

**DESAIN METODE GROUND ANCHOR TERHADAP PERGESERAN TANAH PROYEK
APARTEMEN GRAND DHARMAHUSADA LAGOON**
(Studi Kasus pada Pembangunan Apartemen Grand Dharmahusada Lagoon Surabaya)

Tar Sun Said

Program Studi S1 Teknik Sipil, Fakultas Teknik, Universitas Negeri Surabaya
Email: tarsaid@mhs.unesa.ac.id

Yogie Risdianto, S.T., M.T.

Teknik Sipil, Fakultas Teknik, Universitas Negeri Surabaya
Email: yogierisdianto@unesa.ac.id

Abstrak

Grand Dharmahusada Lagoon merupakan apartemen yang memiliki beberapa permasalahan terhadap kondisi tanah, sehingga dalam penerapan digunakan metode *ground anchor* sebagai penguat dinding penahan tanah dalam pembangunan *basement* apartemen. Pemasangan *ground anchor* sangat dibutuhkan karena dapat menahan gaya lateral tanah dari tekanan tanah aktif. *Ground anchor* sendiri memiliki beberapa komponen antara lain: *head anchor*, *free length*, *bond length*, *strand*, *cement grout*.

Tujuan dari penelitian ini adalah untuk mendapatkan desain *Ground Anchor* yang sesuai dalam menanggulangi permasalahan pergeseran *bored pile* yang di akibatkan oleh tekanan tanah proyek apartemen *Grand Dharmahusada Lagoon*. Oleh sebab itu di butuhkan data tanah yang lengkap agar bisa di gunakan sebagai dasaran dalam mendesain *ground anchor*.

Hasil penelitian ini setiap *bored pile* berdiameter 1 meter dan memiliki tinggi 12 meter. Untuk *ground anchor* yang dipasang memiliki jarak 1 meter, dapat menahan gaya lateral sebesar 5,8 ton. Dalam perencanaan didapat diameter *grouting* pada setiap *anchor* 0,3 meter dan panjang *grouting* pada setiap *anchor* sepanjang 13 meter, sedangkan jumlah *strand* pada setiap *anchor* terdiri dari 15 *strand* berdiameter 0,5 inc (1,27 cm/*strand*).

Kata Kunci: *Ground Anchor*, Pergeseran, Tanah.

Abstract

Grand Dharmahusada Lagoon is an apartment that has a number of problems with soil conditions, so that the ground anchor method is used as a reinforcement for ground retaining walls in apartment basement development. Ground anchor installation is needed because it can withstand lateral ground forces from active soil pressure. Ground anchors have several components, including: anchor head, free length, bond length, strand, cement grout.

The purpose of this study was to obtain a suitable Ground Anchor design in overcoming the problem of bored pile shifts caused by the ground pressure of the *Grand Dharmahusada Lagoon* apartment project. Therefore complete ground data is needed so that it can be used as a basis for designing ground anchor.

The results of this study each bored pile 1 meter in diameter and 12 meters high. For a ground anchor that has a distance of 1 meter, it can withstand a lateral force of 5.8 tons. In planning, the diameter of grouting at each anchor is 0.3 meters and the length of grouting at each anchor is 13 meters, while the number of strands at each anchor consist of 15 strands with a diameter of 0.5 inc (1.27 cm / strand).

Keywords: *Ground Anchor*, Shift, Land.

A. PENDAHULUAN

Grand Dharmahusada Lagoon merupakan apartemen yang memiliki beberapa permasalahan terhadap kondisi tanah, dalam pelaksanaan proyek digunakan beberapa metode pelaksanaan penguatan tanah. Salah satu metode yang digunakan adalah Metode *Ground Anchor*.

Ground Anchor adalah jangkar tanah yang dapat berfungsi untuk menahan beban lateral dari timbunan tanah dibelakang dinding penahan tanah, hal ini yang

menyebabkan *ground anchor* dipilih sebagai solusi dalam kelongsoran akibat tekanan tanah aktif. Prinsip penjangkaran pada tanah merupakan proses konstruksi dimana jangkar dimasukkan ke dalam tanah. *Ground Anchor* merupakan bagian penting dari struktur yang mengirimkan gaya tarik (*tensile force*) dari struktur utama ke tanah disekitar jangkar. Kekuatannya geser dari tanah disekitarnya digunakan untuk melawan gaya tarik jangkar itu, dan untuk mengikat jangkar pada tanah yang cocok.

Kebanyakan dari jangkar biasanya terdiri dari baja tendon dengan kekuatan tinggi yang dipasang pada sudut kemiringan tertentu dan pada kedalaman yang diperlukan untuk melawan beban yang ada.

Pemasangan *Ground Anchor* sangat dibutuhkan karena di area apartemen tersebut memiliki kondisi tanah lunak (tanah lempung). Pemasangan *Ground Anchor* ditujukan untuk menahan tanah agar tidak terjadi penggulingan dari arah horizontal maupun vertikal dari bangunan itu sendiri serta bangunan-bangunan disekitaran apartemen *Grand Dharmahusada Lagoon*.

B. METODE

1. Metode Rankine

a. Koefisien Tanah Aktif

$$P_a = K_a \cdot \gamma \cdot H^2$$

Harga K_a :

1) Untuk tanah datar:

$$K_a = \frac{1-\sin\phi}{1+\sin\phi} = \tan^2(45^\circ - \frac{\phi}{2})$$

2) Untuk tanah miring:

$$K_a = \left(\frac{\cos\phi}{1 + \frac{\sin\phi \sin(\phi-\alpha)}{\cos\alpha}} \right)^2$$

dimana: ϕ = sudut geser tanah
 α = kemiringan tanah

b. Koefisien Tanah Pasif

$$P_p = K_p \cdot \gamma \cdot H^2$$

Harga K_p :

1) Untuk tanah datar adalah:

$$K_p = \frac{1+\sin\phi}{1-\sin\phi} = \tan^2(45^\circ + \frac{\phi}{2}) = \frac{1}{k_a}$$

2) Untuk tanah miring:

$$K_p = \left(\frac{\cos\phi}{1 + \frac{\sin\phi \sin(\phi+\alpha)}{\cos\alpha}} \right)^2$$

dimana: ϕ = sudut geser tanah
 α = kemiringan tanah

2. Metode Coulomb

a. Tekanan Tanah Aktif

$$K_a = \frac{\sin^2(\alpha+\Phi)}{\sin^2\alpha \sin(\alpha-\delta)(1 + \sqrt{\frac{\sin(\Phi+\delta)\sin(\Phi-\beta)}{\sin(\alpha-\delta)\sin(\alpha+\beta)}})^2}$$

Dimana keterangan notasi adalah:

K_a = koefisien tanah aktif

α = sudut kemiringan dinding penahan tanah terhadap garis horizontal

δ = sudut gesek antara tanah dan dasar

pondasi, biasanya diambil 1/3 – 2/3 Φ

β = sudut kemiringan tanah urug

Φ = sudut geser dalam tanah

$$P_a = \frac{1}{2} \cdot K_a \cdot \gamma \cdot H^2$$

Dimana keterangan notasi adalah:

P_a = tekanan tanah aktif

K_a = koefisien tanah aktif

H = tinggi dinding penahan tanah

b. Tekanan Tanah Pasif

$$K_p = \frac{\sin^2(\alpha-\Phi)}{\sin^2\alpha \sin(\alpha+\delta)(1 - \sqrt{\frac{\sin(\Phi+\delta)\sin(\Phi-\beta)}{\sin(\alpha+\delta)\sin(\alpha+\beta)}})^2}$$

Dimana keterangan notasi adalah:

K_p = koefisien tanah pasif

α = sudut kemiringan dinding penahan tanah terhadap garis horizontal

δ = sudut gesek antara tanah dan dasar pondasi, biasanya diambil 1/3 – 2/3 Φ

β = sudut kemiringan tanah urug

Φ = sudut geser dalam tanah

$$P_p = \frac{1}{2} \cdot \gamma \cdot D^2 \cdot K_p + 2c \cdot D \cdot \sqrt{K_p}$$

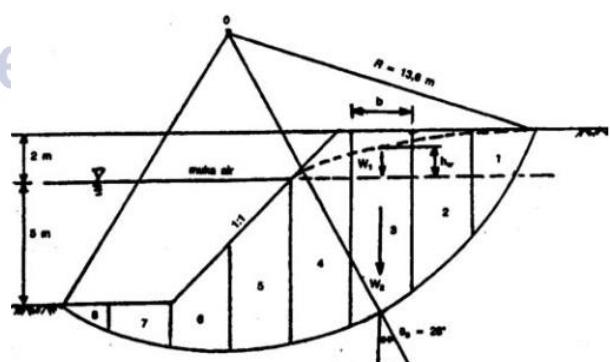
Dimana keterangan notasi adalah:

K_p = koefisien tanah pasif

D = tinggi dinding penahan tanah dibawah galian

3. Metode Bishop (Irisan)

Jika tanah tidak homogen dan aliran rembesan terjadi didalam tanah tidak menentu, maka cara yang sesuai digunakan adalah dengan metode irisan. Ilustrasi dari metode ini dapat dilihat pada gambar berikut:



Gambar 1: gaya-gaya yang bekerja pada irisan
(Sumber: Mekanika Tanah II, Herman. S.T., M.T.)

$$F = \frac{1}{\sum_{n=1}^{n=6} (W_1 + W_2) \sin \theta_i} \sum_{n=1}^{n=6} \left[[c' b + (W_1 + W_2 - bu) \tan \Phi'] \frac{1}{M_i} \right]$$

Dimana:

- W1 = berat tanah diatas muka air disaluran
- W2 = berat efektif tanah terendam
- θ_i = sudut (Gambar 2.9)
- C' = kohesi tanah efektif
- bu = lebar irisan dikali tekanan air pori
- b = lebar irisan arah horizontal
- μ = tekanan air pori
- Φ = sudut gesek dalam efektif
- hw = tinggi tekanan air rata-rata dalam irisan yang ditinjau.

4. Perhitungan Ground Anchor

Untuk mendapatkan perhitungan ΔMR , gaya prategang (N_{anchor}) yang diterima tiap *anchor* dan juga panjang lekatan atau panjang *grouting* (L) yang dibutuhkan untuk perkuatan dinding penahan tanah maka, rumus yang diterapkan:

$$\text{a. } M_{\text{dorong}} = \frac{M_{\text{resisten}}}{SF} \\ = \frac{p_h \times d}{SF}$$

Dimana keterangan notasi adalah:

- Md = nilai momen dorong
- SF = angka keamanan rencana
- Ph = tekanan tanah aktif arah horizontal
- d = Panjang dinding penahan tanah dibawah galian

$$\text{b. } M_{\text{resisten}} = M_{\text{dorong}} \times SF_{\text{rencana}}$$

Dimana keterangan notasi adalah:

- MR = momen penahan
- MD = momen dorong

$$\text{c. } \Delta MR = M_{\text{resisten}} - M_{\text{resisten}} \text{ yang terjadi}$$

Dimana keterangan notasi adalah:

- ΔMR = momen penahan yang akan dipikul *ground anchor*

$$\text{d. } N_{\text{anchor}} = \frac{\Delta MR}{R \times \tan \alpha}$$

Dimana keterangan notasi adalah:

- N_{anchor} = gaya prategang tegak lurus bidang longsor
- R = jari-jari lingkaran yang diterapkan oleh metode bishop

α = sudut pemasangan *ground anchor*

$$\text{e. } P_{\text{anchor}} = \frac{N_{\text{anchor}}}{\cos \beta}$$

Dimana keterangan notasi adalah:

- P_{anchor} = gaya prategang yang tegak lurus dinding penahan tanah
- β = sudut kemiringan tanah urugan

$$\text{f. Gaya Tiap Anchor} = \frac{N_{\text{anchor}}}{\text{jumlah anchor}}$$

$$\text{g. Jumlah Seluruh Anchor} = \frac{\Delta MR}{P_{\text{anchor}}}$$

$$\text{h. Panjang Grouting} = P \times SF = C \times \pi \times D \times L$$

$$L = \frac{P \times SF}{C \times \pi \times D}$$

Dimana keterangan notasi adalah:

- L = Panjang *grouting*
- P = gaya yang terjadi pada setiap *anchor*
- SF = angka keamanan
- D = diameter *grouting*
- C = kohesi tanah

5. Perhitungan Strand Pada Ground Anchor

Menentukan jumlah strand yang digunakan memiliki beberapa tahapan, menghitung jumlah strand yang digunakan dalam perkuatan dinding penahan tanah memiliki beberapa tahapan antara lain sebagai berikut:

a. Tegangan ijin batang tarik

- a. T_{design} = $0,6 \times f_u \times A$
- b. T_{proof} = $0,80 \times f_u \times A$

b. Gaya tarik aktual yang terjadi

- a. T_{design} = $\Delta MR \times 9,81$
- b. T_{proof} = $1,3 \times T$

c. Kapasitas *Ground Anchor*

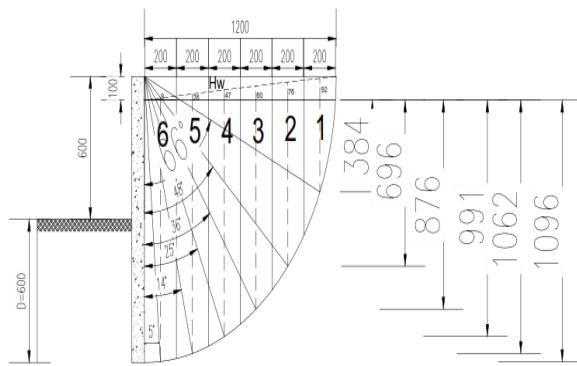
- a. σ_n = $(Y \times 18) + (Y' \times 2,6)$
- b. Pult = $\pi \times d \times L_b \times (\sigma_n (\tan \Phi)) + c$

C. HASIL DAN PEMBAHASAN

Hasil perencanaan dinding penahan tanah dari beberapa metode memiliki nilai yang berbeda-beda sehingga dipilih yang memiliki nilai kritis terjauh terhadap SF yang direncanakan, dalam perencanaan ini metode Bishop dipilih sebagai metode yang akan dilanjutkan dalam perencanaan *ground anchor* karena memiliki nilai SF terkritis.

1. Perhitungan Metode Bishop

Metode ini dibuat oleh bishop (1955), Analisa stabilitas ini lebih cocok untuk tanah yang tidak homogen dan ada aliran air tidak menetar. Gaya normal suatu titik dilingkarai bidang longsor dipengaruhi oleh berat tanah diatas titik tersebut. Tanah yang akan longsor dipecah-pecah menjadi beberapa irisan vertikal, kemudian keseimbangan tiap irisan diperhatikan. Berikut akan ditampilkan gambar irisan perpias pada gambar 2 sebagai berikut.



Gambar 2: Pembagian Irisan Metode Bishop

$$F = \frac{1}{\sum_{n=1}^{n=6} (W_1 + W_2) \sin \theta_i} \sum_{n=1}^{n=6} \left([c'b + (W_1 + W_2 - bu) \tan \Phi'] \frac{1}{M_i} \right)$$

$$F = \frac{1}{(2.9 + 11.14) \sin 66^\circ} \times \left([0.24 + (2.9 + 11.4 - 1.84) \tan 8^\circ] \frac{1}{0.38} \right)$$

$$= 0.4$$

Dalam perhitungan dengan menggunakan metode bishop atau irisan, setiap lapisan tanah dibagi menjadi beberapa pias tergantung dari jarak yang diasumsikan, sehingga dalam perhitungan metode ini untuk setiap pias berikutnya dilampirkan pada tabel 1 sebagai berikut:

Diketahui:

Tabel 1 – Data Tanah GDL DB-4

DB – 4	Data tanah GDL
Y	1.45
Yw	1
ϕ'	8
C	0.12
F	1.5

Tabel 2 – Perhitungan Metode Irisan

No Irisan	b	h1	h2	θ	$W_1 = Y.b.h_1$	$W_2 = Y.b.h_2$	$W_{tot} = W_1 + W_2$
	(m)	(m)	(m)	(°)	(ton/m ³)	(ton)	(ton)
	1	2	3	4	5	6	7
1	2	1	3.84	66	2.9	11.14	14.04
2	2	1	6.96	48	2.9	20.18	23.08
3	2	1	8.76	36	2.9	25.40	28.30
4	2	1	9.91	25	2.9	28.74	31.64
5	2	1	10.62	14	2.9	30.80	33.70
6	2	1	10.96	5	2.9	31.78	34.68

Lanjutan Tabel 2

sin θ	W_{tot} . sin θ	H_w	$\mu = h_w . Y_w$	bu	W_{tot} – bu
			(m)		
8	9	10	11	12	13
0.91	12.82	0.92	0.92	1.84	12.20
0.74	17.15	0.76	0.76	1.52	21.56
0.59	16.64	0.60	0.60	1.20	27.10
0.42	13.37	0.47	0.47	0.94	30.70
0.24	8.15	0.26	0.26	0.52	33.18
0.09	3.02	0.09	0.09	0.18	34.50
Σ	71.16				

Lanjutan Tabel 2

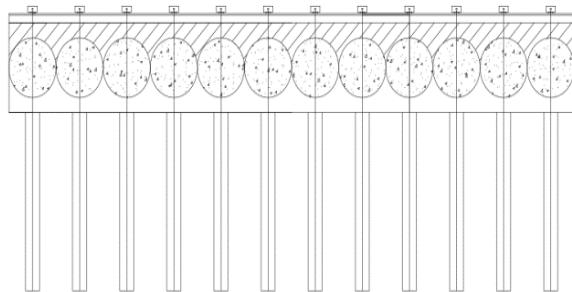
(W_{tot} - bu) . tgϕ'	c'.b	14 + 15 (ton)	M₁ (FS=1.5)	16:17	Hitungan FS
14	15	16	17	18	19
1.74	0.24	1.95	0.38	5.11	
3.03	0.24	3.27	0.65	5.03	
3.81	0.24	4.05	0.80	5.07	0.43
4.31	0.24	4.55	0.90	5.05	
4.66	0.24	4.90	0.97	5.06	
4.85	0.24	5.09	1.00	5.11	
			Σ	30.42	

Jadi, F_s yang didapat $0.43 < 1.5$, sedangkan syarat $F_s > 1.5$ untuk tanah stabil (Tidak Aman).

Sehingga diperlukan penerapan *ground anchor* pada pembangunan dinding penahan tanah. Tahapan yang digunakan dalam perhitungan metode *ground anchor*.

2. Perhitungan Ground Anchor

Direncanakan 1 buah *ground anchor* dipasang dengan jarak 1 meter dengan diameter grouting 0,3 m. Berikut adalah perhitungan ΔMR , gaya prategang (N_{anchor}) yang diterima tiap *anchor* dan juga panjang lekatan atau panjang grouting (L) yang dibutuhkan untuk perkuatan dinding penahan tanah.



Gambar 3: Denah *Ground Anchor*

Tahapan perencanaan *ground anchor* antara lain:

$$a. M_{dorong} = \frac{M_{resisten}}{SF} = \frac{ph \times d}{SF} = \frac{71,16 \times 6}{0,43} = 992,93 \text{ tm}$$

$$b. M_{resisten\ rencana} = M_{dorong} \times SF_{rencana} = 992,93 \times 1,07 = 1062,44 \text{ tm}$$

$$c. \Delta MR = M_{resisten\ rencana} - M_{resisten\ yang\ terjadi} = 1062,44 - 992,93 = 69,51 \text{ tm}$$

d. Dikarnakan *ground anchor* direncanakan setiap 1 meter, maka nilai momen yang dipikul *ground anchor* harus dikali 1:

$$\Delta MR = 69,51 \times 1 = 69,51 \text{ tonm}$$

e. Perhitungan N (gaya prategang tegak lurus bidang longsor) adalah sebagai berikut:

$$N_{anchor} = \frac{\Delta MR}{R \times \tan \alpha} = \frac{69,51}{12 \times \tan 45} = 5,8 \text{ ton}$$

f. Setelah mendapatkan nilai N , maka dicari nilai P yaitu gaya prategang yang tegak lurus dinding penahan tanah yang dimana memiliki nilai $\beta = 0^\circ$, maka nilai P :

$$P_{anchor} = \frac{N_{anchor}}{\cos \beta} = \frac{5,8}{\cos 0^\circ} = 5,8 \text{ ton}$$

g. Direncanakan menggunakan 1 buah *anchor*, maka ΔMR dibagi 1 untuk mendapatkan gaya tiap *anchor*:

$$P_{anchor} = \frac{N_{anchor}}{1} = \frac{5,8}{1} = 5,8 \text{ ton}$$

h. Untuk mendapatkan jumlah *ground anchor* yang dipasang, maka dilakukan persamaan yaitu:

$$\text{Jumlah Anchor} = \frac{\Delta MR}{P_{anchor}} = \frac{69,51}{5,8} = 11,95 \approx 12 \text{ buah.}$$

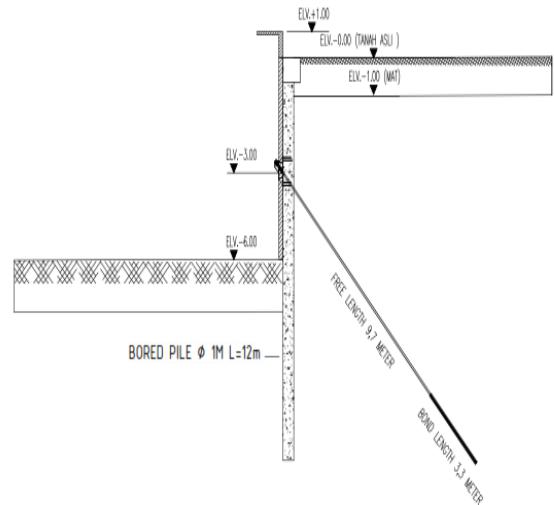
i. Lebar dinding penahan tanah yang dipasang adalah:

$$\begin{aligned} B_{dinding} &= \text{Jumlah anchor} \times \text{jarak anchor} \\ &= 12 \times 1 = 12 \text{ meter.} \end{aligned}$$

j. Menentukan panjang grouting yaitu dengan nilai $SF = 2,5$ dan nilai $C = 1,2 \text{ ton/m}^2$

$$P \times SF = C \times \pi \times D \times L$$

$$L = \frac{P \times SF}{C \times \pi \times D} = \frac{5,8 \times 2,5}{1,2 \times 3,14 \times 0,3} = 12,83 \text{ meter} \approx 13 \text{ meter.}$$



Gambar 4: *Ground Anchor* Rencana

Dari perhitungan didapatkan Panjang grouting total adalah 19 meter, sehingga panjang *bond length* adalah 9,3 meter sedangkan untuk *free length* memiliki panjang 9,7 meter, panjang *free length* dan *bond length* didapatkan dari gambar dengan menerapkan metode irisan.

3. Perhitungan Strand Pada *Ground Anchor*

Direncanakan 15 buah *strand* dengan diameter 0,5 inch, data dari ASTM A416/A416M – 13 (brosur VSL), diperoleh data sebagai berikut:

Penampang Nominal = 100 mm²

Beban Ijin = 186 kN

Diameter Nominal = 12,9 mm

A total = jumlah *strand* x P nominal

= 15 x 100

= 1500 mm²

$$\begin{aligned}
 fu &= \text{Beban Ijin / } P \text{ nominal} \\
 &= 186 \text{ kN / } 100 \text{ mm}^2 \\
 &= 1,86 \text{ kN/mm}^2
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 1. \text{ Tegangan ijin batang tarik} \\
 T_{\text{design}} &= 0,6 \times fu \times A \\
 &= 0,6 \times (1,86 \times 1500) \\
 &= 1674 \text{ kN} \\
 T_{\text{proof}} &= 0,80 \times fu \times A \\
 &= 0,80 \times (1,86 \times 1500) \\
 &= 2232 \text{ kN}
 \end{aligned}$$

2. Gaya tarik aktual yang terjadi

$$\begin{aligned}
 T_{\text{design}} &= \Delta MR \times 9,81 \\
 &= 69,51 \text{ ton} \times 9,81 \\
 &= 681,9 \text{ kN} \\
 T_{\text{proof}} &= 1,3 \times T \\
 &= 1,3 \times 681,9 \\
 &= 886,47 \text{ kN}
 \end{aligned}$$

3. Kapasitas *Ground Anchor*

$$\begin{aligned}
 d &= 0,3 \text{ m} \\
 lb &= 9,3 \text{ m} \\
 Y &= 14,5 \text{ kN/m}^3 \\
 HM &= 12 \text{ m} \\
 Yw &= 9,81 \text{ kN/m}^3 \\
 \sigma &= 681,9 \text{ kN/m}^3 \\
 c &= 1,17 \text{ kN/m}^3 \\
 \sigma_n &= (Y \times 18) + (Y' \times 2,6) \\
 &= (14,5 \times 18) + (14,5 \times 2,6) \\
 &= 298,7 \text{ kN} \\
 Pult &= \pi \times d \times Lb \times (\sigma_n (\tan \Phi) + c) \\
 &= \frac{22}{7} \times 0,3 \times 3,3 \times (298,7 \cdot (\tan 45) + 1,17) \\
 &= 933,02 \text{ kN}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 T_{\text{proof}} &< \quad \text{Pult} \\
 886,47 &< \quad 933,02 \dots\dots \text{(OK)}
 \end{aligned}$$

Jadi jumlah *strand* yang dipasang pada setiap *anchor* adalah 15 buah dimana setiap *strand* berdiameter 0,5 inch (1,27 cm/*strand*).

D. SIMPULAN

Berdasarkan keseluruhan hasil analisa yang telah dilakukan dalam penyusunan Skripsi “Desain Metode *Ground Anchor* Terhadap Pergeseran Tanah Proyek Apartemen *Grand Dharmahusada Lagoon*” ini dapat ditarik beberapa kesimpulan, diantaranya sebagai berikut:

1. Total beban yang dipikul oleh *ground anchor* secara keseluruhan adalah 69,51 tm. Untuk dinding sepanjang 12 meter.

2. Setiap *ground anchor* yang dipasang memiliki jarak 1 meter. Jadi total kebutuhan *ground anchor* adalah 12 buah dan pada setiap *ground anchor* mampu menahan gaya lateral sebesar 5,8 ton.
3. Dalam perencanaan didapat diameter *grouting* pada setiap *anchor* 0,3 meter dan panjang *grouting* pada setiap *anchor* sepanjang 13 meter, sedangkan untuk panjang *bond length* didapat sepanjang 3,3 meter dan *free langth* didapat sepanjang 9,7 meter.
4. Jumlah *strand* pada setiap *anchor* terdiri dari 15 *strand*, setiap *strand* berdiameter 0,5 inch (1,27 cm/*strand*).

E. DAFTAR PUSTAKA

- Adjafar, Lela; Rahayum, Astri. 2014. Analisa Stabilitas Lereng dengan Menggunakan Metode Bioteknik pada Ruas Jalan Tawaeli – Tobali. Palu: Universitas Tadulako.
- Bowles, E Joseph. (1992). Analisa dan Desain Pondasi. Jakarta: Erlangga.
- Direktorat Jenderal Bina Marga, 2012, Buku Petunjuk Teknis Perencanaan dan Penanganan Kelongsoran, Jakarta.
- Hendarsin, L Shirley. (2000). Perencanaan Teknik Jalan Raya. Bandung: Politeknik Negri Bandung.
- Herman, ST. MT. (tahun tidak diketahui). Mekanika Tanah II (Bahan Ajar). Padang: Institut Teknologi Padang.
- Terzaghi, K. And Peck R.B. (1967). Soil Mechanics in Engineering Practice, 2nd edition. Jakarta: Erlangga.
- Widyawati, Mita Octavenia. 2017. Perencanaan Perkuatan Talud pada Kasus Tanah Longsor di RSUD Balikpapan Menggunakan *Ground Anchor* dan *Soldier Pile*. Surabaya: Institut Teknologi Sepuluh Nopember.