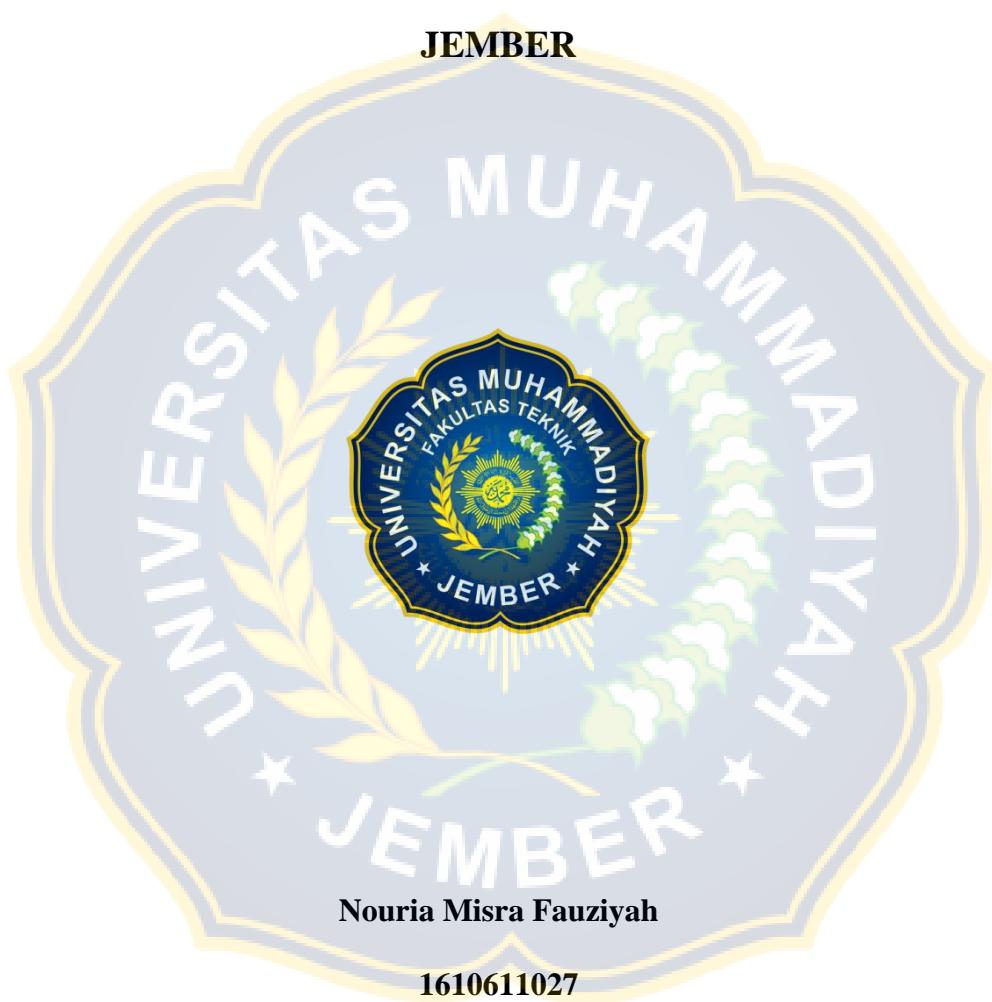


**TUGAS AKHIR**

**EVALUASI PENURUNAN DAYA DUKUNG TIANG**

**PANCANG AKIBAT *NEGATIVE SKIN FRICTION***

**STUDI KASUS : GEDUNG WISMA SERBAGUNA, AJUNG,**



**Nouria Misra Fauziyah**

**1610611027**

**PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL**

**FAKULTAS TEKNIK**

**UNIVERSITAS MUHAMMADIYAH JEMBER**

**2020**

**TUGAS AKHIR**

**EVALUASI PENURUNAN DAYA DUKUNG TIANG**

**PANCANG AKIBAT NEGATIVE SKIN FRICTION**

**STUDI KASUS : GEDUNG WISMA SERBAGUNA, AJUNG,**

**JEMBER**

*Diajukan Untuk Memenuhi Persyaratan Memperoleh*

*Gelar Sarjana Teknik pada Program Studi Teknik Sipil*

*Universitas Muhammadiyah Jember*



*Disusun Oleh :*

**Nouria Misra Fauziyah**

**1610611027**

**PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL**

**FAKULTAS TEKNIK**

**UNIVERSITAS MUHAMMADIYAH JEMBER**

**2020**

## HALAMAN PERSETUJUAN TUGAS AKHIR

### EVALUASI PENURUNAN DAYA DUKUNG TIANG

### PANCANG AKIBAT NEGATIVE SKIN FRICTION

STUDI KASUS : GEDUNG WISMA SERBAGUNA, AJUNG,

JEMBER

*Diajukan Untuk Memenuhi Persyaratan Memperoleh  
Gelar Sarjana Teknik pada Program Studi Teknik Sipil*

*Universitas Muhammadiyah Jember*

Yang diajukan oleh :

Nouria Misra Fauziyah

1610611027

Telah diperiksa dan disetujui oleh :

Dosen Pembimbing I

Arief Alihudien, S.T., M.T.  
NIDN : 0725097101

Dosen Pembimbing II

Dr. Muhtar, S.T., M.T.  
NIDN : 0010067301

Dosen Penguji I

Ir. Totok Dwi Kuryanto, M.T.  
NIDN : 0013086602

Dosen Penguji II

Dr. Nanang Saiful Rizal, S.T., M.T.  
NIDN : 0705047806

## HALAMAN PENGESAHAN TUGAS AKHIR

### EVALUASI PENURUNAN DAYA DUKUNG TIANG

### PANCANG AKIBAT NEGATIVE SKIN FRICTION

### STUDI KASUS : GEDUNG WISMA SERBAGUNA, AJUNG,

JEMBER

Disusun Oleh :

Nouria Misra Fauziyah

1610611027

Telah mempertanggung jawabkan Laporan Skripsinya pada sidang Skripsi tanggal 29 Desember 2020 sebagai salah satu syarat kelulusan dan mendapatkan Gelar Sarjana Teknik pada Program Studi Teknik Sipil Universitas Muhammadiyah Jember

Telah diperiksa dan disetujui oleh :

Dosen Pembimbing I

Arief Alihudien, S.T., M.T.  
NIDN : 0725097101

Dosen Pembimbing II

Dr. Muhtar, S.T., M.T.  
NIDN : 0010067301

Dosen Penguji I

Ir. Totok Dwi Kuryanto, M.T.  
NIDN : 0013086602

Dosen Penguji II

Dr. Nanang Saiful Rizal, S.T., M.T.  
NIDN : 0705047806

Mengesahkan,  
Dekan Fakultas Teknik

Dr. Nanang Saiful Rizal, S.T., M.T.  
NIDN : 0705047806

Mengetahui,

Ketua Program Studi Teknik Sipil

Taufan Abadi, S.T., M.T.  
NIDN : 0710096603

## PERNYATAAN KEASLIAN TULISAN

Saya yang bertanda tangan dibawah ini :

Nama : Nouria Misra Fauziyah

NIM : 1610611027

Program Studi : Teknik Sipil

Fakultas : Teknik

Menyatakan dengan sebenarnya bahwa tugas akhir yang saya tulis ini benar-benar merupakan hasil karya saya sendiri, bukan merupakan pengambilan tulisan atau karya orang lain yang saya akui sebagai tulisan dan karya saya sendiri.

Apabila kemudian hari terbukti atau dapat dibuktikan tugas akhir ini hasil jiplakan, maka saya bersedia menerima sanksi atas perbuatan tersebut.

Jember, 24 Desember 2020

Yang membuat pernyataan



Nouria Misra Fauziyah

NIM : 1610611027

## **PERSEMBAHAN**

Dengan mengucap puji dan syukur atas kehadirat Allah SWT berkat rahmat dan hidayahnya saya dapat mempersembahkan hasil dari karya saya dalam bentuk tugas akhir ini. Tugas Akhir ini saya persembahkan untuk :

1. Bapak saya, Mukhtiko Wijayanto dan Ibu saya, Misrawati tentu saja yang jadi motivasi utama untuk segera menyelesaikan Tugas Akhir ini dan semoga bisa membahagiakan mereka
2. Utu dan Mbah yang saya tahu mengharapkan dan pasti mendoakan saya segera segera lulus lalu sukses, Amin
3. Adek laki-laki saya, Yusuf Mukhtiko Fauzi yang sudah mulai masuk kuliah tahun ini
4. Keluarga besar tentu saja yang sudah mensupport dan mendoakan
5. Bapak Arief Alihudien, S.T., M.T. dan Bapak Dr. Muhtar, S.T., M.T. yang telah membimbing saya
6. Sri Hasturi Mmurtiawati dan Yunita Diah Andriyani teman terdekat yang sudah menemani dari masa perkuliahan
7. Delvania Armanda Putri teman asistensi saya
8. Teman ciwi-ciwi Angkatan 2016
9. Saudara-saudari Angkatan 2016 serta adik tingkat yang sudah mendukung
10. dll

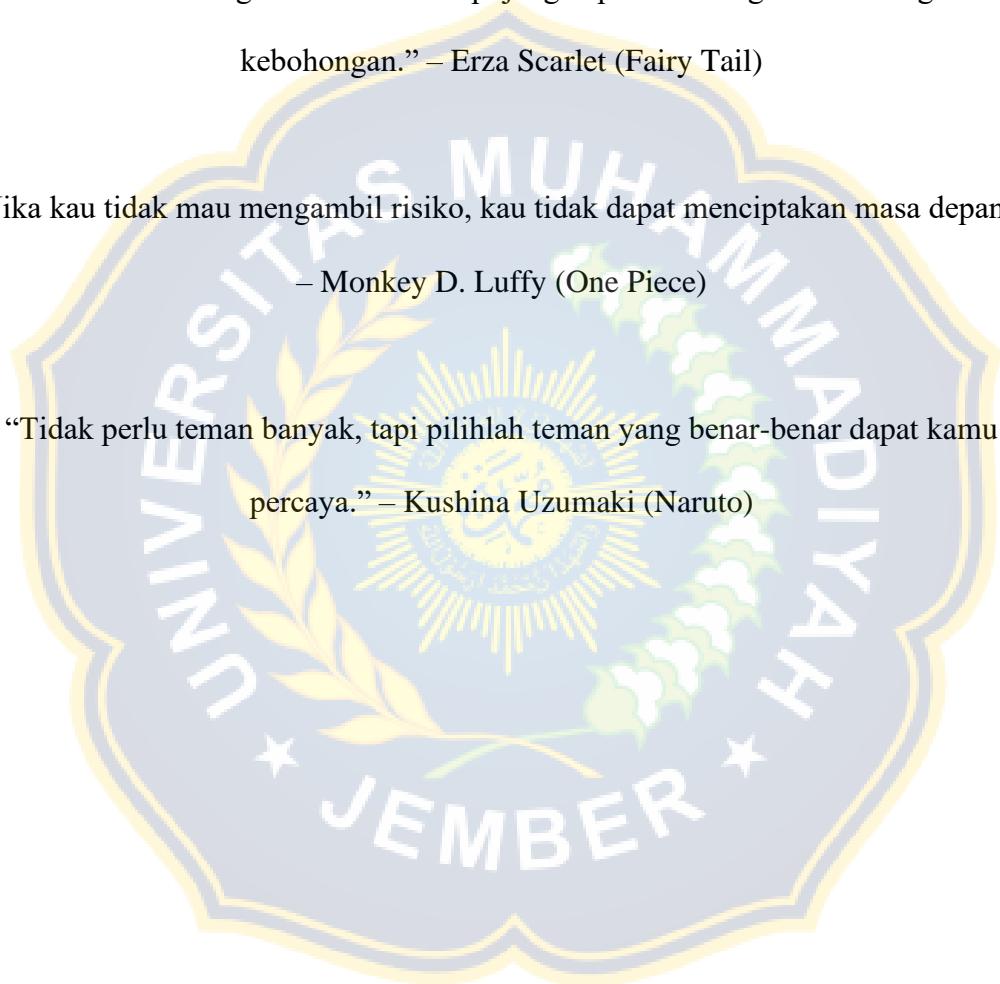
## MOTTO

“Mula-mula, kau harus merubah dirimu sendiri, atau tidak akan ada yang berubah untukmu.” – Sakata Gintoki (Gintama)

“Sakiti aku dengan kebenaran. Tapi jangan pernah menghiburku dengan kebohongan.” – Erza Scarlet (Fairy Tail)

“Jika kau tidak mau mengambil risiko, kau tidak dapat menciptakan masa depan.”  
– Monkey D. Luffy (One Piece)

“Tidak perlu teman banyak, tapi pilihlah teman yang benar-benar dapat kamu percaya.” – Kushina Uzumaki (Naruto)



## PRAKATA

Segala puji bagi Allah SWT yang telah memberikan rahmat dan karuniaNya kepada penulis, sehingga penulis dapat menyelesaikan skripsi ini dengan baik. Shalawat dan salam senantiasa tercurah kepada Rasulullah SAW yang mengantarkan manusia dari zaman kegelapan ke zaman yang terang benderang ini. Penyusunan skripsi ini dimaksudkan untuk memenuhi sebagian syarat-syarat guna mencapai gelar Sarjana Teknik di Universitas Muhammadiyah Jember.

Penulis menyadari bahwa penulisan ini tidak dapat terselesaikan tanpa dukungan dari berbagai pihak baik moril maupun materil. Oleh karena itu, penulis ingin menyampaikan ucapan terima kasih kepada semua pihak yang telah membantu dalam penyusunan skripsi ini terutama kepada :

1. Kedua orang tua, ayah tercinta Mukhtiko Wijayanto dan ibu tersayang Misrawati yang telah memberikan dukungan baik moril maupun materil serta doa yang tiada henti-hentinya kepada penulis.
2. Segenap keluarga dan teman yang telah menyemangati dan membantu penyelesaian skripsi ini.
3. Bapak Arief Alihudien, S.T., M.T., selaku Dosen Pembimbing I yang telah berkenan memberikan tambahan ilmu dan solusi pada setiap permasalahan atas kesulitan dalam penulisan skripsi ini.
4. Bapak Dr. Muhtar, S.T., M.T., selaku Dosen Pembimbing II yang telah bersedia membimbing dan mengarahkan penulis selama menyusun skripsi

dan memberikan banyak ilmu serta solusi pada setiap permasalahan atas kesulitan dalam penulisan skripsi ini.

5. Bapak Dr. Nanang Saiful Rizal, S.T., M.T., selaku Dekan Fakultas Teknik Universitas Muhammadiyah Jember.
6. Bapak Taufan Abadi, S.T., M.T., selaku Ketua Program Studi Teknik Sipil Universitas Muhammadiyah Jember.
7. Bapak Dr. Noor Salim, M.Eng., selaku Ketua Team KOMBI Program Studi Teknik Sipil Universitas Muhammadiyah Jember.
8. Seluruh Bapak/Ibu dosen Program Studi Teknik Sipil yang telah memberikan pengetahuan yang sangat bermanfaat selama masa perkuliahan.
9. Seluruh staf dan karyawan Universitas Muhammadiyah Jember yang telah memberikan bantuan kepada penulis.
10. Sri H. M., Yunita D. A. dan Sulpisius J. yang telah menjadi teman seperjuangan karena mengerjakan skripsi bersama.
11. Alvin I. H. dan Nala L. A. yang telah membantu dalam penggerjaan skripsi.
12. Seluruh teman-teman Angkatan 2016 terutama pada perempuan yang bersama melalui masa perkuliahan hingga skripsi saat ini.

Penulis menyadari bahwa skripsi ini masih jauh dari sempurna dikarenakan terbatasnya pengalaman dan pengetahuan yang dimiliki penulis. Oleh karena itu, penulis mengharapkan segala bentuk saran serta masukan bahkan kritik yang membangun dari berbagai pihak. Semoga skripsi ini dapat bermanfaat bagi para pembaca dan semua pihak khususnya dalam bidang manajemen pemasaran.

Jember, Desember 2020

Penulis,

Nouria Misra Fauziyah



## DAFTAR ISI

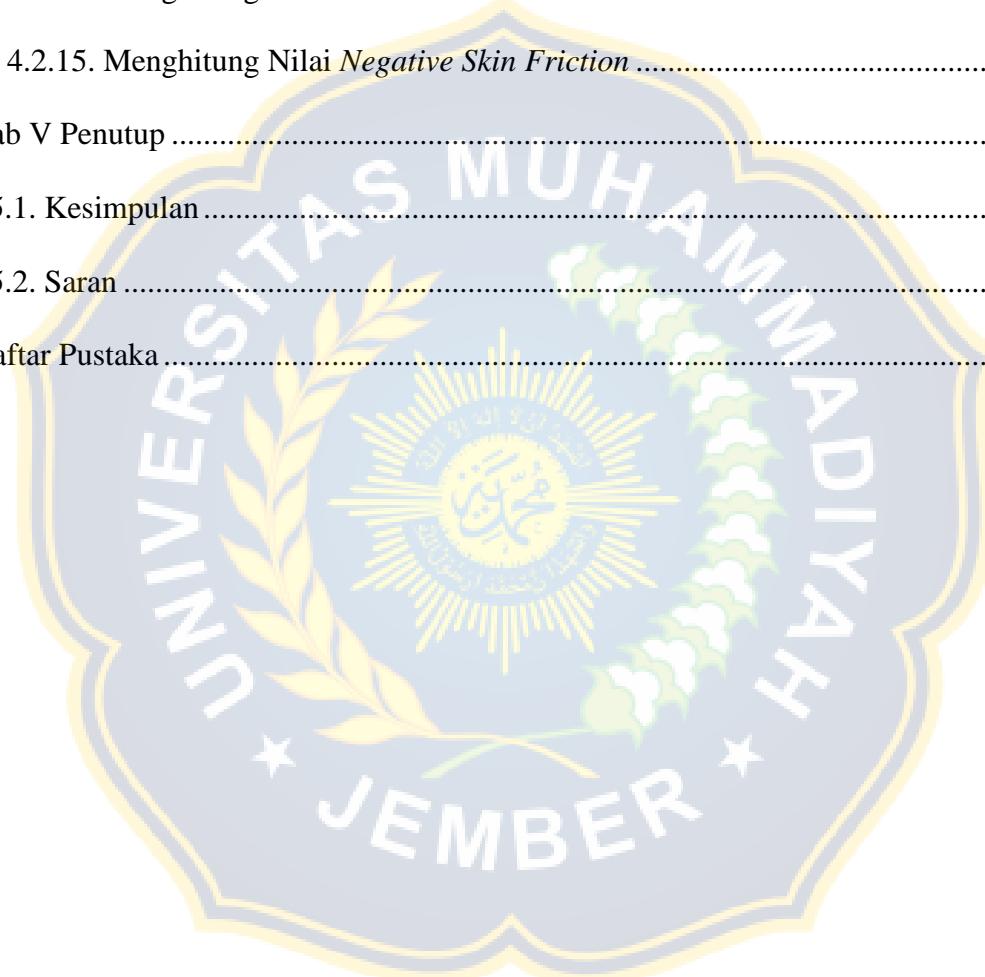
Prakata.....	i
Daftar Isi.....	ii
Daftar Tabel .....	ix
Daftar Gambar.....	xii
Daftar Lampiran .....	xiv
Daftar Simbol dan Singkatan .....	xv
Bab 1 Pendahuluan.....	1
1.1. Latar Belakang.....	1
1.2. Rumusan Masalah.....	2
1.3. Batasan Masalah .....	3
1.4. Tujuan .....	3
1.5. Manfaat/Kegunaan.....	4
Bab II Tinjauan Pustaka .....	5
2.1. Analisa Struktur dengan SAP2000 .....	5
2.2. Analisa Gempa SNI 1726:2019 .....	5
2.2.1. Faktor Keutamaan Gempa dan Kategori Resiko .....	5
2.2.2. Klasifikasi Situs.....	7
2.2.3. Parameter Percepatan Gempa.....	8
2.2.4. Koefisien Situs dan Parameter Respons Spektral Percepatan Gempa Maksimum yang Dipertimbangkan Risiko-Tertarget (MCE <sub>R</sub> ) .....	9
2.2.5. Parameter Percepatan Spektral Desain.....	10
2.2.6. Kategori Desain Seismik .....	10

2.2.7. Kombinasi Sistem Struktur dalam Arah yang Berbeda.....	11
2.2.8. Penentuan Periode .....	11
2.2.9. Periode Fundamental Pendekatan .....	12
2.2.10 Skala Faktor Keutamaan Gempa.....	12
2.3. Timbunan .....	12
2.4. <i>Settlement</i> .....	14
2.4.1. <i>Normally Consolidated</i> dan <i>Overconsolidated</i> .....	16
2.4.2. Penurunan Akibat Konsolidasi Primer.....	19
2.4.3. Indeks Pemampatan ( <i>Compression Index, C<sub>c</sub></i> ).....	19
2.4.4. Indeks Pengembangan ( <i>Swell Index, C<sub>s</sub></i> ).....	20
2.4.5. Kecepatan Waktu Konsolidasi .....	20
2.4.6. Koefisien Konsolidasi .....	21
2.5. Repartisasi Beban di Atas Tiang Kelompok.....	22
2.6. <i>Friction (Skin) Resistance (Q<sub>s</sub>)</i> .....	22
2.6.1. Tanah Lempung (Metode $\alpha$ ) .....	22
2.6.2. Pasir .....	24
2.7. Metode Meyerhof untuk Menghitung Daya Dukung Ujung Tiang ( $Q_p$ ) ....	25
2.7.1. Pasir .....	25
2.7.2. Lempung.....	27
2.8. Metode Coyle & Castello untuk Menghitung Daya Dukung Ujung Tiang ( $Q_u$ ) .....	27
2.9. Daya Dukung Tiang yang Diijjinkan ( $Q_u$ ).....	28
2.10. Beban yang Diijjinkan ( $Q_{all}$ ).....	29
2.11. Daya Dukung Lateral Metode Broms.....	29

2.12. Tiang Pancang Kelompok.....	32
2.12.1. Efisiensi Kelompok .....	32
2.13. Penurunan Konsolidasi pada Tiang Pancang Kelompok.....	36
2.14. <i>Negative Skin Friction (Q<sub>n</sub>)</i> .....	37
2.15. Penelitian Terdahulu .....	39
2.15.1. Penelitian <i>Negative Skin Friction</i> Tiang Pancang pada Tanah Lempung.....	39
2.15.2. Penelitian Daya Dukung Pondasi Dalam terhadap <i>Negative Skin Friction</i> .....	42
2.15.3. Pengaruh <i>Negative Skin Friction</i> pada Sistem Pondasi Tiang Pancang Berkelompok .....	44
Bab III Metodologi Penelitian.....	46
3.1. Lokasi dan Waktu Penelitian .....	46
3.1.1. Lokasi Penelitian .....	47
3.1.2. Waktu Penelitian .....	48
3.2. Hasil Uji SPT dan CPT .....	49
3.3. Gedung Wisma Serbaguna, Kec. Ajung, Kab. Jember.....	57
3.4. <i>Flow Chart</i> .....	59
3.5. Metode Penelitian .....	60
3.5.1. Metode Pengumpulan Data .....	60
3.5.2. Metode Pengolahan Data.....	61
Bab IV Analisa dan Pembahasan .....	62
4.1. Analisa Struktur dengan SAP2000 .....	62
4.1.1. Analisa Pembebanan di SAP2000 .....	62

4.1.2. Data Perencanaan .....	64
4.1.3. Menentukan Kategori Resiko Bangunan.....	65
4.1.4. Menentukan Faktor Keutamaan Gempa.....	65
4.1.5. Menentukan Klasifikasi Situs (SA-SF) .....	65
4.1.6. Menentukan Parameter Percepatan Tanah ( $S_s$ , $S_i$ ).....	65
4.1.7. Menentukan Faktor Koefisiensi Situs .....	65
4.1.8. Menentukan $S_{MS}$ dan $S_{MI}$ .....	66
4.1.9. Menentukan $S_{DS}$ dan $S_{DI}$ .....	66
4.1.10. Menentukan Kategori Desain Seismik .....	66
4.1.11. Menentukan Faktor $R$ , $C_r$ dan $\Omega_0$ untuk Sistem Penahan Gaya Gempa .....	66
4.1.12. Menentukan Periode Fundamental .....	67
4.1.13. Menentukan Skala Faktor Keutamaan Gempa.....	67
4.2. Pengolahan Data di <i>Excel</i> .....	70
4.2.1. Data SPT dan CPT dari Lapangan .....	70
4.2.2. Data <i>Output SAP2000 (Joint 5)</i> .....	72
4.2.3. Data Pondasi.....	72
4.2.4. Data Tanah Timbunan .....	73
4.2.5. Menghitung Repartisasi Beban Tiang Kelompok .....	74
4.2.6. Mencari Nilai <i>Frictional Skin Resistance</i> ( $Q_s$ ).....	75
4.2.7. Menghitung Daya Dukung Ujung Tiang Pancang ( $Q_p$ ) Metode Meyerhof .....	76
4.2.8. Menghitung Daya Dukung Ujung Tiang Pancang ( $Q_p$ ) Metode Coyle & Castello .....	77

4.2.9. Menghitung Kapasitas Daya Dukung Ultimate Tiang ( $Q_u$ ) .....	77
4.2.10. Menghitung Beban yang Dijinkan untuk Tiap Tiang Pancang ( $Q_{all}$ )..	77
4.2.11. Menghitung Beban Ultimate ( $Q_{u(g)}$ ) Metode Broms .....	78
4.2.12. Menghitung Daya Dukung Tiang Pancang Kelompok ( $Q_{g(u)}$ ) .....	78
4.2.13. Menghitung <i>Consolidation Settlement</i> Tiang Pancang Kelompok .....	79
4.2.14. Menghitung <i>Settlement</i> Akibat Tanah Dasar.....	80
4.2.15. Menghitung Nilai <i>Negative Skin Friction</i> .....	89
Bab V Penutup .....	91
5.1. Kesimpulan .....	91
5.2. Saran .....	92
Daftar Pustaka .....	93



## DAFTAR TABEL

Tabel 2.1 Kategori Risiko Bangunan Gedung dan Nongedung untuk Beban Gempa .....	6
Tabel 2.2 Faktor Keutamaan Gempa .....	7
Tabel 2.3 Klasifikasi Situs .....	8
Tabel 2.4 Koefisien Situs, $F_a$ .....	9
Tabel 2.5 Koefisien Situs, $F_v$ .....	10
Tabel 2.6 Kategori Desain Seismik Berdasarkan Parameter Respons Percepatan pada Periode Pendek .....	10
Tabel 2.7 Kategori Desain Seismik Berdasarkan Parameter Respons Percepatan pada Periode 1 Detik .....	11
Tabel 2.8 Koefisien untuk Batas Atas pada Periode yang Dihitung .....	11
Tabel 2.9 Nilai Parameter Periode Pendekatan $C_t$ dan $x$ .....	12
Tabel 2.10 Hubungan Antara Kepadatan Relatif, Sudut Geser Dalam dan Nilai N dari Pasir.....	15
Tabel 2.11 Hubungan Antara Konsistensi, Tegangan Geser Unconfined dari Lempung dan Nilai N .....	16
Tabel 2.12 Hubungan untuk Indeks Pemampatan, $C_c$ .....	20
Tabel 2.13 Variasi Faktor Waktu terhadap Derajat Konsolidasi* .....	21
Tabel 2.14 Variasi $\alpha$ (Nilai Interpolasi) .....	23
Tabel 2.15 Interpolasi Nilai $N_q$ .....	26
Tabel 2.16 Persamaan untuk Efisiensi Kelompok dari <i>Friction Piles</i> .....	34
Tabel 2.17 Nilai-nilai <i>Index Properties</i> pada Pabrik Tekstil di Bale Endah.....	40

Tabel 2.18 Analisa 6 Tiang Pancang.....	44
Tabel 2.19 Analisa 4 Tiang Pancang.....	45
Tabel 3.1 Jadwal Penelitian.....	48
Tabel 3.2 Uji CPT Titik 1 .....	49
Tabel 3.3 Uji CPT Titik 2 .....	50
Tabel 3.4 Uji CPT Titik 3 .....	51
Tabel 3.5 Uji CPT Titik 4 .....	52
Tabel 3.6 Uji CPT Titik 5 .....	53
Tabel 3.7 Uji SPT Titik 1.....	53
Tabel 3.8 Uji SPT Titik 2.....	54
Tabel 3.9 Uji SPT Titik 3.....	55
Tabel 4.1 Beban Mati Lantai Gedung Wisma Serbaguna.....	63
Tabel 4.2 Beban Hidup Lantai Gedung Wisma Serbaguna .....	63
Tabel 4.3 Beban Mati Atap Gedung Wisma Serbaguna .....	63
Tabel 4.4 Beban Hidup Atap Gedung Wisma Serbaguna.....	64
Tabel 4.5 Beban Dinding Gedung Wisma Serbaguna .....	64
Tabel 4.6 Rekapitulasi Data SPT Titik 2 .....	70
Tabel 4.7 Korelasi N-SPT dengan Parameter-Parameter Tanah Lainnya pada Tanah Dasar .....	71
Tabel 4.8 Nilai Beban Vertikal Ekuivalen .....	74
Tabel 4.9 Nilai <i>Frictional Skin Resistance</i> .....	75
Tabel 4.10 Nilai <i>Consolidation Settlement</i> .....	79
Tabel 4.11 Nilai <i>Settlement</i> di <i>Normally Consolidated Soil</i> dengan Tinggi Timbunan 1,5 m .....	81

Tabel 4.12 Nilai <i>Settlement</i> di <i>Normally Consolidated Soil</i> dengan Tinggi Timbunan 2,0 m .....	82
Tabel 4.13 Nilai <i>Settlement</i> di <i>Normally Consolidated Soil</i> dengan Tinggi Timbunan 2,5 m .....	83
Tabel 4.14 Nilai <i>Settlement</i> di <i>Normally Consolidated Soil</i> dengan Tinggi Timbunan 3,0 m .....	84
Tabel 4.15 Nilai <i>Settlement</i> di <i>Normally Consolidated Soil</i> dengan Tinggi Timbunan 3,5 m .....	85
Tabel 4.16 Rekapitulasi $\Delta p$ dan $S_c$ .....	86
Tabel 4.17 Rekapitulasi Tinggi Timbunan dan $S_c$ .....	87
Tabel 4.18 Nilai $C_v$ Gabungan.....	89
Tabel 4.19 Nilai Daya Dukung dengan Pengaruh <i>Negative Skin Friction</i> .....	90

## DAFTAR GAMBAR

Gambar 2.1 Grafik Hubungan $qc$ dan $F_R$ menurut Robertson dan Campanella....	16
Gambar 2.2 Variasi Angka Pori terhadap Tekanan .....	17
Gambar 2.3 Grafik $e$ vs $\log p$ Akibat Loading, Unloading dan <i>Reloading</i> .....	18
Gambar 2.4 Prosedur Penentuan Tekanan Prakonsolidasi, $p_c$ .....	18
Gambar 2.5 Nilai <i>Frictional Resistance</i> untuk Tiang Pancang di Pasir .....	24
Gambar 2.6 Variasi Nilai Maksimum Dari $N_q$ dengan Sudut Geser Tanah, $\Phi$ ....	25
Gambar 2.7 Variasi dari Perlawanahan Ujung pada Jenia Pasir Sama.....	26
Gambar 2.8 Variasi $N_q^*$ dengan $L/D$ .....	28
Gambar 2.9 Kapasitas Daya Dukung Ultimate Tiang Pancang .....	29
Gambar 2.10 Daya Dukung Lateral untuk Tiang Pendek .....	30
Gambar 2.11 Daya Dukung Lateral untuk Tiang Panjang .....	30
Gambar 2.12 Daya Dukung Lateral untuk Tiang Panjang pada Pasir .....	31
Gambar 2.13 Daya Dukung Lateral untuk Tiang Panjang pada Lempung .....	31
Gambar 2.14 Penyebaran Tekanan Tiang Pancang Kelompok.....	32
Gambar 2.15 Tiang Pancang Kelompok .....	33
Gambar 2.16 Rerata <i>skin friction</i> ( $f_{av}$ ) bergantung pada Berdasarkan Lokasi Tiang .....	35
Gambar 2.17 Variasi Efisiensi Tiang Kelompok di Pasir .....	35
Gambar 2.18 <i>Negative Skin Friction</i> .....	38
Gambar 2.19 Hubungan <i>Settlement</i> terhadap Kedalaman.....	42
Gambar 3.1 Lokasi Pembangunan Wisma Serbaguna, Ajung, Jember.....	48
Gambar 3.2 Denah .....	57

Gambar 3.3 Denah Diperbesar .....	58
Gambar 4.1 <i>Output Joint Reaction</i> pada <i>Joint</i> yang Ditinjau .....	68
Gambar 4.2 Struktur Wisma Serbaguna dalam SAP2000 .....	69
Gambar 4.3 <i>Pile Cap Joint 5</i> .....	72
Gambar 4.4 Grafik Hubungan Antara Daya Dukung Selimut dan Kedalaman ...	76
Gambar 4.5 Grafik Hubungan Antara Tinggi Timbunan dan <i>Settlement</i> .....	87
Gambar 4.6 Grafik Hubungan Antara Beban dan <i>Settlement</i> .....	88



## **DAFTAR LAMPIRAN**

Lampiran 1 Gambar AutoCAD Struktur Gedung Wisma Serbaguna, Kec. Ajung,

Kab. Jember

Lampiran 2 Data *Output Joint Reaction* dari SAP2000

Lampiran 3 Data *Standart Penetrometer Test* dan *Cone Penetrometer Test*

Lampiran 4 Data Tanah Timbunan



## DAFTAR SIMBOL DAN SINGKATAN

Keterangan	Satuan	Lambang
Luas permukaan tiang	m	$A_p$
Lebar rencana <i>pile cap</i>	m	$B_g$
Kohesi tanah		$c$
Kohesi <i>undrained</i>		$c_u$
		$C$
Indeks pemampatan		$C_c$
Faktor pembesaran simpangan lateral		$C_d$
Indeks pemuaian		$C_s$
Koefisien untuk atasan atas pada periode yang dihitung		$C_u$
		$C_t$
Koefisien konsolidasi		$C_v$
Jarak antar <i>as</i> tiang	m	$d$
Diameter tiang pancang	m	$D$
Jarak antara titik potong R pada dasar <i>pile cap</i> dengan <i>neutral axis</i> dari <i>group</i> tiang	m	$e$
Angka pori		$e$
Angka pori awal		$e_0$
Unit <i>frictional resistance</i>		$f$ atau $f_{av}$
Unit <i>negative skin friction</i>		$f_n$

Nilai <i>friction</i>		<i>fr</i> atau <i>FR</i>
Kuat leleh baja		$f_y$
Faktor amplifikasi getaran terkait percepatan pada getaran periode pendek		$F_a$
Faktor amplifikasi getaran terkait percepatan yang mewakili getaran periode 1 detik		$F_v$
Faktor keamanan		$FS$
Percepatan gravitasi	$m/s^2$	$g$
<i>Specific gravity</i>		$G_s$
Batasan tinggi struktur	m	$h_n$
Tebal lapisan tanah	m	$H$
Tinggi timbunan	m	$H_f$
Panjang maksimum aliran air	m	$H_{dr}$
Faktor keutamaan gempa		$I_e$
Koefisien tekanan bumi efektif		$K$
Koefisien tekanan bumi		$K' = K_0$
Panjang tiang	m	$L$
Nilai kedalaman kritis	m	$L'$
Panjang <i>embedment</i> sebenarnya dari tiang	m	$L_b$
Panjang rencana <i>pile cap</i>	m	$L_g$
Kedalaman netral	m	$L_I$
Batas cair tanah	%	$LL$
Indeks liquiditas tanah	%	$LI$

Total momen	kN-m	<i>M</i>
Gempa maksimum yang dipertimbangkan		MCE
Gempa maksimum yang dipertimbangkan risiko-target		MCE <sub>R</sub>
Jumlah tiang dalam grup		<i>n</i>
Jumlah tiang pada arah x		<i>n</i> <sub>1</sub>
Jumlah tiang pada arah y		<i>n</i> <sub>2</sub>
		<i>N</i> <sub>c</sub>
		<i>N</i> <sub>q*</sub>
Tahanan penetrasi standar rata-rata dalam lapisan 30 m paling atas		$\bar{N}$
Tahanan penetrasi standar rata-rata tanah nonkohesif dalam lapisan 30 m paling atas		$\bar{N}_{ch}$
Keliling permukaan tiang pancang	m	<i>p</i>
Tekanan atmosfer	kN/m <sup>2</sup>	<i>p</i> <sub>a</sub>
Tekanan	t/ft <sup>3</sup>	<i>p</i> atau $\sigma_{cv}'$
Tekanan prakonsolidasi	t/ft <sup>3</sup>	<i>p</i> <sub>c</sub> atau $\sigma_p'$
Tekanan efektif awal akibat berat tanah di atasnya	t/ft <sup>3</sup>	<i>p</i> <sub>0</sub>
Beban vertikal	kN	<i>P</i>
Beban vertikal akivalen	kN	<i>P</i> <sub>v</sub>
Indeks plastisitas tanah	%	<i>PI</i>
Batas plastis tanah	%	<i>PL</i>
Tekanan vertikal efektif pada ujung tiang	kN/m <sup>2</sup>	<i>q</i> '
Tekanan konus	kN/m <sup>2</sup>	<i>q</i> <sub>c</sub>

Kapasitas daya dukung ujung	kN	$q_p$ atau $q_1$
Kapasitas daya dukung	kN	$Q$
Beban yang diijinkan	kN	$Q_{all}$
Kapasitas daya dukung <i>ultimate</i> tiang kelompok	kN	$Q_{q(u)}$
Kapasitas daya dukung <i>frictional resistance</i>	kN	$Q_s$
Kapasitas daya dukung <i>ultimate</i>	kN	$Q_u$
Koefisien modifikasi respons		$R$
Kuat geser ralir rata-rata di dalam lapisan 30 m paling atas	m/s	$\bar{s}_u$
Penurunan konsolidasi primer	m	$S$ atau $S_c$
Parameter percepatan respons spektral para periode pendek, redaman 5 %		$S_{DS}$
Parameter percepatan respons spektral para periode 1 detik, redaman 5 %		$S_{D1}$
Parameter percepatan respons spektral MCE pada periode pendek yang sudah disesuaikan dengan pengaruh kelas situs		$S_{MS}$
Parameter percepatan respons spektral MCE pada periode 1 detik yang sudah disesuaikan dengan pengaruh kelas situs		$S_{M1}$
Parameter percepatan respons spektral MCE pada periode pendek, redaman 5 %		$S_S$
Parameter percepatan respons spektral MCE pada periode		$S_1$

1 detik, redaman 5 %		
		$S_T$
Waktu	detik	$t$
Periode fundamental bangunan		$T$
Periode fundamental pendekatan		$T_a$
Periode fundamental pendekatan maksimum		$T_{max}$
Faktor waktu		$T_v$
Tekanan air pori awal		$u_0$
Derajat konsolidasi	%	$U$
Kecepatan rambat gelombang geser rata-rata pada regangan geser yang kecil, di dalam lapiran 30 m teratas	kPa	$\bar{v}_s$
Beban vertikal	kN	$V$
Jarak antara sebuah tiaang dengan cumbi netral <i>group tiang</i> , bernilai positif jika arahnya sama dengan arah $e$ , <i>vice versa</i>	m	$x$
Jarak antara sebuah tiaang dengan cumbi netral <i>group tiang</i> , bernilai positif jika arahnya sama dengan arah $e$ , <i>vice versa</i>	m	$y$
Kadar air	%	$w$ atau $w_N$
Tingkat yang sedang ditinjau		$x$
Tebal per lapisan	m	$z$
Penambahan tekanan vertikal	kN/m <sup>2</sup>	$\Delta\sigma$
		$\Delta L$

Faktor kuat lebih		$\Omega_0$
Faktor smpiris adesi		$\alpha$
Sudut geser tanah-tiang pancang	°	$\delta'$
Sudut geser tanah	°	$\phi'$
Berat jenis tanah	kN/m <sup>3</sup>	$\gamma$ atau $\gamma_s$
Berat jenis efektif tanah	kN/m <sup>3</sup>	$\gamma'$
Berat jenis efektif tanah timbunan	kN/m <sup>3</sup>	$\gamma'_f$
Berat jenis beton	kN/m <sup>3</sup>	$\gamma_c$
Berat jenis tanah kering	kN/m <sup>3</sup>	$\gamma_d$
Berat jenis tanah hasil uji laboratorium	kN/m <sup>3</sup>	$\gamma_{ab}$
Berat jenis tanah jenuh	kN/m <sup>3</sup>	$\gamma_{sat}$
Berat jenis tanah di lapangan	kN/m <sup>3</sup>	$\gamma_{yield}$
Efisiensi kelompok		$\eta$
Tekanan efektif <i>overburden</i>	t/ft <sup>3</sup>	$\sigma'_{vo}$
Tekanan vertikal efektif pada kedalaman tertentu	kN/m <sup>2</sup>	$\sigma'_o$
Rerata tekanan vertikal efektif	kN/m <sup>2</sup>	$\bar{\sigma}'_0$