

TUGAS AKHIR

**ANALISIS PENURUNAN KONSTRUKSI TIMBUNAN JALAN RAYA
TERHADAP TANAH DASAR LEMPUNG LUNAK KAWASAN
GEDEBAGE, WILAYAH CEKUNGAN BANDUNG**

Diajukan sebagai syarat untuk memenuhi gelar Sarjana Teknik Sipil Strata 1 (S-1)



PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL

FAKULTAS TEKNIK

UNIVERSITAS MERCU BUANA

2021



**LEMBAR PENGESAHAN SIDANG
PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL
FAKULTAS TEKNIK
UNIVERSITAS MERCU BUANA**

Q

Tugas akhir ini untuk melengkapi tugas-tugas dan memenuhi persyaratan dalam memperoleh gelar Sarjana Teknik, jenjang pendidikan Strata 1 (S-1), Program Studi Teknik Sipil, Fakultas Teknik, Universitas Mercu Buana, Jakarta.

Judul Tugas Akhir : ANALISIS PENURUNAN KONSTRUKSI TIMBUNAN JALAN RAYA
TERHADAP TANAH DASAR LEMPUNG LUNAK KAWASAN
GEDEBAGE, WILAYAH CEKUNGAN BANDUNG

Disusun oleh :

Nama : Adityo Bambang Wicaksono
NIM : 41119110001
Program Studi : Teknik Sipil

Telah diujikan dan dinyatakan LULUS pada sidang sarjana :

Tanggal : 22 Februari 2021

Pembimbing Tugas Akhir

Ir. Desiana Vidayanti, M.T.

UNIVERSITAS

Mengetahui

MERCU BUANA

Ketua Penguji

Dr. Ir. Pintor Tua Simatupang, M.T.Eng

Ketua Program Studi Teknik Sipil

Acep Hidayat, S.T., M.T.

**LEMBAR PERNYATAAN
SIDANG SARJANA
FAKULTAS TEKNIK
UNIVERSITAS MERCU BUANA**

Yang bertanda tangan di bawah ini :

Nama : Adityo Bambang Wicaksono
Nomor Induk Mahasiswa : 41119110001
Program Studi : Teknik Sipil
Fakultas : Teknik

Menyatakan bahwa Tugas Akhir ini merupakan kerja asli, bukan jiplakan (duplikat) dari karya orang lain. Apabila ternyata pernyataan saya ini tidak benar maka saya bersedia menerima sanksi berupa pembatalan gelar kesarjanaan saya.

Demikian pernyataan ini saya buat dengan sesungguhnya untuk dapat di pertanggung jawabkan sepenuhnya.

Jakarta, 22 Februari 2021

Yang memberikan pernyataan



Adityo Bambang Wicaksono

UNIVERSITAS
MERCU BUANA

LEMBAR PERSEMBAHAN



Dengan Rahmat Allah Yang Maha Pengasih lagi Maha Penyayang

Dengan ini saya persembahkan karya ini untuk:

(Alm) Ayahanda (Untung Pawitra Sejati), terimakasih atas limpahan kasih sayang semasa hidupnya dan memberikan rasa rindu yang berarti Semoga di ampuni segala dosa dan dilapangkan kuburnya.

Mamah (Tina Sariningsih), terima kasih atas limpahan doa dan kasih sayang dan memberikan dukungan yang terbaik. Serta, Kakak (Gigih Agung Suryo Permadi, Anggoro Teguh Dewantoro), Adik (Dimas Satriya Bayu Aji) serta Keluarga Besar saya yang memberikan dukungan .

Dosen Politeknik Negeri Bandung Andri Krisnandi Somantri, SST., M.Eng. dan Aditia Febriansya S.ST., M.Tr. yang telah membantu dalam bentuk konsultasi. Teman-teman Departemen Ilmu dan Profesi dan Alumni Himpunan Mahasiswa Jurusan Teknik Sipil Polban yang telah membantu dan memberikan dukungan.

Tim Proyek PT.PP Simpang Susun Serang Panimbang, Tim Proyek PT.PP STS Lenteng Agung IISIP dan Tim Quality Infrastruktur 1 .Terkhusus Bapak Eli Rohimat, ST., selaku *Project Manager* PT. PP (Persero) Tbk., Bapak Fadhilah Bahri A.Md., selaku *Quality Team Leader* Divisi Infrastruktur 1 PT. PP (Persero) Tbk., Bapak Hary Merdekawan selaku *QCO* Proyek Simpang Susun Serang Panimbang yang telah memberi kesempatan saya untuk kerja menyambilkhan kuliah dan menyusun tugas akhir; Serta Bapak Suroso selaku Logistik PT. PP (Persero) Tbk., yang selalu memberikan dukungan menyelesaikan Skripsi.

Rekan-rekan The Kons Construction , Tim Benah Bangun, SIPIL POLBAN 2015 , Teman teman UMB kelas Analisa Struktur I (B403), OSIS SMANSA 2015, Teman-teman SMPN 2 Bandung, (Fahmi Pratama, Luckystri Ananda Fatimah, Reihan Rivai, Bijaktama S P) , Dina Dwi Lestari yang memberi dukungan dan doa.

Kepada semua teman-teman, saudara yang tidak bisa saya sebutkan satu persatu, saya persembahkan skripsi ini untuk kalian semua

“Unfortunately, soils are made by nature and not by man, and the products of nature are always complex. As soon as we pass from steel and concrete to earth, the omnipotence of theory ceases to exist. Natural soil is never uniform. Its properties change from point to point while our knowledge of its properties are limited to those few spots at which the samples have been collected. In soil mechanics the accuracy of computed results never exceeds that of a crude estimate, and the principal function of theory consists in teaching us what and how to observe in the field” – Karl Terzaghi

KATA PENGANTAR

Puji dan syukur peneliti panjatkan kepada Tuhan Yang Maha Esa atas rahmat dan karunianya karena telah memberikan pengetahuan, kesabaran, dan kekuatan kepada penulis sehingga mampu menyelesaikan Laporan Tugas Akhir ini. Laporan Tugas Akhir ini berjudul “Analisis Penurunan Konstruksi Timbunan Jalan Raya Terhadap Tanah Dasar Lempung Lunak Kawasan Gedebage, Wilayah Cekungan Bandung”

Dalam proses penyusunan laporan ini, peneliti menemukan banyak kesulitan dan kendala, namun berkat dukungan dan bimbingan dari berbagai pihak baik berupa material, tenaga, dan moril peneliti dapat menyelesaikan laporan Tugas Akhir ini secara tepat waktu. Dengan segala hormat serta penghargaan, peneliti mengucapkan terima kasih kepada:

1. Ibu dan saudara saya yang selalu memberikan doa, motivasi, dan materi;
2. Ibu Ir. Desiana Vidayanti, MT., sebagai dosen pembimbing yang telah memberikan masukan dan arahan selama penyusunan laporan Tugas Akhir;
3. Bapak Dr. Ir. Pintor Tua Simatupang, MT.Eng., selaku ketua dosen pengaji;
4. Bapak Kukuh Mahi Sudrajat, S.T., M.T., selaku dosen pengaji;
5. Bapak Eli Rohimat, ST., selaku *Project Manager* PT. PP (Persero) Tbk. dan Bapak Fadhilah Bahri A.Md., selaku *Quality Team Leader* Divisi Infrastruktur 1 PT. PP (Persero) Tbk. yang telah memberi kesempatan saya untuk kerja menyambillkan kuliah dan menyusun tugas akhir;
6. Rekan-rekan yang telah membantu, memberikan doa, dan dukungan.

Peneliti menyadari masih terdapat kekurangan maupun kesalahan dalam laporan ini. Untuk itu peneliti mengharapkan saran dan kritik yang membangun dari pembaca. Semoga laporan ini bermanfaat bagi peneliti dan siapa saja yang membacanya.

Bandung, 10 Februari 2021



(Adityo Bambang Wicaksono)
Peneliti

ABSTRAK

Judul: Analisis Penurunan Konstruksi Timbunan Jalan Raya Terhadap Tanah Dasar Lempung Lunak Kawasan Gedebage, Wilayah Cekungan Bandung. NIM: 41119110001.
Dosen Pembimbing: Ir. Desiana Vidayanti, MT., 2021.

Dalam proses pembangunan maupun masa pelayanan konstruksi jalan raya, sering terjadi masalah karena kondisi tanah dasar yang relatif lunak, sebagai contohnya tanah yang berada di Kawasan Gedebage, Kota Bandung. Permasalahan yang terjadi berupa penurunan tanah dasar yang besar serta bervariasi dalam jangka waktu yang lama. Salah satu solusi yang dilakukan pada penelitian ini adalah metode perbaikan tanah dasar dengan PVD yang diberi penimbunan bertahap. Penelitian ini bertujuan untuk mendapatkan nilai penurunan tanah dasar akibat konstruksi timbunan jalan raya, mengetahui perbandingan nilai penurunan tanah dasar lempung lunak akibat konstruksi timbunan jalan raya dengan metode numerik dan konvensional. Dan mengetahui perbandingan penurunan konstruksi timbunan jalan raya pada tanah dasar lempung lunak sebelum dan setelah dilakukan perbaikan tanah dengan PVD yang dibebani. Hasil dari penelitian menunjukkan penurunan konsolidasi tanah dasar kawasan Gedebage akibat timbunan konstruksi jalan kelas II tinggi 3,00m dan waktu konsolidasi 90% didapatkan di BH-01 sebesar 1.753 meter (kedalaman 20 m) selama 135,57 tahun dan di BH-02 sebesar 1.712 meter (kedalaman 19 m) selama 134,60 tahun. Metode perbaikan tanah dilakukan dengan menggunakan PVD pola segitiga jarak 1,2 m dengan kedalaman 13 meter. Pembebanan bertahap dilakukan beban timbunan setinggi 5,5 meter dengan kecepatan penimbunan 110 cm/minggu hingga mendapatkan tinggi timbunan akhir 3,00meter dan tinggi timbunan dibongkar 0,450 meter.

Kata kunci : tanah lunak, timbunan jalan raya, penurunan konsolidasi, penimbunan bertahap, *prefabricated vertical drain*.

MERCU BUANA

ABSTRACT

Title: Analysis of The Settlement of Road Embankment Construction on Soft Clay Base Soil Gedebage Area, Bandung Basin Area. Name: Adityo Bambang Wicaksono. NIM: 41119110001. Supervising Lecturer: Ir. Desiana Vidayanti, MT., 2021.

In the construction and service period of highway construction, there are often problems due to the relatively soft soil condition, for example, located in Gedebage area, Bandung city. The problem occurs in the form of a large settlement in the base soil and varies over a long time. One solution in this study is repairing base soils with PVD with pre-loading. This study aims to obtain the value of the settlement in base soil due to the construction of the road embankment and know the comparison of the settlement in soft clay base soil due to the construction of road embankment by numerical and conventional methods, then knowing the comparison of the settlement in road embankment construction on soft clay base soil before and after the repair of base soil with PVD with pre-loading. The results of the study showed a settlement consolidation of the Gedebage area's base soil due to a class II road construction embankment of 3.00m and a 90% consolidation time obtained at BH-01 of 1,753 meters (depth of 20 m) for 135.57 years and at BH-02 of 1,712 meters (depth of 19 m) for 134.60 years. The base soil repair method is the PVD triangle pattern distance of 1.2 m with a depth of 20 meters. Pre-loading carried out embankment load as high as 5.5 meters with a speed of 110 cm/week to get the final embankment height of 3.00 meters, and the height of the embankment dismantled at 0,450 meters.

Keywords : soft clay, road embankment, settlement consolidation, pre-loading, prefabricated vertical drain.



DAFTAR ISI

LEMBAR PENGESAHAN	ii
LEMBAR PERNYATAAN KEASLIAN KARYA	iii
LEMBAR PERSEMBERAHAN	iv
KATA PENGANTAR	v
ABSTRAK	vi
ABSTRACT	vii
DAFTAR ISIviii
DAFTAR NOTASI	x
DAFTAR TABEL	xii
DAFTAR GAMBAR	xiv
DAFTAR LAMPIRAN	xvii
BAB I PENDAHULUAN	I-1
I.1 Latar Belakang	I-1
I.2 Identifikasi Masalah	I-3
I.3 Rumusan Masalah	I-3
I.4 Maksud dan Tujuan Penelitian	I-4
I.5 Manfaat	I-4
I.6 Batasan Masalah	I-4
I.7 Sistematika Penulisan	I-5
BAB II TINJAUAN PUSTAKA DAN KERANGKA BERPIKIR	II-1
II.1 Tinjauan Pustaka	II-1
II.1.1 Tanah	II-1
II.1.2 Klasifikasi Tanah	II-14
II.1.3 Konsolidasi	II-22
II.1.4 <i>Settlement</i>	II-26
II.1.5. Kohesi Tanah	II-30
II.1.6. Sudut Geser Dalam	II-31
II.1.7. Modulus Elastisitas Tanah	II-31
II.1.8. Tanah Lunak	II-32
II.1.9. Upaya Mempercepat Konsolidasi	II-40
II.1.10 Analisis Numerik dengan Geostudio <i>SIGMA/W</i>	II-44
II.2 Penelitian Sebelumnya	II-46
II.2.1. Anastasia E & Ferry Tantowi (2017) “Percepatan Penurunan Tanah Lempung Lunak Metode Preloading Dengan Prefabricated Vertical Drain (PVD) Untuk Mendukung Beban Timbunan Di Gedebage, Bandung”	II-46
II.2.2. Ryan Hendraning Risdianta, Dr. Ir. Harimurti, MT, Ir. Wahyu P. Kuswanda (2018) “Perencanaan Perbaikan Tanah Lunak Menggunakan Preloading Dengan Kombinasi Prefabricated Vertical Drain (PVD) dan Prefabricated HORIZONTAL Drain (PHD) Pada Pembangunan Kawasan Kota Summarecon Gedebage Bandung Area Amanda dan Btari”	II-46
II.2.3. Athaya Zhafirah (2019) “Karakteristik Tanah Kawasan Gedebage Kota Bandung Berdasarkan Hasil Uji Lapangan dan Laboratorium”	II-47
II.2.4. Asriwiyanti Desiani (2017) “Characterization of Bandung Soft Clay ”	II-47

II.2.5. Asriwiyanti Desiani (2018) "Kompresibilitas Tanah Organik "	II-48
II.2.6. Heldys Nurul Siska, Yuki Achmad Yakin (2016) "Karakterisasi Sifat Fisis dan Mekanis Tanah Lunak di Gedebage"	II-49
BAB III METODE PENELITIAN	III-1
III.1. Tinjauan Umum Penelitian.....	III-1
III.2. Diagram Alur Tahapan Penelitian	III-1
III.3. Tempat dan Waktu Penelitian.....	III-3
III.4. Data Stratigrafi	III-3
III.5. Data Teknis	III-8
III.6. Metode Pengumpulan Data	III-8
III.7. Tahapan Penelitian	III-9
BAB IV ANALISIS DAN PEMBAHASAN	IV-1
IV.1. Interpretasi Data Tanah Dasar Kawasan Gedebage	IV -1
IV.1.1. Interpretasi Hasil Data Pengujian CPTu	IV -2
IV.1.2. Interpretasi Hasil Data Pengujian Pemboran Inti.....	IV -4
IV.1.3. Data Tanah Laboratorium dan Interpretasinya	IV -5
IV.2. Penentuan Paramater Tanah Dasar untuk Perhitungan Penurunan Tanah	IV -8
IV.3. Analisis Penurunan Tanah Metode Konvensional	IV -9
IV.3.1. Perhitungan Beban	IV -10
IV.3.2. Perhitungan Penurunan Tanah Konsolidasi	IV -13
IV.2.3. Perhitungan Waktu Penurunan Tanah Konsolidasi	IV -18
IV.4. Analisis Penurunan Tanah Metode Numerik	IV -20
IV.5. Pembahasan Hasil	IV -23
IV.6. Metode Perbaikan Tanah	IV -25
IV.6.1. Perhitungan Tinggi Timbunan Awal ($H_{inisial}$) dan Tinggi Timbunan Akhir (H_{final}) 25	IV 25
IV.6.2. Perencanaan <i>Prefabricated Vertical Drain</i>	IV 27
IV.6.1. Perencanaan <i>Preloading</i>	IV 36
IV.6.2. Perhitungan Tegangan di Tiap Lapisan Tanah untuk Derajat Konsolidasi (U) 100%.....	IV 36
IV.6.2. Penurunan Konsolidasi Akibat Beban Timbunan Bertahap	IV 38
IV.6.2. Hasil Analisis Metode Perbaikan	IV 40
BAB V KESIMPULAN DAN SARAN	V-1
5.1 Kesimpulan	V-1
5.2 Saran	V-2
DAFTAR PUSTAKA	PUSTAKA-1
LAMPIRAN	L-1

DAFTAR NOTASI

Singkatan	Nama
μ	Poisson Ratio
γ	Berat Isi Tanah
γ_w	Berat Isi Air
ϕ	Sudut Geser
ρ	Tekanan Bersih
ω	Kadar Air
%	Persen
ΔP	Penambahan Beban
$I\rho$	Faktor Pengaruh
a_v	Koefisien Pemampatan
B	Lebar Pondasi
BH	Lubang Bor
C_c	Indeks Pemampatan
cm	Centimeter
CPT_u	Cone Penetration Test
C_v dkk.	Koefisien Konsolidasi dan kawan kawan
E	Elastisity modulus
e_o	Angka Pori Awal
G_s	Berat Isi
H	Tebal lapisan
IP	Indeks Plastisitas
k	Koefisien Rembesan
kg	Kilogram
kN	Kilonewton
LL	Liquid Limit
log	Logaritma

ls	<i>Lump Sum</i>
m³	Meter Kubik
M_v	Koefisien Perubahan Volume
PL	<i>Plastic Limit</i>
P_o	Tekanan Efektif <i>Overburden</i>
q_u	Tegangan <i>Ultimate</i>
S_c	<i>Consolidation Settlement</i>
T	Gaya Geser Tanah
T_v	<i>Time Factor</i>
UCS	<i>Unconfined Compression Strength</i>
UU	<i>Unconsolidated Undrained</i>



DAFTAR TABEL

Tabel 2. 1. Klasifikasi Tanah berdasarkan Berat Isinya.....	II-3
Tabel 2. 2. Nilai Konsistensi Tanah	II-7
Tabel 2. 3. Klasifikasi Sensitivitas Tanah.....	II-8
Tabel 2. 4. Nilai Sudut Geser Dalam berdasarkan Jenis Tanah (M Dass,1985).....	II-9
Tabel 2. 5. Nilai Koefisien Permeabilitas	II-13
Tabel 2. 6. Sistem Klasifikasi Tanah AASHTO	II-15
Tabel 2. 7. Sistem Klasifikasi Tanah Unified (USCS)	II-16
Tabel 2. 8. Klasifikasi Tanah dari Data Sondir	II-17
Tabel 2. 9. Hubungan Konsistensi dengan Tekanan Konus pada Tanah Lempung	II-18
Tabel 2. 10. Hubungan Antara Kepadatan, <i>Relative Density</i>, Nilai N SPT, qc dan Ø Pada Tanah Pasir.....	II-19
Tabel 2. 11 Korelasi antara nilai N-SPT dengan <i>Unconfined Compressive Strength</i> dan Berat Jenis Tanah Jenuh (γ_{sat}) untuk Tanah Kohesif.	II-20
Tabel 2. 12. Korelasi Berat Jenis Tanah (γ) untuk Tanah Non Kohesif dan Kohesif.....	II-20
Tabel 2. 13. Korelasi Berat Jenis Tanah Jenuh (γ_{sat}) Untuk Tanah Non Kohesif.....	II-21
Tabel 2. 14. Korelasi Nilai N-Spt dengan <i>Relative Density</i> Tanah Non Kohesif.	II-21
Tabel 2. 15. Hubungan untuk Indeks Pemampatan, Cc (Rendon-Herrero, 1980)	II-27
Tabel 2. 16. Definisi Kuat Geser Lempung Lunak (Panduan Geoteknik I, 2002).....	II-33
Tabel 2. 17. Indikasi Lapangan Lempung Lunak (Panduan Geoteknik I, 2002)	II-33
Tabel 2. 18 . Konsistensi Tanah berdasarkan Nilai N-SPT ,(Whitmen,1959)	II-33
Tabel 2. 19 . Tipikal Nilai Indeks Kompresi Cc (Holtz & Kovacs,1981).....	II-33
Tabel 3. 1 Koordinat Pengujian Pemboran intiinti & Sondir Elektronik	III-3
Tabel 3. 2. Hasil Pengujian Indeks& Engineering Properties BH-01 Tanah Kawasan Gedebage	III-6
Tabel 3. 3. Hasil Pengujian Indeks& Engineering Properties BH-02 Tanah Kawasan Gedebage	III-7
Tabel 3. 4. Data Teknis Model Konstruksi Timbunan Jalan Raya	III-8
Tabel 4. 1.Koordinat Pengujian Pemboran inti & Sondir Elektronik	IV-1
Tabel 4. 2. Jenis Lapisan Tanah Gedebage Bedasarkan CPTu	IV-3
Tabel 4. 3. Hasil Pengujian Indeks& Engineering Properties BH-01 Tanah Kawasan Gedebage	IV-5
Tabel 4. 4. Hasil Pengujian Indeks & Engineering Properties BH-02 Tanah Kawasan Gedebage	IV-6
Tabel 4. 5. Plot Pengujian Indeks & Engineering Properties BH-01 &BH-02 Tanah Kawasan Gedebage	IV-7
Tabel 4. 6. Parameter Tanah Dasar Kawasan Gedebage untuk Perhitungan Penurunan Konsolidasi Tanah	IV-8
Tabel 4. 7. Parameter Disain untuk Material Timbunan.....	IV-9
Tabel 4. 8. Beban Lalu Lintas untuk Analisis	IV-10
Tabel 4. 9. Berat Isi untuk Analisis.....	IV-11
Tabel 4. 10. Parameter Disain untuk Material Timbunan.....	IV-12
Tabel 4. 11. Perhitungan Penurunan Konsolidasi Tanah Dasar Kawasan Gedebage BH-01.....	IV-16
Tabel 4. 12. Perhitungan Penurunan Konsolidasi Tanah Dasar Kawasan Gedebage BH-02.....	IV-17
Tabel 4. 13. Perhitungan Derajat Konsolidasi Gabungan Tanah Dasar Kawasan Gedebage BH-01 & BH-02	IV-18

Tabel 4. 14. Tabel Hubungan U dengan T_v.....	IV-19
Tabel 4. 15. Tabel Parameter Tanah Analisis Sigma/W Geostudio 2021	IV-20
Tabel 4. 16. Tabel Hasil Koefisien Konsolidasi Gabungan ($C_v \text{ gab}$) dan Waktu Konsolidasi 90% (t_{90}).....	IV-24
Tabel 4. 17. Perhitungan H initial dan H final dengan Variasi Beban	IV-26
Tabel 4. 18. Perhitungan $F(n)$ berdasarkan Jarak PVD	IV-30
Tabel 4. 19. Perhitungan Derajat Konsolidasi (\bar{U}) dengan Variasi Jarak PVD Pola Segitiga.....	IV-31
Tabel 4. 20. Perhitungan Derajat Konsolidasi (\bar{U}) dengan Variasi Jarak PVD Pola Segiempat	IV-32
Tabel 4. 21. Derajat Konsolidasi Tanah Umur Rencana Konstruksi 20 Tahun	IV-34
Tabel 4. 22. Perhitungan <i>Rate of Settlement</i> dibawah PVD	IV-35
Tabel 4. 23. Perubahan Tegangan Efektif Tanah Akibat Penimbunan $H = 5.5 \text{ m}$ (Minggu ke-20) pada $U < 100\%$	IV-37
Tabel 4. 24. Penurunan Konsolidasi Akibat Tahapan Penimbunan ($H=1,1\text{m}$)	IV-39
Tabel 4. 25. Perubahan Tegangan Efektif Tanah Akibat Penimbunan $H = 5.0\text{m}$ (Minggu ke-20) pada $U < 100\%$	IV-44
Tabel 4. 26. Penurunan Konsolidasi Akibat Tahapan Penimbunan ($H=1,1\text{m}$)	IV-45
Tabel 5. 1. Hasil Analisis Konvensional dan Numerik Nilai Penurunan Tanah.....	V-1



DAFTAR GAMBAR

Gambar 1.1. Peta Geologi Kuarter Cekungan Bandung.....	I-2
Gambar 1. 2. Stratigrafi Lapisan Tanah pada Pembangunan Jalan Akses Tol Gedebage	I-2
Gambar 2. 1. Perhitungan Kadar Air Tanah	II-3
Gambar 2. 2. Ilustrasi Pengujian Berat Jenis Tanah	II-4
Gambar 2. 3. Batas – Batas Atterberg.....	II-5
Gambar 2. 4. Grafik Tegangan Normal dan Tegangan Geser	II-9
Gambar 2. 5. Ilustrasi Pengujian Triaxial	II-10
Gambar 2. 6. Grafik Waktu-Pemampatan Konsolidasi.....	II-11
Gambar 2. 7. Perubahan Tinggi Sample Tanah pada Uji Konsolidasi.....	II-12
Gambar 2. 8. Grafik Plastisitas untuk Klasifikasi Tanah Sistem AASHTO	II-16
Gambar 2. 9. Grafik Perkiraan koreksi penetrasi konus dengan kuat geser ϕ'	II-18
Gambar 2. 10. Hubungan antara Kohesi (C) dan Nilai N-SPT untuk Tanah Kohesif	II-20
Gambar 2. 11. Hubungan antara sudut geser (ϕ) dan nilai N-SPT untuk tanah pasir	II-22
Gambar 2. 12. Tahapan Konsolidasi	II-23
Gambar 2. 13. Metode Logaritma Waktu	II-25
Gambar 2. 14. Metode Akar Waktu	II-26
Gambar 2. 15. Kurva Hubungan Angka Pori e & Tekanan p' (Skala Log)	II-28
Gambar 2. 16. Kurva Hubungan Log Tekanan P dengan Angka Pori E untuk Perhitungan Indeks Pemampatan Cc & Indeks Pengembangan Cs (Skala Log)	II-29
Gambar 2. 17. Faktor Pengaruh Beban Trapezium (Osteborg,1957)	II-30
Gambar 2. 18. Korelasi antara N-SPT dengan <i>Undrained Shear Strength</i> Tanah Lempung (Terzaghi & Peck, 1967).....	II-31
Gambar 2. 19. Korelasi Antara Sudut Geser Dalam ϕ' dan qc untuk Pasir Uncemented, Kuartz (Robertson dan Campanella, 1983 dan peneliti lainnya)	II-31
Gambar 2. 20. Korelasi antara Nilai N-SPT dengan Modulus (E) (<i>Mitchel and Gardner, 1975</i>)	II-32
Gambar 2. 21. Kadar Air Tanah Kawasan Gedebage	II-35
Gambar 2. 22. Kadar Air Tanah Kawasan Gedebage	II-36
Gambar 2. 23. Batas Cair Tanah Kawasan Gedebage	II-36
Gambar 2. 24. Batas Plastis Tanah Kawasan Gedebage	II-37
Gambar 2. 25. Berat Isi Kering Tanah Kawasan Gedebage	II-37
Gambar 2. 26. Berat Jenis Spesifik Tanah Kawasan Gedebage	II-38
Gambar 2. 27. Klasifikasi Tanah USCS Kawasan Gedebage	II-38
Gambar 2. 28. Nilai Kuat Geser Tanah Kawasan Gedebage	II-39
Gambar 2. 29. Nilai Indeks Kompresi Tanah Kawasan Gedebage	II-40
Gambar 2. 30. Metode <i>Preloading</i>	II-41
Gambar 2. 31. Pola PVD Segiempat	II-44
Gambar 2. 32. Pola PVD Segitiga	II-44
Gambar 2. 33. Contoh Hasil Deformasi Analisis Sigma/W Geostudio	II-45
Gambar 2. 34. Contoh Penampilan Stress Deformasi Vertikal Analisis Sigma/W Geostudio	II-45
Gambar 2. 35. Stratigrafi Tanah Kawasan Gedebage	II-47
Gambar 2. 36. Hubungan Batas Cair dan Indeks Kompresi Tanah Lempung Lunak Kawasan Gedebage	II-49
Gambar 2. 37. Hubungan Batas Cair dan Indeks Plastisitas Tanah Lempung Lunak Kawasan Gedebage	II-49
Gambar 3. 1. Diagram Alir Metode Penelitian	III-1
Gambar 3. 2. Diagram Alir Metode Penelitian (Lanjutan)	III-2

Gambar 3. 3. Lokasi Penelitian.....	III-3
Gambar 3. 4. Hasil Uji Pemboran inti BH-01 & BH-02 Tanah Kawasan Gedebage.....	III-4
Gambar 3. 5. Hasil Uji CPTu-01 Tanah Kawasan Gedebage.....	III-5
Gambar 3. 6. Hasil Uji CPTu-02 Tanah Kawasan Gedebage.....	III-5
Gambar 3. 7. Penampang Melintang Model Konstruksi Timbunan Jalan Raya	III-8
Gambar 3. 8. Pembuatan Halaman Project SIGMA/W Geostudio 2021	III-10
Gambar 3. 9. Pembuatan Project Analyses Inisit SIGMA/W Geostudio 2021	III-11
Gambar 3. 10. Pengaturan Insitu Stresss SIGMA/W Geostudio 2021	III-11
Gambar 3. 11. Pengaturan Base Units SIGMA/W Geostudio 2021	III-12
Gambar 3. 12. Pengaturan Ukuran Grid SIGMA/W Geostudio 2021	III-12
Gambar 3. 13. Pembuatan Sketch Axes Model Konstruksi SIGMA/W Geostudio 2021	III-13
Gambar 3. 14. Pembuatan Point Model SIGMA/W Geostudio 2021	III-13
Gambar 3. 15. Pembuatan Region Model SIGMA/W Geostudio 2021	III-14
Gambar 3. 16. Input Materials Tanah Dasar Model SIGMA/W Geostudio 2021	III-14
Gambar 3. 17. Pengaturan Volume Water Content SIGMA/W Geostudio 2021	III-15
Gambar 3. 18. Pengaturan Hydraulic Conductivity Functions SIGMA/W Geostudio 2021	III-15
Gambar 3. 19. Pengaturan Hydraulic Materials SIGMA/W Geostudio 2021	III-16
Gambar 3. 20. Input Materials Konstruksi Timbunan Model SIGMA/W Geostudio 2021	III-16
Gambar 3. 21. Input Muka Air Tanah SIGMA/W Geostudio 2021	III-17
Gambar 3. 22. Penggambaran Material Tanah Dasar SIGMA/W Geostudio 2021	III-17
Gambar 3. 23. Penggambaran Boundary Condition Tanah Dasar SIGMA/W Geostudio 2021	III-18
Gambar 3. 24. Penggambaran Mesh Properties SIGMA/W Geostudio 2021	III-18
Gambar 3. 25. Pengaturan Contours Y-Total Stress Tanah Dasar SIGMA/W Geostudio 2021	III-19
Gambar 3. 26. Pembuatan Project Analisis Load Deformation SIGMA/W Geostudio 2021	III-19
Gambar 3. 27. Penggambaran Material Timbunan SIGMA/W Geostudio 2021	III-20
Gambar 3. 28. Pembuatan Boundary Conditions untuk Beban Luar SIGMA/W Geostudio 2021	III-20
Gambar 3. 29. Penggambaran Boundary Conditions untuk Beban Luar SIGMA/W Geostudio 2021	III-21
Gambar 3. 30. Hasil Analisis Pemodelan Awal Model Konstruksi SIGMA/W Geostudio 2021	III-21
Gambar 3. 31. Penggambaran Graph Penurunan Tanah Dasar SIGMA/W Geostudio 2021	III-22
Gambar 4. 1. Lokasi Pengujian Pengujian Pemboran intiinti & Sondir Elektronik	IV-1
Gambar 4. 2. Grafik q_c, f_s, R_f CPTu-01	IV-2
Gambar 4. 3. Grafik q_c, f_s, R_f CPTu-02	IV-3
Gambar 4. 4. Grafik N-SPT BH-01&BH-02	IV-4
Gambar 4. 5. Penampang Melintang Model Konstruksi Timbunan Jalan Raya	IV-9
Gambar 4. 6. Potongan Melintang Detail Perkerasan Kaku	IV-10
Gambar 4. 7. Penampang Melintang Konstruksi Timbunan Jalan Raya	IV-12
Gambar 4. 8. Faktor Pengaruh Beban Trapesium (Osteborg,1957)	IV-14
Gambar 4. 9. Gambar Sketsa Potongan Konstruksi Timbunan	IV-14
Gambar 4. 10. Gambar Sketsa Konstruksi Timbunan	IV-15
Gambar 4. 11. Hasil Analisis Pemodelan Konstruksi Timbunan BH-01 dengan GeoStudio 2021	IV-21
Gambar 4. 12. Hasil Analisis Penurunan Konstruksi TimbunanBH-01 dengan GeoStudio 2021	IV-21
Gambar 4. 13. Hasil Analisis Pemodelan Konstruksi Timbunan BH-02 dengan GeoStudio 2021	IV-22

Gambar 4. 14. Hasil Analisis Penurunan Konstruksi TimbunanBH-01 dengan GeoStudio 2021	IV-22
Gambar 4. 15. Perbandingan Hasil Analisis Konvensional dan Numerik Nilai Penurunan Tanah	IV-24
Gambar 4. 16. Grafik Hubungan H initial dan H final dengan Variasi Beban	IV-26
Gambar 4. 17. Grafik Hubungan H final dan Sc dengan Variasi Beban	IV-27
Gambar 4. 18. Grafik Hubungan Antara Derajat Konsolidasi (\bar{U}) dan Waktu (t)	IV-33
Gambar 4. 19. Grafik Hubungan Antara Derajat Konsolidasi (\bar{U}) dan Waktu (t)	IV-33
Gambar 4. 20. Hubungan Kedalaman PVD dengan Rate Of Settlement Lapisan Tanah dibawah PVD	IV-36
Gambar 4. 21. Hubungan Waktu(t) dan Penurunan Konsolidasi (Sc)	IV-39
Gambar 4. 22. Grafik Penurunan H final dan Penurunan Konsolidasi (Sc) PVD Kedalaman 12 meter	IV-42
Gambar 4. 23. Grafik hubungan H inisial dan H final Kedalaman 12m	IV-43
Gambar 4. 24. Grafik Hubungan Antara Derajat Konsolidasi (\bar{U}) dan Waktu(t)	IV-43
Gambar 4. 25. Hubungan Waktu(t) dan Penurunan Konsolidasi (Sc) Penimbunan Bertahap 1,0 m (H Inisial =5.0m) PVD Kedalaman 12m	IV-44



DAFTAR LAMPIRAN

Lampiran 1	Pengujian Boring Log Bh-01 & Bh-02	L-1
Lampiran 2	Pengujian CPTu-01 & CPTu-02	L-10
Lampiran 3	Pengujian Laboratorium BH-01 & BH-02	L-12
Lampiran 4	Gambar Rencana Konstruksi Jalan Raya Kelas II	L-14
Lampiran 5	Perhitungan Penurunan Tanah Akibat Timbunan	L-15
Lampiran 6	Perhitungan C_v Gabungan dan Waktu Konsolidasi	L-29
Lampiran 7	Hasil Analisis Permodelan Konstruksi Sigma/W Geostudio 2021	L-30
Lampiran 8	Perhitungan $H_{initial}$ Dan H_{final} dengan Variasi Beban	L-35
Lampiran 9	Perhitungan Perencanaan PVD	L-37
Lampiran 10	Perhitungan <i>Rate of Settlement</i> dibawah PVD	L-44
Lampiran 11	Perhitungan Perubahan Tegangan Efektif Tanah Akibat Penimbunan bertahap (<i>Preloading</i>)	L-47

