

## **SKRIPSI**

# **ANALISIS STABILITAS LERENG DENGAN PERKUATAN GEOTEXTILE MENGGUNAKAN *SOFTWARE GEOSTUDIO* *SLOPE/W 2018***

(Studi Kasus: Waduk Lalung, Kel.Lalung, Kec.Karanganyar, Kab.Karanganyar)

**Disusun Untuk Memenuhi Salah Satu Persyaratan Guna Mencapai Gelar  
Sarjana Strata Satu (S1) Teknik Sipil Fakultas Teknik  
Universitas Tunas Pembangunan Surakarta**



**Disusun Oleh :**

**DICKY MAULANA**

**NIM. A0119072**

**PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL  
FAKULTAS TEKNIK  
UNIVERSITAS TUNAS PEMBANGUNAN  
SURAKARTA  
2023**

## HALAMAN PENGESAHAN

# ANALISIS STABILITAS LERENG DENGAN PERKUATAN GEOTEXTILE MENGGUNAKAN SOFTWARE GEOSTUDIO *SLOPE/W 2018*

(Studi Kasus: Waduk Lalung, Kel.Lalung, Kec.Karanganyar, Kab.Karanganyar)



Disusun Oleh :

**DICKY MAULANA**

NIM. A0119072

Disetujui Oleh :

Pembimbing I

A handwritten signature in blue ink, appearing to read "Reki".

**Reki Arbianto, S.T., M.Eng**

NIDN. 0614048502

Pembimbing II

A handwritten signature in blue ink, appearing to read "Gatot Nursetyo".

**Gatot Nursetyo, S.T., M.T.**

NIDN. 0620056901

Diketahui Oleh :

Ketua Program Studi Teknik Sipil

A handwritten signature in blue ink, appearing to read "Herman Susila".

**Herman Susila, S.T., M.T.**

NIDN. 0620097301



UNIVERSITAS TUNAS PEMBANGUNAN SURAKARTA

FAKULTAS TEKNIK

## PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL

Jln. Walanda Maramis No.31 Surakarta 57135 Telp./Fax (0271) 853824

website : [www.tsipil.utp.ac.id](http://www.tsipil.utp.ac.id) ; email : tekniksipil@utp.ac.id

### BERITA ACARA SIDANG PENDADARAN TUGAS AKHIR

Pada hari Selasa, 25 Juli 2023 jam 08.00 WIB, Secara langsung, tim penguji tugas akhir Program Studi Teknik Sipil, Fakultas Teknik, Universitas Tunas Pembangunan, dengan susunan sebagai berikut :

Ketua	:	Reki Arbianto, S.T., M.Eng.	Dosen Pembimbing I	NIDN: 0614048502
Anggota	:	1 Gatot Nursetyo, S.T., M.T. 2 Ir. Dian Arumningsih DP, M.T. 3 Suryo Handoyo, S.T., M.T.	Dosen Pembimbing II Dosen Penguji I Dosen Penguji II	NIDN: 0620056901 NIDN: 0624096201 NIDN: 0604087301

Telah menyelenggarakan sidang pendadaran tugas akhir bagi mahasiswa Program Studi Teknik Sipil Fakultas Teknik UTP Surakarta

Nama : Dicky Maulana  
NIM : A0119072  
Judul TA : Analisis Stabilitas Lereng Dengan Perkuatan Geotextile Menggunakan Software GeoStudio Slope/W 2018

Dengan hasil : (coret yang tidak perlu)

- Lulus tanpa perbaikan  
 Lulus dengan perbaikan, harus selesai paling lambat tanggal : 28 Juli 2023  
 Diizinkan ujian ulang sekali lagi untuk perbaikan nilai  
 Tidak lulus, diwajibkan ujian ulang

Demikian berita acara ujian akhir ini dibuat sebenarnya untuk dipergunakan sebagaimana mestinya.

Mahasiswa teruji

Dicky Maulana

Tim Penguji

Dosen Pembimbing I

: .....

Dosen Pembimbing II

: .....

Dosen Penguji I

: .....

Dosen Penguji II

: .....

Disahkan Ketua Program Studi Teknik Sipil

Herman Susila, S.T., M.T.

NIDN. 0620097301

Diperiksa Ketua Panitia Tugas Akhir

Ir. Dian Arumningsih D.P., M.T.

NIDN. 0624096201

## **MOTTO**

“Tidak ada pemberian orang tua yang paling berharga kepada anaknya daripada pendidikan akhlak mulai”  
**(HR. Bukhari)**

“Allah tidak membebani seseorang melainkan sesuai dengan kesanggupannya”  
**(Q.S. Al-Baqarah: 286)**

“Boleh jadi kamu tidak menyenangi sesuatu, padahal ia baik bagimu, dan boleh jadi pula kamu menyukai sesuatu, padahal itu tidak baik bagimu. Allah mengetahui, sedang kamu tidak mengetahui”  
**(Q.S. Al-Baqarah: 216)**

## **HALAMAN PERSEMBAHAN**

Dengan rasa syukur yang mendalam, dengan telah diselesaikannya Tugas Akhir ini penulis mempersembahkan kepada :

1. Keluarga besar Penulis yang telah senantiasa memberikan semangat dan membantu menyelesaikan Tugas Akhir ini.
2. Untuk sahabat Bhinneka Kandang Merdeka yang selalu memberi semangat dan menemani menyelesaikan Tugas Akhir ini.
3. Untuk teman-teman Teknik Sipil Angkatan 2019, khususnya kelas C yang selama 4 tahun ini .Semoga persahabatan kita tetap terjaga, perjuangan masih panjang teman-teman.
4. Segenap Dosen dan Tenaga Pendidik di Fakultas Teknik khususnya Program Studi Teknik Sipil.
5. Almamater tercinta Universitas Tunas Pembangunan Surakarta.
6. Serta semua pihak yang tidak bisa disebutkan satu persatu, Terima kasih untuk semuanya.

## **SURAT PERNYATAAN BEBAS PLAGIASI**

**Form TA 16**

Yang bertanda tangan di bawah ini:

Nama : Dicky Maulana

NIM : A0119072

Program Studi : Teknik Sipil

Menyatakan dengan sesungguhnya bahwa Tugas Akhir yang saya buat dengan Judul Analisis Stabilitas Lereng Dengan Perkuatan Geotextile Menggunakan Software GeoStudio Slope/W 2018 merupakan hasil karya sendiri dan apabila dikemudian hari ternyata terbukti dinyatakan melakukan plagiasi, maka saya bersedia menerima sangsi berupa apapun.

Demikian Surat Pernyataan ini dibuat dengan sesungguhnya dan tidak ada paksaan dari siapapun.

Surakarta, Juli 2023

Yang Membuat Pernyataan



(Dicky Maulana)

NIM. A0119072

## KATA PENGANTAR

*Assalamu 'alaikum Warrahmatullahi Wabarakatuh*

Puji syukur kehadirat Allah S.W.T, karena berkat rahmat dan hidayah-Nya. Tak lupa shalawat dan selalu terlimpahkan kepada Rasulullah S.AW berserta keluarganya, sehingga penulis dapat menyelesaikan tugas akhir ini tepat waktu dengan judul “**Analisis Stabilitas Lereng Dengan Perkuatan Geotextile Menggunakan Software Geostudio Slope/W 2018 (Studi Kasus: Waduk Lalung, Kel.Lalung, Kec.Karanganyar, Kab.Karanganyar)**”. Pada kesempatan ini penyusun ingin mengucapkan terima kasih kepada semua pihak yang telah membantu dalam penyelesaian tugas akhir ini, antara lain :

1. Bapak Dr.Tri Hartanto, S.T., M.Sc selaku Dekan Fakultas Teknik Universitas Tunas Pembangunan Surakarta.
2. Bapak Herman Susila, S.T., M.T, selaku Ketua Program Studi Teknik Sipil Fakultas Teknik Universitas Tunas Pembangunan Surakarta.
3. Bapak Reki Arbianto, S.T., M.Eng, selaku Dosen Pembimbing I.
4. Bapak Gatot Nursetyo, S.T., M.T, selaku Dosen Pembimbing II.
5. Kedua Orang tua penulis yang senantiasa selalu memberikan doa dan semangat yang tak henti-hentinya.
6. Teman-teman seperjuangan fakultas teknik 2019 yang selalu memberikan semangat dan dukungan.
7. Semua pihak yang tidak dapat kami sebutkan satu per satu, dalam membantu penyusunan Tugas Akhir ini dengan tulus dan ikhlas.

Penulis menyadari tugas akhir ini masih banyak kekurangan. Oleh karena itu, penulis mengharapkan kritik dan saran yang bersifat membangun dari berbagai pihak. Penulis berharap agar bermanfaat bagi berbagai piak yang membacanya.

*Wasalamu 'alaikum Warahmatullahi Wabarakatuh*

Surakarta, Juli 2023

**DICKY MAULANA**

**NIM. A0119072**

## DAFTAR ISI

<b>HALAMAN PENGESAHAN.....</b>	<b>ii</b>
<b>MOTTO .....</b>	<b>iii</b>
<b>HALAMAN PERSEMBAHAN .....</b>	<b>iv</b>
<b>HALAMAN PERNYATAAN.....</b>	<b>v</b>
<b>KATA PENGANTAR.....</b>	<b>vi</b>
<b>DAFTAR ISI.....</b>	<b>vii</b>
<b>DAFTAR GAMBAR.....</b>	<b>x</b>
<b>DAFTAR TABEL .....</b>	<b>xiii</b>
<b>ABSTRAK .....</b>	<b>xiv</b>
<b>BAB I PENDAHULUAN.....</b>	<b>1</b>
1.1    Latar Belakang .....	1
1.2    Rumusan Masalah.....	2
1.3    Tujuan Penelitian .....	2
1.4    Manfaat Penelitian .....	3
1.5    Batasan Penelitian.....	3
1.6    Keaslian Penelitian.....	3
1.7    Sistematika Penulisan .....	4
<b>BAB II LANDASAN TEORI .....</b>	<b>5</b>
2.1.    Pengertian Lereng .....	5
2.2.    Bendungan .....	5
2.2.1.    Bendungan Urugan.....	5
2.2.2.    Klasifikasi Bendungan Urugan .....	6
2.2.3.    Konsep Keamanan Bendungan .....	8
2.3.    Analisis Stabilitas Lereng .....	16
2.3.1.    Stabilitas Lereng Pada Tubuh Bendungan .....	16
2.3.2.    Metode Cassagrande (1937).....	18
2.3.3.    Metode Fellenius (1936) .....	19

2.3.4. Beban Gempa Pada Bendungan .....	21
2.3.5. Pengaruh Tingkat Risiko Bendungan .....	21
2.3.6. Koefisien Gempa.....	23
2.3.7. Kriteria Nilai Faktor Keamanan Stabilitas Lereng Bendungan .....	31
2.4. <i>Geotextile</i> .....	33
2.4.1. Jenis <i>Geotextile</i> .....	34
2.5. Perkuatan Lereng Dengan <i>Geotextile</i> .....	36
2.5.1. Perhitungan Jumlah Kebutuhan <i>Geotextile</i> .....	37
2.6. Program Geostudio .....	39
<b>BAB III METODOLOGI PENELITIAN .....</b>	<b>42</b>
3.1. Lokasi Penelitian.....	42
3.2. Pengumpulan Data.....	43
3.3. <i>Software</i> Yang Digunakan Dalam Penelitian .....	45
3.4. Permodelan Lereng .....	46
3.4.1. Software AutoCAD 2018.....	46
3.4.2. Software Geostudio Slope/W 2018.....	47
3.5. Tahapan Analisis dan Pembahasan Perhitungan.....	49
3.5.1. Pengumpulan Data .....	50
3.5.2. Penentuan Tingkat Risiko .....	50
3.5.3. Penentuan Beban Gempa .....	50
3.5.4. Analisis Stabilitas Lereng .....	50
3.5.5. Rekapitulasi.....	51
3.6. Diagram Alir Penelitian .....	52
<b>BAB IV ANALISIS DAN PEMBAHASAN .....</b>	<b>53</b>
4.1. Tingkat Risiko Bendungan Lalung .....	53
4.2. Koefisien Gempa .....	53
4.3. Perhitungan Rembesan.....	54
4.3.1. Analisis Debit Rembesan Secara Manual .....	54
4.3.2. Analisis Debit Rembesan dengan Program <i>Seep/W</i> .....	57

4.4.	Perhitungan Stabilitas Lereng Tanpa Perkuatan .....	60
4.4.1.	Stabilitas Lereng Dengan Program <i>Geostudio SLOPE/W</i> .....	60
4.4.2.	Stabilitas Lereng Manual Metode Fellenius .....	65
4.5.	Perhitungan Stabilitas Lereng Dengan Perkuatan.....	68
4.5.1.	Kebutuhan <i>Geotextile</i> .....	69
4.5.2.	Stabilitas Lereng Perkuatan <i>Geotextile</i> Dengan Program <i>Geostudio Slope/W</i> .....	73
4.6.	Pembahasan.....	78
4.6.1.	Debit Rembesan .....	78
4.6.2.	Rekapitulasi Hasil Analisis Stabilitas Lereng .....	79
<b>BAB V</b>	<b>KESIMPULAN DAN SARAN .....</b>	<b>83</b>
5.1.	Kesimpulan .....	83
5.2.	Saran .....	84
<b>DAFTAR PUSTAKA .....</b>	<b>85</b>	
<b>LAMPIRAN.....</b>	<b>86</b>	

## DAFTAR GAMBAR

Gambar 1.1 Tampak Atas Bendungan Lalung .....	2
Gambar 2.1 Bendungan Urugan Homogen.....	6
Gambar 2.2 Bendungan Urugan Tipe Zonal ( Inti Miring).....	7
Gambar 2.3 Bendungan Urugan Tipe Zonal (Inti Tegak).....	7
Gambar 2.4 Bendungan Urugan Sekat.....	8
Gambar 2.5 Konsep Keamanan Bendungan .....	9
Gambar 2.6 Contoh berbagai Metode Pengendalian Rembesan Pada Bendungan Urugan ( <i>Design Standart USBR</i> ) .....	16
Gambar 2.7 Tipe Keruntuhan Lereng .....	17
Gambar 2.8 Hitungan Rembesan Cara Cassagrande.....	18
Gambar 2. 9 Gaya-gaya dan Asumsi Bidang Pada Tiap Pias Bidang Longsor ....	20
Gambar 2. 10 Peta Percepatan Puncak Batuan Dasar (SB) Untuk Probabilitas Terlampaui 20% Dalam 10 Tahun .....	24
Gambar 2. 11 Peta Percepatan Puncak Batuan Dasar (SB) Untuk Probabilitas Terlampaui 10% Dalam 10 Tahun .....	25
Gambar 2. 12 Peta Percepatan Puncak Batuan Dasar (SB) Untuk Probabilitas Terlampaui 5% Dalam 10 Tahun .....	25
Gambar 2. 13 Peta Percepatan Puncak Batuan Dasar (SB) Untuk Probabilitas Terlampaui 10% Dalam 50 Tahun .....	26
Gambar 2. 14 Peta Percepatan Puncak Batuan Dasar (SB) Untuk Probabilitas Terlampaui 5% Dalam 50 Tahun .....	26
Gambar 2. 15 Peta Percepatan Puncak Batuan Dasar (SB) Untuk Probabilitas Terlampaui 7% Dalam 75 Tahun .....	27
Gambar 2. 16 Peta Percepatan Puncak Batuan Dasar (SB) Untuk Probabilitas Terlampaui 2% Dalam 50 Tahun .....	27
Gambar 2. 17 Peta Percepatan Puncak Batuan Dasar (SB) Untuk Probabilitas Terlampaui 2% Dalam 100 Tahun .....	28
Gambar 2. 18 Peta Percepatan Puncak Batuan Dasar (SB) Untuk Probabilitas Terlampaui 1% Dalam 100 Tahun .....	28
Gambar 2.19 Tipe Pemasangan Geotextile Untuk Perkuatan Lereng.....	36

Gambar 3. 1 Lokasi Penelitian .....	42
Gambar 3.2 Kelongsoran Lereng Pada Hilir Bendungan.....	43
Gambar 3.3 Geometri Bendungan Lalung .....	44
Gambar 3. 4 Sketsa Profil Sebelum Diberi Perkuatan .....	46
Gambar 3.5 Sketsa Profil Setelah Diberi Perkuatan <i>Geotextile</i> .....	46
Gambar 3.6 Tampilan Awal Software .....	47
Gambar 3.7 Memberi Nama Pada Project dan Penentuan Model Analisis.....	47
Gambar 3.8 Mengatur Satuan Model Analisis.....	48
Gambar 3.9 Mengatur <i>Sketch Axes</i> .....	48
Gambar 3.10 Menentukan titik untuk menggambarkan bentuk lereng.....	49
Gambar 3.11 Input Modelling Geometri Dengan Region.....	49
Gambar 4.1 Potongan Melintang PL.300 Bendungan Lalung .....	55
Gambar 4.2 Garis Rembesan Manual dengan Metode Casagrande Kondisi MAN .....	55
Gambar 4.3 Garis Rembesan Manual dengan Metode Casagrande Kondisi MAM .....	56
Gambar 4.4 Garis Rembesan Manual dengan Metode Casagrande Kondisi MAT .....	57
Gambar 4.5 Hasil Analisis Rembesan Kondisi Muka Air Tinggi.....	58
Gambar 4.6 Hasil Analisis Rembesan Kondisi Muka Air Normal .....	59
Gambar 4.7 Hasil Analisis Rembesan Kondisi Muka Air Rendah .....	59
Gambar 4.8 Permodelan Tubuh Bendungan .....	60
Gambar 4.9 Hasil Perhitungan Stabilitas Lereng Hilir Bendungan tanpa Beban Gempa pada Kondisi Muka Air Tinggi.....	61
Gambar 4.10 Hasil Perhitungan Lereng Hilir Bendungan dengan Gempa OBE pada Kondisi Muka Air Tinggi .....	61
Gambar 4.11 Hasil Perhitungan Lereng Hilir Bendungan dengan Gempa MDE pada Kondisi Muka Air Tinggi .....	62
Gambar 4.12 Hasil Perhitungan Lereng Hilir Bendungan Tanpa Beban Gempa pada Kondisi Muka Air Normal.....	62
Gambar 4.13 Hasil Perhitungan Lereng Hilir Bendungan dengan Gempa OBE pada Kondisi Muka Air Normal .....	63

Gambar 4.14 Hasil Perhitungan Lereng Hilir Bendungan dengan Gempa MDE pada Kondisi Muka Air Normal.....	63
Gambar 4.15 Hasil Perhitungan Lereng Hilir Bendungan Tanpa Beban Gempa pada Kondisi Muka Air Rendah.....	64
Gambar 4.16 Hasil Perhitungan Lereng Hilir Bendungan dengan Gempa OBE pada Kondisi Muka Air Rendah.....	65
Gambar 4.17 Hasil Perhitungan Lereng Hilir Bendungan dengan Gempa MDE pada Kondisi Muka Air Rendah.....	65
Gambar 4.18 Irisan Lereng Hilir Bendungan.....	66
Gambar 4.19 Permodelan Perkuatan di <i>Slope/W</i> .....	73
Gambar 4.20 Hasil Stabilitas Lereng Hilir yang Diperkuat Tanpa Beban Gempa pada Kondisi Muka Air Tinggi .....	74
Gambar 4.21 Hasil Stabilitas Lereng Hilir yang Diperkuat dengan Gempa OBE pada Kondisi Muka Air Tinggi .....	74
Gambar 4.22 Hasil Stabilitas Lereng Hilir Diperkuat dengan Gempa MDE pada Kondisi Muka Air Tinggi.....	75
Gambar 4.23 Hasil Perhitungan Stabilitas Lereng Hilir Bendungan tanpa Beban Gempa pada Kondisi Muka Air Normal .....	75
Gambar 4.24 Hasil Stabilitas Lereng Hilir yang Diperkuat dengan Gempa OBE pada Kondisi Muka Air Normal.....	76
Gambar 4.25 Hasil Stabilitas Lereng Hilir yang Diperkuat dengan Gempa MDE pada Kondisi Muka Air Normal.....	76
Gambar 4.26 Hasil Perhitungan Stabilitas Lereng Hilir Bendungan tanpa Beban Gempa pada Kondisi Muka Air Rendah .....	77
Gambar 4.27 Hasil Stabilitas Lereng Hilir yang Diperkuat dengan Gempa OBE pada Kondisi Muka Air Rendah.....	77
Gambar 4.28 Hasil Stabilitas Lereng Hilir yang Diperkuat dengan Gempa MDE pada Kondisi Muka Air Rendah.....	78
Gambar 4.29 Grafik Perbandingan Nilai SF .....	82

## **DAFTAR TABEL**

Tabel 2.1 Kriteria Faktor Risiko Untuk Evaluasi Keamanan Bendungan .....	22
Tabel 2.2 Kelas Risiko Bendungan dan Bangunan Air.....	23
Tabel 2.3 Kriteria Beban Gempa Untuk Desain Bendungan .....	23
Tabel 2.4 Faktor Amplifikasi (FPGA).....	29
Tabel 2.5 Penentuan Prosedur Analisis.....	30
Tabel 2.6 Persyaratan Faktor Keamanan Minimum Untuk Stabilitas Bendungan Tipe Urugan .....	31
Tabel 2.7 Faktor-Faktor Pengurangan Kekuatan <i>Geotextile</i> .....	37
Tabel 3. 1 Data Teknis Bendungan Lalung.....	44
Tabel 4. 1 Hasil Perhitungan Faktor Risiko .....	53
Tabel 4.2 Hasil Perhitungan Manual Stabilitas Lereng .....	67
Tabel 4.3 Hasil Analisa Stabilitas Lereng Hilir Bendungan .....	68
Tabel 4.4 Kebutuhan Jumlah <i>Geotextile</i> .....	70
Tabel 4.5 Total Panjang <i>Geotextile</i> .....	72
Tabel 4.6 Hasil Rekapitulasi Debit Rembesan.....	78
Tabel 4.7 Hasil Evaluasi Keamanan Bendungan Lalung Berdasarkan Debit Rembesan .....	79
Tabel 4.8 Rekapitulasi Hasil Analisis Lereng Tanpa Perkuatan.....	80
Tabel 4.9 Rekapitulasi Hasil Analisis Lereng Dengan Perkuatan .....	80

**ANALISIS STABILITAS LERENG DENGAN PERKUATAN GEOTEXTILE  
MENGGUNAKAN SOFTWARE GEOSTUDIO SLOPE/W 2018**

(Studi Kasus : Waduk Lalung, Kel.Lalung, Kec.Karanganyar, Kab.Karanganyar)

**Dicky Maulana (A0119072)**

Email : [dickyd086@gmail.com](mailto:dickyd086@gmail.com)

**ABSTRAK**

Bendungan Lalung dibangun pada tahun 1943 berada di Kelurahan Lalung, Kecamatan Karanganyar, Kabupaten Karanganyar. Bendungan Lalung yang telah berusia cukup lama masih dapat beroperasi dengan baik. Pada tahun 2023 Bendungan Lalung mengalami kelongsoran pada lereng hilir sebelah barat, maka diperlukan evaluasi keamanan pada bendungan. Perkuatan *geotextile* adalah salah satu teknik yang digunakan untuk meningkatkan stabilitas lereng dan mengurangi potensi kegagalan. Penelitian ini bertujuan untuk menganalisis stabilitas lereng dengan penerapan perkuatan *geotextile* menggunakan bantuan program *Geostudio Slope/W* 2018. Berdasarkan analisis stabilitas menunjukkan bahwa nilai faktor keamanan lereng bendungan sebelum diberi perkuatan pada kondisi tanpa beban gempa dan dengan beban gempa di beberapa kondisi muka air mempunyai nilai faktor keamanan lebih kecil dari yang disyaratkan. Pada lereng bendungan setelah diberi perkuatan *geotextile* pada kondisi tanpa beban gempa dan dengan beban gempa di beberapa kondisi muka air menunjukkan bahwa perkuatan *geotextile* dapat meningkatkan faktor keamanan lereng yang mempunyai nilai faktor keamanan lebih besar dari yang disyaratkan. Adanya perubahan muka air mempengaruhi nilai faktor keamanan dikarenakan tekanan air pori dapat menimbulkan gaya angkat, pada analisis stabilitas mengalami penurunan nilai faktor keamanan rata-rata sebesar 6,92%. Penambahan beban gempa pada analisis kestabilan lereng berpengaruh terhadap penurunan nilai faktor keamanan lereng rata-rata sebesar 35,95%. Berdasarkan hasil perhitungan *geotextile* yang dibutuhkan dan dianalisis bahwa penambahan perkuatan dengan *geotextile* yang mempunyai kuat tarik 400 kN/m dan jarak vertikal antar *geotextile* 0,5 m berpengaruh terhadap meningkatnya nilai faktor keamanan lereng rata-rata sebesar 17,41%.

Kata kunci : Stabilitas, Faktor keamanan, Geotekstil dan Slope/W

**SLOPE STABILITY ANALYSIS WITH GEOTEXTILE REINFORCEMENT  
USING GEOSTUDIO SLOPE/W 2018 SOFTWARE**

(Case Studies : Lalung Reservoir,Karanganyar Regency)

**Dicky Maulana (A0119072)**

Email : [dickyd086@gmail.com](mailto:dickyd086@gmail.com)

**ABSTRACT**

*Lalung Dam was built in 1943 in Lalung Village, Karanganyar District, Karanganyar Regency. The Lalung Dam that has been around for a long time can still operate properly. In 2023 the Lalung Dam experiences a landslide on the western downstream slope, so a safety evaluation is needed on the dam. Geotextile reinforcement is one of the techniques used to improve slope stability and reduce the potential for failure. This study aims to analyze slope stability with the application of geotextile reinforcement using the help of the Geostudio Slope / W 2018 program. Based on stability analysis, it shows that the value of the dam slope safety factor before being strengthened in conditions without earthquake load and with earthquake load in some water table conditions has a safety factor value smaller than required. On the slope of the dam after being given geotextile reinforcement in conditions without earthquake load and with earthquake loads in some water table conditions shows that geotextile reinforcement can increase the safety factor of the slope which has a safety factor value greater than required. The change in water level affects the value of the safety factor because pore water pressure can cause lift, in the stability analysis there is a decrease in the average safety factor value by 6.92%. The addition of earthquake load in slope stability analysis has an effect on decreasing the average slope safety factor value by 35.95%. Based on the results of geotextile calculations needed and analyzed that the addition of reinforcement with geotextiles that have a tensile strength of 400 kN/m and a vertical distance between geotextiles of 0.5 m has an effect on increasing the value of the average slope safety factor by 17.41%.*

*Keyword : Stability, Safety Factor, Geotextile, and Slope/W*

