

TUGAS AKHIR

PERENCANAAN TEBAL PERKERASAN LENTUR

PADA JALAN BATU KODOK RENDU - TUTUBHADA

DI KABUPATEN NAGEKEO, NUSA TENGGARA TIMUR



MARIA HERMINA SADA BI'I

NPM : 21.11.0008

PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL

FAKULTAS TEKNIK

UNIVERSITAS WIJAYA KUSUMA SURABAYA

SURABAYA

2025

LEMBAR PENGESAHAN

Tugas Akhir ini disusun untuk memenuhi salah satu syarat
memperoleh gelar Sarjana Teknik (S.T.)
di Universitas Wijaya Kusuma Surabaya

oleh :

MARIA HERMINA SADA BI'I

NPM : 21.11.0008

Tanggal Ujian : 8 Januari 2025

Disetujui oleh :

Pembimbing I,

Dr. Ir. Utari Khatulistiwi, M.T.

NIK : 93190 – ET

Pembimbing II,

Akbar Bayu Kresno Suharso, S. T., M. T.

NIK : 21849-ET

Dekan Fakultas Teknik,

Mengetahui,

Ketua Program Studi Teknik Sipil,



Johan Paing Heru Waskito S.T., M.T.

NIP : 196903102005011002

Dr. Ir. Utari Khatulistiwi, M.T.

NIK : 93190 – ET

LEMBAR PENGESAHAN REVISI

Judul : Perencanaan Tebal Perkerasan Lentur Pada Jalan Batu Kodok Rendu-Tutubhada di Kabupaten Nagekeo, Nusa Tenggara Timur
Nama : Maria Hermina Sada Bi'i
NPM : 21.11.0008

Tanggal Ujian : 08 Januari 2025

Disetujui oleh:

Dosen Pengaji I,



Dr. Ir. Soebagio, M.T.

NIK :94249-ET

Dosen Pengaji II,



Ir. Soepriyono, M.T.

NIK : 23877 – ET

Mengetahui,

Dosen Pembimbing I,



Dr. Ir. Utari Khatulistiwi, M.T.

NIK : 93190 – ET

Dosen Pembimbing II,



Akbar Bayu Kresno Suharso, S. T., M. T.

NIK : 21849-ET

**PERENCANAAN TEBAL PERKERASAN LENTUR PADA JALAN
BATU KODOK RENDU-TUTUBHADA DI KABUPATEN NAGEKEO,
NUSA TENGGARA TIMUR**

Nama Mahasiswa	: Maria Hermina Sada Bi'i
NPM	: 21.11.0008
Program Studi	: Teknik Sipil Fakultas Teknik
	Universitas Wijaya Kusuma Surabaya
Dosen Pembimbing I	: Dr. Ir. Utari Khatulistiwi, M.T.
Dosen Pembimbing II	: Akbar Bayu Kresno Suharso, S.T., M.T.

Abstrak

Jalan Batu Kodok Rendu-Tutubhada terletak di Kabupaten Nagekeo, Nusa Tenggara Timur dengan panjang jalan 6000 m dan lebar jalannya 3 m. Jalan ini merupakan klasifikasi jalan desa dengan tipe jalan 2 lajur 2 arah tak terbagi ini diperlukan adanya peningkatan jalan karena dilihat dari kondisi jalan di daerah tersebut mengalami kerusakan. Dalam perencanaan tebal perkerasan pada ruas jalan Batu Kodok Rendu-Tutubhada, digunakan Metode Manual Desain Perkerasan Jalan 2024 dan HSPK Kabupaten Nagekeo. Tujuan dari perencanaan ini adalah untuk menentukan kinerja ruas jalan serta tingkat pelayanannya, menentukan ketebalan perkerasan, dan anggaran biaya yang diperlukan dalam perencanaan jalan tersebut. Tahapan perencanaannya terdiri dari pengolahan data LHR, pengolahan data CBR, analisa kapasitas jalan, menghitung tebal perkerasan menggunakan Metode Manual Desain Perkerasan Jalan 2024 dan menghitung rencana anggaran biaya (RAB). Hasil perhitungan perencanaan jalan Batu Kodok Rendu-Tutubhada menunjukkan nilai derajat kejemuhan (D_J) sebesar 0,11 lebih kecil dari 0,85, maka dapat ditentukan tingkat pelayanan ruas jalan termasuk dalam kategori A yang berarti arus bebas, volume rendah dan kecepatan tinggi, pengemudi dapat memilih kecepatan yang dikehendaki. Tebal lapis perkerasan yang diperoleh adalah tebal tanah dasar sebesar 20 cm, tebal LFA Kelas B sebesar 15 cm, tebal LFA Kelas A sebesar 25 cm, tebal lapis HRS-Base sebesar 3,5 cm dan tebal lapis HRS-WC sebesar 3 cm, dengan umur rencana 20 tahun, dan anggaran biaya mencapai Rp 32.732.591.879,78.

Kata Kunci : Perkerasan Lentur, Manual Desain Perkerasan Jalan 2024

**PLANNING THE THICKNESS OF FLEXIBLE PAVEMENT ON BATU
KODOK RENDU-TUTUBHADA ROAD IN NAGEKEO REGENCY,
EAST NUSA TENGGARA**

Student Name : *Maria Hermina Sada Bi'i*
Student ID : *21110008*
Department : *Civil Engineering, Faculty of
Engineering, Wijaya Kusuma University
Surabaya*
Supervisor I : *Dr. Ir. Utari Khatulistiwi, M.T.*
Supervisor II : *Akbar Bayu Kresno Suharso, S.T., M.T.*

Abstract

Jalan Batu Kodok Rendu-Tutubhada is located in Nagekeo Regency, East Nusa Tenggara, with a length of 6000 m and a road width of 3 meters. This road is classified as a village road with a 2-lane, 2-way undivided type. Road improvement is needed because the road condition in the area has suffered damage. In the planning of the pavement thickness for the Batu Kodok Rendu-Tutubhada road segment, the 2024 Manual Road Pavement Design Method and the Nagekeo Regency HSPK were used. The aim of this planning is to determine the road performance and service level, determine the pavement thickness, and calculate the budget required for the road planning. The planning stages consist of processing traffic volume data (LHR), processing CBR data, analyzing road capacity, calculating the pavement thickness using the 2024 Manual Road Pavement Design Method, and calculating the cost estimate (RAB). The results of the road planning calculation for Batu Kodok Rendu-Tutubhada show a degree of saturation (DJ) value of 0.11, which is less than 0.85. This means the service level of the road segment falls into category A, which signifies free flow, low volume, and high speed, where drivers can choose their desired speed. The calculated pavement thickness includes a 20 cm thickness for the subgrade, 15 cm for Class B LFA, 25 cm for Class A LFA, 3.5 cm for HRS-Base, and 3 cm for HRS-WC, with a design life of 20 years. The total estimated cost is Rp 32,732,591,879.78.

Keywords: *Flexural Pavement, Road Pavement Design Manual 2024*

KATA PENGANTAR

Puji Syukur kepada Tuhan Yang Maha Esa karena atas berkat dan rahmatnya, sehingga penulis dapat menyelesaikan Tugas Akhir yang berjudul “Perencanaan Ulang Tebal Perkerasan Lentur Untuk Peningkatan Ruas Jalan Batu Kodok Rendu-Tutubhada, Kabupaten Nagekeo, Nusa Tenggara Timur Menggunakan Metode Manual Desain Perkerasan Jalan 2024”.

Penyusunan Tugas Akhir ini diselesaikan untuk memenuhi kewajiban penulis sebagai mahasiswa dalam rangka memenuhi syarat untuk kelulusan Strata Satu (S1) yang ditetapkan oleh pihak Fakultas Teknik Universitas Wijaya Kusuma Surabaya.

Penulis menyadari dalam penyusunan Tugas Akhir ini tidak lepas dari bantuan, arahan dan masukan dari berbagai pihak. Untuk itu pada kesempatan ini penulis mengucapkan terima kasih secara khusus kepada :

1. Bapak Johan Paing Heru Waskito, S.T., M.T. selaku Dekan Fakultas Teknik Universitas Wijaya Kusuma Surabaya
2. Ibu Dr. Ir. Utari Khatulistiwi, M.T. selaku ketua program studi Teknik Sipil Universitas Wijaya Kusuma Surabaya
3. Bapak Akbar Bayu Kresno Suharso, S.T., M.T. selaku dosen pembimbing yang dengan sabar memberikan bimbingan serta masukan sehingga penulis dapat menyelesaikan Tugas Akhir ini.
4. Bapak/Ibu dosen penguji yang telah menguji selama sidang Tugas Akhir, serta seluruh dosen dan staf karyawan Fakultas Teknik Universitas Wijaya Kusuma Surabaya.
5. Dinas Pekerjaan Umum dan Penataan Ruang Kabupaten Nagekeo yang telah membantu dalam memperoleh data-data yang diperlukan.
6. Kepada Orang tua tercinta yang selalu mendoakan, mencurahkan kasih sayang dan perhatiannya serta atas dukungan moral, spiritual dan finansial selama ini, sehingga penulis dapat menyelesaikan kuliah dengan baik sesuai dengan apa yang orang tua harapkan.
7. Untuk kakak-kakak tercinta; kakak Reyn, kakak Kim, kakak Charles, Eonni Ros, adik Unny, ponakan Paula yang sangat membantu selama penulis melaksanakan penelitian.
8. Teman-teman sekaligus adik tercinta Shey, Ambu, Elvi, Mon, Nesty, Gloria, Rena, Givan yang telah memberikan motivasi, dorongan, dan yang selalu memberikan warna di dalam hari-hari penulis senang maupun sedih.

9. Semua pihak yang tidak dapat penulis sebutkan satu persatu yang telah membantu baik secara langsung maupun tidak dalam menyelesaikan Tugas Akhir ini.

Penulis mengetahui bahwa Tugas Akhir ini jauh dari sempurna, karena menginat keterbatasan pengetahuan yang dimiliki penulis. Oleh sebab itu kritik, saran maupun masukan yang membangun penulis harapkan untuk kesempurnaan Tugas Akhir ini. semoga Tugas Akhir ini bisa bermanfaat bagi penulis khususnya, para pembaca dan semua pihak pada umumnya.

Surabaya, Januari 2025

Maria Hermina Sada Bi'i

NPM : 21110008

DAFTAR ISI

LEMBAR PENGESAHAN	ii
LEMBAR PENGESAHAN REVISI	iii
Abstrak	iv
<i>Abstract</i>	v
KATA PENGANTAR	vi
DAFTAR ISI	viii
DAFTAR GAMBAR.....	xi
DAFTAR TABEL.....	xii
BAB 1 PENDAHULUAN.....	1
1.1 Latar Belakang	1
1.2 Rumusan Masalah.....	5
1.3 Maksud dan Tujuan.....	5
1.4 Manfaat Perencanaan	6
1.5 Batasan Masalah	6
1.6 Lokasi Penelitian.....	6
BAB II TINJAUAN PUSTAKA	9
2.1 Definisi Jalan	9
2.2 Perkerasan Lentur	9
2.3 Lalu Lintas	11
2.3.1 Analisa Lalu Lintas	11
2.3.2 Data Lalu lintas	12
2.3.3 Jenis Kendaraan.....	12
2.3.4 Faktor Pertumbuhan Lalu Lintas.....	12
2.3.5 Lalu Lintas Pada Lajur Rencana	13
2.3.6 Faktor Ekivalen Beban (Vehicle Damage Factor).....	14
2.3.7 Beban Sumbu Standar Kumulatif.....	16
2.4 Penentuan Kapasitas (C)	16
2.4.1 Kapasitas Dasar	17
2.4.2 Faktor-faktor Koreksi Kapasitas	18
2.5 Derajat Kejenuhan (D_J)	20
2.6 Tingkat Pelayanan Jalan Atau Kinerja Jalan (LoS).....	21

2.7 Umur Rencana	22
2.8 Pemilihan Struktur Perkerasan.....	23
2.9 Desain Fondasi Jalan.....	24
2.9.1 Pengujian Daya Dukung dan Asumsi-asumsi	24
2.9.2 Pengukuran Daya Dukung dengan DCP	24
2.9.3 CBR Desain Tanah Dasar.....	25
2.9.4 Desain Fondasi Perkerasan	26
2.10 Desain Perkerasan Lentur	29
2.11 Perhitungan Anggaran Biaya (RAB).....	36
2.12 Penelitian Terdahulu	36
BAB III METODOLOGI PENELITIAN.....	41
3.1 Jenis Penelitian.....	41
3.2 Metode Pengumpulan Data.....	41
3.3 Studi Literatur	44
3.4 Survey dan Pengumpulan Data	44
3.5 Analisa LHR	44
3.6 Menghitung Lalu lintas Harian Rata-rata	45
3.7 Analisa Kapasitas.....	45
3.8 Nilai Kapasitas (C).....	45
3.9 Derajat Kejenuhan (DJ)	45
3.10 Analisa CBR	45
3.11 CBR Tiap Segmen.....	46
3.12 Perencanaan Tebal Perkerasan Lentur Menggunakan Metode MDPJ 2024 .	46
3.13 Gambar Rencana.....	46
3.14 Rencana Anggaran Biaya (RAB)	46
BAB IV ANALISA DATA DAN PERHITUNGAN.....	47
4.1 Analisa Data-data.....	47
4.1.1 Analisa Data Lalu Lintas.....	47
4.1.2 Penentuan Kapasitas Jalan.....	47
4.1.3 Derajat Kejenuhan (DJ)	50
4.1.4 Pelayanan Jalan (LOS)	52
4.1.5 Analisa Data CBR (<i>California Bearing Ratio</i>)	53
4.2 Perhitungan Tebal Perkerasan	54
4.2.1 Faktor Pertumbuhan Lalu Lintas.....	55

4.2.2 Menghitung Lalu Lintas Harian Rata-rata (LHR).....	55
4.2.3 Lalu Lintas Pada Lajur Rencana	58
4.2.4 Faktor Ekuivalen Beban (<i>Vehicle Damage Factor</i>)	59
4.2.5 Beban Sumbu Standar Kumulatif.....	59
4.3 Pemilihan Struktur Perkerasan.....	61
4.4 Struktur Fondasi Perkerasan	62
4.5 Menentukan Tebal Struktur Perkerasan	63
4.6 Gambar Rencana Struktur Perkerasan	64
4.7 Rencana Anggaran Biaya	65
4.7.1 Menghitung Volume Pekerjaan	65
BAB V KESIMPULAN DAN SARAN.....	71
5.1 Kesimpulan	71
5.2 Saran	71
DAFTAR PUSTAKA	72

DAFTAR GAMBAR

Gambar 1.1 Kondisi Jalan Batu Kodok Rendu-Tutubhada.....	5
Gambar 1.2 Provinsi Nusa Tenggara Timur.....	7
Gambar 1.3 Kabupaten Nagekeo	7
Gambar 1.4 Peta Lokasi Penelitian Jalan Batu Kodok Rendu-Tutubhada.....	8
Gambar 2.1 Perkerasan Lentur Pada Permukaan Tanah Asli.....	9
Gambar 2.2 Perkerasan Lentur Pada Timbunan.....	10
Gambar 2.3 Perkerasan Lentur Pada Galian	10
Gambar 3.1 Bagan Alir Penelitian	43
Gambar 4.1 Rencana Struktur Perkerasan	64

DAFTAR TABEL

Tabel 2.1 Faktor Laju Pertumbuhan Lalu Lintas (i) (%).....	12
Tabel 2.2 Faktor Distribusi Lajur (DL)	13
Tabel 2.3 Pengumpulan Data Beban Gandar	14
Tabel 2.4 Beban Standar Kelompok Sumbu	15
Tabel 2.5 Nilai Faktor Ekuivalen Beban (Vehicle Damage Faktor)	15
Tabel 2.6 Co Segmen Jalan Untuk Tipe 2/2 TT dan 4/2 T	17
Tabel 2.7 Co Segmen Jalan Khusus Untuk Tipe 2/2-TT.....	17
Tabel 2.8 Kriteria Tipe Alinemen.....	18
Tabel 2.9 Faktor-Faktor Koreksi Kapasitas	18
Tabel 2.10 FCPA Pada Segmen Umum.....	19
Tabel 2.11 FCPA Pada Segmen Khusus	19
Tabel 2.12 Kriteria KHS	19
Tabel 2.13 FCHS sebagai fungsi dari KHS dan LBE	20
Tabel 2.14 Tingkat Pelayanan Ruas Jalan.....	21
Tabel 2.15 Tingkat Layanan Jalan.....	22
Tabel 2.16 Umur Rencana Perkerasan Jalan Baru (UR)	22
Tabel 2.17 Pemilihan Jenis Perkerasan	23
Tabel 2.18 Faktor Penyesuaian Modulus Tanah Dasar Terhadap Kondisi Musim	25
Tabel 2.19 Desain Fondasi Jalan Minimum.....	28
Tabel 2.20 Bagan Desain 1 Desain Perkerasan Lentur dengan 150 mm CTB.....	31
Tabel 2.21 Bagan Desain 2 Desain Perkerasan Lentur dengan 200 mm CTB.....	31
Tabel 2.22 Bagan Desain 3 Desain Perkerasan Lentur dengan 250 mm CTB.....	32
Tabel 2.23 Bagan Desain 4 Desain Perkerasan Lentur-Aspal dengan Lapis Fondasi Agregat.....	32
Tabel 2.24 Bagan Desain 5 Penyesuaian Tebal Lapis Timbunan Pilihan Berbutir Kasar atau LFA Kelas C atau Stabilisasi Semen	33
Tabel 2.25 Bagan Desain 6 Desain Perkerasan Lentur denagn HRS	33
Tabel 2.26 Bagan Desain 7 Perkerasan Berbutir dengan Laburan.....	34
Tabel 2.27 Bagan Desain 8 Perkerasan dengan Stabilisasi Tanah Semen	34
Tabel 2.28 Bagan Desain 9 Perkerasan dengan <i>Improve Subgrade</i> dengan Stabilisasi Semen	35

Tabel 4.1 Data LHR 2024	47
Tabel 4.2 Co Segmen Jalan Umum Tipe 2/2 TT dan 4/2 T	48
Tabel 4.3 Faktor-faktor Koreksi Kapasitas	48
Tabel 4.4 FC_{PA} Pada Segmen Umum	49
Tabel 4.5 Kriteria KHS	49
Tabel 4.6 FC_{HS} Sebagai Fungsi dari KHS dan L_{BE}	50
Tabel 4.7 Nilai EMP untuk Segmen Jalan Umum 2/2 TT	51
Tabel 4.8 Tingkat Pelayanan Ruas Jalan	53
Tabel 4.9 Data CBR	53
Tabel 4.10 Faktor Lajur Pertumbuhan Lalu lintas (i) (%).....	55
Tabel 4.11 Hasil LHR 2025.....	56
Tabel 4.12 Hasil LHR 2028	57
Table 4.13 Hasil LHR 2044	58
Tabel 4.14 Faktor Distribusi Lajur (DL).....	58
Tabel 4.15 Faktor Ekuivalen Beban (VDF)	59
Tabel 4.16 Perkiraan Kumulatif Beban Lalu Lintas CESA4 & CESA5	61
Tabel 4.17 Pemilihan Jenis Perkerasan	61
Tabel 4.18 Desain Fondasi Jalan Minimum.....	62
Tabel 4.19 Desain Perkerasan Lentur dengan HRS	63
Tabel 4.20 <i>Bill of Quantity</i>	67
Tabel 4.21 Rekapitulasi Anggaran Biaya.....	68