

PLANNING BREAK WATER TO PORT OIL IN BANGSRING – DISTRICTS BANYUWANGI

Moh Saifur Rahman

Dosen Pembibbing:

Dr. Ir. Noor Salim, M.Eng. ; Ir. Totok Dwi Kuryanto, M.T
Program Studi Teknik Sipil, Fakultas Teknik, Universitas Muhammadiyah
Jl. Karimata 40, Jember 68121, Jawa Timur, Indonesia
Email : [saifursipil@gmail.com](mailto:safursipil@gmail.com)

Abstract

Banyuwangi Regency with a length of beach 282 km which makes it has several large oil refineries. However, this potential has not been maximized, the oil business in this area still uses ships with engines which only operate in the coastal area and haven't reached the offshore areas and the EEZ (Exclusive Economic Zone). However, the location of the waters of the Bangsring Port which is open to the Bali Strait classifies the port as waters with large waves. For this reason, it is necessary to build a Breakwater to protect shipping lanes and port pools. From the calculations that have been done, several major conclusions are obtained, due to the influence of wind and sea waves, the length of the fetch effective max is 176.84 m, significant wave height (hs) of 0.21 m, and wave period (ts) 4.2 seconds. Second, the dimensions of the Breakwater building are the breakwater peak elevation (et) 8.02 m, the breakwater height (hb) 2.65 m, the protected layer grain weight (w) 1.80 tons, the protected layer grain weight (w) 1.41 tons, the width of the top of the breakwater (b) 2 m, thickness of the wall layer (t) 0.9 m, the protective stones (n) 13 pieces. The shear control of the breakwater building has a safety factor value of 1.46 which is greater than the minimum allowable safety factor limit of 1.25 (FK = 1.46 ≥ 1.25), so that the breakwater building with the calculated dimensions is considered feasible and safe to overcome the waves propagating in the harbor.

Key words : Bangsring Port, breakwater, beach, bathymetric

1. PENDAHULUAN

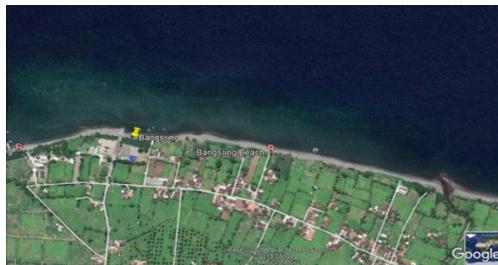
Latar Belakang

Indonesia sebagai negara maritim memiliki wilayah laut seluas lebih dari 3,5 juta km², yang merupakan dua kali luas daratan (Triatmodjo : 1999). Kabupaten Banyuwangi mempunyai panjang pantai 282 km yang berada di 11 kecamatan 3 (tiga) kecamatan menghadap Samudera Indonesia, 7 (tujuh) kecamatan menghadap Selat Bali dan 1 (satu) kecamatan menghadap Laut Jawa (Sumber : Diskan Banyuwangi). Kabupaten Banyuwangi merupakan salah satu lokasi yang memiliki beberapa kilang minyak yang besar. Namun potensi tersebut belum dimanfaatkan secara optimal. Usaha minyak masih menggunakan kapal-kapal kecil dengan motor tempel, yang hanya

beroperasi diwilayah pantai, belum mencapai daerah lepas pantai dan Zona Ekonomi Eksklusif (ZEE). Untuk dapat meningkatkan perdangan minyak diperlukan kapal besar yang beroperasi dilepas pantai dan ZEE. Penggunaan kapal-kapal besar tersebut memerlukan adanya pelabuhan besar.

Namun lokasi perairan di Bansring tersebut yaitu terbuka ke Selat Bali. menggolongkan perairan ini sebagai sebuah perairan yang gelombangnya besar Untuk itu perlu dibangun *breakwater* untuk melindungi alur pelayaran dan kolam pelabuhan. guna melindungi pelabuhan minyak pantai Bangsring Kabupaten Banyuwangi maka, dibangunlah bangunan *Breakwater*.

Dalam perencanaan *Break Water* tersebut sangat di pengaruhi data – data teknik kepantaian antaralain; pasang surut, gelombang, angin dan data – data bathymetri, sehingga di perlukan pengkajian dan survey data tersebut untuk perencanaan *Break Water*,



Gambar 3.1 Peta Lokasi Studi di pantai Bangsring , Kec. Bangsring , kabupaten Banyuwangi, Jawa Timur

Rumusan Masalah

1. Berapa jumlah dan kateristik kapal minyak yang di perediksi akan berlabuh di pantai Bangsring – Kabupaten Banyuwangi ?
2. Bagaimana data teknik kepantaian yang ada di pantai Bangsring – Kabupaten Banyuwangi ?
3. Bagaimana kontruksi *Break Water* yang cocok untuk pelabuhan minyak di wilayah pantai bangsring - Kabupaten Banyuwangi ?

Batasan Masalah

1. Tidak menganalisa RAB (Rencana Anggaran Biaya)
2. Fasilitas dermaga seperti Marine Loading Arm, jib crane dan monitor tower tidak dibahas secara mendalam.
3. Data yang digunakan menggunakan data sekunder
4. Tidak merencanakan *dermaga* dan kolam putar *dermaga*.

Tujuan

Adapun tujuan penulisan tugas akhir ini adalah :

1. Adapun tujuan penulisan tugas akhir ini Menganalisis perediksi jumlah dan kateristik kapal minyak yang berlabuh di pantai Bangsring – Kubupaten Banyuwangi.
2. Menganalisis data teknik kepantaian baik data primer maupun data

sekunder pada pantai Bangsring – Kabupaten Banyuwangi.

3. Merencanakan kontruksi *Break Water* pada rencana pelabuhan minyak di Pantai Bangsring – Kabupaten Banyuwangi.

Manfaat

1. Bagi dunia ekonomi *breakwater* yang kokoh akan dapat melindungi pelabuhan dari gempuran gelombang, sehingga pelabuhan dapat dioptimalkan operasionalnya dapat memanfaatkan potensi sumber daya perikanan di samudra indonesia secara terpadu akan memberikan hasil yang positif dalam mengembangkan daerah sekitar pelabuhan menjadi daerah industri dan wisata.
2. Bagi peneliti Menambah wawasan dalam hal tata cara perencanaan *breakwater* yang baik.
3. Bagi universitas Bermanfaat untuk membangun kerjasama dengan industri dalam bidang bidang akademik.

2. METODOLOGI

Lokasi Penelitian

Lokasi yang menjadi tempat perencanaan *Break Water* ini adalah di pantai Bangsring, Kec. Bangsring, Kab. Banyuwangi, Jawa Timur terletak $8^{\circ}35'34.06''$ LS dan $113^{\circ}59'51.20''$ BT. Adapun waktu penelitian adalah dari bulan Mei – Juni 2020.

Jenis Data Dan Sumber Data

Adapun data yang digunakan merupakan data primer dan sekunder / tidak langsung.

1. Data Primer

Berupa data yang diperoleh dari pengamatan dan pengukuran langsung di lapangan terhadap kondisi bangunan dermaga dan fasilitasnya. Data primer yang diperoleh terdiri dari :

- a. Dokumentasi berupa foto kondisi di lokasi penelitian yaitu gambar eksisting dermaga yang ada di pelabuhan minyak Kabupaten Banyuwangi.
 - b. Data topografi dan bathymetri
2. Data Sekunder
- Data yang diperoleh melalui bahan-bahan tertulis, maupun informasi lain

yang erat kaitannya dengan objek penelitian yaitu :

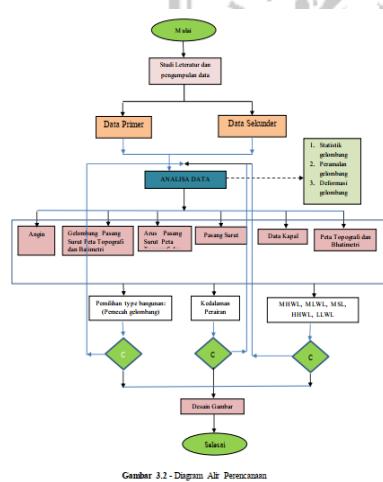
- a. Data kapal
- b. Data tanah
- c. Data pasang surut
- d. Data gelombang
- e. Data angin
- f. Data arus

Metode Pengolahan Data

Data yang telah di kumpulkan akan diolah, adapun tahapan dalam analisa data meliputi :

1. Analisa data kapal rancangan meliputi berat kapal kosong dan berat kapal bermuatan.
2. Analisa data topografi dan bathymetri terhadap posisi bangunan Jetty.
3. Analisa data pasang surut air laut.
4. Analisa gelombang, jarak, dan kecepatan gelombang.
5. Analisa data angin meliputi arah angin dan resultan angin dengan winrose
6. Analisa data tanah untuk menentukan model dan jenis pondasi jetty.

Diagram Alir Perencanaan



4. HASIL DAN PEMBAHASAN

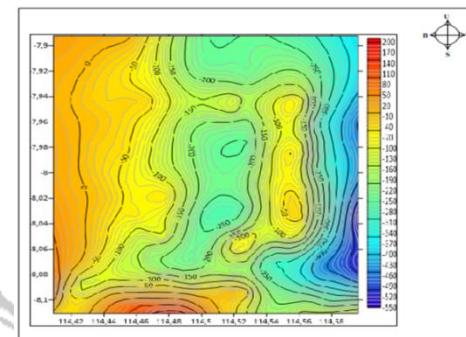
Umum

Breakwater ini berada di wilayah pantai selatan, tepatnya di pantai Pancer, Kec. Pesanggaran, Kab. Banyuwangi, Jawa Timur terletak $8^{\circ}35'34.06''$ LS dan $113^{\circ}59'51.20''$ BT. Sebelum dilakukan perencanaan detail *breakwater* ini, terlebih dahulu perlu dilakukan pengumpulan data analisis data. Data – data yang digunakan merupakan data sekunder.

Data Bathymetri dan Topografi

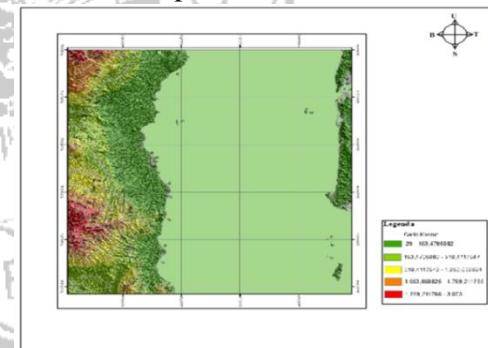
Data hasil pengukuran BATNAS bathymetri selanjutnya di lakukan pengolahan data menggunakan *software* Global Mepper dan di modelkan dengan menggunakan Surfer yang di sajikan titik tinggi yang kemudian menjadi garis pada pembuatan peta bathimetri pada **Gambar 4.8**

4.8



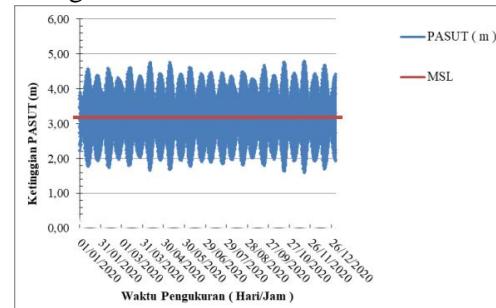
Topografi

Berdasarkan peta topografi pada gambar 4.7 daerah daratan rendah dan ketinggian yang terhampar sepanjang pantai dengan ketinggian antara 0 – 2700 meter di atas permukaan laut.



Pasang Surut

Dari data pasang surut di lokasi penelitian daerah Banyuwangi Pantai bangsring grafik pasang surutnya adalah sebagai berikut :



Gambar 4.5. Grafik Pasang Surut Periode 1 Tahun

Dari pembacaan grafik di atas didapatkan data sebagai berikut :

- Elevasi HHWL (Mean Higt Water Level) + 5,57 mLWS
- Elevasi HWL (High Water Level) pada + 4,78 mLWS
- Elevasi MSL (Mean Sea Level) pada + 3,18 mLWS
- Elevasi LWL (Low Water Level) pada - 1,60 mLWS
- Elevasi MLWL (Mean Low Water Level) + 3,98 mLWS

Dari hasil pengamatan pada bulan agustus 2020 terjadi tipe pasang surut harian ganda (semi diurnal tide) dua kali pasang dan dua kali air surut dengan tinggi yang hampir sama dan pasang surut terjadi berurutan secara teratur.

Arus

Dari hasil data arus yang di dapat pada tabel 4.3 dan peta shp indonesia yang diperoleh melalui website DivaGis atau Gadm mendapatkan hasil pengolahan peta arah arus menggunakan aplikasi ArcGis,

Longitude	Latitude	WindDir(TN)	WindSpd(knot)	CuDir(TN)	CuSpd(cm/s)
111	-5	115,84	11,67547	106,13	10,85588
111	-5,25	115,28	11,43286	113,07	7,21832
111	-5,5	115	10,97314	141,74	3,02261
111	-5,75	115,04	10,29547	253,24	4,83735
111	-6	115,45	9,39998	274,1	13,62689
111	-6,25	115,44	7,45408	271,26	18,1135
111	-6,5	116,17	5,64483	303,6	19,84714
111,25	-5	116,47	11,68285	102,23	11,10879
111,25	-5,25	116,77	11,4056	104,5	7,3667
111,25	-5,5	115,36	10,91224	111,92	2,9284
111,25	-5,75	115,26	10,20148	271,61	3,184
111,25	-6	115,75	9,2745	279	11,68235
111,25	-6,25	116,67	7,35001	283,91	16,00686
111,25	-6,5	118,93	5,56879	284,76	18,84491
111,5	-5	116,9	11,69244	97,97	11,47904
111,5	-5,25	116,07	11,38059	96,43	7,95062
111,5	-5,5	115,51	10,85355	88,54	3,80677
111,5	-5,75	115,25	10,10961	310,44	2,24847
111,5	-6	115,64	9,14981	288,53	10,37057

Tabel 4.1. Data Arus

(Sumber : BMKG, Kelas III Banyuwangi)

Az = Koefisien Viskositas Eddy (1,3 $\times 10^{-4}$ m/s)

$\Theta = 8$

c = $2,6 \times 10^{-3}$

p = Densitas Air Laut (1027 Kg/m³)

p Udara= Densitas Udara 1,25 Kg/ m³

f = $2\Omega \sin \Theta = 14,42484324$

$\Omega = 7,29 \times 10^{-5}$ rad/s

$$U = \frac{T}{\sqrt{A^2 p^2 f}} = 0,27 \text{ cm/s}$$

Sehingga kecepatan arus laut adalah sebesar 0,27 cm/s

Data Angin

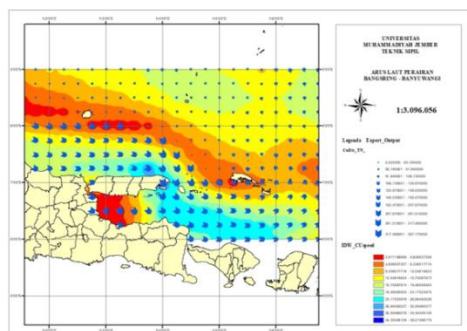
Data angin yang di dapat yaitu tabel 4.2 dan gambar 4.6

	ID WMO : 96087
	Nama Stasiu: Stasiun Meteorologi Banyuwangi
	Lintang : -8,21500
	Bujur : 114,35530
	Elevasi : 52

TAHUN	BULAN	TANGGAL	JAM	ARAH	KECEPATAN	CH
2020	8	1	240	5	8888	
2020	8	2	140	4	0,2	
2020	8	3	160	5	0	
2020	8	4	130	4	8888	
2020	8	5	240	5	8888	
2020	8	6	100	5	1	
2020	8	7	230	3	8888	
2020	8	8	130	4	10,2	
2020	8	9	100	2	0	
2020	8	10	20	6	0	
2020	8	11	130	5	0	
2020	8	12	160	3	5,8	
2020	8	13	160	4	0	
2020	8	14	150	5	1,4	
2020	8	15	130	4	2,6	
2020	8	16	150	5	3,2	
2020	8	17	140	4	8888	
2020	8	18	160	4	0	
2020	8	19	140	5	4	
2020	8	20	20	150	4	5,7
2020	8	21	21	200	6	0
2020	8	22	22	150	6	0
2020	8	23	220	4	0	
2020	8	24	24	140	5	0
2020	8	25	1	120	5	0
2020	8	26	2	210	6	0
2020	8	27	3	140	5	0
2020	8	28	4	150	4	0
2020	8	29	5	170	5	7,2
2020	8	30	6	150	4	4,5
2020	8	31	7	150	5	0

Tabel 4.2. Data Angin Bulan Agustus 2020

(Sumber : BMKG, Kelas III Banyuwangi)



Gambar 4.6. Arus Laut

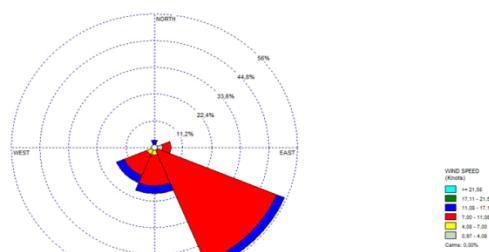
(Sumber : BMKG, Kelas III Banyuwangi)

Perhitungan :

U = Kecepatan Arus Laut

T = Tegangan Angin (9,02 m/s)

W = Kecepatan Angin



Gambar 4.7. Mawar Angin

(Sumber : BMKG, Kelas III Banyuwangi, WRplot)



Gambar 4.8. Windrose Di Area Lokasi
(Sumber : Wrplot Export Google Earth)

Berdasarkan tabel 4.2 dan gambar 4.6 dapat diketahui bahwa arah angin dominan adalah angin dari tenggara dengan kecepatan maksimum 11 knot (11,240) m/detik). Konversi angin jadi m/detik (1knot = 0,514 m/detik)

Fetch

Panjang fetch berdasarkan arah angin yang berpengaruh pada lokasi pantai Bangsring, Kec. Wongsorejo, Kab. Banyuwangi dengan orientasi pantai menghadap kearah selatan, maka arah angin yang berpengaruh pada perhitungan fetch adalah Selatan.

maka panjang fetch efektif dari arah angin yang berpengaruh dapat dilihat pada tabel perhitungan fetch efektif pada Tabel 4.3:



Gambar 4.9. (Fetch)

Dari hasil perencanaan fetch pada gambar 4.9 panjang total jarak fetch $X_i^* \cos a$ adalah 176,84 km.

a°	$\cos a$	X_i (km)	$X_i^* \cos a$	F_{eff} (km)
42	0,743	30,200	22,4386	
36	0,809	26,800	21,6812	
30	0,866	26,200	22,6892	
24	0,914	19,900	18,1886	
18	0,951	19,500	18,5445	
12	0,978	19,200	18,7776	
6	0,995	18,500	18,4075	
0	1,000	18,700	18,7000	13,088
6	0,995	17,500	17,4125	
12	0,978	0	0	
18	0,951	0	0	
24	0,914	0	0	
30	0,866	0	0	
36	0,809	0	0	
42	0,743	0	0	
TOTAL	13,512			176,84

Tabel 4.3. Perhitungan Fetch Efektif
(Sumber : Perhitungan Fetch)

$$F_{eff} = \frac{\sum X_i \cos a}{\sum \cos a} = \frac{176,84}{13,152} = 13,088$$

Sehingga untuk - Arah Selatan F_{eff} = 13,088 km

Struktur BreakWater

$$W_1 = \frac{y_r H^3}{K_D (S_r - 1)^3 \cot \theta}$$

Dimana :

y_r = 2,4 ton/m³ (untuk tetrapod)

y_a = 1,03 ton/m³ (massa jenis air laut)

K_D (tetrapod) = 5,5 (ujung bangunan); 7 (lengan bangunan)

$K\Delta$ = 1,04 (tetrapod)

Porositas P(%) = 50 (tetrapod)

$$S_r = \frac{2,4}{1,03} = 2,33 \text{ (untuk batu tetrapod)}$$

$$H = 4,8 \text{ meter}$$

Perhitungan berat lapis lindung menggunakan tetrapod :

1. Breakwater Bagian Kepala

$$W = \frac{2,4 \text{ ton/m}^3 \times (1,50 \text{ m})^3}{5,5(2,33-1)^3 \times 2} = 1,80 \text{ ton}$$

Digunakan tetrapod dengan berat butir 1,80 ton

Dikonversikan menjadi kg yaitu 10,26 ton = 18,000 kg

2. Breakwater Bagian Lengan

$$W = \frac{2,4 \text{ ton/m}^3 \times (1,50 \text{ m})^3}{7(2,33-1)^3 \times 2} = 1,41 \text{ ton}$$

Digunakan tetrapod dengan berat butir 1,41 ton

Dikonversikan menjadi kg yaitu 1,41 ton = 14,100 kg

Lebar Puncak Bangunan

Lebar puncak breakwater dapat dicari dengan persamaan dibawah ini :

$$B = n \cdot k \Delta \left[\frac{W}{y_r} \right]^{1/3}$$

Dimana :

B = lebar puncak (m)

n = jumlah butir batu (n minimum = 2)

$K\Delta$ = 1,04

W = berat butir batu pelindung (ton)

y_r = 2,4 ton/m³

1 Bagian Kepala

$$B = n \cdot k \Delta \left[\frac{W}{y_r} \right]^{1/3}$$

$$= 2 \times 1,04 \times (1,80/2,4)^{1/3}$$

$$= 1,9 \text{ meter} \approx 2 \text{ meter}$$

2 Bagian Lengan

$$B = n \cdot k \Delta \left[\frac{W}{y_r} \right]^{1/3}$$

$$= 2 \times 1,04 \times (1,41/2,4)^{1/3}$$

$$= 1,8 \text{ meter}$$

Pelindung Kaki

Untuk melindungi kaki, digunakan tetrapod, diketahui dari perhitungan sebelumnya diperoleh berat lapis pelindung utama pada bagian badan dan lengan masing – masing 1,80 ton dan 1,41 ton. Berat batu pelindung kaki untuk bagian kepala :

$$W/10 = 1,80/10 = 0,180 \text{ ton} = 18,000 \text{ kg}$$

Sedangkan untuk bagian lengan :

$$W/10 = 1,41/10 = 0,141 \text{ ton} = 14,100 \text{ kg}$$

Lebar pelindung kaki dapat dihitung dengan persamaan

1 Bagian Kepala

$$\begin{aligned} B &= n \cdot k \Delta \left[\frac{w}{yr} \right]^{1/3} \\ &= 2 \times 1,04 \times (0,180/2,4)^{1/3} \\ &= 0,87 \text{ meter} \approx 0,9 \text{ meter} \end{aligned}$$

2 Bagian Lengan

$$\begin{aligned} B &= n \cdot k \Delta \left[\frac{w}{yr} \right]^{1/3} \\ &= 2 \times 1,04 \times (0,141/2,4)^{1/3} \\ &= 0,80 \text{ meter} \approx 0,80 \text{ meter} \end{aligned}$$

Tinggi pelindung kaki dapat dihitung dengan persamaan

1 Bagian Kepala

$$\begin{aligned} t &= n \cdot k \Delta \left[\frac{w}{yr} \right]^{1/3} \\ &= 2 \times 1,04 \times (0,901/2,4)^{1/3} \\ &= 1,59 \text{ meter} \approx 1,6 \text{ meter} \end{aligned}$$

2 Bagian Lengan

$$\begin{aligned} t &= n \cdot k \Delta \left[\frac{w}{yr} \right]^{1/3} \\ &= 2 \times 1,04 \times (0,708/2,4)^{1/3} \\ &= 1,38 \text{ meter} \approx 1,4 \text{ meter} \end{aligned}$$

Jumlah Butir Persatuan Luas (N)

Jumlah butir tiap satuan luas dapat dihitung dengan persamaan berikut ini :

$$N = A \cdot n \cdot k \Delta \left[1 - \frac{p}{100} \right] \left[\frac{yt}{W} \right]^{2/3}$$

Dimana :

t = tebal lapis lindung (m)

n = jumlah butir batu

$k \Delta = 1,04$

W = berat butir pelindung ujung (ton) = 1,80

W = berat butir pelindung lengan (ton) = 1,41

P = porositas rata rata dari lapis pelindung (50%)

$yr = 2,4 \text{ ton/m}^3$

1 Bagian Kepala :

$$\begin{aligned} N &= A \cdot n \cdot k \Delta \left[1 - \frac{p}{100} \right] \left[\frac{yt}{W} \right]^{2/3} \\ &= 10 \times 2 \times 1,04 \times (1-(50/100)) \times (2,4/1,80)^{2/3} \\ &= 12,6 \approx 13 \text{ butir setiap } 10 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

2 Bagian Lengan :

$$\begin{aligned} N &= A \cdot n \cdot k \Delta \left[1 - \frac{p}{100} \right] \left[\frac{yt}{W} \right]^{2/3} \\ &= 10 \times 2 \times 1,04 \times (1-(50/100)) \times (2,4/1,41)^{2/3} \\ &= 14,8 \approx 15 \text{ butir setiap } 10 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

Elevasi Breakwater

Menggunakan parameter – parameter seperti kemiringan rencana *breakwater* yaitu 1 : 2 dan tinggi gelombang rencana yaitu 1,50 meter. Nilai wave run – up diperoleh dengan rumus 2.6.3 Bab tinjauan pustaka dengan parameter – parameter sebagai berikut :

ϕ_r : 1:2

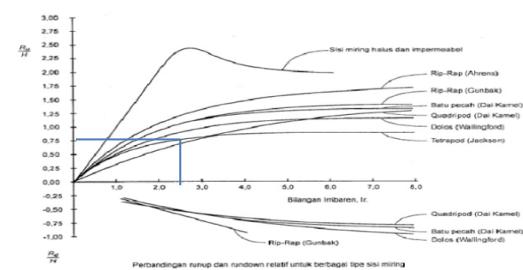
H : 1,50 meter

L_o : 27,52 meter

Sehingga diperoleh bilangan Irraben adalah

$$Ir = \frac{\tan \phi}{(\frac{H}{L_o})^{0.5}} = \frac{1/2}{(\frac{1,50}{27,52})^{0.5}} = 2,14$$

Selanjutnya mencari nilai Ru/H dengan grafik dibawah ini :



Gambar 5.13 – Run up Gelombang Tetrapod

Dari Grafik *run up* gelombang (gambar) untuk lapis lindung tetrapod pada $Ir = 2,14$ didapatkan nilai *run up* :

$$Ru / H = 0.76 \text{ maka}$$

$$Ru = 0.76 \times 1,50 = 1,14 \text{ meter}$$

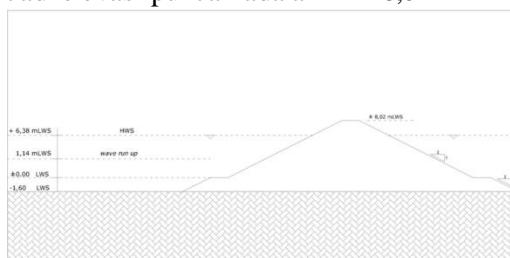
Sehingga elevasi puncak *breakwater* terhadap LWS ditentukan sebagai berikut : Elevasi puncak = HWS + Run Up + tinggi kebebasan

$$\text{HWS} = +6,38 \text{ m}$$

$$\text{Wave Run-up} = +1,14 \text{ m}$$

$$\text{Tinggi kebebasan} = +0,5$$

$$\text{Jadi elevasi puncak adalah } = +8,02 \text{ m}$$



Gambar 5.14 – Elevasi Puncak Breakwater

Menentukan Spesifikasi Tetrapod

Berdasarkan data hasil perhitungan berat butir lapis pelindung pada bangunan *breakwater*, dapat dihitung spesifikasi tetrapod yang akan digunakan. Dari nilai berat butir dapat dihitung besarnya volume besarnya volume berdasarkan rumus dasar berat jenis

$$V = \frac{W}{y}$$

Dimana :

$$y = \text{berat jenis (ton/m}^3\text{)}$$

$$W = \text{berat (ton)}$$

$$V = \text{volume (m}^3\text{)}$$

Diketahui $W = 1,80$ ton untuk bagian kepala dan $W = 1,41$ ton untuk bagian lengan, maka :

$$V = \frac{1,80}{2,4} = 0,75 \text{ m}^3$$

Sedangkan bagian lengan

$$V = \frac{1,41}{2,4} = 0,58 \text{ m}^3$$

Berdasarkan nilai volume yang telah diperoleh, dapat dilihat spesifikasi tetrapod pada rekapitulasi sebagai berikut :

El.puncak (m)	Lebar (m)		Nilai KD		W armor (ton)		Kemiringan (°)
	Ujung	Lengan	Ujung	Lengan	Ujung	Lengan	
8,02	2	1,7	5,5	7	1,8	1,41	01.02
M	M	M			T	T	

Tabel 4.8 – Rekapitulasi Hasil Perhitungan Breakwater Tipe Tetrapod

(Sumber : Perhitungan Breakwater Tipe Tetrapod)

Maka dimensi tetrapod yang akan digunakan dalam desain dilihat pada **Tabel 4.9** sebagai berikut :

Nominal Actual Weight (ton)	Volume (m}^3\text{)}	Form Area	h (mm)	d (mm)	s (mm)	r ₁ (mm)	r ₂ (mm)	r ₃ (mm)	b (mm)	c (mm)	e (mm)	
0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
0,5	0,46	0,2	218	900	965	1075	215	135	100	435	35	585
1,0	0,92	0,4	342	1150	1215	1350	270	170	125	545	45	740
2,0	1,84	0,8	642	2300	2350	2470	520	320	220	1000	95	1075
3,2	2,88	1,25	732	1650	1770	1970	356	245	180	900	85	1075
4,9	3,88	1,6	862	1790	1920	2140	425	365	295	965	75	1170
7,5	4,88	2,0	1010	1950	2075	2295	520	405	310	995	75	1260
10,0	5,88	2,4	1150	2100	2220	2440	580	460	360	1000	65	1350
12,5	7,88	3,0	1290	2250	2370	2590	540	435	335	1095	55	1475
14,9	9,88	3,6	1430	2400	2520	2740	580	460	360	1175	45	1560
20,0	14,88	5,0	1710	2600	2810	3130	625	500	400	1275	35	1700
25,0	19,88	6,2	1850	2750	2960	3280	670	545	445	1365	25	1800
32,0	26,88	7,5	2010	2900	3110	3430	720	600	500	1450	15	1925
40,0	34,88	9,0	2170	3050	3260	3580	770	650	550	1535	10	2025
50,0	46,88	10,0	2440	3320	3530	3850	820	700	600	1615	5	2115
64,0	58,88	12,5	2610	3500	3710	4030	870	750	650	1695	0	2200
80,0	68,88	15,0	2780	3680	3890	4210	920	800	700	1785	0	2280

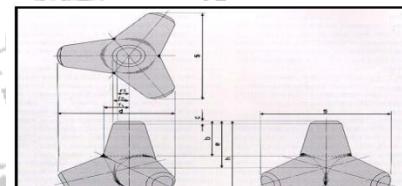
(Sumber : Shore Protection Manual 1984)
Maka didapatkan hasil interpolasi dimensi tetrapod untuk *breakwater* berdasarkan protection manual 1984 pada **Tabel 4.8** dan **Tabel 4.9** sebagai berikut :

Nominal Actual Weight (ton)	Volume (m}^3\text{)}	Form Area	h (mm)	d (mm)	s (mm)	r ₁ (mm)	r ₂ (mm)	r ₃ (mm)	b (mm)	c (mm)	e (mm)	
1,80	0,92	0,4	3,44	1130	1215	1350	270	170	125	545	45	740

(Sumber : Analisa Perhitungan Dimensi Tetrapod Bagian Ujung)

Nominal Actual weight (ton)	Volume (m}^3\text{)}	Form Area	h (mm)	d (mm)	s (mm)	r1 (mm)	r2 (mm)	r3 (mm)	b (mm)	c (mm)	e (mm)	
1,41	0,92	0,4	3,44	1130	1215	1350	270	170	125	545	45	740

(Sumber : Analisa Perhitungan Dimensi Tetrapod Bagian Lengan)



Gambar 4.25 – Dimensi Tetrapod Stabilitas Breakwater

Kontrol ini dipakai untuk mengetahui apakah tanah dibawah *breakwater* dapat menahan berat sendiri kontruksi *breakwater* tersebut (daya dukung tanah).

Dimensi Breakwater :

Lebar = 38,09 meter

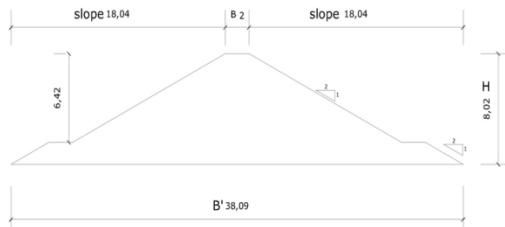
Tinggi Breakwater = 8,02 meter

Panjang Breakwater = 610 meter

Lebar Puncak (B) = 2 meter

Lebar Slope sisi pelabuhan = 18,04 meter

Lebar Slope sisi Laut = 18,04 meter



Gambar 4.26 – Sketsa Dimensi Breakwater

Parameter Daya Dukung Tanah :

Jenis tanah = Pasir Halus (dari hasil SPT pada kedalaman -0,5 s/d -1.00 LWS)

Kedalaman Breakwater = -1.00 (dari layout *breakwater*)

y armor (tetrapod) = 2,4 ton/m³

y air laut = 1,03 ton/m³

$N_{SPT} = 17$ (dari hasil SPT pada kedalaman -0,5 s/d -1.00 LWS)

ϕ tanah = 35° (dari tabel kepadatan relatif dan uji tanah di lapangan, *Pedoman Analisis Daya Dukung Tanah Pondasi Dangkal Bangunan Air – 2005*).

y pasir = 1,4 ton/m³

$Y' = (1,4 - 1,03) = 0,37$ ton/m³

$C = 0$ t/m² (karena pasir merupakan jenis tanah non kohesif sehingga tidak memiliki lekatian antar partikel tanah).

Tabel 5.16 – Nilai Nc, Ny, dan Nq

Sudur Geser	Nc	Ny	Nq
$\phi 35^\circ$	57,8	42,4	41,4

(Sumber : Tabel Faktor Daya Dukung Tanah Terzhagi (Bowles, 1988)

Untuk besar daya dukung tanah dasar menurut terzhagi adalah menggunakan rumus 2.26 dan 2.27 pada bab 2, sehingga diperoleh :

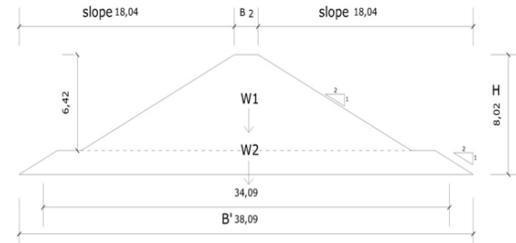
$$ql = \left(1 - 0,2 \times \frac{38,09}{610}\right) 0,37 \cdot \frac{38,09}{2} \cdot 42,4 + \\ \left(1 + 0,2 \cdot \frac{38,09}{610}\right) \cdot 0,57,8 + 0,37 \cdot 1,41,4 \\ = 31,648 \text{ t/m}^2$$

$$Qult = 31,648 \times 38,09$$

$$= 1205,47 \text{ t/m}$$

Beban *breakwater* yang bekerja diperlihatkan oleh gambar dibawah ini dan

dapat dihitung dengan rumus 2.28 (Bab Tinjauan Pustaka) :



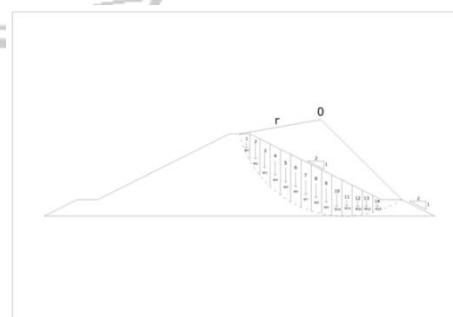
Gambar 4.27 – Sketsa Beban Pada Breakwater

$$W_{total} = \left(\frac{(2+34,09)}{2} \times 5,8 \times 2,4 \right) + \\ \left(\frac{(34,09+38,09)}{2} \times 1 \times 2,4 \right) = 337,802 \text{ t/m}$$

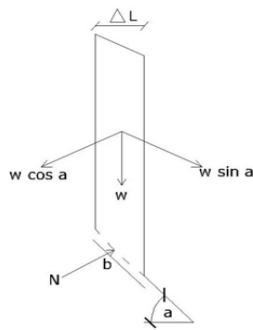
$$SF = \frac{Q_{ult}}{w} > 2 \\ = \frac{1205,47}{337,802} > 2 \\ = 3,56 > 2 \dots \dots \dots \text{OK}$$

Stabilitas Breakwater Terhadap Geser

Kontrol ini di perlukan untuk mengatahui apakah struktur *breakwater* memiliki gaya-gaya penahan momen penggeser lebih besar (*Resisting Momen* = M_r) dari gaya-gaya yang menimbulkan momen penggeser (*Driving Momen* = M_d). Menurut Soedjono Kamadibrata, *Safety Factor* untuk satibilitas *breakwater* tipe *rubble mound* adalah $> 1,25$. Kontrol stabilitas ini menggunakan metode irisan.



Gambar 4.28 – Bidang Geser Terlemah 1



Gambar 4.29 – Detail Irisan Pada Breakwater

Dari gambar di atas dilihat bahwa gaya normal $N=W \cos a$. safety factor untuk struktur breakwater di atas dapat dihitung dengan rumus 2.29 pada bab II Tinjauan Pustaka :

$$FS = \frac{Mr}{Md}$$

$$FS = \frac{\Sigma(c. \Delta Ln + W \cos \alpha n. \tan \phi)}{\Sigma(W \sin \alpha n)}$$

Dimana $\Delta Ln = \frac{b_n}{\cos \alpha_n}$

$\phi = 30^\circ$ (sudut geser batu pecah)

Pedoman Analisis Daya Dukung Tanah Pondasi Dangkal Bangunan Air 2005.

Table 4.13 memuat tentang *Resisting* dan *Driving Momen* pada masing-masing bidang geser,

n	ybatu	A(m ²)	W(t/m)	$\alpha'(')$	b	C pasir	ϕ	Mr	Md
1	2,4	2,570	6,168	60	2,780	0	30	1,77947	5,34164
2	2,4	3,570	8,568	47	1,800	0	30	3,36968	6,26620
3	2,4	4,160	9,984	37	1,480	0	30	4,59869	6,0085
4	2,4	4,500	10,800	28	1,300	0	30	5,49881	5,0703
5	2,4	4,650	11,160	20	1,190	0	30	6,04896	3,817
6	2,4	4,650	11,160	13	1,120	0	30	6,27199	2,510
7	2,4	4,530	10,872	6	1,070	0	30	6,29737	1,136
8	2,4	4,300	10,320	2	1,040	0	30	5,94887	0,360
9	2,4	3,970	9,528	7	1,010	0	30	5,45669	1,16117
10	2,4	3,520	8,448	12	1,000	0	30	4,76602	1,75643
11	2,4	3,010	7,224	18	1,000	0	30	3,96599	2,2323
12	2,4	2,390	5,736	24	1,010	0	30	3,02348	2,33
13	2,4	1,670	4,008	29	1,020	0	30	2,01950	1,94311
14	2,4	0,920	2,208	35	3,100	0	30	1,03860	1,26645
Σ								60,02012	41,20001

Tabel 4.13 – Resisting Dan Driving Momen Bidang Geser

(Sumber : Analisa Stabilitas Geser)

Untuk memperoleh Hasil Mr (*Resisting Momen*) pada tabel 4.13 menggunakan rumus sebagai berikut :

$$Mr = \Sigma(c. \Delta Ln + 6,168 \cos(60). \tan(30))$$

$$= \Sigma(0 \times 5,52 + 3,084 \times \tan(30))$$

$$= 1,77947$$

$$Md = \Sigma(6,168 \sin(60))$$

$$= \Sigma(5,34164)$$

$$FS = \frac{60,02012}{41,20001} = 1,46 > 1,25$$

$$FS = \frac{\Sigma(c. \Delta Ln + W \cos \alpha n. \tan \phi)}{\Sigma(W \sin \alpha n)}$$

Dari table diatas maka diketahui nilai Mr dan Md sehingga :

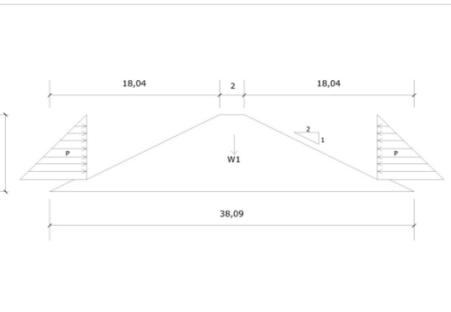
bidang geser	FS	FS Syarat
1	1,46	1,25

Tabel 4.14 – Factor Keamanan Bidang Geser

(Sumber : Analisa Stabilitas Geser)

Jadi dapat di simpulkan bahwa nilai stabilitas breakwater yang di hasilkan terhadap bidang geser lebih besar dari safety factor yaitu 1,46

(sedangkan untuk analisa satibilitas terhadap guling tidak di rencakan karena kedua sisi struktur breakwater menahan tekanan yang sama yang berasal dari tekanan hidrostatis air laut. Berikut ini gambar gaya – gaya yang berkerja pada struktur break water rencana)



Gambar 4.30 Gaya – Gaya Yang Berkerja Pada Breakwater Rencana

Stabilitas Terhadap Gempa

Koefisien gempa di ambil yang terkecil dari koefisien gempa = 0,3 Di hitung dengan persamaan 2.30.

Jadi, Beban Gempa = $0,3 \times 337,802 = 101,34$ ton/m

Stabilitas Terhadap Angin

$$F_W = W \cdot A \cdot K$$

$$\begin{aligned} \text{Tekanan Angin (W)} &= c, V^2 \\ &= (0,00256) \times (11)^2 \\ &= 0,31 \end{aligned}$$

Diketahui :

Kemiringan sisi breakwater = 1:2

Lebar puncak *breakwater* = 2

Tinggi *breakwater* = 2,14 m (dianggap berkerja pada tinggi air tertinggi (hws))
Total Gaya Vertikal :

Luas Penampang *breakwater* (A)

$$\begin{aligned} &= (2 \times 2,14) + (1,25 \left(\frac{1}{2}\right) \times 2,4 \times 2,14) \\ &= 4,28 + 3,21 \\ &= 7,49 = 7,5 \\ F_W &= W \cdot A \cdot K \\ &= 0,31 \times 7,5 \times 1,25 \\ &= 2,90 \text{ ton/m} \end{aligned}$$

Jadi.

Total Gaya Vertikal :

$$\begin{aligned} \Sigma V &= \text{Akibat Berat Sendiri} \\ &\quad \text{breakwater} \\ &= 337,802 \text{ ton/m} \end{aligned}$$

Total Gaya Horizontal :

$$\begin{aligned} \Sigma H &= \text{Akibat Beban Gempa + Beban Angin} \\ &= 101,34 + 2,90 \\ &= 104,24 \text{ ton/m} \end{aligned}$$

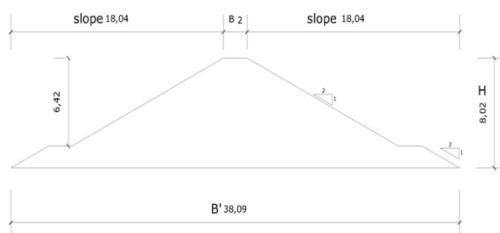
5. KESIMPULAN DAN SARAN

Kesimpulan

Dari hasil perencanaan pemecah gelombang (*Breakwater*) pada pantai bangsring – kabupaten banyuwangi, sebagai berikut :

1. Berdasarkan perencanaan *Break Water*, Jumlah kapal yang akan berlabu dan bersandar di pantai bangsring – kabupaten banyuwangi adalah 1 buah kapal tipe oil tanker, dengan karakteristik kapal sebagian berikut, berat kapal 70.000 DWT (*LOA*) panjang kapal 250, () lebar kapal 35,90 dan (*DRAFT*) kedalaman kapal 13,60.
 2. Berdasarkan dari hasil data teknik kepantaian yang di dapat di pantai bangsring – kabupaten banyuwangi.
 - a. Dari hasil pengukuran BATNAS batymetri didapatkan nilai kedalaman berkisaran antara 1,05 – 13,98 meter permukaan dasar laut relative rata (tidak bergelombang dan tidak terdapat cekungan) dengan kemiringan yang sangat landau yaitu 1,35^o
- b. Dari hasil perhitungan data pasang surut mendapatkan nilai maximum 1,60 pada tanggal 17 november 2020 dan untuk nilai minimum -1,57 pada tanggal 16 november 2020 dan untuk nilai (mean sea level) msl 3,18, Dan dari hasil pembacaan grafik pasang surut dalam periode 1 tahun di dapatkan data sebagai berikut:
- Elevasi HHWL (Meen Higt Water Level) +5,57 Mlws
 - Elevasi HWL (high water level) +4,78 mlws
 - Elevasi MSL (meen sea level) +3,18 mlws
 - Elevasi LWL (low water level) -1,60 mlws
 - Elevasi MLWL (meen low water level) +3,98 mlws
- Dengan demikian dari hasil pengamatan pada bulan agustus 2020 terjadi tipe pasang surut harian ganda (*Semi Diurnal Tide*) artinya, 2 kali pasang dan 2 kali surut, dengan ketinggian sama dan pasang surut terjadi berurutan secara teratur.
- a. Arah angina dominan di pantai bangsring bertujuan dari tenggara.
 - b. Kecepatan dan tengangan angina berada pada kecepatan maksimum 11 knot (11,240 m/detik)
 - c. Tinggi gelombang signifikan di pantai bangsring – kabupaten banyuwangi adalah 0,7 m/s dengan periode gelombang sebesar 4,2 detik.
 - d. Dari hasil data arus yang di dapat dari peta shp Indonesia yang diperoleh melalui website divagis didapatkan kecepatan arus laut sebesar 0,27 cm/s
3. Berdasakan hasil perencanaan *breakwater* di pantain bangsring kabupaten banyuwangi, menggunakan tipe *breakwater* sisi miring, karena sangat cocok untuk pantai bangsring yang tidak terlalu luas dan perbaikanya mudah, untuk demensi *breakwater* sisi miring ini adalah,

- a. Lebar (B') = 38,09
- b. Tinggi breakwater (H) = 8,02
- c. Panjang breakwater (L) = 610
- d. Lebar puncak (B) = 2 meter
- e. Lebar slope sisi pelabuhan = 18,04 meter
- f. Lebar slope sisi laut = 18,04 meter



Saran

1. Analisis finansial perlu dikaji lebih lanjut untuk menentukan alternatif mana yang sebenarnya lebih layak untuk dilaksanakan.
2. Dengan adanya pemecah gelombang, arus laut dan gelombang akan tereduksi dan hal ini justru akan memicu terjadinya sedimentasi di sekitar pemecah gelombang. Hal ini perlu dikaji lebih lanjut agar tidak terjadi pendangkalan dasar laut khususnya yang merupakan area alur pelayaran masuk dan keluarnya kapal.
3. Meskipun tipe pemecah gelombang sisi miring mudah diperbaiki kerusakan pada pemecah gelombang ini perlu secara rutin dieprhatikan karena kerusakannya dapat terjadi secara berangsur-angsur.

DAFTAR PUSTAKA

Aisyah Cemapak ST. 2012. *Perencanaan Pemecah Gelombang Pelabuhan Perikanan Pondok Mimbo Situbondo Jawa Timur* : Badan Penerbit Universitas Jember.

Badan Meteorologi dan Geofisika Kabupaten Banyuwangi. 2017. *Data Tinggi Gelombang Laut Perairan Selatan dan Data Arah dan Kecepatan Angin*.

Dinas Hidro-Oseanografi. 2010. *Peta Bathimetri*. Disfaslanal TNI-AL

Pondok Tabel indonesia Archipelago. Jakarta.

Badan Litbang PU. 2006. *Pedoman Analisis Daya Dukung Tanah Pondas Dangkal Bangunan Air*. Jakarta : Badan Litbang PU Departemen Pekerjaan Umum.

CERC. (1984). *Shore Protection Manual Volume 1 & 2*. US Army Coastal Engineering Research Center. Wosington (SPM, 1984). Erlangga. Jakarta.

Daftar Kapal Perang TNI-Al. Disfaslanal TNI-AL Pondok Dayung. Jakarta.

Departemen Pekerjaan Umum. (1987). *Pedoman Perencanaan Pembebaan Jembatan Pelabuhan Peti Kemas Tanjung Bulupandan, Madura*. Surabaya : Penerbit ITS.

Ir, Sunggono. 1982. *Mekanika Tanah*. Bandung : Penerbit Nova.

Kramadibrata, Soedjono. 2002. *Perencanaan Pelabuhan*. Bandung : Penerbit ITB

Triatmodjo, Bambang. 1999. *Teknik Pantai*. Yogyakarta : Beta Offset.

Triatmodjo, Bambang. 2009. *Perencanaan Pelabuhan*. Yogyakarta : Beta Offset.

Widiarto, Himawan. Ir, MS,. *Diklat Kuliyah Mekanika Gempa*. Undip. Semarang.