



**SURVEI KERUSAKAN JALAN DAN ESTIMASI BIAYA  
PERBAIKAN DI RUAS JALAN MARKISA DESA SELOK  
BESUKI KECAMATAN SUKODONO KABUPATEN LUMAJANG**

**LAPORAN PROYEK AKHIR**

Oleh

**NAYYIROH AMINATUS SHOLIHAH  
NIM 141903103053**

**PROGRAM STUDI DIPLOMA III TEKNIK SIPIL  
JURUSAN TEKNIK SIPIL  
FAKULTAS TEKNIK  
UNIVERSITAS JEMBER**

**2017**



**SURVEI KERUSAKAN JALAN DAN ESTIMASI BIAYA  
PERBAIKAN DI RUAS JALAN MARKISA DESA SELOK  
BESUKI KECAMATAN SUKODONO KABUPATEN LUMAJANG**

**LAPORAN TUGAS AKHIR**

diajukan guna melengkapi dan memenuhi salah satu syarat  
untuk menyelesaikan Program Studi Teknik (DIII)  
dan mencapai gelar Ahli Madya Teknik

Oleh

**NAYYIROH AMINATUS SHOLIHAH**  
**NIM 141903103053**

**PROGRAM STUDI DIPLOMA III TEKNIK SIPIL**  
**JURUSAN TEKNIK SIPIL**  
**FAKULTAS TEKNIK**  
**UNIVERSITAS JEMBER**  
**2017**

## PERSEMBAHAN

Proyek akhir ini saya persembahkan untuk :

1. Kedua orang tua yang hebat, Bapak Hariyanto dan Ibu Siti Humairoh yang telah mendoakan, membiayai dan memberikan dukungan.
2. Kakak Ahmad Zakki Ghufron, Adik Ihab Rhomadon, si kembar Raffa Raffi, Kaka, Nadia, Caca, Fiki, Mas Jam, Mas Asep, Zakki, Rijal dan Ayin yang selalu menghibur.
3. Seluruh keluarga besar tercinta yang selalu memberi semangat.
4. Sahabat-sahabat masa kecil Ruroh, Venty, Sofi, Riska, Risma, Ulfa yang selalu menjadi tempat berkeluh kesah.
5. Yusuf, Ihwan, Solihin dan Rudi “Konco Ketemu Gedi” terima kasih atas bantuan dan dukungannya.
6. Teman-teman angkatan D3 Teknik Sipil 2014 khususnya Ellya, Felita, Elita, Vivi, Yecky, Vijay, Kiki, Hisyam, Ferry, Febry, Ragel, Ilham, Bila, Windy, Dery, Sofyan, Afif, yang senasip seperjuangan, terima kasih atas bantuan dan kekompakannya.
7. Akmal Wildan yang selalu meluangkan waktu untuk membantu, dan memberi dukungan.
8. Almamater Fakultas Teknik Universitas Jember.

## MOTTO

“Banyaknya kegagalan dalam hidup ini dikarenakan orang-orang tidak menyadari betapa dekatnya mereka dengan keberhasilan saat mereka menyerah”

*(Thomas Alva Edison)*

“Jangan mengeluh karena masalahmu, jika kamu merasa bebanmu lebih berat daripada orang lain, itu karena Allah melihatmu lebih kuat daripada yang lain”

*(Anonim)*

“Langit tidak pernah menjelaskan bahwa dirinya tinggi”

*(Anonim)*

## **PERNYATAAN**

Saya yang bertanda tangan di bawah ini :

Nama : Nayyiroh Aminatus Sholihah

Nim : 141903103053

Menyatakan dengan sesungguhnya bahwa Proyek Akhir yang berjudul “Survei Kerusakan dan Estimasi Biaya Perbaikan di Ruas Jalan Markisa Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Kabupaten Lumajang” adalah benar-benar hasil karya sendiri, kecuali jika dalam pengutipan substansi disebutkan sumbernya, dan belum pernah diajukan pada institusi manapun, serta bukan karya jiplakan. Saya bertanggung jawab atas keabsahan dan kebenaran isinya sesuai dengan sikap ilmiah yang harus dijunjung tinggi.

Demikian pernyataan ini saya buat dengan sebenarnya, tanpa adanya tekanan dan paksaan dari pihak manapun serta mendapat sanksi akademik jika ternyata dikemudian hari pernyataan ini tidak benar.

Jember, 25 Juli 2017

Yang menyatakan,

Nayyiroh Aminatus S

NIM 141903103053

**POYEK AKHIR**

**SURVEI KERUSAKAN JALAN DAN ESTIMASI BIAYA  
PERBAIKAN DI RUAS JALAN MARKISA DESA SELOK  
BESUKI KECAMATAN SUKODONO KABUPATEN LUMAJANG**

Oleh  
Nayyiroh Aminatus Sholihah  
NIM 141903103053

Pembimbing:

Dosen Pembimbing Utama : Ahmad Hasanudin, ST., M.T  
Dosen Pembimbing Anggota : Dr. RR. Dewi Junita Koesoemawati, ST., M.T

PENGESAHAN

Proyek Akhir berjudul “**Survei Kerusakan dan Estimasi Biaya Perbaikan di Ruas Jalan Markisa Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Kabupaten Lumajang**” telah dituju dan disahkan pada :

Hari, Tanggal : Selasa, 25 Juli 2017

Tempat : Ruang Sidang Fakultas Teknik

Tim Penguji :

Pembimbing Utama (DPU),

Ahmad Hasanuddin, S.T.,M.T

NIP : 197103271998031003

Pembimbing Anggota (DPA),

Dr. RR. Dewi Junita K, S.T.,M.T

NIP : 197106101999032001

Penguji I,

Sri Sukmawati, S.T.,M.T

NIP : 196506221998032001

Penguji II,

Windi Tri Wahyuningtyas, S.T.,M.T

NIP : 760016772

Mengesahkan

Dekan Fakultas Teknik,



## RINGKASAN

**Survei Kerusakan dan Estimasi Biaya Perbaikan di Ruas Jalan Markisa Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Kabupaten Lumajang;** Nayyiroh Aminatus Sholihah, 141903103053, 2017; 63 halaman; Jurusan Teknik Sipil Fakultas Teknik Universitas Jember.

Kenyamanan berkendara merupakan hal yang diinginkan oleh setiap pengendara di jalan raya. Kerusakan jalan adalah salah satu faktor penghambat kenyamanan pengguna jalan. Banyak ditemui di berbagai daerah dengan ruas jalan yang dalam keadaan rusak atau sedang dalam proses mengalami kerusakan. Sebagaimana yang terjadi di Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Lumajang, Desa dengan luas 2,1 km<sup>2</sup> dan dengan area persawahannya lebih dari setengah luas Desa yaitu 1,583 km<sup>2</sup> membuat intensitas kendaraan berat saat musim panen meningkat untuk mengangkut hasil bumi. Di samping itu desa tersebut merupakan penghubung antara jalan Soekarno Hatta (Jalan Nasional III) dengan Jalan Lintas Timur. Dari hasil survei didapat 86,03% jalan dalam keadaan baik, sisanya 13,97% jalan mengalami kerusakan, diantaranya adalah retak pinggir (*edge crack*), retak kulit buaya (*alligator crack*) dan lubang. Untuk itu perlu adanya perbaikan dengan penutupan kerusakan dan perhitungan lapis tambahan (*overlay*) yang tujuannya untuk menambah kualitas jalan. Dari hasil perhitungan lapis tambahan (*overlay*) dengan metode analisa komponen Bina Marga 1987 didapat tebal lapis tambahan laston MS590 sebesar 4cm. Untuk estimasi biaya sendiri dibagi menjadi dua perhitungan, yang pertama penutupan kerusakan (lubang, retak kulit buaya dan rusak tepi) bernilai Rp 62.694.340,- dan penambahan lapis tambahan (*overlay*) sebesar Rp 667.587.529,- sehingga total biaya yang dibutuhkan pada peningkatan jalan Markisa Desa Selok Besuki Kabupaten Lumajang ini sebesar Rp 730.281.869,-

## PRAKATA

Puji syukur kehadirat Allah SWT atas segala rahmat dan hidayah-Nya sehingga penulis dapat menyelesaikan Proyek Akhir yang berjudul “Survei Kerusakan dan Estimasi Biaya Perbaikan di Ruas Jalan Markisa Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Kabupaten Lumajang”. Proyek akhir ini disusun untuk memenuhi salah satu syarat menyelesaikan pendidikan Diploma III Jurusan Teknik Sipil Fakultas Teknik Universitas Jember.

Penyusunan Proyek Akhir ini tidak lepas dari bantuan berbagai pihak. Oleh karena itu, penulis mengucapkan terima kasih kepada :

1. Dr. Ir. Entin Hidayah, MUM, selaku Dekan Fakultas Teknik Universitas Jember.
2. Ir.Hernu Suyoso.,MT, selaku Ketua Jurusan Teknik Sipil Universitas Jember.
3. Dwi Nurtanto, ST.,MT, selaku Ketua Program Studi DIII Teknik Sipil
4. Ahmad Hasanuddin,ST.,MT, selaku Dosen Pembimbing Utama.
5. Dr. RR. Dewi Junita Koesoemawati,ST.,MT, selaku Dosen Pembimbing Anggota.
6. Sri Sukmawati, ST.,MT, selaku Dosen Pengaji I
7. Winda Tri Wahyuningtyas, ST.,MT, selaku Dosen Pengaji II
8. Serta semua pihak yang tidak bisa saya sebutkan satu-persatu baik secara langsung maupun tidak langsung yang turut membantu dan memberikan semangat dalam proses penyusunan Proyek Akhir ini.

Penulis juga menerima segala kritik dan saran dari semua pihak demi kesempurnaan Proyek Akhir ini. Akhirnya penulis berharap, semoga Proyek Akhir ini dapat bermanfaat.

Jember, 25 Juli 2017

Penulis

## DAFTAR ISI

	Halaman
<b>HALAMAN JUDUL .....</b>	<b>i</b>
<b>HALAMAN PERSEMBAHAN .....</b>	<b>ii</b>
<b>HALAMAN MOTTO .....</b>	<b>iii</b>
<b>HALAMAN PERNYATAAN.....</b>	<b>iv</b>
<b>HALAMAN PEMBIMBINGAN.....</b>	<b>v</b>
<b>HALAMAN PENGESAHAN.....</b>	<b>vi</b>
<b>RINGKASAN .....</b>	<b>vii</b>
<b>PRAKATA .....</b>	<b>viii</b>
<b>DAFTAR ISI .....</b>	<b>ix</b>
<b>DAFTAR GAMBAR .....</b>	<b>xii</b>
<b>DAFTAR TABEL .....</b>	<b>xv</b>
 <b>BAB 1. PENDAHULUAN .....</b>	 <b>1</b>
<b>1.1 Latar Belakang .....</b>	<b>1</b>
<b>1.2 Rumusan Masalah .....</b>	<b>2</b>
<b>1.3 Tujuan Penelitian .....</b>	<b>2</b>
<b>1.4 Batasan Masalah .....</b>	<b>2</b>
<b>1.5 Manfaat Penelitian .....</b>	<b>3</b>
 <b>BAB 2. TINJAUAN PUSTAKA.....</b>	 <b>4</b>
<b>2.1 Jenis dan Fungsi Perkerasan Lentur.....</b>	<b>4</b>
<b>2.2 Kriteria Konstruksi Perkerasan Lentur Jalan .....</b>	<b>5</b>
<b>2.3 Klasifikasi Jalan .....</b>	<b>6</b>
<b>2.3.1 Klasifikasi Menurut Fungsi Jalan.....</b>	<b>6</b>
<b>2.3.2 Klasifikasi Menurut Kelas Jalan .....</b>	<b>6</b>

<b>2.4 Karakteristik Jalan .....</b>	<b>7</b>
<b>2.5 Sebab – Sebab Kerusakan Jalan.....</b>	<b>9</b>
<b>2.6 Jenis - Jenis Kerusakan .....</b>	<b>10</b>
<b>2.7 Identifikasi Tingkat Kerusakan.....</b>	<b>17</b>
<b>2.8 Metode Analisa Komponen, Bina Marga 1987.....</b>	<b>17</b>
<b>2.9 Pengukuran Dimensi Kerusakan.....</b>	<b>26</b>
<b>2.10 CBR (<i>Callifornia Bearing Ratio</i>) .....</b>	<b>26</b>
<b>2.11 Pelapisan Tambahan.....</b>	<b>27</b>
<b>2.12 Penanganan Kerusakan dengan Metode Perbaikan Standart ...</b>	<b>29</b>
<b>2.13 Perhitungan Biaya Estimasi Perbaikan Jalan .....</b>	<b>31</b>
 <b>BAB 3. METODOLOGI.....</b>	 <b>32</b>
<b>3.1 Lokasi dan Waktu .....</b>	<b>32</b>
<b>3.2 Bahan dan Alat .....</b>	<b>33</b>
<b>3.3 Metode Pelaksanaan .....</b>	<b>33</b>
3.3.1 Pengumpulan Data .....	33
3.3.2 Pengolahan Data .....	35
3.3.3 Hasil Akhir dan Pembahasan .....	35
<b>3.4 Flowchart.....</b>	<b>35</b>
 <b>BAB 4. HASIL DAN PEMBAHASAN .....</b>	 <b>38</b>
<b>4.1 Lokasi Survei .....</b>	<b>38</b>
<b>4.2 Penilaian Kondisi Jalan .....</b>	<b>38</b>
<b>4.3 Data Hasil Survei.....</b>	<b>39</b>
4.3.1 Survei Kerusakan Jalan .....	39
4.3.2 Survei CBR .....	54

4.3.3 Survei LHR (Lintas Harian Rerata) .....	58
<b>4.4 Perhitungan Lapis Tambahan (<i>Overlay</i>) .....</b>	<b>58</b>
4.5 Penanganan dan Estimasi Biaya Tanpa Peningkatan .....	64
4.5 Penanganan dan Estimasi Biaya dengan Peningkatan .....	66
<b>BAB 5. KESIMPULAN DAN SARAN .....</b>	<b>68</b>
<b>5.1 Kesimpulan .....</b>	<b>68</b>
<b>5.2 Saran.....</b>	<b>68</b>

**DAFTAR PUSTAKA**

**LAMPIRAN**

## DAFTAR GAMBAR

Gambar 2.1 Struktur Perkerasan Lentur .....	5
Gambar 2.2 Struktur Perkerasan Jalan .....	8
Gambar 2.3 Struktur Jalan Paving .....	8
Gambar 2.4 Struktur Jalan Rabat .....	8
Gambar 2.5 Struktur Jalan Tanah .....	9
Gambar 2.6 Struktur Jalan Paras .....	9
Gambar 2.7 Retak halus .....	10
Gambar 2.8 Retak kulit Buaya .....	11
Gambar 2.9 Retak Pinggir .....	11
Gambar 2.10 Retak sambungan bahu dan perkerasan ( <i>edge joint crack</i> ) .....	12
Gambar 2.11 Retak Sambungan Jalan .....	12
Gambar 2.12 Retak sambungan pelebaran jalan ( <i>widening cracks</i> ) .....	13
Gambar 2.13 Retak Refleksi .....	13
Gambar 2.14 Retak Susut .....	14
Gambar 2.15 Retak Selip .....	14
Gambar 2.16 Alur ( <i>ruts</i> ) .....	15
Gambar 2.17 Kerinting ( <i>corrugation</i> ) .....	15
Gambar 2.18 Sungkur ( <i>shoving</i> ) .....	16
Gambar 2.19 Amblas ( <i>grade depressions</i> ) .....	16
Gambar 2.20 Jembul ( <i>upheaval</i> ) .....	16
Gambar 2.21 Korelasi CBR dan DDT .....	21
Gambar 3.1 Peta Lokasi .....	28
Gambar 3.2 Diagram Aliran Proyek Akhir .....	36

Gambar 3.3 Diagram Aliran Proyek Akhir (Lanjutan) .....	37
Gambar 4.1 Lokasi Penelitian .....	38
Gambar 4.2 Potongan Melintang Jalan .....	39
Gambar 4.3 Kerusakan Segmen 1 (a) Lubang <50mm (b) Rusak Kulit Buaya....	41
Gambar 4.4 Kerusakan Segmen 2 (a) Lubang <50mm (b) Rusak Tepi.....	42
Gambar 4.5 Kerusakan Segmen 3 (a) Lubang <50mm (b) Rusak Tepi.....	43
Gambar 4.6 Kerusakan Segmen 4 (a) Lubang <50mm (b) Rusak Kulit Buaya (c) Rusak Tepi .....	44
Gambar 4.7 Kerusakan Segmen 5 Lubang <50 mm .....	45
Gambar 4.8 Kerusakan Segmen 6 (a) Lubang <50mm (b) Rusak Kulit Buaya....	46
Gambar 4.9 Kerusakan Segmen 7(a) Lubang <50mm (b) Rusak Tepi.....	47
Gambar 4.10 Kerusakan Segmen 8 (a) Lubang <50mm (b) Rusak Tepi.....	48
Gambar 4.11 Kerusakan Segmen 9 Lubang <50 mm .....	49
Gambar 4.12 Kerusakan Segmen 10 Lubang <50 mm .....	50
Gambar 4.13 Kerusakan Segmen 11 (a) Lubang <50mm (b) Rusak Tepi.....	51
Gambar 4.14 Kerusakan Segmen 12 Lubang <50 mm .....	52
Gambar 4.15 Kerusakan Segmen 13 (a) Lubang <50mm (b) Rusak Tepi.....	53
Gambar 4.16 Titik Pengujian CBR .....	56
Gambar 4.17 Grafik Penentuan Harga CBR .....	57
Gambar 4.18 Nomogram 5.....	61
Gambar 4.19 Susunan Perkerasan Jalan Lama .....	61
Gambar 4.20 Tebal Overlay Peningkatan Kualitas Jalan.....	63

## DAFTAR TABEL

Tabel 2.1 Klasifikasi menurut kelas jalan .....	6
Tabel 2.2 Jumlah Jalur Bedasarkan Lebar Perkerasan .....	18
Tabel 2.3 Koefisien Distribusi Kendaraan (C) .....	18
Tabel 2.4 Angka Ekivalen Beban Sumbu .....	19
Tabel 2.5 Faktor Regional .....	22
Tabel 2.6 Indeks Permukaan Awal Umur Rencana (IPo) .....	22
Tabel 2.7 Indeks Permukaan Akhir Umur Rencana (IPt) .....	23
Tabel 2.8 Tebal Minimum Lapisan Permukaan .....	23
Tabel 2.9 Tebal Minimum Lapisan Pondasi .....	24
Tabel 2.10 Koefisien Relatif Bahan .....	25
Tabel 2.11 Nilai Kondisi Perkerasan .....	27
Tabel 3.1 Waktu Kegiatan Survei .....	32
Tabel 4.1 Pembagian Tiap Segmen Kerusakan Jalan .....	39
Tabel 4.2 Formulir Kerusakan Jalan Segmen 1 .....	41
Tabel 4.3 Formulir Kerusakan Jalan Segmen 2 .....	42
Tabel 4.4 Formulir Kerusakan Jalan Segmen 3 .....	43
Tabel 4.5 Formulir Kerusakan Jalan Segmen 4 .....	44
Tabel 4.6 Formulir Kerusakan Jalan Segmen 5 .....	45
Tabel 4.7 Formulir Kerusakan Jalan Segmen 6 .....	46
Tabel 4.8 Formulir Kerusakan Jalan Segmen 7 .....	47
Tabel 4.9 Formulir Kerusakan Jalan Segmen 8 .....	48
Tabel 4.10 Formulir Kerusakan Jalan Segmen 9 .....	49
Tabel 4.11 Formulir Kerusakan Jalan Segmen 10 .....	50

Tabel 4.12 Formulir Kerusakan Jalan Segmen 11 .....	51
Tabel 4.13 Formulir Kerusakan Jalan Segmen 12 .....	52
Tabel 4.14 Formulir Kerusakan Jalan Segmen 13 .....	53
Tabel 4.15 Total Kerusakan Tiap Segmen.....	54
Tabel 4.16 Prosentase Kerusakan Jalan .....	54
Tabel 4.17 Hasil Pengujian CBR .....	57
Tabel 4.18 Hasil Survei LHR.....	58
Tabel 4.19 Perbaikan Kerusakan Jalan .....	65
Tabel 4.20 Total Biaya Perbaikan.....	65
Tabel 4.21 Total Biaya Peningkatan Jalan.....	66
Tabel 4.22 Total Biaya Perbaikan dan Peningkatan Jalan .....	66

## BAB 1.PENDAHULUAN

### 1.1 Latar Belakang

Jalan adalah prasarana transportasi darat yang meliputi segala bagian jalan, termasuk bangunan pelengkap dan pelengkapannya yang diperuntukkan bagi lalu lintas, yang berada pada permukaan tanah, di atas atau di bawah permukaan tanah dan atau air, serta di atas jalan kabel (pasal 1 Permen PU : 11/PRT/M2010).

Seiring dengan bertambahnya kepemilikan kendaraan bermotor baik itu kendaraan roda dua atupun roda empat yang akhir-akhir ini perkembangannya sangat pesat, maka pelayanan jalan raya terhadap pengguna jalan harus ditingkatkan. Jenis kendaraan yang memakai jalan beraneka ragam, bervariasi baik ukuran, berat total, konfigurasi dari beban sumbu kendaraan, daya dan lain-lain (Sukirman, 1999).

Kenyamanan berkendara merupakan hal yang diinginkan oleh setiap pengendara di jalan raya. Kerusakan jalan adalah salah satu faktor penghambat kenyamanan pengguna jalan. Banyak ditemui di berbagai daerah dengan ruas jalan yang dalam keadaan rusak atau sedang dalam proses mengalami kerusakan. Sebagaimana yang terjadi di Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Lumajang, yang dikategorikan jalan kelas IIIC yang dapat dilalui kendaraan bermotor termasuk muatan dengan ukuran lebar tidak melebihi 2100 mm, ukuran panjang tidak melebihi 9.000 mm dan muatan sumbu terberat yang diizinkan kurang dari 8 ton (Tata Cara Perencanaan Geometri Jalan Antar Kota, 1997). Jalan tersebut merupakan jalan alternatif yang menghubungkan antara Jalan Nasional III (Jalan Soekarno Hatta) dengan JLT (Jalan Lintas Timur). Desa dengan luas  $2,1 \text{ km}^2$  dan dengan area persawahannya lebih dari setengah luas Desa yaitu  $1,583 \text{ km}^2$  membuat intensitas kendaraan berat saat musim panen meningkat untuk mengangkut hasil bumi. Hal tersebut kemungkinan yang menjadi salah satu faktor pemicu kerusakan jalan selain faktor alam ataupun desain perkerasan lama yang kurang baik. Kerusakan yang ada di desa tersebut pada saat dilakukan

prasurvei diantaranya adalah retak pinggir (*edge crack*), retak kulit buaya (*alligator crack*) dan lubang.

Dari keadaan tersebut maka dilakukan Survei Kerusakan Jalan dan Estimasi Biaya Perbaikan Jalan di Ruas Jalan Markisa Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Kabupaten Lumajang. Survei ini diharapkan dapat memberikan informasi kondisi *existing* sehingga dapat melakukan perhitungan rencana anggaran biaya untuk perbaikan jalan.

## 1.2 Rumusan Masalah

1. Bagaimana kondisi kerusakan jalan di Ruas Jalan Markisa Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Kabupaten Lumajang?
2. Bagaimana perhitungan tebal lapis tambahan (*overlay*) perbaikan jalan di Ruas Jalan Markisa Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Kabupaten Lumajang?
3. Bagaimana perhitungan estimasi biaya perbaikan jalan di Ruas Jalan Markisa Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Kabupaten Lumajang?

## 1.3 Tujuan Penelitian

1. Mengetahui bagaimana kondisi kerusakan jalan di Ruas Jalan Markisa Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Kabupaten Lumajang.
2. Mengetahui tebal lapis tambahan (*overlay*) perbaikan jalan di Ruas Jalan Markisa Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Kabupaten Lumajang.
3. Mengetahui estimasi biaya perbaikan jalan di Ruas Jalan Markisa Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Kabupaten Lumajang.

## 1.4 Batasan Masalah

1. Objek penelitian datि Sta 0+000 s.d. 1+300 di ruas Jalan Markisa Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Kabupaten Lumajang.
2. Tidak mengevaluasi dan meninjau drainase.

### 1.5 Manfaat Penelitian

Memberikan informasi kondisi *existing* kerusakan jalan dan perencanaan tebal lapis tambahan (*overlay*), serta menganalisa perhitungan estimasi biaya pekerjaan jalan yang terdapat pada Ruas Jalan Markisa Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Kabupaten Lumajang.

## BAB 2. TINJAUAN PUSTAKA

### 2.1 Jenis dan Fungsi Perkerasan Lentur

Konstruksi perkerasan lentur yaitu perkerasan yang menggunakan aspal sebagai bahan pengikat lapisan-lapisan perkerasannya bersifat memikul dan menyebarkan beban lalu lintas ke tanah dasar. Perkerasan lentur merupakan struktur yang terdiri dari beberapa lapisan dengan kekerasan dan daya dukung yang berlainan. Menurut Pedoman Perencanaan Tebal Perkerasan Lentur Pt T-01-2002-B.

Adapun susunan untuk perkerasan lentur adalah sebagai berikut :

#### 1. Lapisan Permukaan (*surface course*)

Lapisan ini terletak paling atas disebut lapisan permukaan, dan berfungsi sebagai lapisan perkerasan penahan roda selama masa pelayanan. Lapisan ini merupakan lapisan kedap air, sehingga air hujan yang jatuh di atasnya tidak meresap kelapisan di bawahnya dan melemahkan lapisan tersebut. Lapisan ini juga berfungsi agar kendaraan yang di atas permukaan mampu menahan beban repetis serta membagi beban tersebut kepada lapisan-lapisan di bawahnya.

#### 2. Lapisan Pondasi Atas (*base course*)

Lapisan ini menahan gaya lintang dari beban roda dan menyebarkan beban ke lapisan bawahnya. Lapisan ini merupakan lapisan peresapan untuk lapisan pondasi bawah.

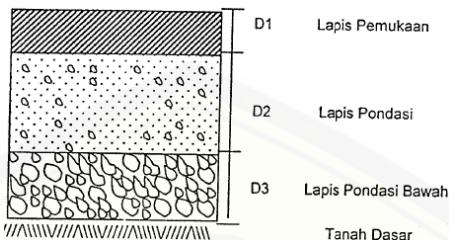
#### 3. Lapisan Pondasi Bawah (*subbase course*)

Lapisan ini mempunyai fungsi yang sama dengan *base course* tetapi tidak selalu perkerasan lentur memerlukan *subbase course*.

#### 4. Tanah Dasar (*subgrade*)

Lapisan ini terletak di atas tanah timbunan atau tanah galian yang sebelumnya diadakan perbaikan tanahnya sesuai dengan syarat yang telah ditentukan.

Gambar 2.1 menunjukkan struktur lapisan perkerasan lentur jalan dari lapisan permukaan, lapisan podasi, lapisan pondasi bawah hingga tanah dasar.



Sumber : Metode Aalisa Komponen Bina Marga 1987

Gambar 2.1 Struktur Perkerasan Lentur

## 2.2 Kriteria Konstruksi Perkerasan Lentur Jalan

Untuk memberikan rasa aman dan kenyamanan kepada pengguna jalan raya, maka konstruksi perkerasan jalan harus diperhatikan dan sesuai dengan syarat-syarat yang sudah ditentukan yaitu :

1. Permukaan perkerasan harus rata, tidak bergelombang, tidak melendut dan tidak berlubang.
2. Permukaan jalan harus cukup kaku, sehingga tidak akan mudah berubah bentuk akibat beban yang bekerja di atasnya.
3. Permukaan harus cukup kesat, memberikan gesekan yang baik terhadap ban, sehingga tidak akan mudah selip.
4. Permukaan tidak mengkilap, tidak silau apabila terkena sinar matahari.
5. Ketebalan perkerasan yang cukup sehingga mampu menyebarkan beban lalu lintas ke tanah dasar.
6. Kedap terhadap air, sehingga air tidak akan mudah meresap kelapisan bawah.
7. Permukaan mudah mengalirkan air, sehingga air hujan yang jauh akan mudah mengalir dan tidak tergenang.

## 2.3 Klasifikasi Jalan

### 2.3.1 Klasifikasi Menurut Fungsi Jalan

Menurut Pedoman Bina Marga Tahun 1997 tentang Perencanaan Geometrik Jalan Antar Kota, No 038/TBM/1997. Klasifikasi menurut fungsi jalan terbagi atas:

- Jalan Arteri:** Jalan yang melayani angkutan utama dengan ciri-ciri perjalanan jarak jauh, kecepatan rata-rata tinggi, dan jumlah jalan masuk dibatasi secara efisien.
- Jalan Kolektor:** Jalan yang melayani angkutan pengumpul atau pembagi dengan ciri-ciri perjalanan jarak sedang, kecepatan rata-rata sedang dan jumlah jalan masuk dibatasi.
- Jalan Lokal:** Jalan yang melayani angkutan setempat dengan ciri-ciri perjalanan jarak dekat, kecepatan rata-rata rendah, dan jumlah jalan masuk tidak dibatasi.

### 2.3.2 Klasifikasi Menurut Kelas Jalan

- Klasifikasi menurut kelas jalan berkaitan dengan kemampuan jalan untuk menerima beban lalu lintas, dinyatakan dalam muatan sumbu terberat (MST) dalam satuan ton.
- Klasifikasi menurut kelas jalan dan ketentuannya serta kaitannya dengan klasifikasi menurut fungsi jalan dapat dilihat dalam Tabel 2.1 (Pasal 11, PP. No.43/1993).

Tabel 2.1.Klasifikasi menurut kelas jalan.

KELAS JALAN	FUNGSI JALAN	DIMENSI MAKSIMUM DAN MST			
		Kendaraan Bermotor yang Diizinkan Menggunakan Jalan			
		Lebar (mm)	Panjang (mm)	MST (Ton)	Tinggi (mm)
I	Arteri	2500	18000	>10	
II		2500	18000	≥ 10	4200 dan
IIIA	Arteri atau Kolektor	2500	18000	≤ 8	≤ 1,7xLebar
IIIB	Kolektor	2500	12000	≤ 8	Kendaraan
IIIC	Lokal & Lingkungan	2500	9000	≤ 8	

Sumber : Tata Cara Perencanaan Geometri Jalan Antar Kota

## 2.4 Karakteristik Jalan

Kondisi perkerasan jalan akan menurun seiring dengan bertambahnya umur jalan. Bobot penurunan tingkat pelayanan perkerasan jalan dipengaruhi oleh beberapa faktor, yaitu faktor alam, cuaca, kualitas perkerasan atau kualitas pekerjaan pada saat pembangunan jalan. Dengan demikian kondisi jalan raya secara umum dikelompokan menjadi 3 (tiga) macam yaitu:

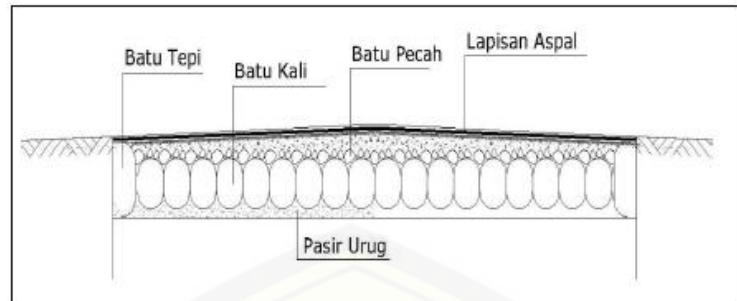
1. Baik (*good*) yaitu kondisi perkerasan yang bebas dari kerusakan atau cacat dan hanya membutuhkan pemeliharaan secara rutin untuk mempertahankan kondisi jalan supaya akan tetap dalam keadaan baik.
2. Sedang (*fair*) yaitu kondisi perkerasan jalan yang memiliki kerusakan yang cukup signifikan dan membutuhkan pelapisan ulang dan perkerasan.
3. Buruk (*poor*) yaitu kondisi perkerasan jalan yang memiliki kerusakan yang sudah meluas dan membutuhkan rehabilitasi dan pembangunan kembali.
  - a. Jalan

Jalan adalah prasarana transportasi darat yang meliputi segala bagian jalan, termasuk bangunan pelengkap dan perlengkapannya yang diperuntukkan bagi lalu lintas, yang berada pada permukaan tanah, di atas permukaan tanah, di bawah permukaan tanah dan atau air, serta di atas permukaan air, kecuali jalan kereta api, jalan lori, dan jalan kabel (Berdasarkan UU RI No 38 Tahun 2004 Tentang Jalan).

Fungsi jalan adalah untuk pergerakan manusia, barang dan sumber daya lain secara aman dan efisien dalam kehidupan sosial ekonomi. Dengan status ruas jalan terdiri dari : jalan nasional, jalan propinsi, jalan kota, dan jalan desa. Sedangkan jenis-jenis jalan yang terdapat di daerah pedesaan sebagai berikut :

### 1) Jalan Aspal

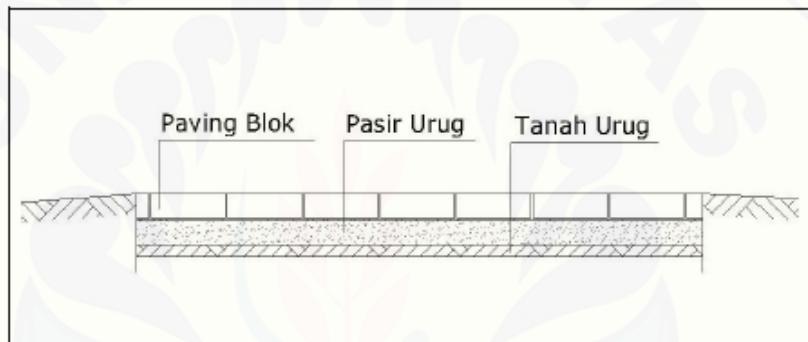
Secara umum struktur perkerasan jalan adalah terdiri dari lapisan aspal sirtu, batu pecah dan pasir urug (Gambar 2.2).



Gambar 2.2 Struktur Perkerasan Jalan

2) Jalan Paving

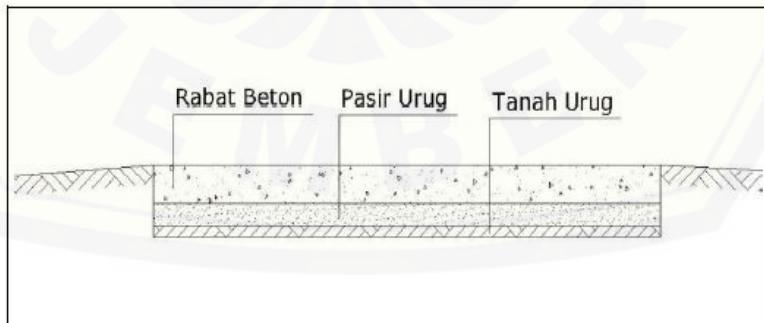
Secara umum struktur jalan paving terdiri dari paving, pasir urug, tanah (Gambar 2.3).



Gambar 2.3 Gambar Jalan Paving

3) Jalan Rabat

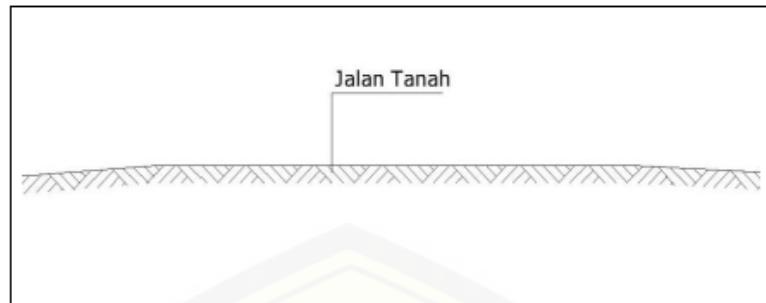
Secara umum stuktur jalan rabat terdiri dari tanah urug, pasir urug, rabat beton (Gambar 2.4).



Gambar 2.4 Struktur Jalan Rabat

4) Jalan Tanah

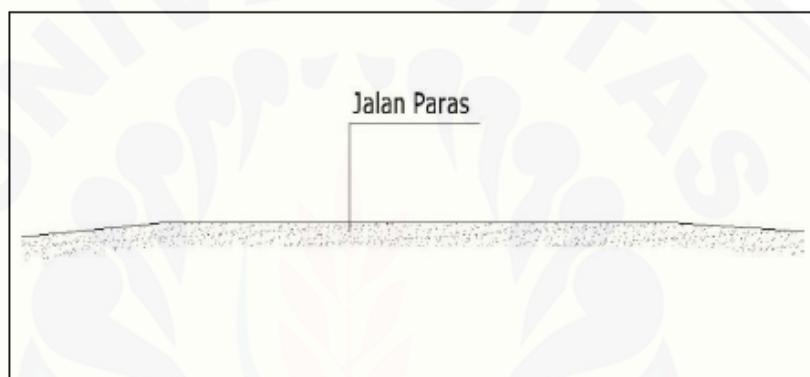
Struktur jalan tanah dapat dilihat pada gambar (Gambar 2.5).



Gambar 2.5 Struktur Jalan Tanah

5) Jalan Paras

Struktur jalan paras dapat dilihat pada gambar (Gambar 2.6).



Gambar 2.6 Struktur Jalan Paras

## 2.5 Sebab - Sebab Kerusakan Jalan

Menurut Petunjuk Pelaksanaan Pemeliharaan Jalan Kabupaten No.024/T/BT/1995 Kerusakan struktur jalan kebanyakan disebabkan oleh masuknya air. Masuknya air ini baik dari atas permukaan yang rusak dan atau kemiringan melintang yang tidak memadai atau masuk melalui cacat-cacat yang ada pada sistem drainase. Faktor-faktor lain yang menyebabkan kerusakan ialah:

1. Desain perkerasan yang jelek tebal atau lebar perkerasan yang kurang memadai.
2. Lalu lintas yang berlebihan atau terlalu berat.
3. Pelaksanaan yang salah yaitu pemasangan pondasi atas maupun bawah yang kurang memadai, atau bahan-bahan kualitas yang jelek.

Pada umumnya kerusakan-kerusakan yang timbul tidak disebabkan oleh satu faktor saja, tetapi disebabkan oleh beberapa faktor yang saling berkaitan.

## 2.6 Jenis – Jenis Kerusakan

Menurut Manual Pemeliharaan Jalan: 03/MN/B/1983 yang dikeluarkan oleh Direktorat Jendral Bina Marga, kerusakan jalan dapat dibedakan atas:

1. Retak (*cracking*)

Retak terjadi akibat regangan tarik pada permukaan aspal melebihi dari regangan tarik maksimum. Retak lapisan jalan dapat dibedakan atas:

- a. Retak halus (*hair cracking*), lebar celah lebih kecil atau sama dengan 3mm, penyebabnya adalah bahan perkerasan yang kurang baik, tanah dasar yang kurang stabil (Gambar 2.7).



Gambar 2.7 Retak halus

- b. Retak kulit buaya (*alligator crack*)

Lebar celah lebih besar atau sama dengan 3 mm. saling berangkai membentuk serangkaian kotak-kotak kecil yang menyerupai kulit buaya. Retak seperti ini disebabkan karena bahan perkerasan yang kurang baik, pelapukan permukaan, dan lapisan bawah permukaan yang kurang stabil (Gambar 2.8).



Gambar 2.8 Retak kulit Buaya

c. Retak pinggir (*edge crack*)

Retak yang memanjang dengan atau tanpa cabang yang mengarah ke bahu jalan dan terletak dekat bahu jalan. Retak seperti ini disebabkan oleh tidak baiknya sokongan dari arah samping, drainase yang kurang baik, dan terjadinya penyusutan tanah (Gambar 2.9).



Gambar 2.9 Retak Pinggir

d. Retak sambung bahu dan perkerasan (*edge joint crack*)

Retak memanjang atau umumnya terjadi pada sambungan bahu dengan perkerasan. Retak seperti ini biasanya terjadi akibat kondisi drainase di bawah bahu jalan lebih buruk dari pada di bawah perkerasan, menyusutnya material perkerasan akibat lintasan yang berat dibahu jalan (Gambar 2.10).



Gambar 2.10 Retak sambungan bahu dan perkerasan (*edge joint crack*)

e. Retak sambungan jalan (*lane joint crack*)

Retak memanjang yang terjadi pada sambungan 2 lajur lalu lintas. Hal ini disebabkan akibat tidak baiknya ikatan sambungan kedua lajur (Gambar 2.11).



Gambar 2.11 Retak Sambungan Jalan

f. Retak sambungan pelebaran jalan (*widening cracks*)

Retak memanjang yang terjadi pada sambungan antara perkerasan lama dengan perkerasan pelebaran. Hal ini karena perbedaan daya dukung di bawah pelebaran jalan dan jalan lama, dan dapat juga disebabkan karena ikatan antara sambungan yang tidak baik (Gambar 2.12).



Gambar 2.12 Retak sambungan pelebaran jalan (*widening cracks*)

g. Retak refleksi (*reflection cracks*)

Retak memanjang, melintang, diagonal, atau membentuk kotak. Hal ini terjadi pada lapisan tambahan yang menggambarkan pola retakan di bawahnya. Retakan ini dikarenakan karena perkerasan lama tidak diperbaiki dengan baik (Gambar 2.13).



Gambar 2.13 Retak Refleksi

h. Retak susut (*shrinkage cracks*)

Retakan yang saling bersambung membentuk kotak-kotak besar dengan sudut tajam. Retakan ini disebabkan oleh perubahan volume pada lapisan permukaan yang memakai aspal dengan penetrasi rendah (Gambar 2.14).



Gambar 2.14 Retak Susut

i. Retak selip (*slippage cracks*)

Retak yang berbentuk melengkung seperti bulan sabit. Hal ini disebabkan karena kurang baiknya ikatan antara lapisan permukaan dan lapisan di bawahnya (Gambar 2.15).

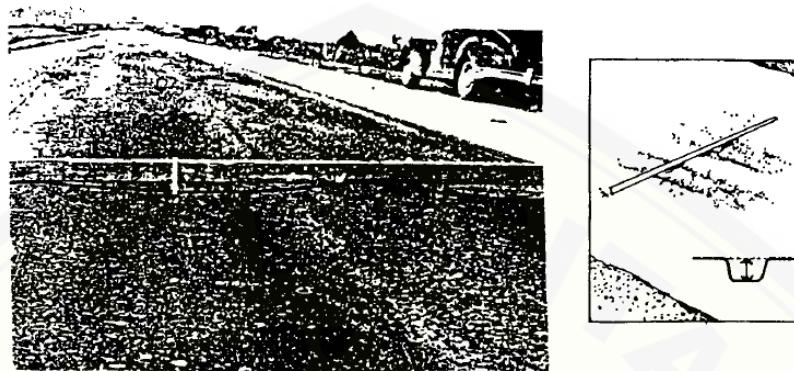


Gambar 2.15 Retak Selip

1. Distorasi (*distortion*)

Distorsi atau *deformation* merupakan perubahan bentuk yang dapat terjadi akibat lemahnya tanah dasar, pemasukan yang kurang pada lapisan pondasi, sehingga terjadi penambahan pemasukan akibat beban lalu lintas. Distorasi dapat dibedakan atas:

- a. Alur (*ruts*), yang terjadi pada lintasan roda sejajar as jalan. Terjadinya alur disebabkan oleh lapisan perkerasan yang kurang padat, sehingga terjadi tambahan pemanatan akibat repetisi beban lalu lintas (Gambar 2.16).



Gambar 2.16 Alur (*ruts*)

- b. Keriting (*corrugation*), yang terjadi melintang jalan. Penyebabnya adalah rendahnya stabilitas campuran yang dapat berasal dari terlalu tingginya kadar aspal, terlalu banyak menggunakan agregat halus, aspal yang digunakan menggunakan penetrasi yang tinggi (Gambar 2.17).



Gambar 2.17 Keriting (*corrugation*)

- c. Sungkur (*shoving*), deformasi plastis yang terjadi setempat, ditempat kendaraan sering berhenti, kelandaian curam, dan tikungan tajam. penyebab kerusakan ini sama dengan kerusakan keriting (Gambar 2.18).



Gambar 2.18 Sungkur (*shoving*)

- d. Amblas (*grade depressions*), terjadi setempat. Penyebabnya adalah beban (Gambar 2.19).



Gambar 2.19 Amblas (*grade depressions*)

- e. Jembul (*upheaval*), terjadi setempat. Hal ini terjadi akibat adanya pengembangan tanah dasar (Gambar 2.20).



Gambar 2.20 Jembul (*upheaval*)

## 2. Cacat permukaan (*desintegration*)

Yang termasuk dalam cacat permukaan adalah lubang, pelepasan butir, pengelupasan lapisan permukaan, dan agregat licin.

## 3. Pengausan

Pengausan terjadi karena agregat berasal dari material yang tidak tahan aus terhadap roda kendaraan.

## 4. Kegemukan (*bleeding or flushing*)

Permukaan menjadi licin yang disebabkan pemakaian kadar aspal yang tinggi atau pemakaian aspal yang berlebihan pada pekerjaan *prime coat*.

## 5. Penurunan pada bekas penanaman (*utility cut depression*)

Hal ini terjadi karena pemasatan yang tidak memenuhi syarat. Dapat diperbaiki dengan dibongkar kembali dan diganti lapisan yang baru.

## 2.7 Identifikasi Tingkat Kerusakan

Untuk mengetahui tingkat kerusakan perkerasan lentur jalan, perlu dilakukan suatu identifikasi kerusakan. Sehingga harus dilakukan survei lapangan terlebih dahulu dengan memprioritaskan kerusakan perkerasan jalan tersebut. Untuk mengetahui tingkat kerusakannya, diukur volume kerusakan serta ditinjau jenis kerusakan perkerasan lentur tersebut.

## 2.8 Metode Analisa Komponen, Bina Marga 1987

Dalam perancangan jalan menggunakan perkerasan lentur, Indonesia menggunakan Metode Analisa Komponen, Bina Marga. Penentuan tebal perkerasan dengan metode ini hanya berlaku untuk konstruksi perkerasan yang menggunakan material berbutir seperti granular material, batu pecah, dll.

Dalam metode Bina Marga ini ada beberapa istilah dan parameter yang digunakan untuk merencanakan tebal tiap lapis perkerasan lentur. Istilah dan parameter yang dipakai antara lain :

### 1. Jumlah Jalur dan Koefisien Distribusi Kendaraan (C)

Jalur rencana merupakan salah satu jalur lalu lintas dari suatu ruas jalan raya, yang menampung lalu lintas terbesar. Jika jalan tidak memiliki tanda batas jalur, maka jumlah jalur ditentukan dari lebar perkerasan menurut tabel 2.2 di bawah ini:

Tabel 2.2 Jumlah Jalur Bedasarkan Lebar Perkerasan

Lebar Perkerasan (L)	Jumlah Jalur (n)
$L < 5,50 \text{ m}$	1 jalur
$5,50 \text{ m} \leq L \leq 8,25 \text{ m}$	2 jalur
$8,25 \leq L \leq 11,25 \text{ m}$	3 jalur
$11,25 \leq L \leq 15,00 \text{ m}$	4 jalur
$15,00 \leq L \leq 18,75 \text{ m}$	5 jalur
$18,75 \leq L \leq 22,00 \text{ m}$	6 jalur

Sumber : SNI 1732-1989-F

Koefisien distribusi kendaraan (C) untuk kendaraan ringan dan berat yang lewat pada jalur rencana ditentukan menurut tabel 2.3 di bawah ini:

Tabel 2.3 Koefisien Distribusi Kendaraan (C)

Jumlah Jalur	Kendaraan Ringan *)		Kendaraan Berat **)	
	1 arah	2 arah	3 arah	4 arah
1 jalur	1,00	1,00	1,00	1,00
2 jalur	0,60	0,50	0,70	0,50
3 jalur	0,40	0,40	0,50	0,475
4 jalur	-	0,30	-	0,45
5 jalur	-	0,25	-	0,425
6 jalur	-	0,20	-	0,40

\*) berat total < 5 ton, misalnya mobil penumpang, pick up, mobil hantaran

\*\*) berat total > 5 ton, misalnya, bus, truk, traktor, semi trailler, trailler.

Sumber : SNI 1732-1989-F

### 2.Umur Rencana (UR)

Jumlah waktu dalam tahun yang dihitung dari mulai jalan itu digunakan sampai diperlukan perbaikan jalan atau pelapisan ulang.

### 3.Indeks Permukaan (IP)

Suatu angka yang menunjukkan tingkat pelayanan bedasarkan kerataan atau kehalusan serta kekokohan permukaan jalan.

#### 4. Angka Ekivalen (E)

Suatu beban sumbu kendaraan adalah angka yang menyatakan perbandingan tingkat kerusakan yang ditimbulkan oleh suatu lintasan beban sumbu tunggal kendaraan terhadap tingkat kerusakan yang ditimbulkan oleh satu lintasan beban standar sumbu tunggal seberat 8,16 ton (18.000 lb). Dapat dilihat pada tabel 2.4 dan persamaan 2,1 , 2,2.

a. Angka Ekivalen Sumbu Tunggal

b. Angka Ekivalen Sumbu Ganda

$$0,086 \times \left( \frac{\text{beban sumbu ganda (kg)}}{8160} \right)^4 \quad \dots \dots \dots (2,2)$$

Tabel 2.4 Angka Ekivalen Beban Sumbu

Beban Sumbu		Angka Ekivalen	
Kg	Lb	Sumbu tunggal	Sumbu ganda
1000	2205	0,0002	-
2000	4409	0,0036	0,0003
3000	6614	0,0183	0,0016
4000	8818	0,0577	0,005
5000	11023	0,141	0,0121
6000	13228	0,2923	0,0251
7000	15432	0,5415	0,0466
8000	17637	0,9238	0,0794
8160	18000	1,000	0,086
9000	19841	1,4798	0,1273
10000	22046	2,2555	0,194
11000	24251	3,3022	0,284
12000	26455	4,677	0,4022
13000	28660	6,4419	0,554
14000	30864	8,6647	0,7452
15000	33069	11,4184	0,982
16000	35276	14,7815	1,2712

Sumber : Metode Analisa Kompone Dirie Bina Marga 1987

### 5. Laluan Lintas Harian Rerata (LHR)

Jumlah rata-rata lalu lintas kendaran bermotor beroda 4 atau lebih yang dicatat selama 24 jam sehari untuk kedua jurusan.

## 6. Lintas Ekivalen Permulaan (LEP)

Jumlah lintas ekivalen harian ratarata dari sumbu tunggal sebesar 8,16 ton (18.000 lb) pada jalur rencana yang diduga terjadi pada permulaan umur rencana (persamaan 2.3).

$$LEP = \sum_{j=1}^n LHR_j \times C_j \times E_j \quad (2.3)$$

Catatan :  $j = \text{jenis kendaraan}$

## 7. Lintas Ekivalen Akhir (LEA)

Jumlah lintas ekivalen harian rata-rata dari sumbu tunggal seberat 8,16 ton (18.000 lb) pada jalur rencana yang diduga terjadi pada akhir umur rencana (persamaan 2.4).

Catatan :  $j = \text{jenis kendaraan}$

i = pekembangan lalu lintas

#### 8. Lintas Ekivalen Tengah (LET)

Jumlah lintas ekivalen harian rata-rata dari sumbu tunggal seberat 8,16 ton (18.000 lb) pada jalur rencana pada pertengahan umur rencana (persamaan 2.5).

$$\text{LET} = \frac{\text{LEP} + \text{LEA}}{2} \quad \dots \dots \dots \quad (2.5)$$

#### 9. Lintas Ekivalen Rencana (LER)

Suatu besaran yang dipakai dalam nomogram penetapan tebal perkerasan untuk menyatakan jumlah lintas ekivalen sumbu tunggal seberat 8,16 ton (18.000 lb) jalur rencana (persamaan 2.6).

FP (Faktor Penyesuaian) ditentukan dengan rumus pada persamaan 2.7 :

#### 10. Tanah Dasar

Sebagai dasar perletakan bagian perkeresan, bisa berupa tanah asli, tanah galian atau tanah galian.

#### 11. Lapis Pondasi Bawah

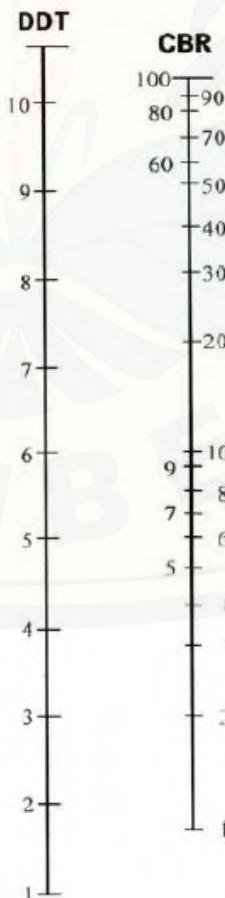
Lapis perkerasan yang terletak antara lapis pondasi dan tanah dasar.

#### 12. Lapis Pondasi

Lapis perkerasan yang terletak antara lapis permukaan dan lapis pondasi bawah atau tanah dasar jika tidak ada lapis pondasi bawah.

#### 13. Daya Dukung Tanah (DDT)

Skala untuk menyatakan kekuatan tanah dasar, yang didapat dari nomogram penetapan tebal perkerasan. Berikut ini adalah nomogram korelasi antara CBR dan DDT yang dapat dilihat pada Gambar 2.21.



Gambar 2.21 Korelasi CBR dan DDT

(Sumber SNI 1732-1989-F)

#### 14. Faktor Regional (FR)

Faktor setempat yang berhubungan dengan iklim, keadaan lapangan, daya dukung tanah dasar, dll. Dapat dilihat pada tabel 2.5.

Tabel 2.5 Faktor Regional

	Kelandaian I ( < 6% )		Kelandaian II ( 6 - 10 % )		Kelandaian III ( >10% )	
	% kendaraan berat < 30%	% kendaraan berat > 30%	% kendaraan berat < 30%	% kendaraan berat > 30%	% kendaraan berat < 30%	% kendaraan berat > 30%
Iklim I < 900 mm/th.	0,5	1,0-1,5	1,0	1,5-2,0	1,5	2,0-2,5
Iklim II > 900 mm/th.	1,5	2,0-2,5	2,0	2,5-3,0	2,5	3,0-3,5

Sumber : Metode Analisa Kompone Dirje Bina Marga 1987

#### 15. Indeks Tebal Perkerasan (ITP)

ITP digunakan dengan menggunakan LER selama umur rencana. Selanjutnya menentukan jenis lapis perkerasan yang akan dipakai dan menentukan nilai ITP dengan menggunakan nomogram. Dapat dilihat pada tabel 2.6.

Tabel 2.6 Indeks Permukaan Awal Umur Rencana (IPo)

Jenis Lapis Perkerasan	Ipo	Roughness *
Laston	$\geq 4$ 3,9 - 35	$\leq 1.000$ $> 1.000$
Lasbutag	3,9 - 3,5 3,4 - 3,0	$\leq 2.000$ $> 2.000$
HRA	3,9 - 3,5 3,4 - 3,0	$\leq 2.000$ $> 2.000$
Burda	3,9 - 3,5	$< 2.000$
Burtu	3,4 - 3,0	$< 2.000$
Lapen	3,4 - 3,0 2,9 - 2,5	$< 3.000$ $> 3.000$
Latasbum	2,9 - 2,5	
Buras	2,9 - 2,5	
Latasir	2,9 - 2,5	
Jalan Tanah	$\leq 2,4$	
Jalan Kerikil	$\leq 2,4$	

Sumber : Metode Analisa Kompone Dirje Bina Marga 1987

Dalam menentukan indeks permukaan (IP) pada akhir umur rencana, perlu dipertimbangkan faktor-faktor klasifikasi fungsional jalan dan jumlah lintas ekivalen rencana (LER), menurut tabel 2.7 di bawah ini :

Tabel 2.7 Indeks Permukaan Akhir Umur Rencana (IPt)

LER = Lintas Ekivalen Rencana *)	Klasifikasi Jalan				Tol
	Lokal	Kolektor	Arteri		
< 10	1,0 - 1,5	1,5	1,5 - 2,0	-	-
10 - 100	1,5	1,5-2,0	2,0	-	-
100 - 1.000	1,5-2,0	2,0	2,0 - 2,5	-	-
> 1.000	-	2,0 - 2,5	2,5	2,5	2,5

Sumber : Metode Analisa Kompone Dirje Bina Marga 1987

Menentukan tebal masing-masing lapisan dengan menggunakan rumus persamaan 2.8:

$$ITP = a_1D_1 + a_2D_2 + a_3D_3 \dots \quad (2.8)$$

Dengan :       $a$  = koefisien relatif bahan (tabel 2.10)

D = tebal lapisan (tabel 2.8 dan tabel 2.9)

Untuk mengetahui tebal minimum lapisan permukaan maupun pondasi dapat dilihat pada tabel 2.8 dan 2.9.

Tabel 2.8 Tebal Minimum Lapisan Permukaan

ITP	Tebal Minimum (cm)	Bahan
< 3,0	5	Lapis pelindung : (buras/burtu/burda)
3,00 - 6,70	5	Lapen/Aspal Macadam,HRA,Lasbutag,Laston
6,71 - 7,49	7,5	Lapen/Aspal Macadam,HRA,Lasbutag,Laston
7,5 - 9,99	7,5	Lasbutag,Laston
≥ 10,00	10	Laston

Sumber : Metode Analisa Komponen Dirje Bina Marga 1987

Tabel 2.9 Tebal Minimum Lapisan Pondasi

ITP	Tebal Minimum	Bahan
< 3,00	15	Batu pecah,stabilisasi tanah dengan semen, stabilisasi tanah dengan kapur.
3,00 - 7,49	20*)	Batu pecah,stabilisasi tanah dengan semen, stabilisasi tanah dengan kapur.
	10	Laston Atas
7,5 - 9,99	20	Batu pecah,stabilisasi tanah dengan semen, stabilisasi tanah dengan kapur,pondasi macadam.
	15	Laston Atas
10 - 12,14	20	Batu pecah,stabilisasi tanah dengan semen, stabilisasi tanah dengan kapur,pondasi macadam, Lapen, Laston Atas.
> 12,25	25	Batu pecah,stabilisasi tanah dengan semen, stabilisasi tanah dengan kapur,pondasi macadam, Lapen, Laston Atas.

Sumber : Metode Analisa Komponen Dirje Bina Marga 1987

Koefisien relatif bahan (a) masing-masing bahan dan kegunaannya sebagai lapis permukaan, pondasi, pondasi bawah, ditentukan secara korelasi sesuai nilai *Marshall Test* (untuk bahan dengan aspal). Lihat tabel 2.10.

Tabel 2.10 Koefisien Relatif Bahan

Koefisien Kekuatan Relatif			Kekuatan Bahan			Jenis Bahan
a1	a2	a3	MS (Kg)	Kt (Kg/cm)	CBR (%)	
0,4	-	-	744	-	-	Laston
0,35	-	-	590	-	-	
0,32	-	-	454	-	-	
0,3	-	-	340	-	-	
0,35	-	-	744	-	-	Lasbutag
0,31	-	-	590	-	-	
0,28	-	-	454	-	-	
0,26	-	-	340	-	-	
0,3	-	-	340	-	-	HRA
0,26	-	-	340	-	-	
0,25	-	-	-	-	-	
0,2	-	-	-	-	-	
-	0,28	-	590	-	-	Laston Atas
-	0,26	-	454	-	-	
-	0,24	-	340	-	-	
-	0,23	-	-	-	-	Lapen(mekanis)
-	0,19	-	-	-	-	
-	0,15	-	-	22	-	Stab. Tanah dengan semen
-	0,13	-	-	18	-	
-	0,15	-	-	22	-	Stab. Tanah dengan kapur
-	0,13	-	-	18	-	
-	0,14	-	-	-	100	Batu pecah (kelas A)
-	0,13	-	-	-	80	Batu pecah (kelas B)
-	0,12	-	-	-	60	Batu pecah (kelas C)
-	-	0,13	-	-	70	Sirtu/pitrun (klas A)
-	-	0,12	-	-	50	Sirtu/pitrun (klas B)
-	-	0,11	-	-	30	Sirtu/pitrun (klas C)
-	-	0,1	-	-	20	Tanah/lempung kepasiran

Sumber : Metode Analisa Komponen Dirje Bina Marga 1987

## 2.9 Pengukuran Dimensi Kerusakan

- Lubang ( pada permukaan jalan beraspal )
  - 1. Peralatan
  - 2. Peralatan yang digunakan untuk mengukur kerusakan berupa lubang adalah sebagai berikut :
    - a. Rambu lalu-lintas sementara
    - b. Mistar 1 meter
    - c. Pita ukur
  - 3. Kriteria Pengukuran :
    - a. Bila kedalaman dibawah mistar 1 meter  $< 50$  mm maka kedalaman dan luas daerah ini harus dicatat .
    - b. Bila kedalaman dibawah mistar 1 meter  $> 50$  mm maka kedalaman dan luas daerah ini harus dicatat.
    - c. Semua tempat dimana lapisan agregat terlihat oleh lalu-lintas maka harus dicatat.

## 2.10 CBR (*California Bearing Ratio*)

Metode ini paling banyak digunakan untuk perencanaan perkerasan lentur. Pada awalnya dikembangkan oleh *California Division for Highway*, kemudian baru ditinjau lajut oleh *US Army Corp of Engineers*, dan umumnya diadopsi oleh banyak negara di dunia.

Pemeriksaan CBR dalam hal ini dilakukan terhadap tanah dasar yang dapat dilakukan di laboratorium atau di lapangan. Nilai CBR adalah perbandingan antara beban penetrasi suatu bahan terhadap bahan standar dengan kedalaman dan kecepatan penetrasi yang sama. Nilai CBR yang digunakan yaitu nilai CBR lapangan dari data-data yang bedasarkan hasil pemeriksaan dengan alat *Dynamic Cone Penetrometer* (DCPT)

Berikut adalah langkah-langkah pengujian CBR dengan menggunakan alat *Dynamic Cone Penetrometer* (DCPT) :

1. Bersihkan area atau titik yang akan diuji dari rumput, setelah itu ratakan supaya usaha untuk mendapatkan tanah asli tidak terganggu.

2. Periksa sambungan DCPT dan kencangkan.
  3. Tempatkan ujung DCPT pada permukaan tanah dalam keadaan tegak lurus.
  4. Baca mistar, berapa kedalaman masuknya dilihat dari samping ( $X_0$ ),
  5. Angkat palu pada ketinggian maksimum, kemudian lepaskan hingga jatuh bebas. Baca dengan mistar berapa kedalamannya ( $X_1, X_2, X_3, X_4, \dots, X_n$ )

Dari hasil pengujian seperti yang dilakukan di atas, hasil dari tiap-tiap pembacaan dihitung nilai penetrasinya dengan menggunakan rumus pada persamaan 2.9 di bawah ini.

Dimana :  $X_0$  : Pembacaan permulaan

$X_{1,2,2,\dots}X_n$  : Pembacaan Pertama. Kedua, ketiga hingga terakhir

Setelah diketahui nilai penetrasi dari tiap-tiap pembacaan, kemudian dihitung nilai tubukan dengan menggunakan rumus pada persamaan 2.10.

Dimana :  $X_{ke-n}$  : Pembacaan urutan ke-.....

Untuk mengetahui harga CBR dari tiap-tiap pembacaan, hasil dari perhitungan pembacaan diplotkan dengan grafik pada buku petunjuk pemakaian *Dynamic Cone Penetrometer SO-150A*. Nilai CBR tersebut kemudian di rata-rata dari tiap-tiap titik pembacaan. Hasil dari rata-rata CBR tersebut selanjutnya dikorelasikan dengan rumus DDT pada persamaan 2.11.

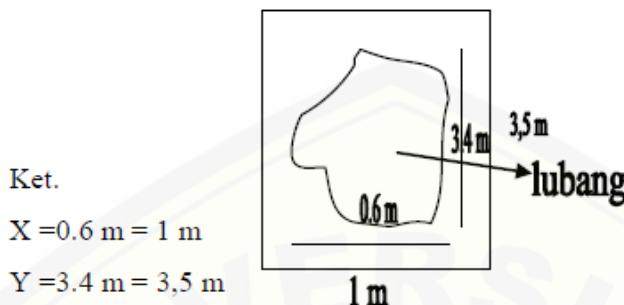
Hasil DDT tersebut kemudian dihitung dalam nomogram 5 pada perhitungan dengan menggunakan metode analisa metode komponen Bina Marga 1987.

## 2.11 Pelapisan Tambahan

Konstruksi jalan yang telah habis masa pelayanannya, telah mencapai indeks permukaan akhir yang diharapkan perlu diberikan lapis ulang untuk dapat kembali mempunyai nilai kekuatan, tingkat kenyamanan, dan tingkat

keamanan. Untuk acuan penentuan letak titik pemeriksaan kerusakan contohnya :

Penentuan Titik Pemeriksaan Ket.



Untuk kerusakan lebih dari 1 m contohnya 1,2 m - 1,4 mm menjadi 1,5 m agar supaya perhitungan luas dimensi kerusakan menjadi lebih mudah. Sedangkan untuk perhitungan pelapisan tambahan (*overlay*), kondisi perkerasan jalan lama (*existing pavement*) dinilai sesuai tabel 2.11 di bawah ini:

Tabel 2.11 Nilai Kondisi Perkerasan Jalan

1. Lapis Permukaan :	Umumnya tidak retak, hanya sedikit deformasi pada jalur roda.....	90 – 100%
	Terlihat retak halus, sedikit deformasi pada jalur roda namun masih tetap stabil.....	70 – 90%
	Retak sedang, beberapa deformasi pada jalur roda, pada dasarnya masih menunjukkan kestabilan.....	50 – 70%
	Retak banyak, demikian juga deformasi pada jalur roda, menunjukkan gejala ketidakstabilan .....	30 – 50%
2. Lapis Pondasi:		
a.	Pondasi Aspal Beton atau Penetrasi Macadam Umumnya tidak retak .....	90 – 100%
	Terlihat retak halus, namun masih tetap stabil.....	70 – 90%
	Retak sedang, pada dasarnya masih menunjukkan kestabilan .....	50 – 70%
	Retak banyak, menunjukkan gejala ketidakstabilan .....	30 – 50%
b.	Stabilisasi Tanah dengan Semen atau Kapur : Indek Plastisitas (Plasticity Index = PI) $\leq$ 10 .....	70 – 100%
c.	Pondasi Macadam atau Batu Pecah : Indek Plastisitas (Plasticity Index = PI) $\leq$ 6 .....	80 – 100%
3. Lapis Pondasi Bawah :		
	Indek plastisitas (Plasticity Index = PI) $\leq$ 6 .....	90 – 100%
	Indek plastisitas (Plasticity Index = PI) $>$ 6 .....	70 – 90%

Sumber : Petunjuk Perencanaan Tebal Perkerasan Lentur Jalan Raya Dengan Metode Analisa Komponen

## 2.12 Penanganan Kerusakan dengan Metode Perbaikan Standart

Penanganan kerusakan jalan pada lapisan lentur menggunakan metode perbaikan standar Direktorat Jendral Bina Marga 1995. Jenis-jenis metode penanganan tiap kerusakan adalah:

### 1) Metode Perbaikan P1 (Penebaran Pasir)

#### a) Jenis kerusakan yang ditangani:

Lokasi kegemukan aspal terutama pada tikungan dan tanjakan.

#### b) Langkah-langkah penanganan:

- Memobilisasi peralatan, pekerja, dan material ke lapangan.
- Memberikan tanda pada jalan yang akan diperbaiki
- Membersihkan daerah.
- Menebar pasir kasar atau agregat halus (tebal > 10mm) diatas permukaan yang mengalami kerusakan.
- Melakukan pemedatan dengan pemedat ringan (1 -2) ton sampai permukaan rata dengan kepadatan optimal 95%

### 2) Metode Perbaikan P2 (Peleburan Aspal Setempat)

#### a) Jenis kerusakan yang ditangani:

- kerusakan tepi bahu jalan beraspal
- Retak buaya < 2mm
- Retak garis lebar < 2mm
- Terkelupas

#### b) Langkah-langkah penanganan:

- Memobilisasi peralatan, pekerja, dan material ke lapangan.
- Membersihkan daerah, permukaan harus bersih dan kering.
- Menyemprotkan aspal keras sebanyak 1,5 kg/m<sup>2</sup> dan untuk *cut back* 1 liter/m<sup>2</sup>
- Menebarkan pasir kasar atau agregat halus 5mm hingga rata
- Melakukan pemedatan sampai diperoleh permukaan rata dan optimal (kepadatan 95%)

### 3) Metode Perbaikan P3 (Pelapisan Retakan)

#### a) Jenis kerusakan yang ditangani:

- Lokasi retak satu arah dengan lebar retakan < 2mm

b) Langkah penanganan:

- Memobilisasi peralatan, pekerja, dan material ke lapangan.
- Membersihkan daerah, permukaan harus bersih dan kering.
- Menyemprotkan tack coat (0,2 liter/m<sup>2</sup> di daerah yang akan diperbaiki)
- Menebar dan meratakan campuran aspal beton pada seluruh daerah yang telah ditandai
- Melakukan pemedatan ringan (1 - 2) ton sampai diperoleh permukaan yang rata dan kepadatan optimum (kepadatan 95%)

4) Metode Perbaikan P4 (Pengisian Retak)

a) Jenis kerusakan yang ditangani:

- Lokasi retak satu arah dengan lebar retakan > 2 mm

b) Langkah penanganan:

- Memobilisasi peralatan, pekerja, dan material ke lapangan.
- Membersihkan daerah, permukaan harus bersih dan kering.
- Mengisi retakan dengan aspal *cut back* 2 liter/m<sup>2</sup> menggunakan aspal *sprayer* atau dengan tenaga manusia
- Menebarkan pasir kasar pada retakan yang telah diisi aspal (tebal 10 mm)
- Memadatkan minimal 3 lintasan dengan *baby roller*.

5) Metode Perbaikan P5 (Penambalan Lubang)

a) Jenis kerusakan yang ditangani:

- Lubang kedalaman > 50 mm
- Keriting kedalaman > 30 mm
- Alur kedalaman > 30 mm
- Ambles kedalaman > 50 mm
- Jembul kedalaman > 50 mm
- Kerusakan tepi perkerasan jalan, dan
- Retak buaya lebar > 2 mm

b) Langkah penanganan:

- Menggali material sampai mencapai lapisan bawahnya.
- Membersihkan bagian yang akan ditangani dengan tenaga manusia.
- Menyemprotkan lapis resap pengikat *prime coat* dengan takaran 0,5 liter/m<sup>2</sup>
- Menebarkan dan memadatkan campuran aspal beton sampai diperoleh permukaan yang rata
- Memadatkan dengan *baby roller*(minimum 5 lintasan)

6) Metode Perbaikan P6 (Perataan)

a) Jenis kerusakan yang ditangani:

- Lokasi keriting dengan kedalaman < 30 mm
- Lokasi lubang dengan kedalaman < 50 mm
- Lokasi alur dengan kedalaman < 30 mm
- Lokasi terjadinya penurunan dengan kedalaman < 50 mm
- Lokasi jembul dengan kedalaman < 50 mm

b) Langkah penanganan:

- Membersihkan bagian yang akan ditangani dengan tenaga manusia
- Melaburkan *tack coat* 0,5 liter/m<sup>2</sup>
- Menaburkan campuran aspal beton kemudian memadatkannya sampai diperoleh permukaan yang rata.
- Memadatkan dengan *baby roller* (minimum 5 lintasan)

### 2.13 Perhitungan Estimasi Biaya Perbaikan Jalan

Untuk menghitung Rencana Anggaran Biaya perbaikan, dapat menggunakan rumus persamaan 2.12 sebagai berikut:

$$\boxed{RAB = \text{Volume Pekerjaan} \times \text{AHS}}$$

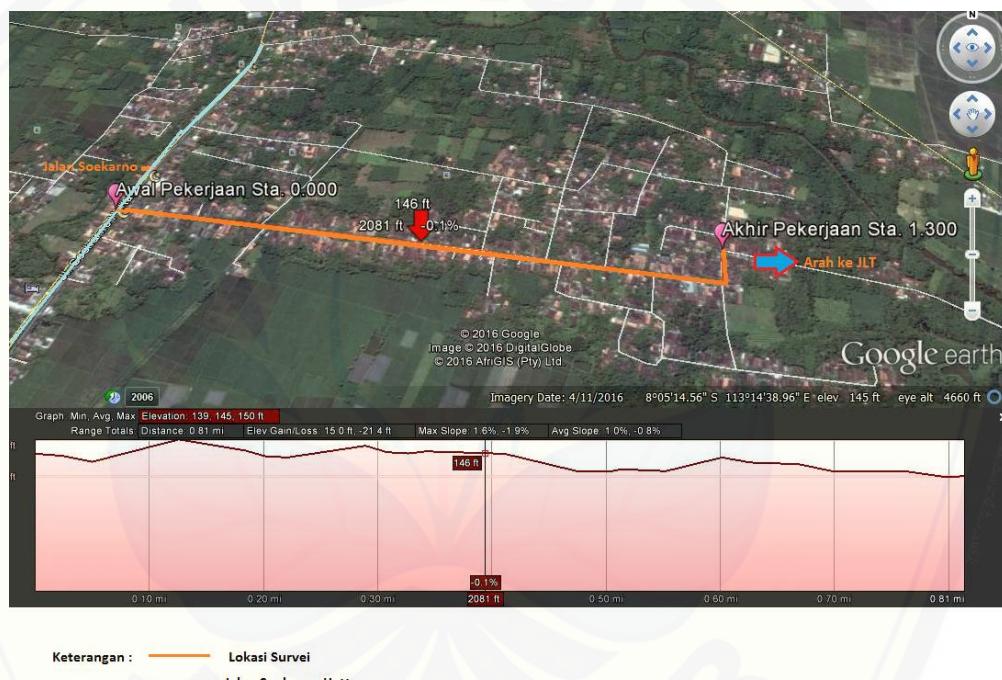
.....(2.12)

Dalam penelitian ini harga satuan pekerjaan yang digunakan ialah berdasarkan Analisa Harga Satuan (AHS) dari Dinas Pekerjaan Umum Bina Marga Kabupaten Lumajang 2017 yang dapat dilihat pada lampiran C.

### **BAB 3. METODOLOGI**

### **3.1 Lokasi dan Waktu**

Lokasi survei adalah ruas Jalan Markisa Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Kabupaten Lumajang (Gambar 3.1). Yang secara geografis terletak di  $8^{\circ}05'14.56''$  LS dan  $113^{\circ}14'38.96''$  BT, pada daerah dataran rendah. Ukuran tiap segmen adalah 100 meter, survei dilakukan sepanjang 1,3 kilometer. Kegiatan survei detail ini diperkirakan membutuhkan waktu selama 2 minggu, dimulai dari minggu ke-3 bulan April (Tabel 3.1).



Sumber : Google Earth

Gambar 3.1 Peta Lokasi

Tabel 3.1 Waktu Kegiatan Survei

### 3.2 Bahan Dan Alat

Dalam Survei detail yang akan dilaksanakan ini membutuhkan beberapa bahan dan alat yang dapat menunjang pengolahan dan penyusunan data. Bahan yang diperlukan sebagai berikut:

1. Peta lokasi sebagai peta kerja dan penyajian hasil skala 1:5000.
2. Tabel survei kerusakan jalan dan AHS dari dinas pekerjaan umum.
3. Metode Analisa Komponen Dirjen Bina Marga 1987.

Alat yang akan digunakan dalam kegiatan survei ini terdiri dari :

1. Roll ( 100 meter )

Digunakan untuk mengukur panjang jalan.

2. Roll ( 5 meter )

Digunakan untuk mengukur lebar jalan.

3. Laptop

Digunakan untuk mengolah data hasil survei.

a. *Microsoft Word 2007*

b. *Microsoft Excel 2007*

4. Kamera

Digunakan untuk mengambil foto visual jalan

5. Kalkulator

Digunakan untuk melakukan perhitungan

6. Lembar kerja

Digunakan untuk mengisi data survei jalan.

8. Bolpoin

Digunakan untuk mencatat data survei.

### 3.3 Metode Pelaksanaan

#### 3.3.1 Pengumpulan Data

Terdapat dua jenis data yang akan didapat dari kegiatan pengumpulan data ini, yaitu:

- a. Data primer

- 1) Data primer adalah data yang secara langsung bersumber dari survey yang dilakukan. Ada beberapa yang dilakukan dalam pengumpulan data, antara lain :
    - a) Pengamatan langsung atau observasi di ruas Jalan Markisa Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Kabupaten Lumajang.
    - b) Dokumentasi kondisi perkerasan lentur
    - c) Melakukan uji CBR dan LHR di ruas Jalan Markisa Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Lumajang.
  - 2) Langkah-langkah pengambilan data primer:
    - a) Survei visual kondisi jalan
    - b) Menyusun formulir SKJ (survei kerusakan jalan)
    - c) Melakukan pengamatan dilokasi
    - d) Melakukan pengukuran kerusakan yang ada di lokasi sekaligus mengisi formulir SKJ
    - e) Melakukan uji CBR tanah
    - f) Melakukan survei LHR
    - g) Mendokumentasikan kegiatan selama kegiatan survei
- b. Data sekunder
- 1) Data sekunder adalah data-data yang bersumber dari berbagai instansi-instansi atau lembaga terkait.
  - 2) Langkah-langkah perhitungan data sekunder
    - a) Meminta AHS kepada Dinas PU Kabupaten Lumajang.
    - b) Menghitung biaya estimasi perbaikan kerusakan dengan membagi tiap-tiap kerusakan dari hasil survei lapangan bedasarkan jenis kerusakannya dengan menggunakan Metode Perbaikan Standar Bina Marga 1995 dan peningkatan jalan dari perhitungan lapis tambahan (*overlay*).
    - c) Kalikan Luas perbaikan tiap-tiap kerusakan dan volume peningkatan jalan dengan AHS yang didapat dari Dinas PU Kabupaten Lumajang.

### 3.3.2 Pengolahan Data

Pengolahan data akan dilakukan dengan cara menghitung luas kerusakan jalan dan menghitung perencanaan tebal lapis tambahan (*overlay*). Untuk kemudian menghitung estimasi biaya perbaikan kerusakan dan peningkatan jalan dengan satuan harga yang berlaku.

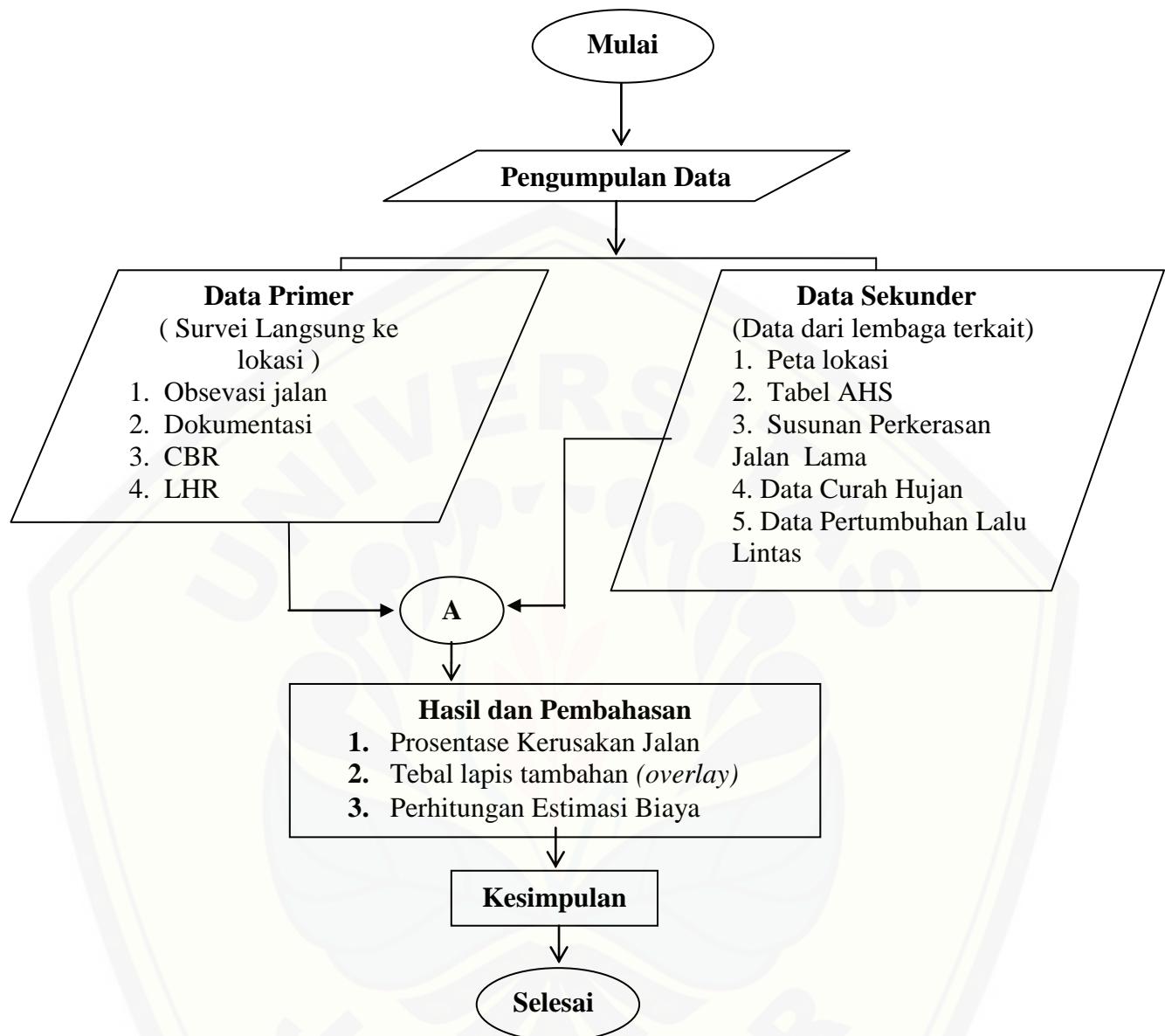
Luas kerusakan, data CBR dan LHR didapat dari data primer. Sedangkan Analisa Harga Satuan, peta lokasi dan susunan perkerasan jalan lama didapat dari data sekunder. Adapun beberapa software yang digunakan dalam pengolahan data yaitu: *Microsoft Word 2007*, *Auto CAD* dan, *Microsoft Excel 2007*.

### 3.3.3 Hasil Akhir dan Pembahasan

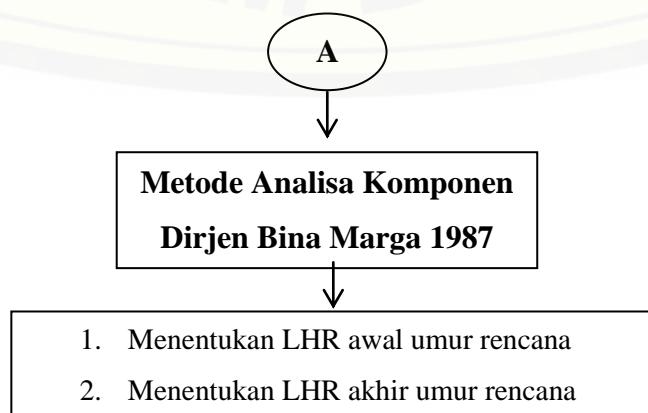
Hasil akhir dapat berupa perhitungan perencanaan lapis tambahan (*overlay*), tabel data kerusakan perkerasan lentur jalan serta estimasi biaya perbaikan dan peningkatan di jalan Markisa Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Kabupaten Lumajang.

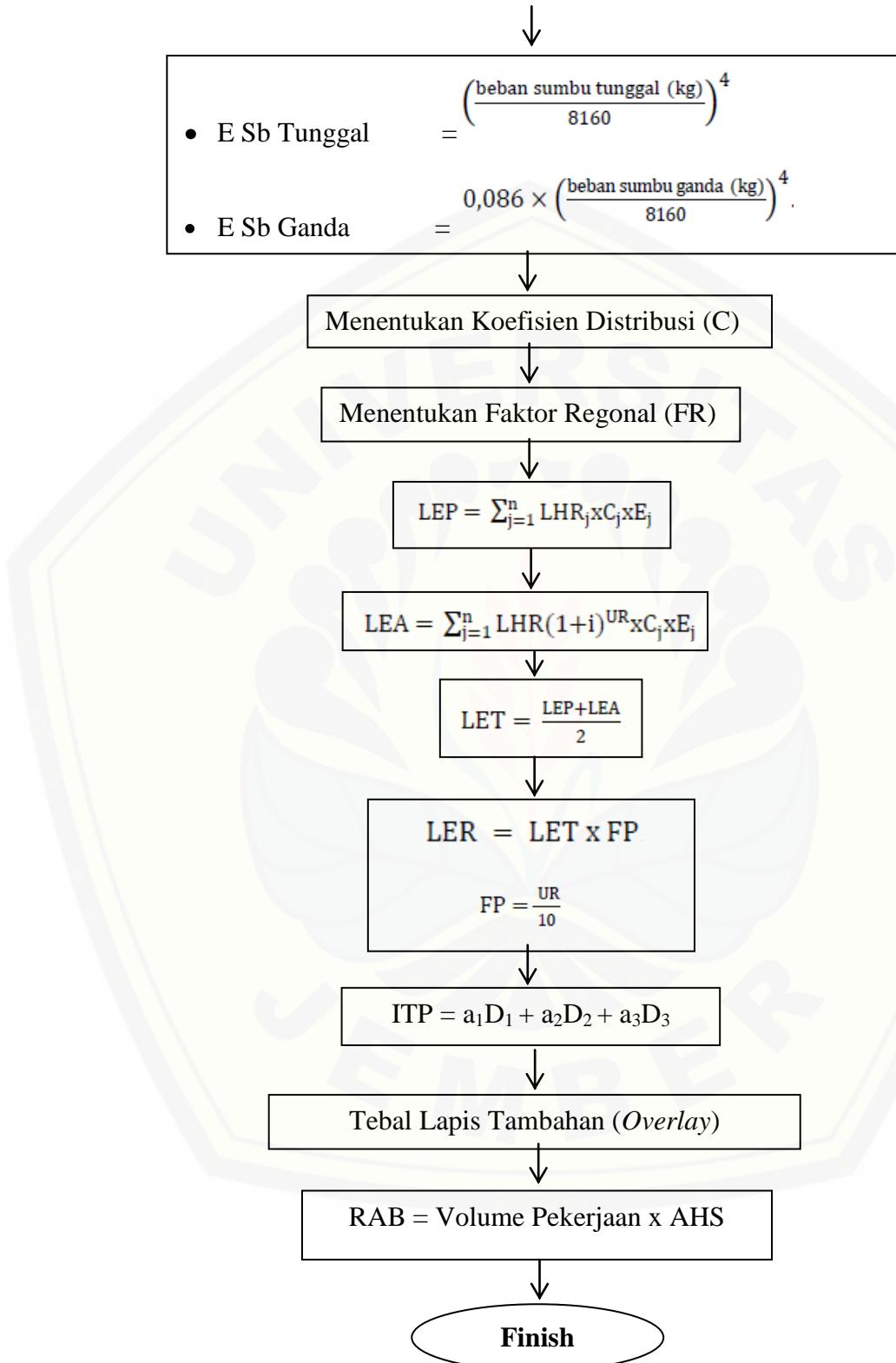
## 3.4 Flowchart

Untuk memperjelas alur pelaksanaan proyek akhir ini, dapat dilihat pada diagram alir pada gambar 3.2 dan 3.3.



Gambar 3.2 Diagram Proyek Akhir





Gambar 3.3 Diagram Proyek Akhir (Lanjutan)

## BAB 5. PENUTUP

### 5.1 Kesimpulan

Dari penelitian yang dilakukan pada ruas jalan Markisa Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Kabupaten Lumajang (Sta 0+000 – 1+300), dapat disimpulkan bahwa :

1. Di sepanjang lokasi survei pada Jalan Markisa Desa Selok Besuki Kecamata Sukodono Lumajang terdapat tiga jenis kerusakan, yaitu lubang <50mm, retak kulit buaya dan rusak tepi. Dengan persentase 13,97 % dalam kedaan rusak dan 86,03 % dalam keadaan baik.
2. Perhitungan perencanaan lapis tambahan (*overlay*) dengan metode analisa komponen Bina Marga 1987 menghasilkan tebal lapis tambahan dengan susunan perkerasan lapis *overlay* laston MS 590 sebesar 4 cm, dan dari histori jalan lama susunan perkerasannya adalah 5 cm lapen manual, 10 cm batu pecah kelas A dan 15 cm sirtu kelas A, serta dari uji CBR didapat nilai tanah dasar CBR sebesar 3,60%
3. Perhitungan estimasi biaya terbagi menjadi dua tahap, yang pertama perhitungan estimasi perbaikan untuk lubang kedalaman <50mm, retak kulit buaya dan rusak tepi dengan menggunakan metode perbaikan standart bina marga 1995 sebesar Rp 62.694.340,- dan perhitungan estimasi biaya peningkatan jalan dari hasil perhitungan *overlay* sebesar Rp 667.587.529,- . Total dari estimasi biaya perbaikan dan peningkatan jalan adalah sebesar Rp 730.281.869,-

### 5.2 Saran

Perencanaan tebal lapis tambahan (*overlay*) dengan menggunakan Metode disain lain perlu dilakukan sebagai pembanding terhadap hasil yang diperoleh pada perencanaan dengan metode analisa komponen Bina Marga 1987 ini.

## DAFTAR PUSTAKA

- Departemen Pekerjaan Umum.1987. *Petunjuk Perencanaan Tebal Perkerasan Lentur Jalan Raya dengan Metode Analisa Komponen.* Jakarta.
- Departemen Pekerjaan Umum.1995. *Metode Perbaikan Standart.* Jakarta.
- Dinas Pekerjaan Umum Bina Marga Provinsi Jawa Timur Kabupaten Lumajang. 2017. *Analisa Harga Satuan Pekerjaan.* Lumajang
- Direktorat Jendral Bina Marga, 03/MN/B/1983. *Kerusakan Jalan.*
- Direktorat Jenderal Bina Marga. 1997. *Tata Cara Perencanaan Geometrik Jalan Antar Kota,* Jakarta.
- Gunadarma. 1997. *Rekayasa Jalan Raya.* Penerbit Gunadarma : Jakarta.
- Hidayat, Nursyamsu, Ph.D.2012. *Dasar-Dasar Perencanaan Geometrik Jalan.* UGM
- Ibrahim, B.2012. *Rencana Estimasi Real of Cost.* Jakarta: Bumi Aksara
- Kantor Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Kabupaten Lumajang. 2017. *Peta Desa Selok Besuki Kecamatan Sukodono Kabupaten Lumajang.* Lumajang.
- Paku , Bagus, Sadewo. 2015. *Kerusakan dan Perbaikan Jalan Desa Sumberdanti Kecamatan Sukowono Kabupaten Jember.* Jurusan Teknik Sipil Universitas Jember. Jember.
- Pemerintah Republik Indonesia.2004. Undang-Undang Republik Indonesia Nomor 38 Tahun 2004 tentang Jalan. Jakarta : Pemerintah Republik Indonesia.
- Sumantri, Anggit. 2015. *Survei Krusakan dan Estimasi Biaya Perbaikan Jalan Balung-Kemuningsari KM (00+00-03+00 Kabupaten Jember 00-03+00 Kabupaten Jember.,* Jurusan Teknik Sipil Universitas Jember. Jember.
- Sukirman, Silvia, 1999, *Perkerasan Lentur Jalan Raya,* Bandung.



KEMENTERIAN PENDIDIKAN NASIONAL  
UNIVERSITAS JEMBER  
FAKULTAS TEKNIK  
PROGRAM STUDI D3 TEKNIK SIPIL  
Jln. Kaliurang No. 37, Jember 68121, Telp. / Fax. (0331) 484977, 4820241  
Jln. Kaliurang No. 37, Jember 68121, Telp. / Fax. (0331) 484977, 4820241

KERUSAKAN JALAN MARKISA  
STA 0+000 - STA 1+300

DOSEN PEMBIMBING UTAMA

(Ahmad Hasanuddin, S.T.,M.T.)  
NIP. 197103271998031003

DOSEN PEMBIMBING ANGGOTA

(Dr. RR. Dewi Junita K, S.T.,M.T.)  
NIP. 197106101999032001

DOSEN PENGUJI UTAMA

(Sri Sukmawati, S.T.,M.T.)  
NIP. 196506221998032001

DOSEN PENGUJI ANGGOTA

(Winda Tri Wahyuningtyas, S.T.,M.T.)  
NIP. 760016772

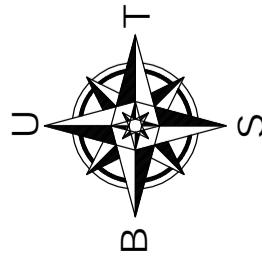
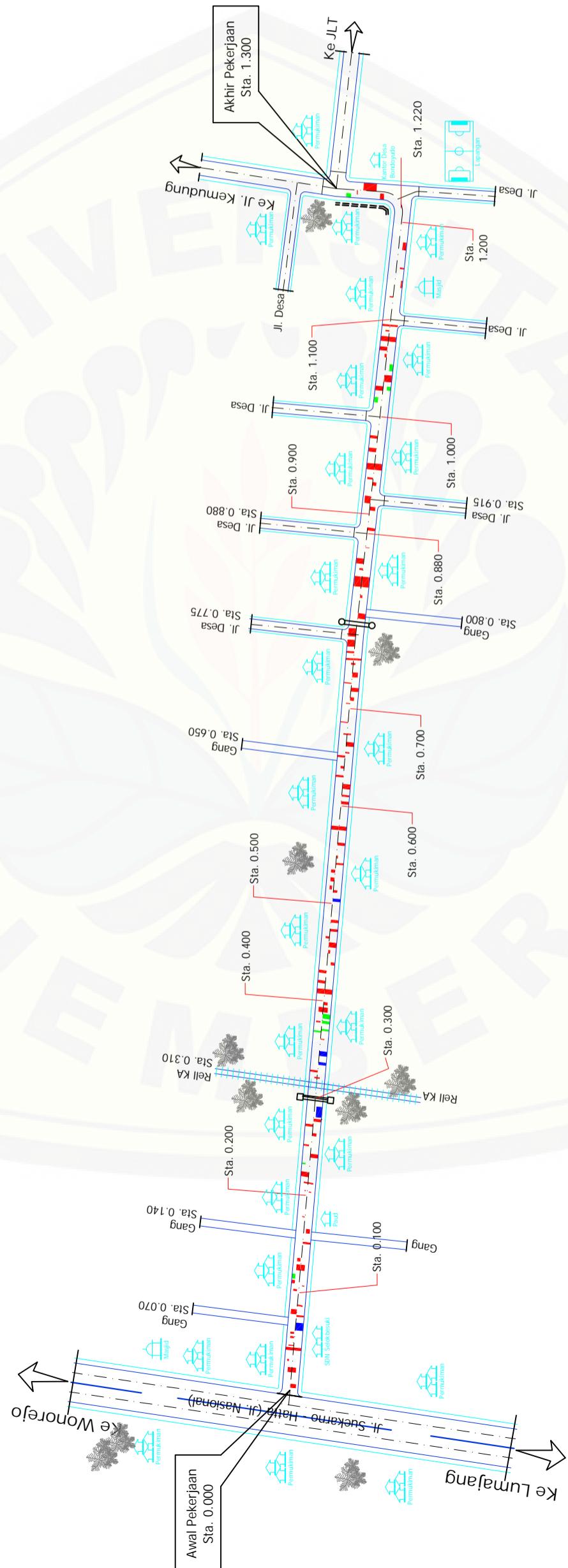
KETERANGAN

: Lubang < 50mm

: Retak Kulit Buaya

: Rusak Tepi

Skala	Nomor	Tanggal
1:5000	1	





**ERUSAHKAN JALAN MARKIS  
STA 0±000 - STA 1±300**

Digital Repository Universitas Jember

(Ahmad Hasanuddin, S.T.,M.T.)  
NIP. 197103271998031003

(Dr. RR. Dewi Junita K, S.T, M.T  
NIP. 197106101999032001

(Sri Sukmawati, S.T,M.T.)  
NIP. 196506221998032001

DOSEN PENGUJI ANGGOTA

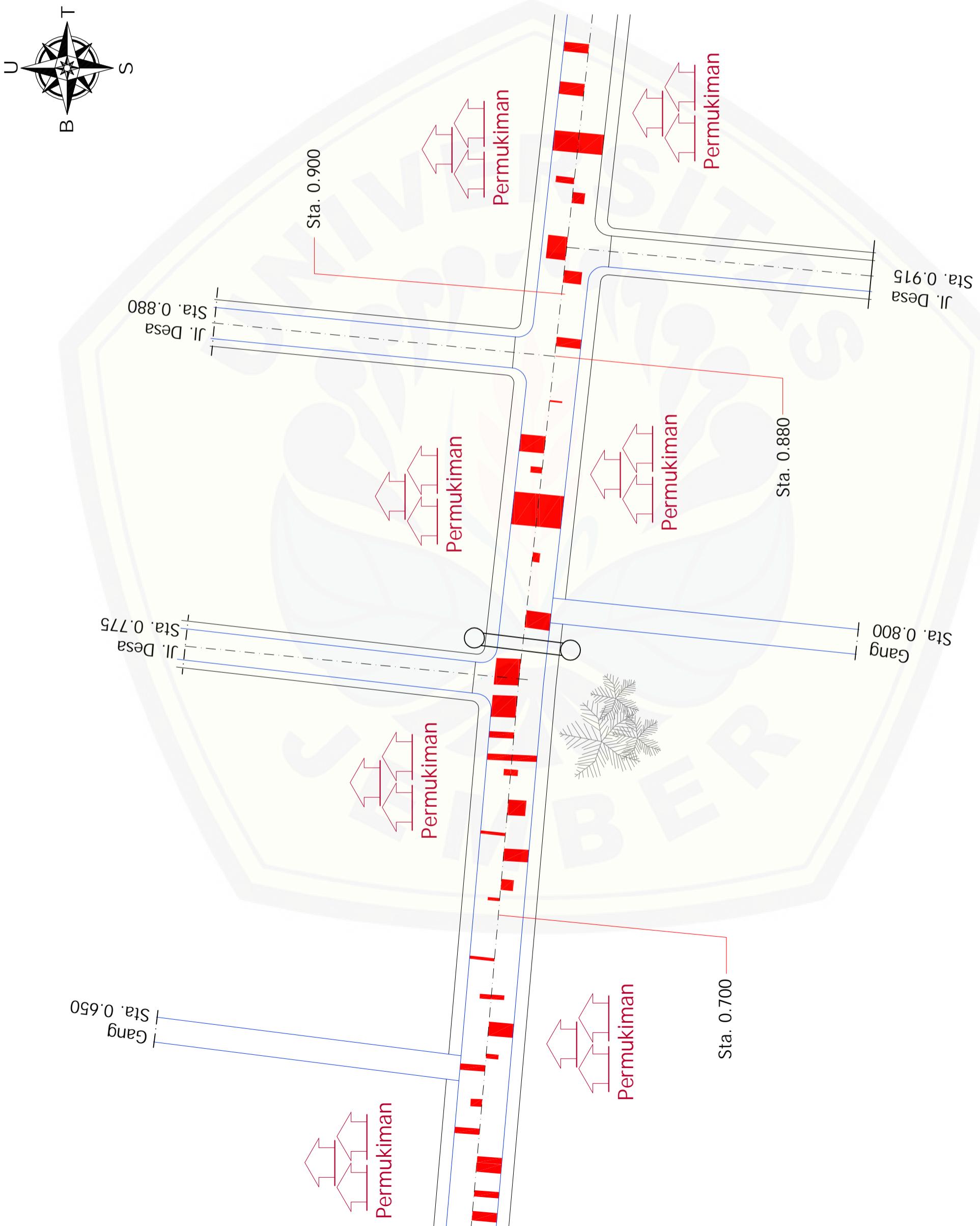
(Winda Tri Wahyuningtyas, S.T.,M.T.)  
NIP. 760016772

KETERANGAN

: Lubang < 50mm

Retak Kulit Buaya

Skala	Nomor	Tanggal
1:5000	3	





KEMENTERIAN PENDIDIKAN NASIONAL  
UNIVERSITAS JEMBER  
FAKULTAS TEKNIK  
PROGRAM STUDI D3 TEKNIK SIPIL  
Jln. Kalimantran No. 37 - Jember 68121, Telp. / Fax (0331) 44971, 410241

**KERUSAKAN JALAN MARKISA  
STA 0+000 - STA 1+300**

DOSEN PEMBIMBING UTAMA

(Ahmad Hasanuddin, S.T.,M.T.)  
NIP. 197103271998031003

DOSEN PEMBIMBING ANGGOTA

(Dr. RR. Dewi Junita K, S.T, M.T)  
NIP. 197106101999032001

DOSEN PENGUJI UTAMA

(Sri Sukmawati, S.T.M.T.)  
NIP. 196506221998032001

DOSEN PENGUJI ANGGOA

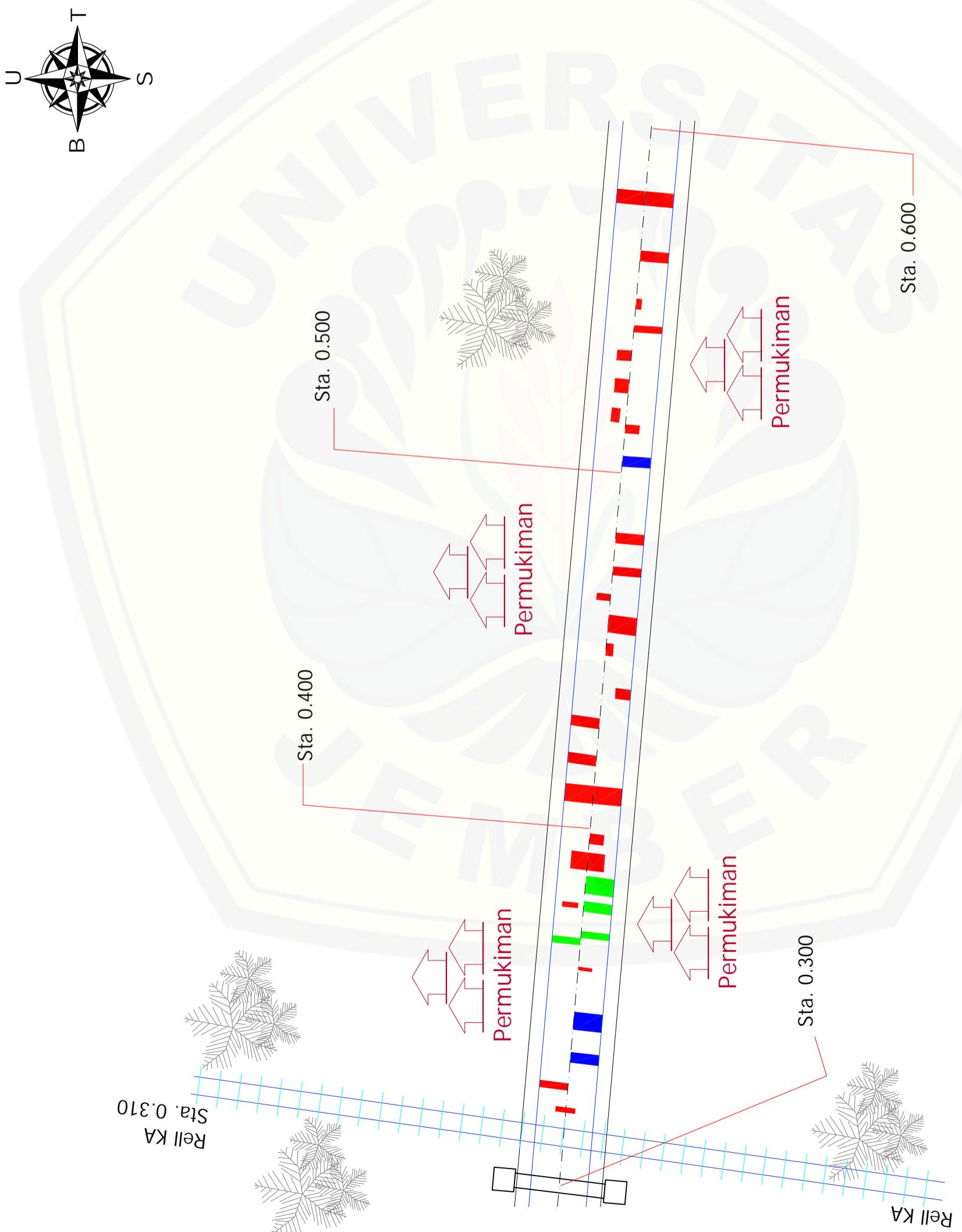
(Winda Tri Wahyuningtyas, S.T.,M.T.)  
NIP. 760016772

KETERANGAN

: Lubang < 50mm

: Rusak Tepi

Skala	Nomor	Tanggal
0005.	2	





KEMENTERIAN PENDIDIKAN NASIONAL  
UNIVERSITAS JEMBER  
FAKULTAS TEKNIK  
PROGRAM STUDI D3 TEKNIK SIPIL  
Jln. Kaliurang No. 37, Jonetet 68121, Telp. / Fax. (0331) 484977, 4820241  
Jln. Kaliurang No. 37, Jonetet 68121, Telp. / Fax. (0331) 484977, 4820241

KERUSAKAN JALAN MARKISA  
STA 0+000 - STA 1+300

DOSEN PEMBIMBING UTAMA

(Ahmad Hasanuddin, S.T.,M.T.)  
NIP. 197103271998031003

DOSEN PEMBIMBING ANGGOTA

(Dr. RR. Dewi Junita K, S.T.,M.T.)  
NIP. 197106101999032001

DOSEN PENGUJI UTAMA

(Sri Sukmawati, S.T.,M.T.)  
NIP. 196506221998032001

DOSEN PENGUJI ANGGOTA

(Winda Tri Wahyuningtyas, S.T.,M.T.)  
NIP. 760016772

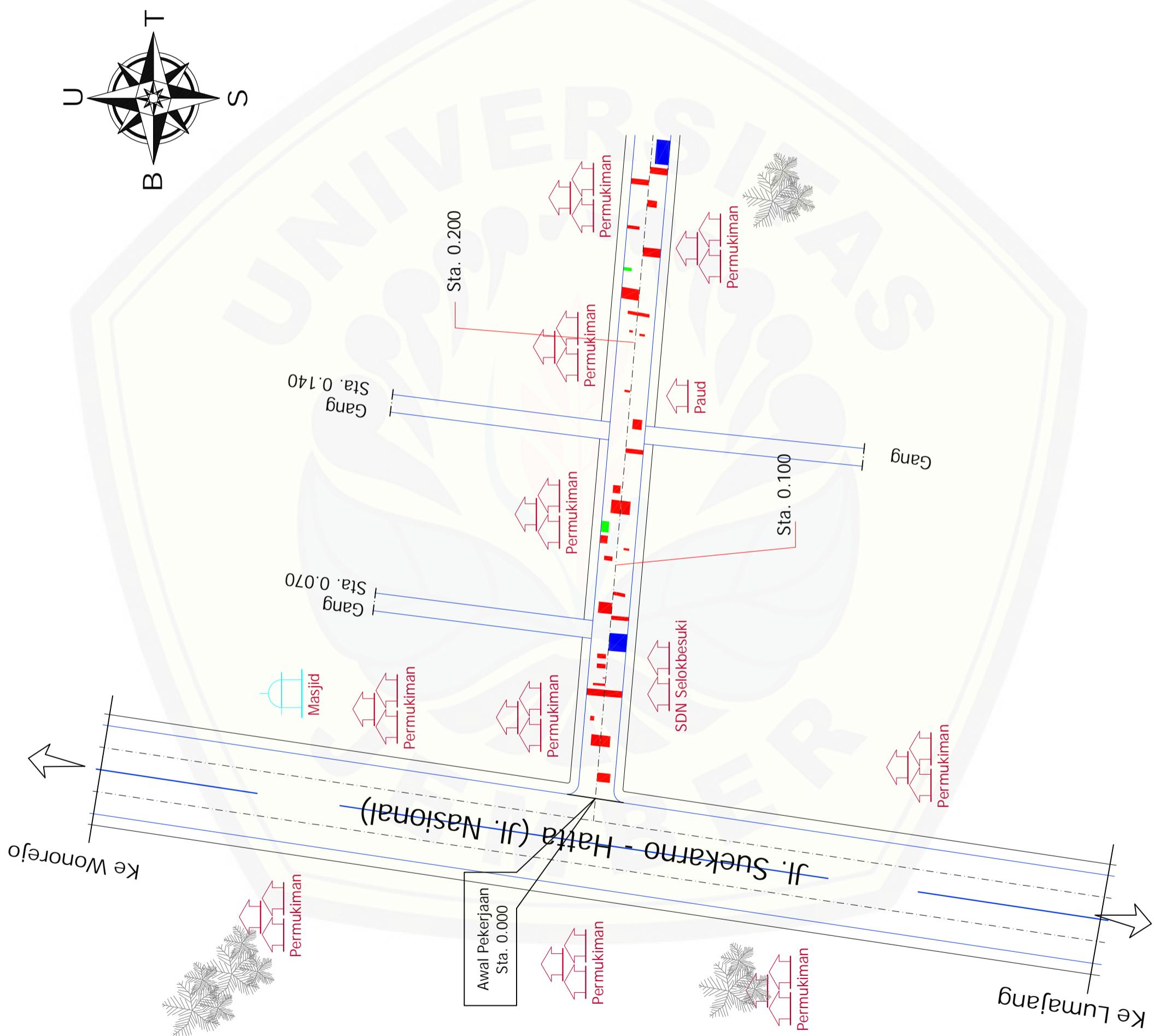
KETERANGAN

: Lubang < 50mm

: Retak Kulit Buaya

: Rusak Tepi

Skala	Nomor	Tanggal
1:5000	1	





KEMENTERIAN PENDIDIKAN NASIONAL  
UNIVERSITAS JEMBER  
FAKULTAS TEKNIK  
PROGRAM STUDI D3 TEKNIK SIPIL  
Jln. Kaliurang No. 37, Jember 68121, Telp. / Fax. (0331) 484977, 480241  
Jln. Kaliurang No. 37, Jember 68121, Telp. / Fax. (0331) 484977, 480241  
web : www.unj.ac.id

KERUSAKAN JALAN MARKISA  
STA 0+000 - STA 1+300

DOSEN PEMBIMBING UTAMA

(Ahmad Hasanuddin, S.T.,M.T.)  
NIP. 197103271998031003

DOSEN PEMBIMBING ANGGOTA

(Dr. RR. Devi Junita K, S.T.,M.T.)  
NIP. 197106101999032001

DOSEN PENGUJI UTAMA

(Sri Sukmawati, S.T.,M.T.)  
NIP. 196506221998032001

DOSEN PENGUJI ANGGOTA

(Winda Tri Wahyuningtyas, S.T.,M.T.)  
NIP. 760016772

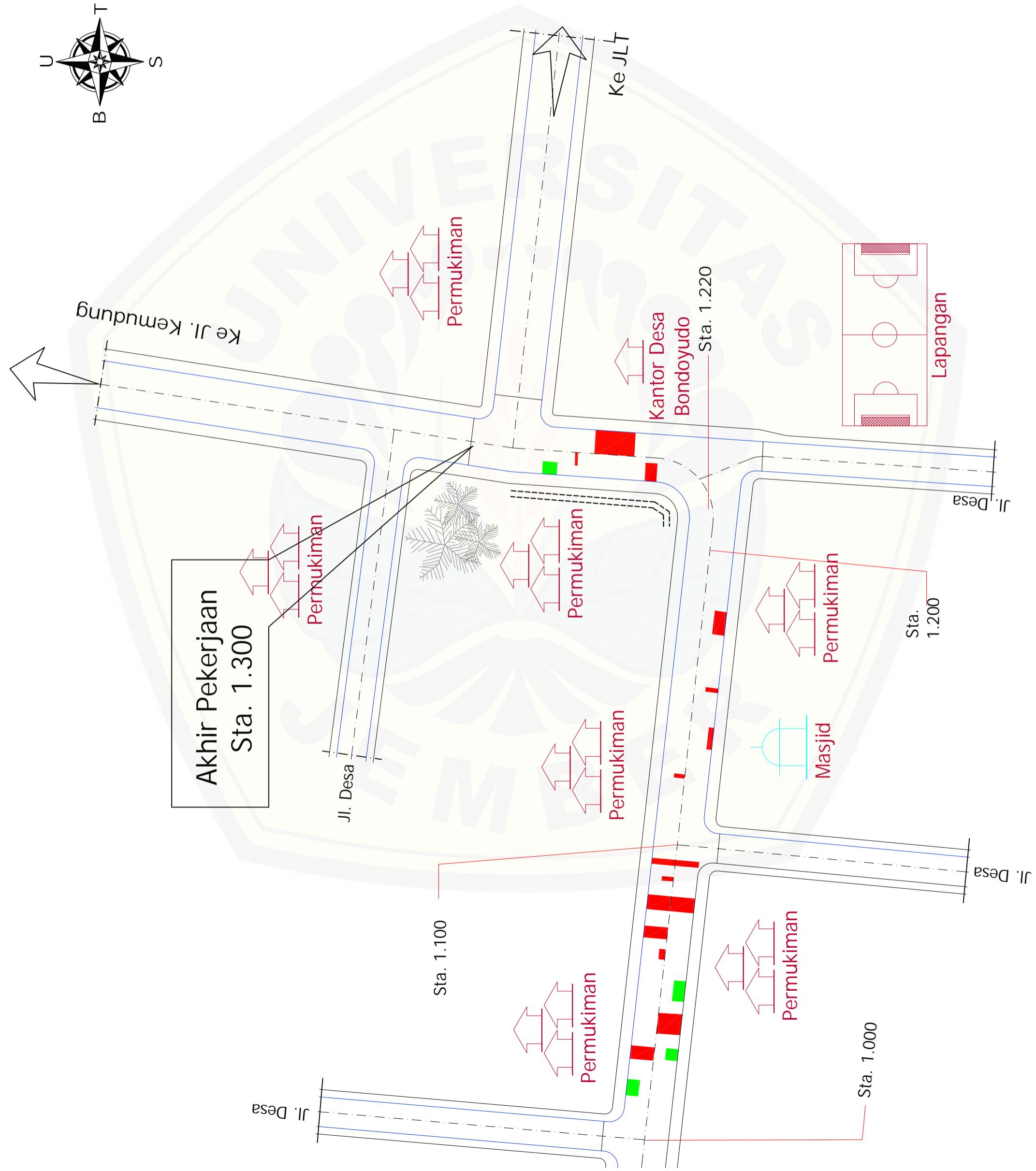
KETERANGAN

: Lubang < 50mm

: Retak Kulit Buaya

: Rusak Tepi

Skala	Nomor	Tanggal
1:5000	4	



**LAMPIRAN A**  
**HASIL SURVEI KERUSAKAN JALAN**  
**(JALAN MARKISA DESA SELOK BESUKI KECAMATAN SUKODONO**  
**LUMAJANG)**

No	Segmen	Panjang (m)	Lebar (m)	Luas (m2)	Kanan	Kiri	Keterangan
1	1	4	1,5	6	✓		lbg <50mm
2		5	2	10	✓		lbg <50mm
3		2	0,5	1		✓	lbg <50mm
4		3	4	12	✓	✓	lbg <50mm
5		1	1,5	1,5		✓	lbg <50mm
6		1,5	0,5	0,75			lbg <50mm
7		2	1	2		✓	lbg <50mm
8		2	1	2		✓	lbg <50mm
9		8	2	16	✓		rkb >3mm
10		2,5	2	5	✓		lbg <50mm
11		5	1,5	7,5		✓	lbg <50mm
12		1,5	1,5	2,25		✓	lbg <50mm
13	2	2	1	2		✓	lbg <50mm
14		1	0,75	0,75			lbg <50mm
15		3	1	3		✓	lbg <50mm
16		3	1	3			lbg <50mm
17		5	1	5		✓	terkelupas
18		6	2	12		✓	lbg <50mm
19		3,5	1	3,5		✓	lbg <50mm
20		2	2	4	✓		lbg <50mm
21		4,5	1	4,5	✓		lbg <50mm
22		1,5	1	1,5		✓	lbg <50mm
23	3	1,75	1	1,75	✓		lbg <50mm
24		1	0,6	0,6		✓	lbg <50mm
25		1,5	3	4,5	✓	✓	lbg <50mm
26		5	2	10	✓		lbg <50mm
27		1,5	1	1,5		✓	terkelupas
28		4	2	8	✓		lbg <50mm
29		2	1,5	3		✓	lbg <50mm
30		3	1	3	✓		lbg <50mm
31		2,5	2	5	✓		lbg <50mm
32		3	2	6		✓	lbg <50mm
33		1	1	1		✓	lbg <50mm
34		2	1	2	✓		terkelupas
35		11	1,5	16,5	✓		terkelupas

No		Panjang (m)	Lebar (m)	Luas (m <sup>2</sup> )	Kanan	Kiri	Keterangan
37	4	2	2	4		✓	lbg <50mm
38		3	2	6	✓		rkb >3mm
39		5	2	10	✓		rkb >3mm
40		2	1	2	✓		lbg <50mm
41		2	2	4		✓	terkelupas
42		1,5	0,5	0,75		✓	lbg <50mm
43		2	2	4	✓		terkelupas
44		3	2	6		✓	terkelupas
45		5	2	10	✓		terkelupas
46		5	3	15	✓	✓	lbg <50mm
47		3	1	3		✓	lbg <50mm
48	5	5	4	20	✓	✓	lbg <50mm
49		3	2,5	7,5		✓	lbg <50mm
50		3	2	6		✓	lbg <50mm
51		3	1	3	✓		lbg <50mm
52		3,5	0,5	1,75	✓		lbg <50mm
53		5	2	10	✓		lbg <50mm
54		2	1	2		✓	lbg <50mm
55		1,5	2	3	✓		lbg <50mm
56		3	2	6	✓		lbg <50mm
57	6	3	2	6	✓		rkb >3mm
58		1,5	1	1,5	✓		lbg <50mm
59		1	1,5	1,5		✓	lbg <50mm
60		4	1	4		✓	lbg <50mm
61		3	1	3		✓	lbg <50mm
62		2	2	4	✓		lbg <50mm
63		3	0,5	1,5	✓		lbg <50mm
64		3	2	6	✓		lbg <50mm
65		4	4	16	✓	✓	lbg <50mm
66		2	3	6	✓		lbg <50mm
67	7	2,5	2	5	✓		lbg <50mm
68		5	2	10	✓		lbg <50mm
69		2	2	4		✓	lbg <50mm
70		3	1	3		✓	lbg <50mm
71		2	2	4		✓	lbg <50mm
72		1,5	1	1,5	✓		lbg <50mm
73		4,5	2	9	✓		lbg <50mm
74		2	1,5	3		✓	lbg <50mm
75		1	2	2			terkelupas
76		2	1	2			lbg <50mm
77	8	3,5	1	3,5	✓		lbg <50mm

No		Panjang (m)	Lebar (m)	Luas (m <sup>2</sup> )	Kanan	Kiri	Keterangan
79		1	2	2		✓	terkelupas
80		5	1,5	7,5	✓		lbg <50mm
81		2	1,5	3		✓	lbg <50mm
82		2	4	8	✓		lbg <50mm
83		1,5	2	3		✓	lbg <50mm
84		7	2	14		✓	lbg <50mm
85		9,5	2	19		✓	lbg <50mm
86		5,5	2	11	✓		lbg <50mm
87	9	3	0,5	1,5	✓		lbg <50mm
88		10,5	4	42	✓		lbg <50mm
89		2	1	2		✓	lbg <50mm
90		5,5	2	11		✓	lbg <50mm
91		1	1	1	✓		lbg <50mm
92		3	2	6		✓	lbg <50mm
93	10	4	1,5	6	✓		lbg <50mm
94		7,5	1,5	11,25		✓	lbg <50mm
95		3,5	1	3,5	✓		lbg <50mm
96		2	1,5	3		✓	lbg <50mm
97		6,5	4	26	✓	✓	lbg <50mm
98		4,5	2	9	✓		lbg <50mm
99		3	2	6		✓	lbg <50mm
100	11	5,5	1	5,5		✓	terkelupas
101		4,5	2	9		✓	lbg <50mm
102		4	1	4	✓		terkelupas
103		7	2	14	✓		lbg <50mm
104		7	1	7	✓		terkelupas
105		3,5	0,5	1,75		✓	lbg <50mm
106		4	2	8		✓	lbg <50mm
107		5	4	20	✓	✓	lbg <50mm
108		1,5	1	1,5		✓	lbg <50mm
109		2	4	8	✓	✓	lbg <50mm
110	12	2	1	2		✓	lbg <50mm
111		7,5	0,5	3,75	✓		lbg <50mm
112		1,5	1	1,5	✓		lbg <50mm
113		8	1	8	✓		lbg <50mm
114	13	4	0,8	3,2		✓	lbg <50mm
115		13,5	2	27	✓		lbg <50mm
116		2	1	2		✓	lbg <50mm
117		5	1	5		✓	terkelupas
<b>Total</b>				<b>726,55</b>			

**LAMPIRAN B**

**SURVEI CBR**

Titik Pengujian 1

1	2	3	4	5
Tumbukan	Pembacaan Mistar (mm)	Penetrasi	Tumbukan	Nilai CBR
(N)		(mm)	Per 25 mm	(%)
0	16	16	0	
1	54	38	0,66	4,6
2	85	69	0,72	5,3
3	136	120	0,63	4,3
4	177	161	0,62	4,4
5	192	176	0,71	5,3
6	204	188	0,80	5,7
7	263	247	0,71	5,3
8	301	285	0,70	5,3
9	365	349	0,64	4,5
10	394	378	0,66	4,6
11	425	409	0,67	4,6
12	452	436	0,69	4,7
13	486	470	0,69	4,7
14	506	490	0,71	5,3
15	546	530	0,71	5,3
16	594	578	0,69	4,8
17	635	619	0,69	4,8
18	679	663	0,68	4,8
19	765	749	0,63	4,3
20	832	816	0,61	4,3
21	956	940	0,56	4
22	1000	984	0,56	4
Rata-Rata				4,0

Titik Pengujian 2

1	2	3	4	5
Tumbukan	Pembacaan Mistar (mm)	Penetrasi	Tumbukan	Nilai CBR
(N)		(mm)	Per 25 mm	(%)
0	15	15	0	
1	55	40	0,63	4,3
2	91	76	0,66	4,6
3	135	120	0,63	4,3
4	170	155	0,65	4,6
5	227	212	0,59	4,2
6	291	276	0,54	3,9
7	318	303	0,58	4,2
8	338	323	0,62	4,3
9	362	347	0,65	4,6
10	388	373	0,67	4,6
11	405	390	0,71	5,3
12	426	411	0,73	5,4
13	452	437	0,74	5,5
14	485	470	0,74	5,5
15	527	512	0,73	5,4
16	582	567	0,71	5,3
17	622	607	0,70	5,3
18	666	651	0,69	4,7
19	725	710	0,67	4,6
20	793	778	0,64	4,5
21	882	867	0,61	4,3
22	974	959	0,57	4,1
23	1000	985	0,58	4,2
Rata-Rata				4,9

Titik Pengujian 3

1	2	3	4	5
Tumbukan	Pembacaan Mistar (mm)	Penetrasi	Tumbukan	Nilai CBR
(N)		(mm)	Per 25 mm	(%)
0	12	12	0	
2	62	50	1,00	7,3
3	100	88	0,85	6,4
4	142	130	0,77	6
5	190	178	0,70	5
6	238	226	0,66	4,7
7	286	274	0,64	4,5
8	334	322	0,62	4,4
9	382	370	0,61	4,4
10	437	425	0,59	4,3
11	483	471	0,58	4,3
12	528	516	0,58	4,3
13	565	553	0,59	4,3
14	605	593	0,59	4,3
15	652	640	0,59	4,3
16	685	673	0,59	4,3
18	699	687	0,66	4,7
21	718	706	0,74	5,3
23	729	717	0,80	6,2
24	736	724	0,83	6,3
25	743	731	0,85	6,4
26	751	739	0,88	6,6
27	757	745	0,91	6,8
28	768	756	0,93	6,9
30	781	769	0,98	7,3
31	793	781	0,99	7,4
32	804	792	1,01	7,5
33	816	804	1,03	7,6
34	825	813	1,05	7,7
35	843	831	1,05	7,7
36	852	840	1,07	7,8
37	863	851	1,09	7,9
38	875	863	1,10	8
39	888	876	1,11	8
40	896	884	1,13	8,1
41	914	902	1,14	8,1
42	927	915	1,15	8,2
43	939	927	1,16	8,2
44	956	944	1,17	8,3
45	963	951	1,18	8,3
46	972	960	1,20	8,4
47	989	977	1,20	8,4
48	1000	988	1,21	8,5
Rata-Rata				5,8

Titik Pengujian 4

1	2	3	4	5
Tumbukan	Pembacaan Mistar (mm)	Penetrasi	Tumbukan	Nilai CBR
(N)		(mm)	Per 25 mm	(%)
0	14	14	0	
1	68	54	0,46	3
2	135	121	0,41	2,7
3	200	186	0,40	2,6
4	249	235	0,43	2,7
5	308	294	0,43	2,7
7	370	356	0,49	3,1
8	423	409	0,49	3,1
9	471	457	0,49	3,1
10	514	500	0,50	3,2
11	550	536	0,51	3,3
12	588	574	0,52	3,3
13	625	611	0,53	3,4
14	679	665	0,53	3,4
15	730	716	0,52	3,3
16	756	742	0,54	3,4
17	798	784	0,54	3,4
18	833	819	0,55	3,5
19	865	851	0,56	3,5
20	902	888	0,56	3,5
21	934	920	0,57	3,6
22	987	973	0,57	3,6
23	1000	986	0,58	3,7
Rata-Rata				3,2

Titik Pengujian 5

1	2	3	4	5
Tumbukan	Pembacaan Mistar	Penetrasi	Tumbukan	Nilai CBR
(N)	(mm)	(mm)	Per 25 mm	(%)
0	19	19	0	
1	42	23	1,09	7,9
2	86	67	0,75	5,5
3	133	114	0,66	4,6
4	170	151	0,66	4,6
5	211	192	0,65	4,6
6	250	231	0,65	4,6
7	287	268	0,65	4,6
8	338	319	0,63	4,5
9	388	369	0,61	4,4
10	435	416	0,60	4,4
11	480	461	0,60	4,4
12	515	496	0,60	4,4
13	555	536	0,61	4,4
14	595	576	0,61	4,4
15	641	622	0,60	4,4
16	667	648	0,62	4,4
17	688	669	0,64	4,5
18	715	696	0,65	4,6
19	749	730	0,65	4,6
20	800	781	0,64	4,5
21	851	832	0,63	4,5
22	895	876	0,63	4,5
23	953	934	0,62	4,4
24	1000	981	0,61	4,4
Rata-Rata				4,9

### LAMPIRAN C

#### ANALISA HARGA SATUAN (AHS) DINAS PEKERJAAN UMUM BINA MARGA KABUPATEN LUMAJANG

##### **Formulir Standar Biaya Penanganan Jalan (P2)**

Komponen	Kode	Satuan	Perkiraan Kuantitas	Harga Satuan (Rp)	jumlah Harga (Rp)
Penyiapan badan jalan					
Tenaga					
Pekerja	L01	jam	0,0157	9.285,71	145,79
Mandor	LO3	jam	0,0031	14.285,71	44,29
Peralatan					
vibrator roller	E21	jam	0,0016	227.800,00	364,48
water tank truck	E24	jam	0,0069	161.250,00	1.112,63
alat bantu		LS	1	1.500,00	1500,00
Total					3.167,18
Dpelaburan					
Tenaga					
pekerja	I01	jam	0,0294	9.285,71	273,00
Mandor	I03	jam	0,0059	14.285,71	84,29
Bahan					
Aspal			1,0185	10.800	10.999,80
minyak tanah			0,0412	15.000	618,00
Peralatan					
asphalt sprayer			0,0029	77.500	224,75
air compresor			0,0167	84.400	1.409,48
Total					13.609,32
Total a+b					16.776,49
overhead 15%					2.516,47
Total					19292,97
				Rp	
				19.200,-	

**Formulir Standar Biaya Penanganan Jalan (P4)**

Komponen	Kode	Satuan	Perkiraan Kuantitas	Harga Satuan (Rp)	Jumlah Harga (Rp)
Penyiapan badan jalan					
Tenaga					
Pekerja	L01	jam	0,0157	9.285,71	145,79
Mandor	L03	jam	0,0031	14.285,71	44,29
Peralatan					
vibrator roller	E21	jam	0,0016	227.800,00	364,48
water tank truck	E24	jam	0,0069	161.250,00	1.112,63
alat bantu		LS	1	1.500,00	1.500,00
Total					3.167,18
Pelaburan					
Tenaga					
pekerja	I01	jam	0,0294	9.285,71	273,00
Mandor	I03	jam	0,0059	14.285,71	84,29
Bahan					
Aspal			1,0185	10.800	10.999,80
Pasir			0,0162	145.000	2.349,00
Peralatan					
asphalt sprayer			0,0029	77.500	224,75
air compresor			0,0167	84.400	1.409,48
dump truck			0,005	342.913,8	1.714,57
pedestrian roller			0,0063	150.450	947,84
Total					18.002,72
Total a+b					21.169,90
overhead 15%					3.175,48
Total					24.345,38
					24.300

**Formulir Standar Biaya Penanganan Jalan (P6)**

Komponen	Kode	Satuan	Perkiraan Kuantitas	Harga Satuan (Rp)	Jumlah Harga (Rp)
penyiapan badan jalan					
Tenaga					
Pekerja	L01	jam	0,0071	9.285,71	65,93
Mandor	L03	jam	0,0018	14.285,71	25,71
Peralatan					
vibrator roller	E21	jam	0,0016	227.800,00	364,48
water tank truck	E24	jam	0,0069	161.250,00	1.112,63
alat bantu		LS	1	1.500,00	1.500,00
Total					3.068,75
Lapen aspal 3,0 kg					
Tenaga					
pekerja	I01	jam	0,1004	9.285,71	932,29
Mandor	I03	jam	0,0125	14.285,71	178,57
Bahan					
agregat pokok (2/3)	M14	m3	0,0377	200.000	7.540,00
agregat pengunci (0,5/1)	M11	m3	0,0157	265.000	4.160,50
agregat penutup pasir (pasir)	M09	0,0157	0,0091	150.000	1.365,00
asphalt drum	M22	kg	4,725	12.000	56.700,00
kayu bakar	M100	m3	0,0158	250.000	3.950,00
pedestrian roller	E37	jam	0,0063	150450	947,84
dump truk	E39	jam	0,0162	34.2913,8	5.555,20
alat bantu		LS	1	1.500,00	1.500
Total					82.829,40
Total a+b					85.898,14
overhead 15%					12.884,72
Total					98.782,86
				Rp 98.800,-	

**Formulir Analisa Harga Satuan**

Lapis Resap Pengikat

Komponen	Kode	Satuan	Perkiraan Kuantitas	Harga Satuan (Rp)	Jumlah Harga (Rp)
TENAGA					
Pekerja	L01	Jam	0,002	9.285,71	18,57
Mandor	L03	Jam	0,0004	14.285,72	5,71
BAHAN					
Lapis Resap Pengikat	M10	Kg	1,1126	8.400	9.345,84
PERALATAN					
Asp Distributor	E41	Jam	0,0002	368.443,06	73,69
Compressor	E05	Jam	0,0002	152.637,97	30,53
Total					9.474,34
Overhead & Profit 12,5%					1.184,29
Harga Satuan Pekerjaan					10.658,63
				Rp 10.659,-	

**Formulir Analisa Harga Satuan**

Laston Lapis Aus (AC-WC)

Komponen	Kode	Satuan	Perkiraan Kuantitas	Harga Satuan (Rp)	Jumlah Harga (Rp)
TENAGA					
Pekerja	L01	Jam	0,2008	9.285,71	1.864,60
Mandor	L03	Jam	0,0402	14.285,72	573,72
BAHAN					
Agr 5-10 & 10-15 mm	M92	M3	0,2978	201.250	59.941,32
Agr 0-5 mm	M91	M3	0,3523	201.250	70.904,09
Filler	M12a	Kg	9,87	1.250	12.337,50
Aspal	M10a	Kg	59,74	10.800	645.192,00
PERALATAN					
Wheel Loader	E15	Jam	0,0108	368.602,48	3.991,09
AMP	E01	Jam	0,0201	8.179.916,8	164.255,36
Genset	E12	Jam	0,0201	425.784,52	8.549,89
Dump Truck	E08	Jam	0,7079	342.913,8	242.751,86
Asp Finisher	E02	Jam	0,014	515.262,45	7.203,17
Tandem Roller	E17	Jam	0,0138	382.579,44	5.264,75
Pp Tyre Roller	E18	Jam	0,0059	416.291,84	2.457,89
Alat Bantu (1,2% dari Upah)		Ls	1	2.438,32	29,26
Total					1.225.316,50
Overhead & Profit 12,5%					153.164,56
Harga Satuan Pekerjaan					1.378.481,06
					Rp 1.378.481,-



**LAMPIRAN D**  
**DATA CURAH HUJAN**

Stasiun Penakar Hujan <i>A graduated station Rain</i>	Banyaknya Curah Hujan (mm)			Jumlah (mm)	
	Terbesar Most	Terkecil smallest	Jumlah setahun <i>Total year</i>	Hari Hujan <i>Rainy day</i>	Rata-rata <i>Average</i>
(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)
1 Labruk Lor	479	0	1 518	109,00	126,50
2 Senduro	487	0	1 905	128,00	158,75
3 Jokarto	466	0	1 464	103,00	122,00
4 Pasrujambe	630	11	2 335	142,00	194,58
5 Pagowan	442	0	1 651	92,00	137,58
6 Bendo	566	11	2 443	174,00	203,58
7 Besuk Sat	619	14	2 167	143,00	180,58
8 Mungir	575	14	2 615	174,00	217,92
9 Pasirian	441	0	1 500	72,00	125,00
10 Candipuro	424	13	1 651	90,00	137,58
11 Sememu	377	0	1 338	52,00	111,50
12 Kalipancing	671	12	2 100	180,00	175,00
13 Kec.Pasirian	524	0	1 542	128,00	128,50
14 Gunungsawur	520	48	2 704	160,00	225,33
15 Curah Kobo'an	469	35	2 407	134,00	200,58
16 Besuk	304	0	1 128	79,00	94,00
17 Tempeh Lor	405	0	1 382	94,00	115,17
18 Tempeh Kidul	352	0	1 117	90,00	93,08
19 Kedungwringin	380	0	1 410	142,00	117,50
20 Kertosari	400	7	1 598	111,00	133,17
21 Kunir	280	0	1 191	84,00	99,25
22 Kebonsari	331	0	1 241	107,00	103,42
23 Sukodono	289	0	1 203	71,00	100,25
24 Dawuhan Lor	235	0	1 079	65,00	89,92
25 Kedungsangku	235	0	1 128	71,00	94,00

Sumber : Balai Pengelolaan Sumberdaya Air Wilayah Sungai Bondoyudo - Mayang

Source : Division of Water Resources Management in Mayang - Bondoyudo River Area

**LAMPIRAN E**  
**HASIL SURVEI LHR**

Jam Survei	Kendaraan Berat	Kendaraan Ringan	
	Truk	Mobil	Pick Up
06.00-06.15	-	-	-
06.15-06.30	-	-	-
06.30-06.45	-	-	-
06.45-07.00	-	-	-
07.00-07.15	-	2	-
07.15-07.30	-	4	-
07.30-07.45	-	3	1
07.45-08.00		1	1
08.00 - 08.15	-	-	-
08.15-08.30	-	2	-
08.30-08.45	-	-	4
08.45-09.00	1	-	-
09.00-09.15	-	1	-
09.15-09.30	1	1	-
09.30-09.45	-	-	2
09.45-10.00	-	-	1
10.00-10.15	-	1	-
10.15-10.30	-	-	-
10.30-10.45	-	1	2
10.45-11.00	-	-	-
11.00-11.15	-	2	-
11.15-11.30	-	-	-
11.30-11.45	-	-	-
11.45-12.00	-	-	3
12.00-12.15	-	-	-
12.15-12.30	-	2	-
12.30-12.45	-	-	1
12.45-13.00	-	-	1
12.30-13.15	-	3	1
13.15-13.30	-	-	1
13.30-13.45	-	2	1
13.45-14.00	2	-	1
14.00-14.15	-	1	-
14.15-14.30	-	-	1
14.30-14.45	-	-	-

Jam Survei	Kendaraan Berat		Kendaraan Ringan
	Truk	Mobil	Pick Up
14.45-15.00	-	-	2
15.00-15.15	-	4	-
15.15-15.30	-	-	1
15.30-15.45	-	-	-
15.45-16.00	1	2	2
16.00-16.15	-	1	1
16.15-16.30	-	1	-
16.30-16.45	-	3	-
16.45-17.00	-	1	2
17.00-17.15		1	-
17.15-17.30		-	-
17.30-17.45	-	-	-
17.45-18.00	-	-	-
18.00-18.15	-	-	-
18.15-18.30	-	1	-
18.30-18.45	-	1	-
18.45-19.00	-	2	1
19.00-19.15	-	-	-
19.15-19.30	-	-	-
19.30-19.45	-	-	-
19.45-20.00	-	-	-
Jumlah	5	43	30

Digital Repository Universitas Jember  
DOKUMENTASI



HASIL SURVEI KERUSAKAN JALAN (Ruas Jalan Markisa Desa Selok Besuki)



HASIL SURVEI LHR



HASIL UJI DCPT