

ANALISIS *PERFORMANCE LEVEL* SENDI PLASTIS LOKAL PADA FONDASI TIANG TUNGGAL DAN TIANG KELOMPOK

Willy Ericson¹, Hendy Wijaya², dan Amelia Yuwono³

¹Program Studi Sarjana Teknik Sipil, Universitas Tarumanagara, Jl. Letjen S. Parman No.1 Jakarta
Willy.325130096@stu.untar.ac.id

²Program Studi Sarjana Teknik Sipil, Universitas Tarumanagara, Jl. Letjen S. Parman No.1 Jakarta
rm.hendy@yahoo.com

³Program Studi Sarjana Teknik Sipil, Universitas Tarumanagara, Jl. Letjen S. Parman No.1 Jakarta
yuwonoamelia@gmail.com

Masuk: 24-07-2020, revisi: 29-07-2020, diterima untuk diterbitkan: 05-08-2020

ABSTRACT

Foundation is part of the structure that was build first and the most important part to guarantee the establishment of a building. The foundation function in general are to carry and distribute building loads into the ground. The loads channeled into the ground in the form of axial loads and lateral loads. Generally for high buildings used in the form of foundation piles or bored piles. To find out the design capabilities of a building in maintaining its robustness, naturally some analysis of the lower and upper structures needed. Especially in the lower structure, which is the foundation of a single pile or a group of piles, one of which can be done is a pushover analysis of the pile. By conducting pushover analysis on a pile foundation, the level of performance of the single pile foundation and group pile can be determined. From the results of pole pushover analysis will be obtain including the maximum deflection value and the melting value of pole. From the two data, it can be seen the value of the ductility of various types of pile foundation materials used. In this case, this journal will calculate the ductility and overstrength of a single pile foundation and group pile with variation dimensions.

Keywords: single pile foundation; pile group foundation; ductility of pile; overstrength

ABSTRAK

Fondasi merupakan bagian struktur yang dikerjakan paling awal dan bagian yang terpenting untuk menjamin berdirinya suatu bangunan. Fungsi fondasi pada umumnya adalah memikul dan menyalurkan beban bangunan ke dalam tanah. Beban yang disalurkan ke dalam tanah berupa beban aksial dan beban lateral. Umumnya untuk bangunan tinggi digunakan fondasi dalam berupa tiang pancang atau tiang Bor. Untuk mengetahui kemampuan desain suatu bangunan dalam mempertahankan kekokohnya, tentu diperlukan beberapa analisis terhadap struktur bawah dan struktur atas. Terutama pada bagian stuktur bawah, yaitu fondasi tiang tunggal atau tiang kelompok salah satunya dapat dilakukan analisis *pushover* tiang. Dengan melakukan analisis *pushover* pada suatu fondasi tiang, tingkat kinerja fondasi tiang tunggal maupun tiang kelompok dapat diketahui. Dari hasil analisis *pushover* tiang akan didapatkan diantaranya nilai defleksi maksimum dan nilai leleh dari suatu tiang. Dari kedua data tersebut, dapat diketahui nilai daktilitas berbagai jenis material fondasi tiang yang digunakan. Pada halnya, jurnal ini akan menghitung nilai daktilitas dan kekuatan berlebih (*overstrength*) dari suatu fondasi tiang tunggal dan tiang kelompok dengan variasi dimensi.

Kata kunci: fondasi tiang tunggal; fondasi tiang kelompok; daktilitas tiang; *overstrength*

1. PENDAHULUAN

Dari berbagai jenis-jenis fondasi, salah satu jenis fondasi yang sering digunakan untuk bangunan tinggi adalah fondasi tiang pancang dan fondasi tiang bor. Pemakaian tiang pancang dan tiang bor sendiri diperuntukkan saat kondisi tanah dasar di bawah bangunan tersebut tidak mempunyai daya dukung (*Bearing Capacity*) yang cukup untuk memikul berat bangunan. Beban yang dipikul sebuah tiang tidak hanya berasal dari beban aksial saja, tetapi terdapat pula beban lateral. Beban lateral dapat terjadi karena adanya gempa, angin, dan gelombang air laut, oleh karena itu perlu dilakukan analisis dan desain terhadap beban lateral harus diperhitungkan agar tiang pancang berfungsi dengan baik. Salah satu program yang dapat digunakan sebagai analisis beban lateral adalah program

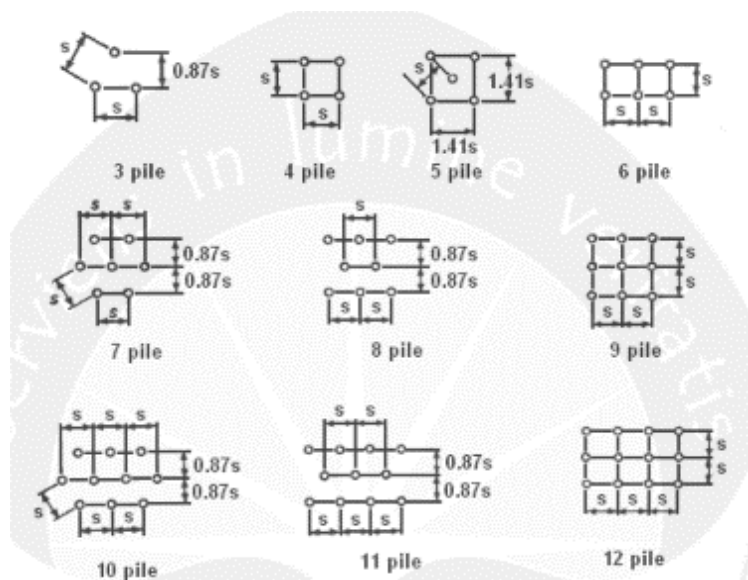
Lpile untuk tiang tunggal atau Group untuk tiang kelompok dari ensoft inc. Analisis lateral fondasi tiang tunggal atau tiang kelompok dilakukan untuk menghasilkan kurva beban lateral *versus displacement*.

Tiang pancang

Fondasi tiang pancang adalah konstruksi yang umumnya terbuat dari kayu, beton, dan/atau baja yang digunakan untuk meneruskan (mentransmisikan) beban-beban permukaan ke tingkat-tingkat permukaan yang lebih rendah di dalam massa tanah (Bowles 1991). Tanah di sekitar fondasi tiang pancang dapat berpindah yang disebabkan oleh fondasi tersebut. Pondasi tiang pancang dapat diklasifikasikan berdasarkan cara pemindahan beban, berdasarkan bahan yang digunakan, fungsi serta bentuk tiang.

Tiang kelompok

Kemungkinan konstruksi terdiri dari sebuah tiang-pancang tunggal pondasi sangat jarang. Umumnya, paling sedikit dua atau tiga tiang-pancang di bawah elemen fondasi atau kaki fondasi dikarenakan masalah penjarangan dan eksentrisitas yang kurang baik. Peraturan Bangunan Chicago (Pasal 70.4) mengatakan: "Sebuah kolom atau pir yang ditopang oleh tiang pancang harus tinggal diam di atas tidak kurang dari tiga tiang-pancang". Berikut gambar dibawah ini merupakan pola-pola kelompok tiang pancang khusus.



Gambar 1. Pola susunan tiang pancang; ($s = \text{minimum pile spacing}$)
(Sumber: Wayne C. T., 1962)

Daktilitas

Daktilitas adalah kemampuan suatu struktur untuk mengalami simpangan pasca elastis yang besar secara berulang kali dan bolak-balik akibat beban gempa diatas beban gempa yang menyebabkan terjadinya pelelehan pertama, sambil mempertahankan kekuatan dan kekakuan yang cukup, sehingga struktur tersebut tetap berdiri, meski sudah berada dalam kondisi diambang keruntuhan (SNI 03-1726-2002). Faktor daktilitas dinyatakan dalam *term displacement, rotation maupun curvature*:

$$\mu\Delta = \frac{\Delta u}{\Delta y} \quad (1)$$

$$\mu\Phi = \frac{\Phi u}{\Phi y} \quad (2)$$

$$\mu\theta = \frac{\theta u}{\theta y} \quad (3)$$

dengan $\mu\Delta$ = daktilitas defleksi/lendutan, Δu adalah *displacement* pada keadaan batas post-elastis dan Δy = *displacement* pada keadaan leleh yang pertama.

Berdasarkan SNI 2847-03-2002 dan *the seismic loading in the new zeland loading code for ductility frame*, suatu struktur diisyaratkan paling sedikit mempunyai *factor displacement ductility* = 4, sedangkan *the tentative provisions of the ACT for ductility frames* mensyaratkan minimal 7. Besarnya lateral *displacement* dihitung dengan teori momen area, dimana pada saat leleh pertama:

$$\Delta y = \frac{\phi y \cdot L}{2} + \frac{\phi 2L}{3} = \frac{\phi y \cdot L^2}{3} \quad (4)$$

Lateral displacement pada saat *ultimate*:

$$\Delta \mu = \Delta y + \phi p \cdot \left(1 - \frac{lp}{2}\right) \quad (5)$$

$$\Delta \mu = \frac{\phi y \cdot L^2}{3} + (\phi \mu - \phi y) \cdot lp \cdot \left(1 - \frac{lp}{2}\right) \quad (6)$$

$$\mu = \frac{\Delta \mu}{\Delta y} = 1 + \left(\frac{\phi \mu - \phi y}{y}\right) \cdot \frac{lp \cdot (1 - 0.5 \cdot lp)}{L^2/3} \quad (7)$$

$$\frac{\mu}{y} = 1 + \frac{L^2(\mu - 1)}{3lp(L - 0.5lp)} \quad (8)$$

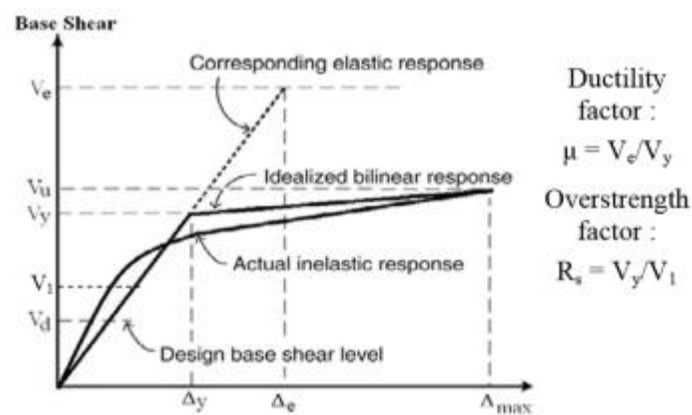
dengan L = Tinggi tiang pancang, μ = *displacement ductility*, lp = panjang sendi plastis.

Overstrength

Berdasarkan buku peraturan kode gempa, bangunan diperbolehkan untuk diberikan kuat-lebih (*overstrength*) structural untuk melawan gempa. Kuat-lebih adalah kekuatan yang terjadi ketika sendi plastis terbentuk pada struktur. Kuat-lebih membantu struktur untuk bertahan melawan gaya gempa sekaligus mengurangi ketahanan *elastic* pada bangunan. Hasil studi telah menunjukkan secara luas bahwa *overstrength* bergantung pada beberapa faktor dan yang paling utama adalah daktilitas rangka. Dalam (Propika, Jaka dan Jenny Caroline, 2017) didapatkan bahwa bentuk dan daktilitas dari struktur sangat mempengaruhi *overstrength factor*.

Hubungan antara *overstrength* dan kekuatan desain

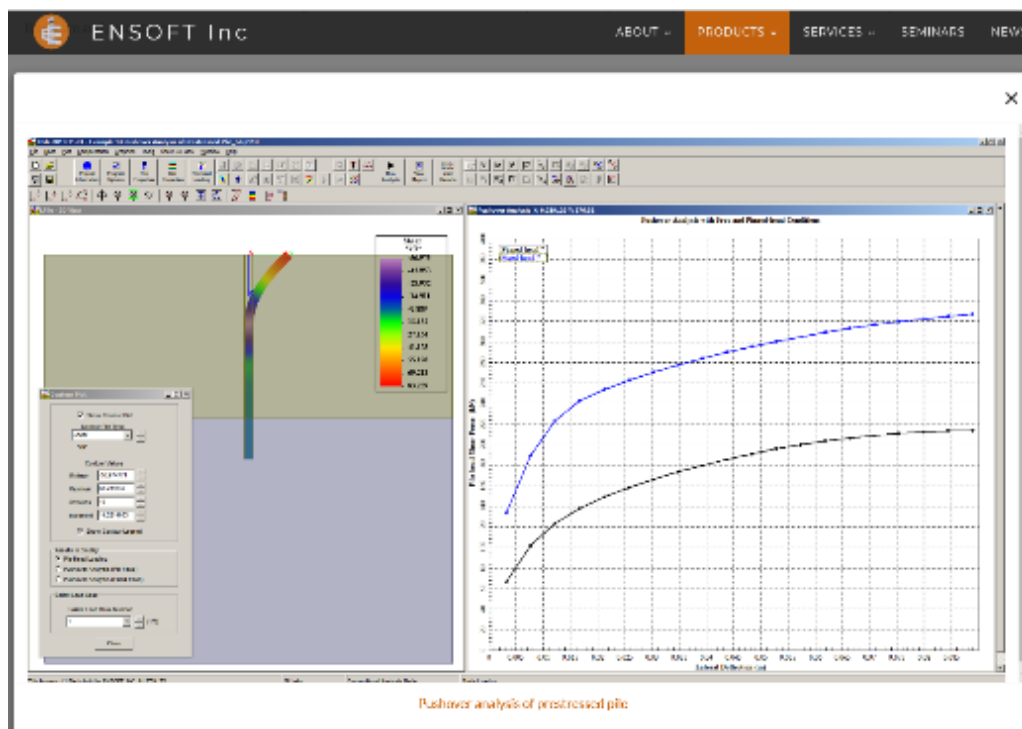
Kuat-lebih (*overstrength*) ditetapkan sebagai kapasitas dari sebuah struktur yang dapat didefinisikan sebagai perbandingan geser dasar maksimum dalam perilaku aktual terhadap kekuatan leleh signifikan dalam struktur. Dapat dilihat hubungan nilai *displacement* diletakkan searah pada sumbu x dan nilai *shear* diletakkan searah sumbu y pada gambar 2. di bawah ini.



Gambar 2. Hubungan antara *base shear* dengan *roof displacement*

Software Lpile

LPILE adalah program komputer dengan tujuan khusus dan diakui secara internasional berdasarkan prosedur rasional untuk menganalisis tumpukan di bawah beban lateral menggunakan metode p-y. LPILE memecahkan persamaan diferensial untuk balok-kolom menggunakan pendekatan beda hingga. Program menghitung defleksi, momen lentur, gaya geser, dan respons tanah terhadap panjang tiang. Pemindahan beban lateral nonlinier dari fondasi ke tanah dimodelkan menggunakan kurva p-y yang dihasilkan secara internal untuk berbagai jenis tanah, atau kurva p-y yang diinput oleh pengguna. Prosedur khusus juga tersedia untuk menghitung kurva p-y untuk tanah dan batuan berlapis. Dengan rilis komersial pertama sejak tahun 1986, LPILE terus dikembangkan dan ditingkatkan untuk memenuhi kebutuhan pengguna dan menggabungkan literatur dan prosedur canggih. Berdasarkan contoh hasil output *running* program untuk melihat nilai minimum dan minimum dari *shear force* dapat di lihat pada gambar 3. di bawah ini.

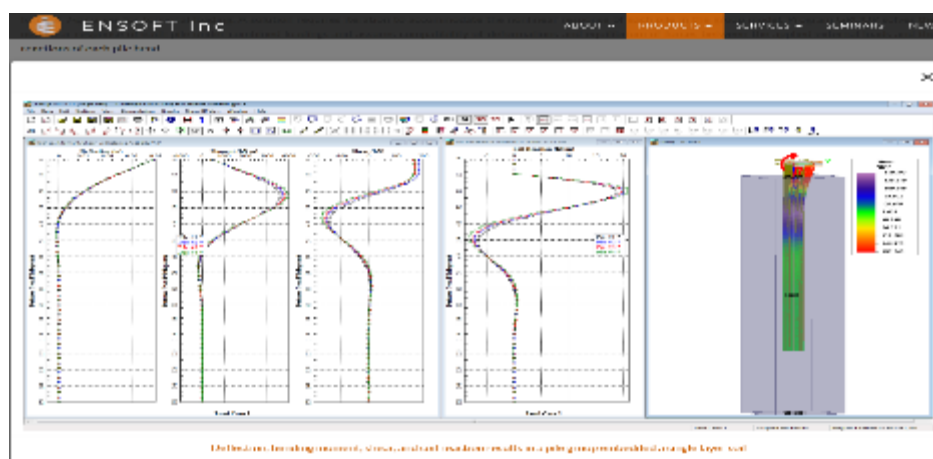


Gambar 3. Hasil *running* pada program *Lpile*

Software Group

Group Pile adalah *software* yang diterima dengan baik untuk menganalisis perilaku kelompok tiang yang mengalami pembebanan aksial dan lateral. Program ini dikembangkan untuk menghitung distribusi beban (vertikal, lateral, dan menjungkirbalikkan momen hingga tiga sumbu ortogonal) yang diterapkan dari berbagai lokasi di pile cap hingga pile yang disusun dalam kelompok.

Program ini menghasilkan secara internal respon nonlinier tanah, dalam bentuk kurva $t-z$ dan $Q-w$ untuk pembebanan aksial, dalam bentuk kurva $p-y$ untuk pembebanan lateral dan dalam bentuk kurva $T-q$ untuk pembebanan torsional. Solusi memerlukan iterasi untuk mengakomodasi respons nonlinier dari setiap tiang dalam model kelompok. Program GROUP memecahkan respons nonlinier dari masing-masing tiang di bawah pembebanan gabungan dan memastikan kompatibilitas deformasi dan keseimbangan gaya antara beban eksternal yang diterapkan dan reaksi dari masing-masing kepala tiang. Berdasarkan contoh hasil output *running* program untuk melihat nilai defleksi, lateral, momen dan reaksi tanah dapat dilihat pada gambar 4. di bawah ini.

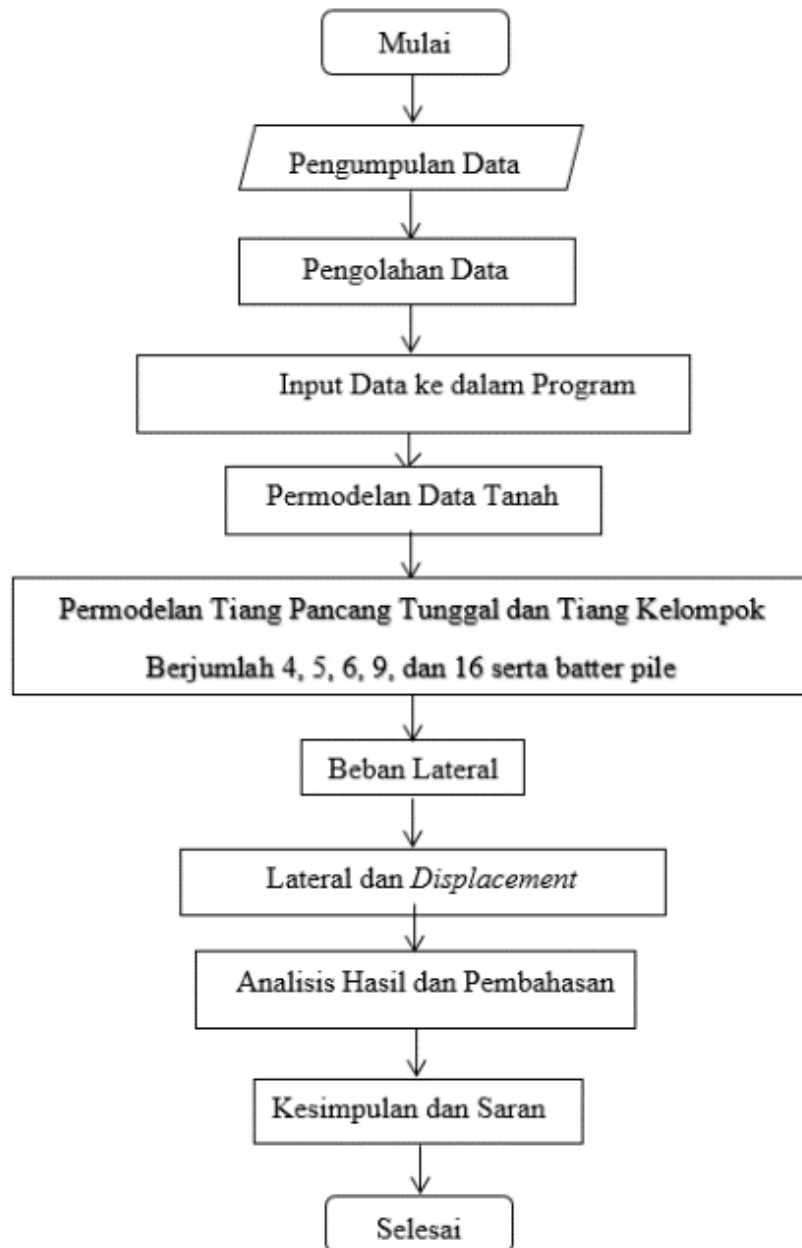


Gambar 4. Hasil *running* pada program *Group*

2. METODE PENELITIAN

Tahapan penelitian

Berikut adalah diagram alir metodologi penelitian:



Gambar 5. Diagram alir penelitian

Pengumpulan data

Data tanah yang dikumpulkan berupa *boring log* dan hasil tes laboratorium. Data tanah tersebut merupakan laporan penyelidikan tanah pada daerah tersebut.

Pengolahan data

Sebelum dilakukan pengolahan data, dilakukan studi literatur untuk memahami dasar-dasar teori yang perlu diperhatikan dan rumus-rumus yang digunakan untuk analisis. Setelah dilakukan studi literatur, data-data yang telah dikumpulkan dimasukkan ke dalam program dengan memasukkan parameter-parameter yang telah ditentukan seperti beban lateral, jenis tanah, dan dimensi tiang.

Metode analisis data

Metode analisis yang digunakan adalah *Pushover* Analysis yang terdapat pada program *Lpile* dan *Group*. Program berbasis geoteknik ini mampu menganalisis kuat tiang terhadap beban yang diberikan. Nilai yang paling umum dapat diketahui dengan program ini diantaranya, nilai aksial, lateral, dan momen yang mampu diterima oleh tiang. Dalam kasus ini, nilai lateral dan displacement yang diketahui kemudian diplot menjadi grafik beban lateral *versus displacement*. Hasil plotan grafik diharapkan dapat merepresentasikan nilai leleh awal dan ultimate dari sebuah tiang pancang tunggal dan tiang kelompok untuk melakukan perhitungan nilai *overstrenght* dan daktilitas dengan menarik garis area keseimbangan atas dan bawah (*approximately balance areas above and below*) pada grafik.

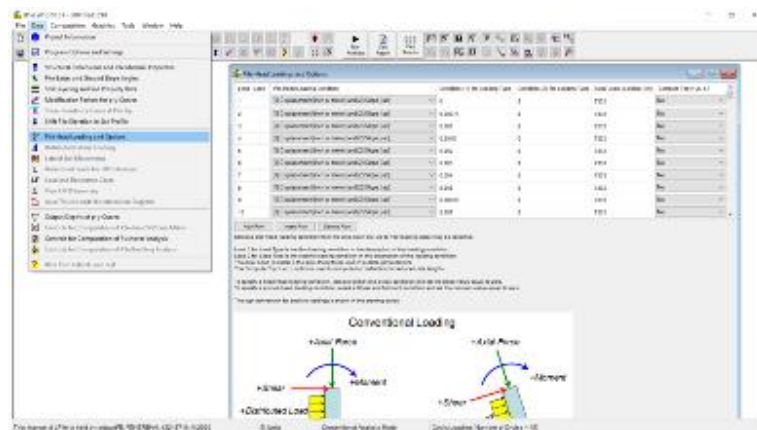
3. HASIL DAN PEMBAHASAN

Data beban lateral dan *displacement*

Data beban lateral dan *displacement* didapatkan melalui hasil output *running* program *Lpile* dan *Group* dan diolah dalam bentuk grafik beban lateral *versus displacement*. Sebanyak 440 grafik didapatkan dari hasil *running* program dengan berbagai ketentuan seperti jenis tiang, jarak antar tiang, kondisi tiang dan variasi dimensi tiang. Dari setiap grafik dilakukan penarikan garis lurus sebagai area batas atas dan bawah (*approximately balance areas above and below*) untuk menentukan nilai *overstrenght* dan daktilitas tiang pancang. Proses penginputan data koefisien lateral, *displacement*, spesifikasi tiang, ketebalan tanah dan koordinat tiang pada tiang tunggal dan tiang kelompok dapat dilihat pada gambar 6. s/d gambar 14 . di bawah ini.

Proses penginputan data

1. Pemberian Beban

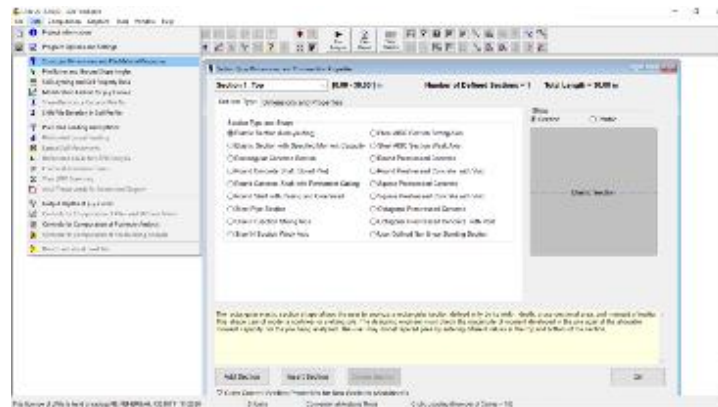


Gambar 6. Tampilan proses input beban pada tiang tunggal

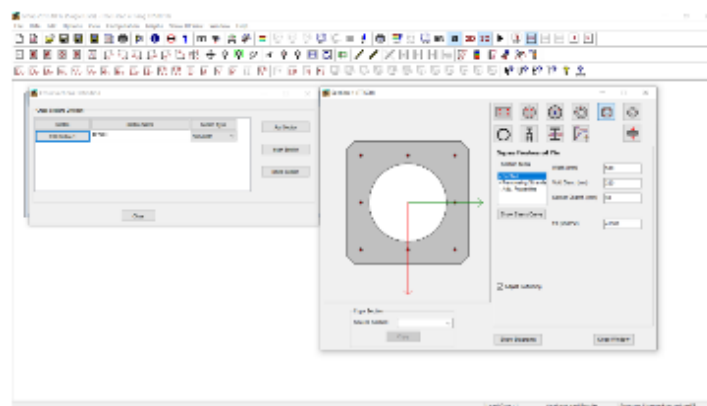


Gambar 7. Tampilan proses input pembebanan pada kepala tiang kelompok

2. Spesifikasi Tiang

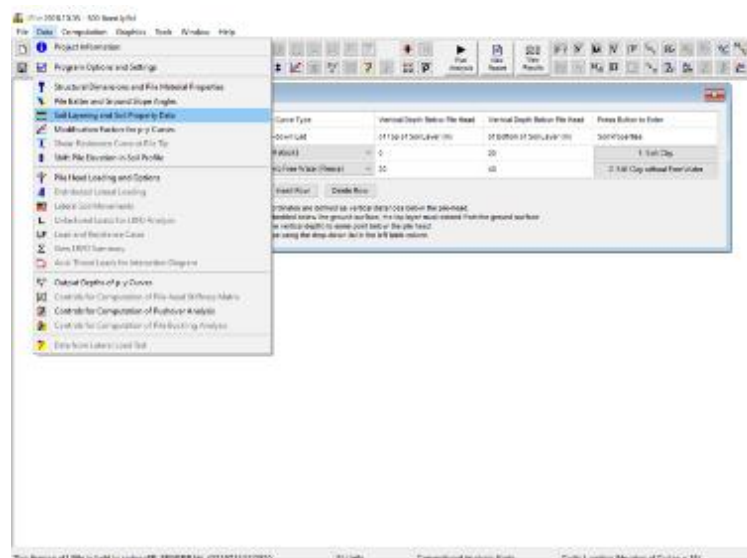


Gambar 8. Tampilan proses input spesifikasi tiang tunggal

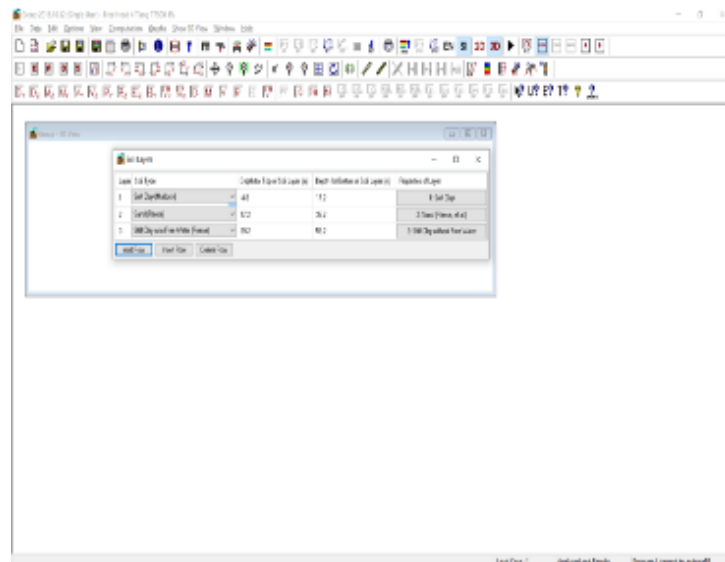


Gambar 9. Tampilan proses input spesifikasi tiang kelompok

3. Kedalaman Tanah

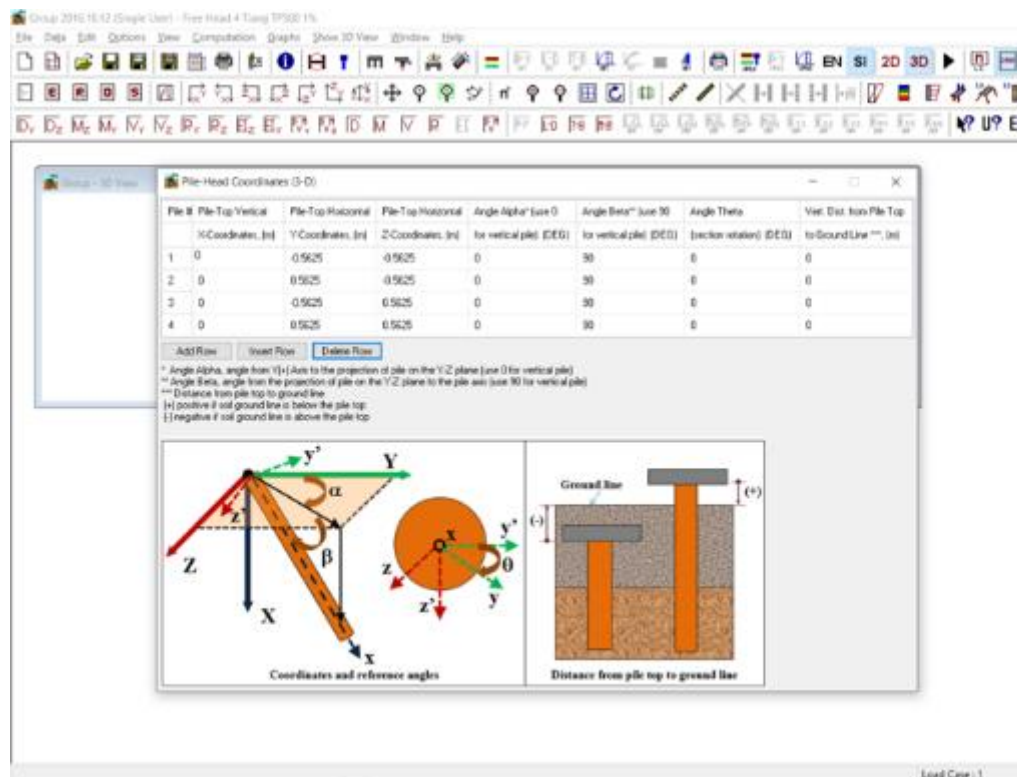


Gambar 10. Tampilan proses input jenis dan kedalaman tanah tiang tunggal



Gambar 11. Tampilan proses input jenis dan kedalaman tanah tiang kelompok

4. Koordinat Tiang Kelompok



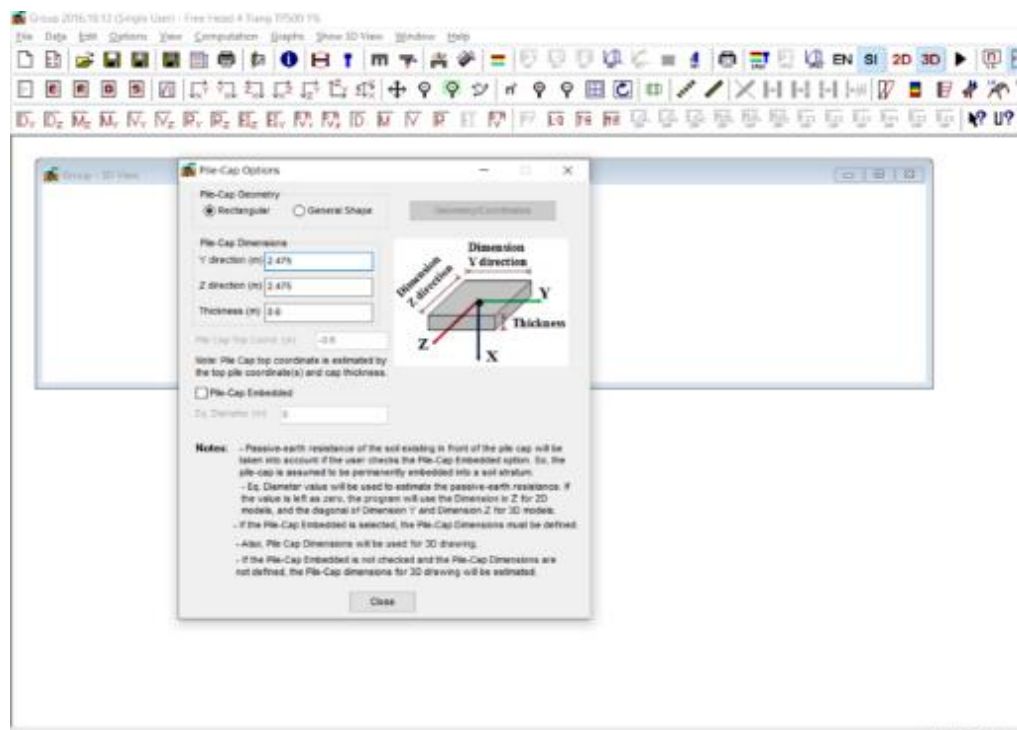
Gambar 12. Tampilan proses input titik koordinat tiang pada *pile cap*

5. Fungsi Kepala Tiang



Gambar 13. Tampilan proses pemilihan fungsi kepala tiang kelompok

6. Dimensi Pile Cap



Gambar 14. Tampilan proses input dimensi pile cap

Hasil analisa grafik daktilitas dan *overstrength*

Nilai hasil output berdasarkan *running* program *Lpile* dengan ketentuan kepala tiang, jenis tiang dan dimensi berbeda-beda untuk tiang tunggal dapat dilihat pada tabel 1. dan tabel 2., sedangkan nilai hasil output berdasarkan *running* program *Group* untuk tiang kelompok dapat dilihat pada tabel 3. s/d tabel 10. di bawah ini.

Tabel 1. Hasil perhitungan nilai *overstrength* dan *ductility* pada tiang tunggal non-elastik saat kondisi *fix head* dan *free head*

Tiang Tunggal Non-Elastik								
Dimensi (mm)	Persegi Beton				Spun Pile			
	<i>Fix Head</i>		<i>Free Head</i>		<i>Fix Head</i>		<i>Free Head</i>	
	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC
300	1,27	3,00	1,18	3,33	1,30	3,00	1,25	3,33
350	1,21	4,00	1,14	3,50	1,25	4,00	1,10	3,50
400	1,27	4,00	1,19	3,75	1,23	4,00	1,11	3,75
450	1,30	4,00	1,15	3,80	1,29	4,00	1,11	3,80
500	1,30	4,00	1,18	4,00	1,33	4,00	1,26	4,00

Tabel 2. Hasil perhitungan nilai *overstrength* dan *ductility* pada tiang tunggal elastik saat kondisi *fix head* dan *free head*

Tiang Tunggal Non-Elastik								
Dimensi (mm)	Persegi Beton				Spun Pile			
	<i>Fix Head</i>		<i>Free Head</i>		<i>Fix Head</i>		<i>Free Head</i>	
	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC
300	1,36	3,50	1,60	3,00	1,33	3,50	1,56	3,00
350	1,43	3,50	1,62	3,20	1,38	3,50	1,63	3,20
400	1,33	3,33	1,69	3,40	1,31	3,33	1,70	3,40
450	1,35	3,33	1,76	3,60	1,33	3,33	1,77	3,60
500	1,40	3,67	1,83	3,80	1,38	3,67	1,84	3,80

Tabel 3. Rekapitulasi nilai *overstrength* dan daktilitas tiang kelompok persegi beton dengan jarak 2,5D

Jarak Antar Tiang 2,5D Kondisi <i>Fix Head</i>										
Dimensi (mm)	4 Tiang		5 Tiang		6 Tiang		9 Tiang		16 Tiang	
	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC
300	1,18	3,29	1,90	3,85	1,63	3,16	1,54	3,02	1,23	3,10
350	1,33	3,32	1,47	3,32	1,56	3,49	1,61	3,35	1,48	3,38
400	1,63	3,19	1,57	3,39	1,56	3,53	1,50	3,59	1,56	3,63
450	1,57	3,61	1,56	3,63	2,25	3,85	1,86	3,85	1,57	3,80
500	2,00	3,73	1,50	3,86	2,00	3,61	1,73	3,84	1,56	4,05
BP500	1,56	3,85	1,66	4,11	1,91	4,05	2,15	4,47	2,00	4,35
Jarak Antar Tiang 2,5D Kondisi <i>Free Head</i>										
Dimensi (mm)	4 Tiang		5 Tiang		6 Tiang		9 Tiang		16 Tiang	
	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC
300	1,42	3,12	1,36	2,90	1,36	2,82	1,36	2,96	1,36	3,19
350	1,33	3,19	1,33	3,06	1,40	3,46	1,35	3,43	1,45	3,07
400	1,44	3,62	1,40	3,40	1,47	4,30	1,47	3,88	1,44	3,48
450	1,41	3,89	1,50	4,10	1,46	4,26	1,33	3,50	1,35	3,56
500	1,40	4,01	1,47	4,14	1,42	3,79	1,44	4,36	1,55	3,72
BP500	1,47	4,09	2,03	4,72	1,92	3,95	1,93	3,63	1,63	3,86

Tabel 4. Rekapitulasi nilai *overstrength* dan daktilitas tiang kelompok persegi beton dengan jarak 3D

Jarak Antar Tiang 3D Kondisi Fix Head										
Dimensi (mm)	4 Tiang		5 Tiang		6 Tiang		9 Tiang		16 Tiang	
	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC
300	1,75	2,66	1,67	3,08	1,39	3,02	1,44	2,94	1,55	3,24
350	1,58	3,31	1,31	3,16	1,75	3,47	1,39	3,16	1,50	3,31
400	1,61	3,46	1,48	3,25	1,67	3,48	1,77	3,29	1,63	3,61
450	1,70	3,88	1,50	3,42	1,69	3,66	1,54	3,50	1,52	3,71
500	1,67	4,12	1,52	3,86	1,57	3,79	1,55	3,90	1,65	4,20
BP500	1,63	4,28	1,74	4,94	1,75	3,83	1,80	4,11	2,08	4,25
Jarak Antar Tiang 3D Kondisi Free Head										
Dimensi (mm)	4 Tiang		5 Tiang		6 Tiang		9 Tiang		16 Tiang	
	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC
300	1,39	2,81	1,39	3,10	1,30	2,96	1,50	3,98	1,44	3,32
350	1,33	3,08	1,31	3,16	1,38	2,81	1,32	4,06	1,44	3,70
400	1,41	3,50	1,40	3,41	1,43	3,52	1,46	4,13	1,54	3,92
450	1,42	4,04	1,41	3,36	1,43	3,78	1,42	3,76	1,46	4,05
500	1,54	4,18	1,36	3,52	1,42	3,55	1,42	4,31	1,41	4,24
BP500	1,47	4,44	1,69	3,98	1,83	3,80	1,73	4,04	2,04	4,08

Tabel 5. Rekapitulasi nilai *overstrength* dan daktilitas tiang kelompok persegi beton dengan jarak 5D

Jarak Antar Tiang 5D Kondisi Fix Head										
Dimensi (mm)	4 Tiang		5 Tiang		6 Tiang		9 Tiang		16 Tiang	
	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC
300	1,62	3,19	1,69	3,61	1,55	3,28	1,6	3,21	1,60	3,46
350	1,41	3,48	1,63	3,90	1,75	3,32	1,46	3,36	1,53	3,66
400	1,68	3,83	1,48	3,41	1,56	3,48	1,58	3,57	1,80	3,78
450	1,78	3,92	1,71	3,54	1,53	3,60	1,59	3,91	1,62	3,81
500	1,54	4,43	1,69	4,89	1,53	3,87	1,58	4,03	1,73	4,00
BP500	1,40	4,29	1,67	4,17	1,77	4,02	1,53	4,21	2,13	4,26
Jarak Antar Tiang 5D Kondisi Free Head										
Dimensi (mm)	4 Tiang		5 Tiang		6 Tiang		9 Tiang		16 Tiang	
	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC
300	1,56	3,24	1,50	3,37	1,53	3,06	1,57	3,37	1,55	3,22
350	1,42	3,46	1,38	3,39	1,35	3,40	1,32	3,29	1,37	3,38
400	1,39	3,20	1,50	4,04	1,38	3,54	1,41	3,53	1,47	3,53
450	1,39	3,48	1,43	3,73	1,47	3,97	1,46	3,85	1,49	3,84
500	1,32	3,87	1,39	3,93	1,62	4,32	1,39	4,01	1,35	4,13
BP500	1,50	4,62	1,73	4,14	1,92	4,20	1,74	4,31	1,81	4,32

Tabel 6. Rekapitulasi nilai *overstrength* dan daktilitas tiang kelompok persegi beton dengan jarak 7D

Jarak Antar Tiang 7D Kondisi Fix Head										
Dimensi (mm)	4 Tiang		5 Tiang		6 Tiang		9 Tiang		16 Tiang	
	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC
300	1,75	2,80	1,56	3,08	1,55	3,09	1,56	3,09	1,54	3,20
350	1,47	3,06	1,47	3,18	1,42	3,34	1,38	3,20	1,59	3,66
400	1,5	3,49	1,54	3,36	1,73	3,85	1,63	3,87	1,56	3,58
450	1,54	3,68	1,59	3,65	1,65	3,93	1,59	4,15	1,54	3,99
500	1,46	4,03	1,48	3,76	1,59	4,30	1,56	4,37	1,57	4,16
BP500	1,60	4,54	1,63	3,73	1,59	4,14	1,94	4,36	1,91	4,04

Jarak Antar Tiang 7D Kondisi Free Head										
Dimensi (mm)	4 Tiang		5 Tiang		6 Tiang		9 Tiang		16 Tiang	
	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC
300	1,54	3,14	1,56	3,27	1,58	3,36	1,57	3,20	1,60	3,47
350	1,39	3,49	1,35	3,34	1,39	3,38	1,36	3,61	1,36	3,58
400	1,33	3,10	1,39	3,04	1,48	3,69	1,44	3,47	1,48	3,72
450	1,32	2,99	1,41	3,66	1,44	3,90	1,42	3,75	1,46	3,81
500	1,32	3,21	1,44	4,30	1,54	4,65	1,36	3,98	1,36	3,93
BP500	1,38	3,93	1,59	4,28	1,92	4,31	1,74	4,20	1,76	4,13

Tabel 7. Rekapitulasi nilai *overstrength* dan daktilitas tiang kelompok *spun pile* dengan jarak 2,5D

Jarak Antar Tiang 2,5D Kondisi Fix Head										
Dimensi (mm)	4 Tiang		5 Tiang		6 Tiang		9 Tiang		16 Tiang	
	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC
300	1,83	3,49	1,48	3,07	1,70	3,45	1,83	3,58	1,67	3,06
350	1,83	3,25	1,43	3,26	1,64	3,41	2,25	3,66	1,64	3,30
400	1,82	3,66	1,67	3,17	1,80	3,57	1,82	3,61	1,62	3,48
450	1,85	3,62	1,61	3,60	2,29	3,65	2,00	3,93	1,83	3,72
500	1,75	3,33	1,50	3,49	2,00	3,80	2,00	4,17	1,9	4,22
BP500	1,64	3,46	1,73	3,85	2,14	4,12	2,13	4,11	2,00	4,81

Jarak Antar Tiang 2,5D Kondisi Free Head										
Dimensi (mm)	4 Tiang		5 Tiang		6 Tiang		9 Tiang		16 Tiang	
	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC
300	1,43	3,53	1,41	3,34	1,40	3,48	2,33	3,29	1,33	3,02
350	1,33	3,50	1,33	3,63	1,46	3,64	1,36	3,43	1,33	3,22
400	1,46	3,77	1,46	3,55	1,47	3,73	1,47	3,56	1,52	3,40
450	1,41	3,69	1,42	4,04	1,75	3,61	1,38	3,52	1,45	3,51
500	1,36	4,19	1,39	4,21	1,44	3,84	1,46	3,78	1,58	3,82
BP500	1,44	4,92	2,12	4,42	2,00	3,97	2,09	4,00	2,09	4,58

Tabel 8. Rekapitulasi nilai *overstrength* dan daktilitas tiang kelompok *spun pile* dengan jarak 3D

Jarak Antar Tiang 3D Kondisi Fix Head										
Dimensi (mm)	4 Tiang		5 Tiang		6 Tiang		9 Tiang		16 Tiang	
	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC
300	1,83	3,40	1,6	3,04	1,78	3,36	1,56	3,00	1,54	3,07
350	1,67	3,67	1,63	3,38	1,64	3,12	1,64	3,24	1,44	3,28
400	1,83	3,96	1,65	3,33	1,76	3,56	1,58	3,41	1,47	3,47
450	2,00	4,05	1,60	3,74	1,73	3,43	1,57	3,43	1,50	3,51
500	1,71	4,25	1,78	3,92	1,68	3,68	1,73	3,70	1,67	3,79
BP500	1,64	3,94	1,82	4,14	2,13	4,60	1,93	4,09	2,10	3,91

Jarak Antar Tiang 3D Kondisi Free Head										
Dimensi (mm)	4 Tiang		5 Tiang		6 Tiang		9 Tiang		16 Tiang	
	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC
300	1,7	3,38	1,37	2,97	1,40	3,03	1,43	3,13	1,44	3,12
350	1,71	3,04	1,33	3,18	1,39	3,44	1,55	3,10	1,38	3,45
400	1,39	3,47	1,35	3,30	1,39	3,41	1,4	3,31	1,53	3,44

Lanjutan Tabel 8

Dimensi (mm)	4 Tiang		5 Tiang		6 Tiang		9 Tiang		16 Tiang	
	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC
450	1,35	3,44	1,42	3,63	1,36	3,24	1,38	3,36	1,41	3,57
500	1,33	3,45	1,39	3,77	1,67	3,60	1,75	3,89	1,39	3,84
BP500	1,50	4,56	1,78	3,94	2,60	4,21	2,08	4,00	1,81	4,09

Tabel 9. Rekapitulasi nilai *overstrength* dan daktilitas tiang kelompok *spun pile* dengan jarak 5D

Jarak Antar Tiang 5D Kondisi <i>Fix Head</i>										
Dimensi (mm)	4 Tiang		5 Tiang		6 Tiang		9 Tiang		16 Tiang	
	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC
300	1,75	3,11	1,65	3,14	1,57	3,21	1,55	3,21	1,6	3,46
350	1,60	3,36	1,58	3,10	1,62	3,17	1,44	3,31	1,63	3,66
400	1,83	3,71	1,55	3,43	1,79	3,74	1,77	3,51	1,80	3,78
450	1,59	3,76	1,70	3,62	1,71	3,90	1,82	3,76	1,62	3,81
500	1,71	3,86	1,62	3,97	1,64	3,97	1,67	4,20	1,73	4,00
BP500	1,82	4,59	1,78	4,10	1,91	4,35	1,67	4,42	2,13	4,26
Jarak Antar Tiang 5D Kondisi <i>Free Head</i>										
Dimensi (mm)	4 Tiang		5 Tiang		6 Tiang		9 Tiang		16 Tiang	
	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC
300	1,41	3,27	1,43	3,35	1,36	3,02	1,40	3,44	1,43	3,38
350	1,25	3,28	1,38	3,78	1,29	3,31	1,44	3,62	1,40	3,40
400	1,46	3,50	1,47	3,75	1,41	3,31	1,39	3,59	1,43	3,54
450	1,35	3,48	1,44	3,91	1,38	3,30	1,42	3,52	1,50	3,82
500	1,67	3,83	1,65	4,24	1,55	3,58	1,53	3,67	1,56	4,01
BP500	1,47	4,19	1,91	4,49	2,00	4,15	1,79	3,94	2,33	4,26

Tabel 10. Rekapitulasi nilai *overstrength* dan daktilitas tiang kelompok *spun pile* dengan jarak 7D

Jarak Antar Tiang 7D Kondisi <i>Fix Head</i>										
Dimensi (mm)	4 Tiang		5 Tiang		6 Tiang		9 Tiang		16 Tiang	
	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC
300	1,75	3,12	1,58	3,28	1,57	3,11	1,60	3,13	1,64	3,35
350	1,50	3,35	1,53	3,67	1,60	3,52	1,50	3,47	1,49	3,28
400	1,83	3,67	1,72	3,71	1,67	3,84	1,78	3,63	1,64	3,52
450	1,59	3,61	1,63	3,85	1,63	3,74	1,60	3,78	1,50	3,50
500	1,86	4,04	1,79	3,93	1,78	3,91	1,74	4,03	1,56	3,94
BP500	2,14	4,29	1,83	4,32	2,13	3,96	1,89	4,30	1,73	4,11
Jarak Antar Tiang 7D Kondisi <i>Free Head</i>										
Dimensi (mm)	4 Tiang		5 Tiang		6 Tiang		9 Tiang		16 Tiang	
	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC	OS	DUC
300	1,57	3,41	1,43	3,26	1,46	3,46	1,60	3,13	1,43	3,18
350	1,36	4,00	1,39	3,65	1,38	3,70	1,39	3,58	1,34	3,43
400	1,50	4,10	1,42	3,75	1,73	3,67	1,52	3,94	1,58	3,73
450	1,50	4,34	1,5	4,10	1,43	3,75	1,59	4,19	1,56	3,85
500	2,13	4,50	1,49	4,25	1,62	3,84	1,56	4,20	1,47	4,21
BP500	1,39	4,74	1,81	4,34	2,00	4,09	2,00	4,05	2,00	4,23

4. KESIMPULAN DAN SARAN

Kesimpulan

Dari hasil dan pembahasan pada penelitian ini dapat ditarik beberapa kesimpulan yaitu:

1. Berdasarkan hasil analisis menggunakan program LPILE dan Group, ditarik kesimpulan bahwa tiang dengan kondisi kepala tiang *Fix Head* cenderung mampu menahan beban lateral relatif lebih besar dibanding kondisi kepala tiang *Free Head*.
2. Peningkatan beban lateral terbesar dengan menggunakan tiang batter pile terdapat pada 16 tiang kelompok *spun pile* dengan jarak antar tiang 2,5D dan 16 tiang kelompok persegi beton dengan jarak antar tiang 3D yaitu sebesar 750% dari kekuatan normalnya.
3. Berdasarkan hasil analisis menggunakan program LPile, kisaran nilai daktilitas 3,00 – 4,00 dan nilai *overstrength* sebesar 1,10 – 1,77 dari keseluruhan tiang tunggal yang diuji.
4. Berdasarkan hasil analisis menggunakan program Group, kisaran nilai daktilitas sebesar 2,66 – 4,89 dan nilai *overstrength* sebesar 1,18 – 2,60 dari keseluruhan tiang kelompok yang diuji.
5. Berdasarkan hasil analisis grafik daktilitas dan *overstrength*, cenderung terjadi kegagalan pada tiang kelompok *spun pile* pada saat tertentu dan terus mampu memikul beban lateral, diduga kegagalan terjadi pada lapisan tanah.

Saran

Berdasarkan hasil penelitian yang telah dilakukan terdapat beberapa saran yang sekiranya dapat menjadi masukan untuk objek studi dan penelitian selanjutnya. Beberapa saran tersebut diantaranya adalah sebagai berikut:

1. Perlu dilakukan beberapa analisis pada tipe tiang dengan ukuran tiang yang berbeda-beda dan jenis tanah yang lebih bervariasi.
2. Perlu dilakukan analisis terhadap tiang seperti, besarnya beban aksial dan momen maximum yang dapat diterima tiang tunggal maupun tiang kelompok.
3. Perlu dilakukannya analisa tiang kelompok batter pile dengan sudut kemiringan yang bervariasi.

DAFTAR PUSTAKA

- Bowles, J. E. *Analisis dan Desain Pondasi Jilid 1 Edisi Keempat*. Jakarta: Penerbit Erlangga, 1997.
- Propika, Jaka dan Jenny Caroline. *Peningkatan Daktilitas Hollow Pile dengan Penambahan Ratio Spiral dan Beton Cor Setempat*. Surabaya: Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan, 2017.
- Badan Standarisasi Nasional. “*Standar Perencanaan Ketahanan Gempa Untuk Struktur Bangunan Gedung (SNI 1726:2002)*”. Jakarta. *Badan Standarisasi Nasional*. 2002.
- Badan Standarisasi Nasional. “*Tata Cara Perhitungan Struktur Beton Untuk Bangunan Gedung (SNI 2847:2002)*”. Jakarta. *Badan Standarisasi Nasional*. 2002.
- Convention on International Civil Aviation*, Chicago. Desember, 1944.
- Wayne, C. T. “*Foundation Design*”. U.S.A: Prentice Hall of International, Inc., Englewood Cliffs. 1962.