

**PENGARUH KEDALAMAN MODEL PONDASI TIANG PIPA BAJA
TERTUTUP TUNGGAL TERHADAP KAPASITAS DUKUNG TARIK PADA
TANAH PASIR DENGAN KEPADATAN TERTENTU**

Jony Lepong
Nrp : 0021100

Pembimbing : Ir. Herianto Wibowo, M.Sc

**FAKULTAS TEKNIK JURUSAN TEKNIK SIPIL
UNIVERSITAS KRISTEN MARANATHA
BANDUNG**

ABSTRAK

Pondasi dibutuhkan oleh suatu bangunan untuk meneruskan beban dari struktur ke lapisan tanah di bawahnya. Beban yang bekerja pada suatu pondasi dapat berupa beban tekan maupun beban tarik. Dalam merencanakan suatu pondasi, beban yang diterima tidak boleh lebih besar daripada daya dukungnya. Pada struktur-struktur tertentu kadang kala gaya tarik keatas (*uplift pressure*) lebih dominan daripada gaya yang diakibatkan oleh beban dan gaya lateral, hal ini dapat dilihat pada struktur menara angin yang sangat tinggi, menara transmisi, menara televisi.

Pada Tugas Akhir ini dibahas secara awal mengenai langkah-langkah pengujian tanah untuk mendapatkan parameter tanah yang akan digunakan untuk uji tarik maupun digunakan untuk rumus analitis yang digunakan. Dari hasil uji tarik yang telah dilakukan dengan menggunakan tiang dengan panjang 40 cm,60 cm,70 cm,Dr = 40%, Φ = 32°,diameter 5,08 cm maka didapatkan kapasitas dukung tarik (Qtu) sebagai berikut :

- Pada panjang tiang 40 cm → Qtu = 9,5 kg
- Pada panjang tiang 60 cm → Qtu = 17 kg
- Pada panjang tiang 70 cm → Qtu = 22,5 kg

Jadi dengan bertambahnya panjang tiang 50% (40 cm dengan 60 cm) didapatkan kenaikan daya dukung ultimit sebesar 78,95%, dan dengan bertambahnya panjang tiang 16,67% (60 cm dengan 70 cm) didapatkan kenaikan daya dukung ultimit sebesar 32,35%

DAFTAR ISI

Halaman

SURAT KETERANGAN TUGAS AKHIR	i
SURAT KETERANGAN SELESAI TUGAS AKHIR.....	iii
ABSTRAK	iv
PRAKATA	v
DAFTAR ISI.....	vii
DAFTAR NOTASI DAN SINGKATAN	x
DAFTAR GAMBAR	xiii
DAFTAR TABEL	xv
DAFTAR LAMPIRAN	xvii
BAB 1 PENDAHULUAN	
1.1 Latar Belakang Masalah	1
1.2 Maksud dan Tujuan	2
1.3 Ruang Lingkup Pembahasan	2
1.4 Metodologi Penelitian	3
1.5 Sistematika Penulisan	4
BAB 2 TINJAUAN PUSTAKA	
2.1 Penjelasan Umum	5
2.2 Pondasi Tiang	7
2.2.1 Pondasi Tiang Kayu	9
2.2.2 Pondasi Tiang Beton	10

2.2.3 Pondasi Tiang Baja	12
2.3 Daya Dukung Gesekan Selimut Pondasi Tiang	13
2.4 Daya Dukung Pondasi Tiang Terhadap Gaya Tarik Keatas	15
2.5 Studi Banding Yang Pernah Dilakukan.....	17
Kapasitas Dukung Tarik Pondasi Tiang Pada Tanah Pasir oleh Braja M.Das dan Gerald R. Seeley.....	17

BAB 3 PROSEDUR PENGUJIAN DAN PENYAJIAN DATA HASIL PENGUJIAN

3.1 Prosedur Umum Kerja.....	20
3.2 Pengujian Awal	22
3.3 Hasil Pengujian Awal	22
3.3.1 Hasil Berat Jenis Butir (Gs)	22
3.3.2 Hasil Analisis Tapis (<i>Sieve Analysis</i>)	23
3.3.3 Hasil Kepadatan Relatif (Dr)	24
3.3.4 Hasil Direct Shear	24
3.4 Pengujian Uji Tarik pada model Pondasi Tiang	26
3.4.1 Tujuan Pengujian	26
3.4.2 Alat-Alat Yang Digunakan	26
3.4.3 Prosedur Pengujian	27

BAB 4 ANALISIS HASIL PENGUJIAN

4.1 Analisis Perhitungan Kapasitas Dukung Ultimit dan Kapasitas Dukung Gesekan Selimut Pondasi Tiang Pipa Baja Tertutup.....	51
4.1.1 Dengan menggunakan rumus Vesic	51

4.1.2 Dengan menggunakan rumus Vierendeel's	55
4.2 Kontrol Area Keruntuhan terhadap Dimensi Kotak Uji	59
BAB 5 KESIMPULAN DAN SARAN	
5.1 Kesimpulan	61
5.2 Saran	63
DAFTAR PUSTAKA	64
LAMPIRAN.....	65

DAFTAR NOTASI DAN SINGKATAN

Ag	:	luas penampang beton seluruhnya
Ap	:	luas penampang tiang rata-rata pada kepala tiang
Ac, As	:	luas penampang beton, luas penampang baja
Cu	:	koefisien keseragaman
Cc	:	koefisien gradasi
D	:	diameter pondasi tiang
Dr	:	kepadatan relatif
D60	:	diameter keseragaman (diameter sehubungan dengan 60% lebih halus)
D30	:	diameter yang bersesuaian dengan 30% lolos ayakan
D10	:	diameter efektif (diameter sehubungan dengan 10% lebih halus)
Fa	:	nilai tegangan perencanaan yang diijinkan
f _c	:	kuat tekan beton (untuk tiang prategang sekitar 35 sampai 55 Mpa)
f _{pe}	:	prategang efektif setelah kehilangan karena beban dan efek rangkak.
f _c , f _s	:	tegangan ijin beton, tegangan ijin baja
f _s	:	gesekan selimut

f	: koefisien gesekan, yaitu $f = 0,33$ untuk permukaan tiang yang kasar seperti tiang kayu dan tiang beton, $f = 0,25$ untuk permukaan tiang yang halus.
F	: faktor keamanan
Gs	: berat jenis butir
Gt	: <i>specific gravity</i> air pada suhu $t^\circ C$
K	: koefisien tekanan tanah lateral rata-rata
Ku	: koefisien <i>uplift</i>
L	: panjang pondasi tiang
N	: nilai rata-rata penetrasi standar
N	: jumlah lapisan
Pa	: beban perencanaan yang diijinkan
Pau	: beban tarik aksial yang diijinkan
Qtu	: kapasitas dukung tarik ultimit pondasi tiang
Qfs	: daya dukung gesekan selimut
R	: faktor reduksi
V	: volume bak uji
Wf	: berat sendiri pondasi tiang
Ws	: berat tanah kering (kg)
W1	: berat erlenmeyer + aquades + tanah pada suhu $t^\circ C$
W2	: berat erlenmeyer + aquades pada suhu $t^\circ C$
W	: berat pasir total (kg)

- W : berat pasir per lapis (kg)
- γ : berat volume tanah
- γ_{dry} : berat volume tanah kering.
- Γ_{maks} : berat volume tanah kering maksimum.
- Γ_{min} : berat volume tanah kering minimum.
- δ : sudut geser antara bahan tiang dan tanah pasir
- ϕ : sudut geser dalam
- σ' : tegangan vertikal efektif tanah, disnggap konstan setelah kedalaman 15D (Meyerhoff) atau 10D (Schmertmann).

DAFTAR GAMBAR

Halaman

Gambar 3.1	Alat Uji Tarik Model Pondasi Tiang Pipa.....	30
Gambar 4.1	Asumsi Pola Bidang Keruntuhan.....	69
Gambar C.1	Botol Erlenmeyer Dan Thermometer.....	104
Gambar C.2	Satu Set Ayakan Dan Mesin Pengguncang.....	104
Gambar C.3	Mold, Palu Karet dan Pemberat Untuk Menekan Pasir.....	105
Gambar C.4	Satu Set Alat Direct Shear.....	105
Gambar C.5	Alat Pemadat Pasir, Contoh Panjang Tiang,Tangkai Penghubung... 106	106
Gambar C.6	Alat Uji Tarik Model Pondasi Tiang.....	106
Gambar C.7	Pasir Didalam Bak Uji Tarik.....	107
Gambar C.8	Pembacaan Dial Gauge Alat Uji Tarik.....	107

DAFTAR TABEL

	Halaman
Tabel 3.1	Data Hasil Pengujian Analisa Tapis23
Tabel 3.2	Data Hasil Uji Geser langsung25
Tabel 3.3	Hasil Uji Tarik, Panjang 40 cm – Data Pengujian 132
Tabel 3.4	Hasil Uji Tarik, Panjang 40 cm – Data Pengujian 234
Tabel 3.5	Hasil Uji Tarik, Panjang 40 cm – Data Pengujian 336
Tabel 3.6	Hasil Uji Tarik, Panjang 60 cm – Data Pengujian 138
Tabel 3.7	Hasil Uji Tarik, Panjang 60 cm – Data Pengujian 240
Tabel 3.8	Hasil Uji Tarik, Panjang 60 cm – Data Pengujian 342
Tabel 3.9	Hasil Uji Tarik, Panjang 70 cm – Data Pengujian 144
Tabel 3.10	Hasil Uji Tarik, Panjang 70 cm – Data Pengujian 246
Tabel 3.11	Hasil Uji Tarik, Panjang 70 cm – Data Pengujian 348
Tabel 4.1	Kapasitas Dukung Batas dan Kapasitas Dukung Gesekan Selimut Hasil Uji Tarik.....51
Tabel 4.2	Data-Data untuk Perhitungan Dengan Rumus Vesic51
Tabel 4.3	Kapasitas Dukung Ultimit dan Kapasitas Dukung Gesekan Selimut Vesic52
Tabel 4.4	Perbandingan Kapasitas Dukung Ultimit Antara Hasil Analitis Vesic dan Hasil Uji Tarik52

Tabel 4.5	Perbandingan Kapasitas Dukung Gesekan Selimut Antara Hasil Analitis Vesic dan Hasil Uji Tarik	54
Tabel 4.6	Data-Data Untuk Perhitungan Dengan Rumus Vierendeel's	55
Tabel 4.7	Kapasitas Dukung Ultimit dan Kapasitas Dukung Gesekan Selimut Vierendeel's	56
Tabel 4.8	Perbandingan Kapasitas Dukung Ultimit Antara Hasil Vierendeel's dan Hasil Uji Tarik.....	56
Tabel 4.9	Perbandingan Kapasitas Dukung Gesekan Selimut Antara Hasil Analitis Vierendeel's dan Hasil Uji Tarik	58
Tabel 4.10	Data Kontrol Area Keruntuhan Terhadap Dimensi Bak Uji.....	70

DAFTAR LAMPIRAN

Halaman

Lampiran A	Prosedur Pengujian awal.....	65
Lampiran B	Hasil Pengujian Awal.....	78
Lampiran C	Foto Hasil Pengujian.....	94