentnog smjera SW



Slika 3.5.5. Valne visine u užem području obuhvata za planirano stanje izgrađenosti i stogodišnju značajnu valnu visinu incidentnog smjera SW



Slika 3.5.6. Polje valnih visina i vektori valnog polja za značajnu valnu visinu stogodišnjeg povratnog period incidentnog smjera SW – uža zona obuhvata



Slika 3.5.7. Definicija loma vala za značajnu valnu visinu stogodišnjeg povratnog period incidentnog smjera SW – uže područje obuhvata



Slika 3.5.8. Identifikacija kontrolnog presjeka na glavi lukobrana



Slika 3.5.9. Prikaz dubina na kontrolnom presjeku na glavi lukobrana



Slika 3.5.10. Značajna valna visina stogodišnjeg povratnog perioda incidentnog smjera SW na kontrolnom presjeku na glavi lukobrana



Slika 3.5.11. Identifikacija kontrolnog presjeka na trupu lukobrana



Slika 3.5.12. Prikaz dubina na kontrolnom presjeku na trupu lukobrana



Slika 3.5.13. Značajna valna visina stogodišnjeg povratnog perioda incidentnog smjera SW na kontrolnom presjeku na trupu lukobrana

Provedenom analizom valnog polja za planirano stanje izgrađenosti i rješenja pomorskih objekata zaključuje se:

- Lom vala ostvaruje se neposredno uz pokos lukobrana tako da je u postupku dimenzionirana primarnog sloja lukobrana potrebno uzeti u obzir činjenicu o pojavi lomljenog vala;
- Značajna valna visina na profilu lukobrana iznosi nešto više od 4.00 m i ne pokazuje značajne oscilacije uzduž lukobrana
- U pogledu stabilnosti objekta i izbora težine elementa primarne obloge za projektni val usvaja se vrijednosti gornje desetine valna visine stogodišnjeg povratnog perioda na profilu nožice nasipa.
- U pogledu izbora kote krune lukobrana za projektni val usvaja se vrijednosti značajne valne visine stogodišnjeg povratnog perioda na profilu nožice nasipa.

Parametar/smjer	S	SW	Jedinica
${\rm H_{s}}^{100}$	4.79	4.95	(m)
${\rm H_{sd}}^{100}$	4.00	4.12	(m)
H _{proj} (1.27*H _{sd} ¹⁰⁰)	5.08	5.23	(m)
Т	8.70	8.81	(s)
$L_0=gT^2/2\pi$	118.18	121.18	(m)
$c_0=gT/2\pi$	13.58	13.76	(m/s)
$c_{go} = 0.5 * c_0$	6.79	6.88	(m/s)

Tablica 3.5.1. Parametri dubokovodnog vala i odabrane visine valova

Hs-dubokovodni val

 ${
m H_{Sd}}^{100}-{
m transformirani}$ val pred lukobranom, tj. značajna valna visina stogodisšnjeg povratnog perioda

 $H_{proj} = 1.27 * H_{Sd}^{100} - projektni val;$ koristimo ga kod proračuna elementa primarne obloge

4. IZBOR PARAMETARA LUKOBRANA

4.1. Općenito o lukobranu

U pogledu izbora trase lukobrana s operativnim pristanom s unutrašnje strane kreće se od potrebnog kapaciteta privezišta za plovila:

- ▶ 7-8 plovila duljine 20 25 m;
- > 1 plovilo duljine 30 35 m;
- ➢ 1 plovilo duljine do 65 m.

Odabrani tip luke je nautička luka te je potrebno odrediti širinu ulaza u luku, promjer manevarske kružnice, kapacitet za privez plovila sa unutarnje strane, duljinu gata te površinu akvatorija marine.

4.2. Ulaz u luku

Širina koridora za uplovljavanje i isplovljavanje ne smije biti manja od 30 m, a potrebno je osigurati minimalnu širinu $B_{min} \ge 5 \ge B_{broda}$. Najveći brod koji će biti smješten u predmetnoj luci je duljine 65 m, a njegova širina iznosi 12.5 m. Stoga, ulaz u luku mora biti osiguran u minimalnoj širini od 62.5 m.

4.3. Promjer manevarske kružnice

Potrebno je osigurati manevarski radijus, tj. kružnicu koja se, kod plovila sa pramčanim "thruster" pogonom, može usvojiti da je jednaka duljini najvećeg broda koji će koristiti predmetnu luku za uplovljavanje/isplovljavanje i privez. Za manje brodove bez pramčanog thruster pogona usvaja se minimalni manevarski promjer od 2 dužine broda. Pramčani thruster je dodatni propeler koji služi za manevar (okretanje) ili pristan broda te je postavljen u njegovom pramcu ili po sredini.

- Promjer manevarske kružnice za plovila do 20 metara iznosi 40 m;
- Promjer manevarske kružnice za plovila do 25 metara iznosi 50 m;
- Promjer manevarske kružnice za plovilo do 35 metara iznosi 70 m;
- Promjer manevarske kružnice za plovilo do 65 metara iznosi 65 m. Razlozi nesrazmjera u promjerima manevarskih kružnica leži u činjenici da nisu sva plovila manjih razreda duljina opremljena trusterima čime se zahtjeva veća površina akvatorija za potrebe manevra okretanja.
- Usvojeni promjer manevarske kružnice iznosi 70 m.





Slika 4.4.1. Iskaz dubine za privez plovila

Pri odabiru dubine za privez plovila u obzir su uzete: najniža astronomska plima, dopuštena dubina gaza, vertikalni pomak broda zbog valova te neto dubina ispod kobilice.

-20 -

→Najniža astronomska plima je najveća oseka karakteristična za to područje. Zbog nedostatka informacija o najvećoj oseci za Crnogorsko primorje, uzete su poznate informacije mjerene na mareografu u Splitu. Za područje Splita, minimalna razina mora (oseka + porast tlaka zraka) iznosi 33 cm relativno odnosu Nulu Trsta. u na 160 148 cm - APSOLUTNI MAKSIMUM 140 120 100 80 77,3 cm - SREDNJA VIŠA VISOKA VODA (S.V.V.V.) 60 59,4 cm - SREDNJA RAZINA MORA (S.R.M.) 40 -39,8 cm - HIDROGRAFSKA NULA (H.N.) 28,0 cm - GEODETSKA NULA (G.N.) 20 33cm 0 cm - MAREOGRAFSKA NULA (M.N.) 0 -5 cm - APSOLUTNI MINIMUM

Slika 4.4.2. Prikaz najveće oseke mjerene na mareografu u Splitu

→Dopuštena dubina gaza je tehnička karakteristika svakoga broda. U nastavku se prikazuju tipska plovila navedenih razreda dužine sa tehničkim specifikacijama (duljina, širina, gaz).



Slika 4.4.3. Prikaz tipskog plovila duljine 20 m

Brand	Marquis	Fresh water	965 liters
Model	Marquis 630 Sport Yacht	Cruising speed	27,00 kn
Production	2013	Max speed	31,00 kn
Length	20,00 m / 65,62 ft	Categories	Planing with flybridge
Beam	5,20 m / 17,06 ft	Cabin	4
Draft	1,40 m / 4,59 ft	Bed	8
Fuel	3 899 liters		

GENERAL INFORMATION

Slika 4.4.4. Tehničke specifikacije tipskog plovila duljine 20 m

izvor: https://2yachts.com/boat/527617-marquis-630-sport-yacht, (pristupljeno 15.6.2021.)



Slika 4.4.5. Prikaz tipskog plovila duljine 25 m

GENERAL INFORMATION

Production	1998	Location	Greece
Name of boat	TARQUIN 85' TRADER	Cruising speed	24,00 kn
Length	25,00 m / 82,02 ft	Max speed	31,00 kn
Beam	5,75 m / 18,86 ft	Material	Fiberglass
Draft	1,75 m / 5,74 ft	Cabin	4
Displacement	245,00 tonne	Bed	8
Fuel	0 liters		

Slika 4.4.6. Tehničke specifikacije tipskog plovila duljine 25 m izvor: <u>https://2yachts.com/boat/189283-tarquin-85-trader</u>, (pristupljeno 15.6.2021.)



Slika 4.4.7. Prikaz tipskog plovila duljine do 35 m

Tehnički podaci			
Godište:	1980.	Tip plovila:	sa posadom (6 članova
Obnovljen:	2020.	Duljina preko svega:	35 m (114,8 f
Materijal trupa:	željezo	Ĺ irina:	7,62 m (25 f
Gaz:	1,9 m (6,2 ft)	Motor:	2 CAT 3408 diesel engines (total 760hp
Gorivo:	Dizel	Potrošnja:	100 Litres/H
Brzina krstarenja:	10 knots	Spremnik goriva:	56,800
Spremnik vode:	13,600 l	Kabine:	
Ležajeva:	9	Tuš / WC:	4/
Zastava:	HR		

Slika 4.4.8. Tehničke specifikacije tipskog plovila duljine do 35 m izvor: https://www.croatia-yacht-charter.com/hr/mega-jahte/Benetti-Classic-35-ptg_yacht/, (pristupljeno 15.6.2021.)



Slika 4.4.9. Prikaz tipskog plovila duljine do 65 m

GENERAL INFORMATION					
Production	2006	Max speed	16,00 kn		
Length	65,00 m / 213,25 ft	Material	Steel		
Beam	12,50 m / 41,01 ft	Туре	Displacement		
Draft	3,65 m / 11,98 ft	Passengers	12		
Fresh water	43 000 liters	Crew	20		
Cruising speed	12,00 kn	Cabin	6		

Slika 4.4.10. Tehničke specifikacije tipskog plovila duljine do 65 m izvor: <u>https://2yachts.com/boat/155392-ambrosia-iii</u>, (pristupljeno 15.6.2021.)

Za brod duljine 20 m ona iznosi 1.4 m, za brod duljine 25 m dubina gaza je 1.75 m, za brod duljine 35 m dubina gaza je 1.9 m i za brod duljine 65 m dubina gaza je 3.65 m.

→Dopuštna stanja valovanja unutar marine su:

- ➢ Hs=0.15 m, ne više od 5 dana godišnje
- > Hs=0.3 m, jednom u razdoblju ne kraćem od 5 godina
- Hs=0.5 m, jednom u razdoblju ne kraćem od 50 godina

gdje je Hs značajna visina valova.

Mjerodavno i odabrano stanje valovanja unutar marine uzeto je Hs=0.15 m.

→Neto dubina ispod kobilice je rezerva koja ovisi o vrsti morskog dna. Ona može iznositi 20-30 cm rezerve ako se radi o mekanom prirodnom materijalu kao što su marinski sedimenti, glina, pijesak, sitni šljunak i drugi što nije karakteristično za naš slučaj. Tlo karatkeristično za predmetnu luku je vapnenačka stijena tako da se mora osigurati rezerva od minimalno 50 cm zato što se radi o stjenovitom dnu koje može uzrokovati oštećenje broda prilikom nasjedanja. Odabrana neto dubina ispod kobilice uzeta je od 1 m.

DUBINA ZA PRIVEZ PLOVILA:				
Duljina plovila	20	25	35	65
Najjniža astronomska plima (oseka + porast tlaka zraka)		0.33	0.33	0.33
Dopuštena dubina gaza (tehnička karakteristika svakog broda)		1.75	1.9	3.65
Vetrikalni pomak broda zbog valova		0.15	0.15	0.15
Neto dubina ispod kobilice (rezerva o vrsti morskog dna)		1	1	1
∑ Dpotrebno	2.88	3.23	3.38	5.13
ightarrow Neto dubina ispod kobilice: 1 m za kameno dno (uzeta je				
malo veća rezerva)				
ightarrow Za područje Splita, minimalna razina mora (oseka + porast				
tlaka zraka) iznosi 0.33 m relativno u odnosu na Nulu Trsta				
ightarrow Dopušteno stanje valovanja unutar marine: Hs=0.15 m, ne				
više od 5 dana godišnie				

Slika 4.4.11. Potrebna dubina za privez plovila

Minimalne potrebne dubine za nesmetan i siguran privez plovila su:

- plovilo duljine 20 m: 2.88 m
- plovilo duljine 25 m: 3.23 m
- plovilo duljine 35 m: 3.38 m
- plovilo duljine 65 m: 5.13 m

Na trasi koridora usvojena minimalna potrebna dubina za nesmetan i siguran privez plovila je 5.20 m.

4.5. Duljina gata za privez plovila sa unutrašnje strane

Postoje 2 načina priveza plovila: preko gata i plutače te gata i stupa. Odabrani način priveza za plovila razreda 20 – 25 m je preko gata i plutače s tim da se privezuju u četverovezu, dok se plovila duljine 30-35 m i plovilo do 65 m privezuju u dvovez. Za odabrane načine priveza postoje formule izračuna širine i duljine markice plovila, duljine od pristana do pristana (gata) te širine koridora između 2 reda plovila.

Za četverovez:

- LB_{med} (duljina markice plovila): 1.3 x L (duljina broda)
- W_{med} (širina markice plovila): 1.25 x B (širina broda)
- DP_{med} (duljina od pristana do pristana): 4 x L
- FW_{med} (širina koridora između 2 reda plovila): min 2 x B

Za dvovez:

- LB_{med} (duljina markice plovila): 1.15 x L (duljina broda)
- W_{med} (širina markice plovila): 1.5 x B (širina broda)
- DP_{med} (duljina od pristana do pristana): 4.5 x B
- FW_{med} (širina koridora između 2 reda plovila): 1.5 x B



Slika 4.5.1. Širine i duljine potrebnog mjesta za brod



Slika 4.5.2. Način priveza i udaljenost gatova

- Plovila najnižeg razreda duljine 20 25 m predviđena su za privez u četverovezu sa dvama vezama na krmi plovila i dvije veze na pramčanoj strani. Veze se ostvaruju užadima privezom za obalu (krmena strana) i na plutače sidrenog sustava sa pramčane strane. Duljina markice za odabranu duljinu broda od 25 m iznosi 32.5 m, a širina markice iznosi 7.1875 m što je približno jednako 7.5 m.
- Plovilo duljine 30 35 m privezuje se u dvovez sa minimalno dvama vezama na krmi plovila i na pramčanoj strani. Veze se ostvaruju užadima privezom za obalu (krmena i pramčana strana) kako je prikazano u grafičkom dijelu. Duljina markice za odabranu duljinu broda od 35 m iznosi 40.25 m što je približno jednako 40.5 m, a širina markice za privez u dvovez iznosi 11.43 m što je približno jednako 11.5 m.
- Plovilo duljine 65 m privezuje se u dvovez sa minimalno dvama vezama na krmi plovila i na pramčanoj strani. Veze se ostvaruju užadima privezom za obalu (krmena strana) kako je prikazano u grafičkom dijelu. Duljina markice iznosi 74.75 m što je približno jednako 75.0 m, a širina markice za privez u dvovez iznosi 18.75 m što je približno jednako 19.0m.

Na ovaj način utvrđuje se da je za privez sedam plovila dužine do 25 m u četverovez potrebno osigurati operativni privez duljine 52.5 m, dok je za privez preostala dva plovila dužine 35 m i 65 m u dvovez na potezu operativne obale potrebno osigurati operativni privez duljine 115.0 m. Ukupna duljina operativne obale za privez s unutrašnje strane lukobrana iznosi 167.50 m.

Proračun površine akvatorija marine:						
Duljina broda (m)	25	35	65			
Duljina priveza (m)	7.1875	11.43	18.75			
Ai broda (m2)	269.5313	600.075	1828.125			
Ni brodova (kom)	7	1	1			
A (i-tih brodova) (m2)	1886.719	600.075	1828.125			
Potrebna površina akvatorija marine (m2)	7546.875	2400.3	7312.5	UKUPNO (m2): 17		17259.68
Ai (broda): 1.5 x Lbroda X Lpriveza						
A (i-tih brodova): Ai x Ni						
Amarine: A(i-tih brodova) x 4						
-minimalna površina akvatorija koju je potrebno osigurati je						
Aa=17259.68 m2						

4.6. Proračun površine akvatorija marine

Slika 4.6.1. Proračun površine akvatorija marine

4.7. Izbor tipskog elementa primarne obloge

Tipsko rješenje nasutog lukobrana zahtijeva manje rigorozne uvjete temeljenja dok monolitni armirano betonski tip zbog veće specifične težine zahtijeva veću nosivost temeljnog tla ili poboljšanje temeljnog tla. Lokalni vjetrovalni uvjeti definiraju projektni val i osiguravaju definiciju trase lukobrana kao i projektne parametre istog. S obzirom na izbor nasutog tipa konstrukcije lukobrana s operativnom obalom s unutrašnje strane u nastavku je prikazan postupak izbora prikladnog elementa primarne obloge trupa nasutog lukobrana.

Kriteriji koji su uzeti u obzir pri izboru geometrije/tipa elementa primarne obloge su:

- Ošupljenost primarnog sloja odnosno prostor među elementima kako bi se smanji runup vala i optimizirala visina krune nasutog lukobrana;
- Hrapavost sloja na skali elementa obloge s ciljem smanjenje energije vala na profilu pokosa;
- Koeficijent uklještenja u kombinaciji s nagibom pokosa s ciljem definicije minimalne težine elementa obloge;
- Relativan odnos suficita/deficita utrošenog materijala u odnosu na druge analizirane tipske blokove;

S obzirom na utvrđena svojstva vjetrom generiranog vala na mikrolokaciji budućeg lukobrana za element sloja primarne obloge odabran je Cubipod (slike 4.7.1.-4.7.4.) zbog svojih karakteristika koje doprinose na prvom mjestu stabilnosti trupa lukobrana a onda i funkcionalnosti u pogledu visinske kote krune i zaštitnih elemenata.



Slika 4.7.1. Izvedba trupa lukobrana s Cubipod primarnom zaštitom



Slika 4.7.2. Pokos trupa lukobrana s Cubipod primarnom zaštitom



Slika 4.7.3. Detalj Cubipod elementa



Slika 4.7.4. Karakteristični poprečni presjek lokobrana od Cubipod elemenata

4.8. Proračun težine bloka primarne obloge

Uobičajena procedura definicije minimalne težine blok temelji se na Hudson-ovom izrazu. Istim se definira minimalne težina bloka u ovisnosti o nagibu pokosa, projektnoj valnoj visini, razlikama gustoća betona i morske vode. Uvjeti slaganja elemenata i faktor djelovanja lomljenog vala uzeti su u obzir kroz koeficijent uklještenja elemenata primarne obloge.

Tip elementa/nagib	1:n	K _D [-]	V [m³]	m [kg]	V/V _{MAX}	m/m _{MAX}
Lomljeni kamen	1:2	2.5	6715.61	24680.71	0.68	1.00
	1:3	2.5	8296.66	16453.81	0.84	0.67
	1:4	2.5	9828.37	12340.36	1.00	0.50
Cubipod	1:2	10	3695.74	4113.45	0.38	0.17
	1:3	10	4565.83	2742.30	0.46	0.11
Tetrapod	1:2	5	5330.18	12340.36	0.54	0.50
	1:3	5	6585.07	8226.90	0.67	0.33
Tribar	1:2	9	4381.79	6855.75	0.45	0.28
	1:3	9	5413.39	4570.50	0.55	0.19

Tablica 4.8.1. Pregled odnosa relativnih volumena i masa elementa primarnog sloja

Proračun je proveden korištenjem Hudson-ovog izraza pri čemu je odabran nagib pokosa 1:2 prema prethodnoj analizi temeljenoj na utrošku materijala i koeficijenta stabilnosti sloja primarne obloge. Za projektni val usvaja se gornja desetina stogodišnjeg povratnog perioda. Kao mjerodavan usvojen je lomljeni val na profilu pokosa koji je uzet u obzir kroz vrijednost koeficijenta uklještenja.

\rightarrow Hudsonov izraz:

$$G_A = G_A^{50\%} = \frac{\rho_b \cdot g \cdot H^3_{proj}}{K_d \cdot \left(\frac{\rho_b}{\rho_m} - 1\right)^3 \cdot ctg\alpha}$$

$$G_A = G_A^{50\%} = \frac{2400 \cdot 9.81 \cdot (1.27 * 4.12)^3}{10 \cdot \left(\frac{2400}{1030} - 1\right)^3 \cdot 2} = 71664.3287 N$$

$\rho_b = 2400 \ kg/m^3$	gustoća materijala (betona)
$\rho_m = 1030 \ kg/m^3$	gustoća mora
$g = 9.81 m/s^2$	ubrzanje sile teže
$H_{proj} = 1.27 * H_S^{100} = 1.27 * 4.12 m$	visina projektnog vala
$K_d = 10$	eksperimentalni koeficijent obloge
ctglpha=2~ili~tglpha=0.5~(u~brojniku)	nagib vanjskog pokosa

Tablica 4.8.2. Hudsonov izraz

Težina Cubipod elementa primarne obloge: G_A = 71664.3287 (N) \rightarrow G_A = 7305.23 (kg) \rightarrow G_A = 7.305 (t)

Odabrana vrijednost težine Cubipod elementa primarne obloge: G_A = 7500 (kg) \rightarrow G_A= 7.5 (t)

Sekundarna obloga: $\frac{G_A}{10} - \frac{G_A}{2}$

Odabrana vrijednost težine sekundarne obloge: 700kg - 1200 kg

Za sekundarnu oblogu najčešće se uzima vrijednost $\frac{G_A}{2}$ kod slaganja kamena na kamen, ali kako se ovdje radi o betonskom prefabriciranom Cubipod elementu koji ima bridove dominantne geometrije idealno ih je uglaviti u sloj ispod ako je frakcija nešto manja.

Filtarski sloj: $\frac{G_A}{6000} - \frac{G_A}{200}$

Odabrana vrijednost težine filtarskog sloja: 5kg - 7kg

Jezgra: 5kg - 500kg

Kako nije bitno o kakvom se granulatu radi, vrijednost težina granulata jezge je dosta velikog raspona.

Primarni sloj	7500kg
Sekundarni sloj	700kg – 1200kg
Filterski sloj	5kg – 7kg
Jezgra	5kg – 500kg
Geotekstil i geomreža	/

Tablica 4.8.3. Težine slojeva nasutog lukobrana

U Hudsonovoj formuli za gustoću betona je odabrana vrijednost od 2400kg/m³ iako raspon može biti 2400-2600kg/m³. Za gustoću mora odabrana je vrijednost 1030kg/m³ iako raspon može biti 1020-1030kg/m³. Razlog zbog kojeg je odabrana manja gustoća betona, a veća gustoća mora je to što smo na takav način na strani sigurnosti. Veća gustoća mora daje veći uzgon, a manja gustoća betonskog elementa ide u prilog uzgonu mora koji lakše "podigne" betonski blok. Što je val veći potreban je teži betonski blok jer je veća sila kojom val djeluje na primarnu oblogu pa je i potrebna veća masa za preuzimanje inercijalnih sila. U interesu nam je imati što veći koeficijent K_d, jer dijeljenjem sa što većim brojem dobit ćemo manju težinu kamena. Na koeficijent K_d možemo drastično utjecati u fazi projektiranja. Koeficijent K_d je eksperimentalno utvrđen i ovisi isključivo o geometriji elementa školjere i načinu slaganja istih te o njihovoj međusobnoj povezanosti. Što je nagib pokosa manji, potrebna je manja težina bloka te obrnuto (veći nagib, veća težina kamena). Projektni nagib pokosa iznosi 1:2. Primarna obloga sa strane prema moru postavlja se do zaštitnog nasipa nožice primarnog pokosa, a s unutrašnje strane oslanja se na armirano betonski parapetni zid. U cijeloj dužini trupa lukobrana elemente je potrebno postaviti u dva sloja bez prekida.

\rightarrow Debljina slojeva:

Minimalna debljina slojeva nasutog lukobrana dobiva se slaganjem najmanje dva bloka u sloju, s tim da je za primarni, sekundarni i filtarski sloj odabrano n=2, a za krunu je n=3. Razlog zbog kojeg se minimalno ide sa dva bloka u sloju je zbog direktnog oslanjanja sloja na sloj čime se ostvaruje uklještenje elemenata. Što je više slojeva to je bolje, međutim veći je volumen.

$$t_s = n * k_a \sqrt[3]{\frac{G}{(\rho_b * g)}}$$

		ODABRANO:
Debljina sloja primarne obloge (n=2)	$t_{s(A)} = 1.434 \text{ m}$	t _{s(A)} =2.80 m
Debljina sloja sekundarne obloge (n=2)	t _{s(B)} =0.779 m	$t_{s(B)} = 1.20 \ m$
Debljina filtarskog sloja (n=2)	t _{s(C)} =0.140 m	t _{s(C)} =1.0 m

Tablica 4.8.4. Debljina slojeva obloge nasutog lukobrana

Armor Unit	n	Placement	Layer Coefficient k	Porosity (P) %		
Quarrystone (smooth) ¹	2	Random	1.02	38		
Quarrystone (rough) ²	2	Random	1.00	37		
Quarrystone (rough) ²	>3	Random	1.00	40		
Quarrystone (parallepiped) ⁶	2	Special		27		
Cube (modified) ¹	2	Randon	1.10	47		
Tetrapod ¹	2	Random	1.04	50		
Quadripod ¹	2	Random	0.95	49		
Hexipod ¹	2	Random	1.15	47		
Tribar ¹	2	Random	1.02	54		
Dolos ⁴	2	Random	0.94	56		
Toskane ⁵	2	Random	1.03	52		
Tribar ¹	1 .	Uniform	1.13	47		
Quarrystone ⁷	Graded	Random	-	37		
Hudson (1974). ² Carver (1983). ³ Hudson, (1961a). ⁴ Carver and Davidson (1977). ⁵ Carver (1978). ⁵ Layer thickness is twice the average long dimension of the parallelepiped stones. Porosity is estimated from tests on one layer of uniformly placed modified cubes (Hudson, 1974).						
The minimum layer thickness should be twice the cubic dimension of the W_{50} riprap. Check to determine that the graded layer thickness is ≥ 1.25 the cubic dimension of the W_{max} ripresp (see eqs. 7-123 and 7-124 below).						

Tab. 6.8.3.3::III Koeficijenti sloja k_∆ i poroziteti p[%] raznih primarnih obloga CERC II, 7-234

Slika 4.8.1. Koeficijenti sloja k[∆] *i poroziteti (p%)*

Kako u tablici ne postoji koeficijent sloja k_{Δ} i porozitet p(%) za Cubipod element, uzima se aritmetička sredina vrijednosti od Quadripod i Hexipod elementa jer su geometrijski najbliži traženom obliku. ($k_{\Delta} = 1.05$; p=0.48 ili 48%)



4.9. Visina krune lukobrana



h_{lukobrana}=plima(ExtrVR^{5god}) + uspinjanje vala [R(H_{proj})] + rezerva

Za mjerodavnu maksimalnu razinu izdizanja mora, kao posljedica superpozicije utjecaja tlaka zraka i plimotvornih sila za potrebe definicije kote krune lukobrana usvaja se + 1.30 m u odnosu na Nulu Trsta kao referentan visinski datum.

\rightarrow Visina uspinjanja vala:

Visinu uspinjanja vala možemo odrediti pomoću dijagrama, kojim je zadana ovisnost H_0'/gT^2 i R/H₀' za različite hrapavosti obale (smooth slope i <u>rubble-mound slope</u>), ovisno o nagibu obale (<u>1:2</u>).

 $H_0' = H_{sd}^{100}$ (SW) = 4.12 m (značajna valna visina stogodišnjeg povratnog perioda) T = 8.81 s (period vala stogodišnjeg povratnog perioda). Rezerva nije točno određena kolika mora biti već je funkcija granulata odnosno dimenzija kamenog (u našem slučaju betonskog) bloka. Njena veličina je najčešće 0.2, 0.3 m do 0.5 m; Rezerva = 0.5 m

 $H_{sd}^{100}/gT^2 = 5.41*10^{-3} \rightarrow O\check{C}ITANO: R/H_{sd}^{100} = 0.89 \rightarrow R= 3.667 m$ $h_{lukobrana}= 1.30 + 3.667 + 0.5 = 5.467 m$ (visina krune lukobrana iz dijagrama)



Slika 4.9.2. Dijagram uspinjanja vala na glatkim i hrapavim podlogama

Kako se primarna obloga ne sastoji od školjere već od Cubipod betonskih elemenata, visina uspinjanja vala na pokos primarne obloge definira se uzimajući u obzir:

- > Značajnu valnu visinu stogodišnjeg povratnog perioda na profilu nožice lukobrana;
- Utjecaj berme zaštitnog nasipa nožice primarne obloge na vanjskom pokosu lukobrana;
- Poroznost primarnog sloja od Cubipod elemenata;
- Faktor oblika vala;
- > Utjecaj kuta nailaska vala u odnosu na liniju trupa lukobrana;
- Strmost vala

Visinu uspinjanja vala odrediti ćemo iz formule:

$$\frac{R_{2\%}}{H_{sd}^{100}} = 1 * \gamma_B * \gamma_{surging} * \gamma_\beta * (4.0 - \frac{1.5}{\sqrt{\xi_{m-1.0}}})$$

γ_B	1.0	(-)
γ_f	0.4	(-)
$\gamma_{surging}$	0.466585	(-)
γ_{eta}	0.8	(-)
$\xi_{m-1.0}$	2.71	(-)
H_{sd}^{100}	4.12	(m)
$\frac{R_{2\%}}{H_{sd}^{100}}$	1.15	(-)
R _{2%}	4.738	(m)

Tablica 4.9.1. Parametri formule za odabir visine uspinjanja vala

$$\gamma_{surging} = \gamma_f + (\xi_{m-1.0} - 1.8) * \frac{(1 - \gamma_f)}{8.2} = 0.466585$$

$$\xi_{m-1.0} = \frac{T_m * tan\alpha}{\sqrt{2\pi H_S/g}}$$
$$\xi_{m-1.0} = \frac{tan\alpha}{\sqrt{s}}$$

 $\xi_{m-1,0}$ – Iribarrenov parametar ili parametar loma vala

$$\begin{split} T_m &- \text{srednja vrijednost valnog perioda} \rightarrow T_m = 8.81 \text{ (s)} \\ &\tan \alpha = 0.5 \\ H_S &= 4.12 \text{ (m)} \\ &\text{s} - \text{strmost} \\ &h_{\text{lukobrana}} = R_{2\%} + \text{plima}(\text{ExtrVR}^{5\text{god}}) = 4.738 + 1.3 = 6.038 \text{ (m)} \rightarrow \text{ODABRANO: } h_{\text{lukobrana}} = +6.0 \end{split}$$

(m)

\rightarrow Minimalna širina krune:

$$B = n * k_{\Delta} * \left(\frac{G}{\rho_B * g}\right)^{\frac{1}{3}} = n * k_{\Delta} * \left(\frac{G}{\gamma_B}\right)^{\frac{1}{3}}$$

B-širina krune

n-broj elemenata obloge (n=min 3)

 k_{Δ} – koeficijent sloja

G-težina pojedinačnog elementa primarne obloge

ρ_B - gustoća betona $\rightarrow \rho_B * g = \gamma_B$ -jedinična težina elementa obloge

15.2.2. Wave run-up on rock-armored slopes

Figure 15.4 gives 2% wave run-up heights for various rocks slopes with $\cot \alpha = 1.5$, 2, 3, and 4, and for an impermeable and permeable core of the rubble mound. These run-up measurements were performed during the stability tests on rock slopes of van der Meer.¹¹ First of all, the graph gives values for a large range of the breaker parameter $\xi_{m-1,0}$, due to the fact that various slope angles were tested, but also with long wave periods (giving large $\xi_{m-1,0}$ -values). Most breakwaters have steep slopes 1:1.5 or 1:2 only and then the range of breaker parameters is often limited to $\xi_{m-1,0} = 2-4$. The graph gives rock slope information outside this range, which may be useful also for slopes with concrete armor units.

The highest curve in Fig. 15.4 gives the prediction for smooth straight slopes ($\gamma_f = 1$). A rubble mound slope dissipates significantly more wave energy than an equivalent smooth and impermeable slope. Not only both the roughness and porosity of the armor layer cause this effect, but also the permeability of the under-layer and core contribute to it. Figure 15.4 shows the data for an impermeable core (geotextile on sand or clay underneath a thin under-layer) and for a permeable core (such as most breakwaters). The difference is most significant for large breaker parameters.

Equation (15.2) includes the influence factor for roughness γ_f . For two layers of rock on an impermeable core, $\gamma_f = 0.55$. This reduces to $\gamma_f = 0.40$ for two layers of rock on a permeable core. This influence factor is used in the linear part of the runup formula, say, for $\xi_{m-1,0} \leq 1.8$. From $\xi_{m-1,0} = 1.8$, the roughness factor increases linearly up to 1 for $\xi_{m-1,0} = 10$, and it remains 1 for larger values.



Fig. 15.4. Relative run-up on straight rock slopes with permeable and impermeable core, compared to smooth impermeable slopes.

H. Schüttrumpf et al.

The prediction for the 2% mean wave run-up value for rock or rough slopes can be described by

388





\rightarrow Kruna:

Pretpostavljajući istovremeno ostvarenje barotropne i astronomske plime te pojavu vjetrom generiranog vala stogodišnjeg povratnog perioda, kota krune primarne obloge lukobrana postavlja se na koti +6.00 m n.m.. Treba biti smještena iznad morske razine te na određenoj visini kako bi se omogućila zaštita operativnog dijela. Visina kote krune ovisi o svojstvima vala – što je val veći treba biti viša kruna i obrnuto. Osim toga, treba se omogućili da se val ne prelijeva preko nje, barem ne u većem dijelu godine. Kruna se izvodi u širini minimalno triju Cubipod elemenata u horizontalnoj ravnini što odgovara širini od 4.50 m (težina elementa primarne obloge iznosi 7500 kg što odgovara volumenu od nešto više od 3 m³ betona i karakterističnom promjeru elementa primarne obloge D=1.40 m \rightarrow 3 x 1.4 = 4.2; odabrano: 4.50 m). Na kruni lukobrana vrši se konstruktivan prijelaz iz nagiba 1:2 na 1:1. Visinske kote izražene su relativno u odnosu na visinski datum Nula Trsta.

\rightarrow Primarna obloga:

Primarna obloga ima funkciju zaštite sitnijih unutarnjih slojeva lukobrana od hidrodinamičkog djelovanja valova. U pravilu je grubo hrapava jer se izvodi od velikih kamenih ili umjetnih (betonskih) elemenata promjera većeg od metara, postavljenih na pokos. Od elemenata vanjske obloge zahtijeva se da im težina bude u skladu s veličinom valova prema Hudsonovoj formuli kako bi ostali stabilni na pokosu te onemogućili oštećenje lukobrana. Zahtjeva se da budu međusobno dobro ukliješteni i čvrsti, da budu položeni tako da imaju što manje površine napadnih ploha izloženih valovima te da imaju veliku šupljikavost između elemenata jer val ulaskom u šupljine gubi valnu energiju. Postavlja se na sekundarnu oblogu lukobrana. Izvodi se u konstantnom nagibu 1:2 s vanjske strane od Cubipod elemenata mase 7500 kg slaganjem u dva sloja debljine 2.80 m. Slaganje se vrši teškom mehanizacijom u pravilnom rasporedu uz osiguranje koeficijenta uklještenja 10 u uvjetima lomljenog vala.

\rightarrow Sekundarna obloga:

Sekundarna obloga položena je ispod primarne obloge, također se izvodi u minimalno dva sloja. Izrađuje se od lomljenog neobrađenog kamena mase 700 – 1200 kg u deblljini od 1.20 m u nagibu 1:2 i oslanja se na filtarski sloj.

\rightarrow Filtarski sloj:

Filtarski sloj nalazi se između jezgre i sekundarne obloge te je složen po filtarskom pravilu. Funkcija mu je da spriječi ispiranje sitnih frakcija jezgre kroz velike šupljine u primarnoj oblozi. Debljina filtara je minimalno 2 zrna, ali debljina sloja ne smije biti manja od

0.7 m. Filtarski sloj izvodi se od kamenog tucanika mase zrna 5-7 kg u debljini od 1.00 m te se ugrađuje na prethodno pripremljenu podlogu geotekstila i geomreže.

\rightarrow Geotekstil i geomreža:

Geotekstili u smislu općih tehničkih uvjeta su vodopropusni netkani, tkani, šivani i kompozitni materijali koji ne trunu.

Geomreže su polimerne, ravninske strukture koje se koriste u geotehničkim i građevinskim zahvatima, čiji su otvori znatno veći od strukturnih elemenata koji su spajani u čvorovima. Geotekstili i geomreže najviše se koriste za razdvajanje, filtriranje i za zaštitu, a često i za dreniranje.

Geotekstil je propusni materijal (propušta vodu), služi kao razdjelnica više slojeva te da ne dođe do miješanja istih. Projektno ga se definira koliko je gust, odnosno kolika mu je masa na određenom volumenu (100g-500g). Geomreža se postavlja iznad geotekstila. Geomreža preuzima vlačna naprezanja (možemo je zamisliti kao armaturu u betonu) jer bi geotekstil sam puknuo uslijed konsolidacije objekta (zbog toga što je pridržan sa jedne i druge strane fiksnim elementom objekta te uslijed gibanja ili dodatnog slijeganja po sredini doći će do pucanja čime se gubi razdjelna moć). Zbog toga se geotekstil izvodi u kombinaciji sa geomrežom te kao takvi, geotekstil tada služi kao umjetni procjedni sloj, a geomreža preuzima vlačna naprezanja.

\rightarrow Jezgra:

Jezgra nasutog lukobrana čini najveći dio poprečnog presjeka nasutog lukobrana, ali zato najjeftiniji jer je od neselektiranog kamenog materijala iz kamenoloma. Nije otporna na djelovanje valova i stoga se oblaže. Paralelno sa izgradnjom jezgre mora teći i oblaganje, kako veći valovi ne bi oštetili već završeni dio jezgre. Jezgra se ugrađuje nasipavanjem s plovila ili kopnenom mehanizacijom kod napredovanja s čela. U materijalu jezgre ne smije biti zemlje više od 3% što zbog geoloških što zbog geomehaničkih razloga (kameni materijal nije toliko sklon slijeganju koliko zemljani materijal). Opći kameni nasip izvodi se u skali granulata 5-500 kg, vanjska strana izvodi se u nagibu pokosa 1:2 do kote - 6.0 m n.m.. S unutrašnje strane izvodi se u nagibu 1:1 do kote - 6.0 m n.m. u širini 6.0 m.

5. ZAKLJUČAK

Na lokaciji obuhvata, na teritoriju Crne Gore, planirana je izvedba lukobrana s operativnim privezom s unutrašnje strane za kapacitet do 9 plovila raspona dužina od 20 do 65 m.

Koridor za uplovljavanje i isplovljavanje treba biti osiguran u minimalnoj širini od 62.5 m. Na trasi koridora minimalna potrebna dubina za nesmetan i siguran privez plovila je 5.20 m, a usvojena je dubina od -6 m n.m..

Lukobran je konceptualno riješen kao kombinirana građevina koja se u zaštitnom dijelu izvodi kao nasuti objekt, dok se operativni dio izvodi u kombinaciji predgotovljenih i na licu betoniranih AB elemenata koji se monolitiziraju i opremaju infrastrukturom neophodnom za privez plovila.

Po izvedbi općeg kamenog nasipa u nagibu 1:2 pristupa se izvedbi filterskog sloja. Isti se izvodi u nagibu 1:2 tako da se na pokos općeg kamenog nasipa postavlja geomreža te geotekstil. Na tako pripremljenu podlogu izvodi se filterski sloj mase 5-7 kg ukupne debljine od 1.00 m. Na filterski sloj postavlja se sekundarna obloga sa težinom elementa 700 – 1200 kg u nagibu 1:2 ukupne debljine 1.20 m. Završni sloj, primarna obloga izvodi se u dva reda od Cubipod elemenata težine 7500kg . Postavljanje se vrši slaganjem uz osiguranje koeficijenta uklještenja od 10, u uvjetima lomljenog vala. Primarna obloga izvodi se u dva sloja, ukupne debljine 2.80 m s krunom na + 6.00 m n.m.. Širina u kruni iznosi 4.50 m.

S unutrašnje strane lukobrana potrebno je osigurati dubinu na koti – 6.00 m n.m. potrebne za privez predviđenih plovila. Ukupna duljina operativne obale za privez s unutrašnje strane lukobrana iznosi 167.50 m. U korijenu lukobrana, djelomično uklopljen u postojeću obalnu crtu, postavljen je plato za privez koji u naravi predstavlja operativnu obalu. S dužinom od 52.5 m predstavlja operativnu površinu za privez do sedam (7) plovila dužine 20-25 m.

6. LITERATURA

[1] Srzić, V. (2020.), Predavanja i vježbe iz kolegija Pomorske građevine, Fakultet građevinarstva, arhitekture i geodezije u Splitu

[2] (2017.) Bazna studija i idejno rješenje revitalizacije plaže Mogren, Fakultet građevinarstva, arhitekture i geodezije u Splitu

[3] (2017.) Bazna studija i idejno rješenje revitalizacije plaže Pržno, Fakultet građevinarstva, arhitekture i geodezije u Splitu

[4] (2018.) Bazna studija i idejno rješenje revitalizacije plaže Petrovac, Fakultet građevinarstva, arhitekture i geodezije u Splitu

[5] (2018.) Bazna studija i idejno rješenje revitalizacije plaže Sutomore, Fakultet građevinarstva, arhitekture i geodezije u Splitu

[6] Sitarama Sarma, A.V., (2010.), Design & Construction Of Coastal Structures, RO, CWPRS

[7] Schuttrumpf, H., van der Meer, J. W., Kortenhaus, A., Bruce, T., Franco, L. (2010.) Wave Run-Up and Wave Overtopping at Armored Rubble Slopes and Mounds, Chapter 15, EA, UK, ENW, NL, DE, IT

[8] (2007), EurOtop, Wave Overtopping of Sea Defences and Related Structures: Assessment Manual, EA, UK, ENW, NL, KFKI, DE www.overtopping-manual.com

[9] Josep R. Medina, M. Esther Gomez-Martin, (2016.), Cubipod Manual, Universitat Politecnica de Valencia

[10] W.W. Massie, P.E, (1976.), COASTAL ENGINEERING Volume III - Breakwater Design, University of Technology Delft, The Netherlands

POPIS SLIKA I TABLICA:

Slika 2.1.1. Prikaz šireg područja lokacije obuhvata s naznakom užeg područja (Google Maps)

- Slika 2.1.2. Prikaz užeg područja lokacije obuhvata (Google Maps)
- Slika 2.1.3. Batimetrijska svojstva zone obuhvata (Navionics)
- Slika 2.1.4. Batimetrijska svojstva zone obuhvata (Navionics)
- Slika 2.1.5. 3D model dubina šire zone obuhvata
- Slika 2.1.6. Izometrijski prikaz dna s diskretizacijom na užem području obuhvata
- Slika 2.1.7. Izometrijski prikaz dna s diskretizacijom na užem području obuhvata
- Slika 2.1.8. Prikaz polja dubina šire zone obuhvata
- Slika 2.1.9. Definicija obalne crte s incidentnom linijom vala i definicijom refleksijskih svojstava obale
- Slika 2.2.1. Pregled lokacija glavnih meteoroloških, klimatoloških i kišomjernih stanica Crne Gore
- Slika 2.2.2. Glavni i sporedni smjerovi vjetra sa nazivima
- Slika 2.2.3. Ruža učestalosti smjera i brzine vjetra za postaju Bar
- Slika 2.2.4. Ruža učestalosti smjera i brzine vjetra za postaju Budva
- Slika 2.3.1. Definicija efektivnog privjetrišta za smjer SW
- Slika 2.3.2. Definicija efektivnog privjetrišta za smjer S
- Slika 2.3.3. Definicija efektivnog privjetrišta za smjer SE
- Slika 2.4.1. Beaufort-ova ljestvica
- Slika 2.4.2. Groen Dorrestein nomogram
- Slika 3.2.1. Refrakcija vjetrovnog vala
- Slika 3.2.2. Primjer čiste jednostrane difrakcije
- Slika 3.2.3. Vrste loma vala prema Galvinu
- Slika 3.4.1. Prikaz značajne valne visine za incidentni smjer S i povratni period 100 godina

Slika 3.4.2. Prikaz značajne valne visine za incidentni smjer S i povratni period 100 godina -

uža zona obuhvata

Slika 3.4.3. Prikaz polja vrijednosti značajne valne visine za incidentni smjer S i povratni period 100 godina

Slika 3.4.4. Prikaz polja vrijednosti značajne valne visine za incidentni smjer S i povratni period 100 godina – uža zona obuhvata

Slika 3.4.5. Prikaz područja ostvarenja loma vala za incidentni smjer S i povratni period 100

godina

Slika 3.4.6. Prikaz područja ostvarenja loma vala za incidentni smjer S i povratni period 100 godina – uža zona obuhvata

Slika 3.4.7. Prikaz značajne valne visine za incidentni smjer SW i povratni period 100 godina Slika 3.4.8. Prikaz značajne valne visine za incidentni smjer SW i povratni period 100 godina – uža zona obuhvata

Slika 3.4.9. Prikaz polja vrijednosti značajne valne visine za incidentni smjer SW i povratni period 100 godina

Slika 3.4.10. Prikaz polja vrijednosti značajne valne visine za incidentni smjer SW i povratni period 100 godina – uža zona obuhvata

Slika 3.4.11. Prikaz područja ostvarenja loma vala za incidentni smjer SW i povratni period 100 godina

Slika 3.4.12. Prikaz područja ostvarenja loma vala za incidentni smjer SW i povratni period 100 godina – uža zona obuhvata

Slika 3.5.1. Geometrija i položaj planiranih pomorskih objekata u obuhvatu s definicijom refleksijskih svojstava

Slika 3.5.2. Valne visine u obuhvatu za planirano stanje izgrađenosti i stogodišnju značajnu valnu visinu incidentnog smjera SW

Slika 3.5.3. Polje valnih visina i vektori valnog polja za značajnu valnu visinu stogodišnjeg povratnog period incidentnog smjera SW

Slika 3.5.4. Definicija loma vala za značajnu valnu visinu stogodišnjeg povratnog period incidentnog smjera SW

Slika 3.5.5. Valne visine u užem području obuhvata za planirano stanje izgrađenosti i stogodišnju značajnu valnu visinu incidentnog smjera SW

Slika 3.5.6. Polje valnih visina i vektori valnog polja za značajnu valnu visinu stogodišnjeg povratnog period incidentnog smjera SW – uža zona obuhvata

Slika 3.5.7. Definicija loma vala za značajnu valnu visinu stogodišnjeg povratnog period incidentnog smjera SW – uže područje obuhvata

Slika 3.5.8. Identifikacija kontrolnog presjeka na glavi lukobrana

Slika 3.5.9. Prikaz dubina na kontrolnom presjeku na glavi lukobrana

Slika 3.5.10. Značajna valna visina stogodišnjeg povratnog perioda incidentnog smjera SW na kontrolnom presjeku na glavi lukobrana

Slika 3.5.11. Identifikacija kontrolnog presjeka na trupu lukobrana

Slika 3.5.12. Prikaz dubina na kontrolnom presjeku na trupu lukobrana

- Slika 3.5.13. Značajna valna visina stogodišnjeg povratnog perioda incidentnog smjera SW na
- kontrolnom presjeku na trupu lukobrana
- Slika 4.4.1. Iskaz dubine za privez plovila
- Slika 4.4.2. Prikaz najveće oseke mjerene na mareografu u Split
- Slika 4.4.3. Prikaz tipskog plovila duljine 20 m
- Slika 4.4.4. Tehničke specifikacije tipskog plovila duljine 20
- Slika 4.4.5. Prikaz tipskog plovila duljine 25 m
- Slika 4.4.6. Tehničke specifikacije tipskog plovila duljine 25
- Slika 4.4.7. Prikaz tipskog plovila duljine do 35 m
- Slika 4.4.8. Tehničke specifikacije tipskog plovila duljine do 35 m
- Slika 4.4.9. Prikaz tipskog plovila duljine do 65 m
- Slika 4.4.10. Tehničke specifikacije tipskog plovila duljine do 65 m
- Slika 4.4.11. Potrebna dubina za privez plovila
- Slika 4.5.1. Širine i duljine potrebnog mjesta za brod
- Slika 4.5.2. Način priveza i udaljenost gatova
- Slika 4.6.1. Proračun površine akvatorija marine
- Slika 4.7.1. Izvedba trupa lukobrana s Cubipod primarnom zaštitom
- Slika 4.7.2. Pokos trupa lukobrana s Cubipod primarnom zaštitom
- Slika 4.7.3. Detalj Cubipod elementa
- Slika 4.7.4. Karakteristični poprečni presjek lokobrana od Cubipod elemenata
- Slika 4.8.1. Koeficijenti sloja k_∆ i poroziteti (p%)
- Slika 4.9.1. Odabir visine krune lukobrana
- Slika 4.9.2. Dijagram uspinjanja vala na glatkim i hrapavim podlogama
- Slika 4.9.3. Odabir koeficijenta hrapavosti i formule za uspinjanje vala

Tablica 2.2.1. Tablica apsolutne kontigencije za sinoptičku postaju Bar i razdoblje 1.1.2008. – 31.12.2011.

Tablica 2.2.2. Tablica relativne kontigencije za sinoptičku postaju Bar i razdoblje 1.1.2008. – 31.12.2011.

- Tablica 2.3.1. Definicija efektivnog privjetrišta za smjer SW
- Tablica 2.3.2. Definicija efektivnog privjetrišta za smjer S
- Tablica 2.3.3. Definicija efektivnog privjetrišta za smjer SE
- Tablica 2.4.1. Formiranje uzorka dubokovodnog vala za smjer SW

- Tablica 2.4.2. Formiranje uzorka dubokovodnog vala za smjer S
- Tablica 2.4.3. Formiranje uzorka dubokovodnog vala za smjer SE
- Tablica 2.4.1. Formiranje uzorka dubokovodnog vala za smjer SW
- Tablica 2.4.2. Formiranje uzorka dubokovodnog vala za smjer S
- Tablica 2.4.3. Formiranje uzorka dubokovodnog vala za smjer SE
- Tablica 3.3.1. Ulazni parametri valova za model
- Tablica 3.5.1. Parametri dubokovodnog vala i odabrane visine valova
- Tablica 4.8.1. Pregled odnosa relativnih volumena i masa elementa primarnog sloja
- Tablica 4.8.2. Hudsonov izraz
- Tablica 4.8.3. Težine slojeva nasutog lukobrna
- Tablica 4.8.4. Debljina slojeva obloge nasutog lukobrana
- Tablica 4.9.1. Parametri formule za odabir visine uspinjanja vala