

TUGAS AKHIR

**ANALISA TINGKAT KERUSAKAN PADA LAPISAN
PERMUKAAN KAKU (*RIGID PAVEMENT*) PADA RUAS
JALAN SIMPANG PANEROKAN - SUNGAI BAHR**



*Dibuat Untuk Memenuhi Persyaratan Kurikulum
Program S-1 Program Studi Teknik Sipil Fakultas Teknik
Universitas Batanghari Jambi*

Disusun Oleh :

MUHAMMAD AFDAL

NPM 1700822201093

**PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL
FAKULTAS TEKNIK
UNIVERSITAS BATANGHARI JAMBI
2022**

HALAMAN PERSETUJUAN
TUGAS AKHIR
ANALISA TINGKAT KERUSAKAN PADA Lapisan
PERMUKAAN KAKU (*RIGID PAVEMENT*) PADA RUAS
JALAN SIMPANG PANEROKAN - SUNGAI BAHAR

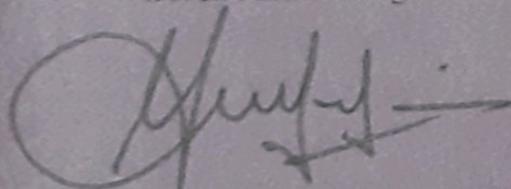


Disusun Oleh:
MUHAMMAD AFDAL 1700822201093

Dengan ini Dosen Pembimbing Skripsi Program Studi Teknik Sipil Fakultas Teknik Universitas Batanghari Jambi menyatakan bahwa Tugas Akhir dengan judul dan penyusunan sebagaimana tersebut di atas telah disetujui sesuai dengan prosedur, ketentuan dan kelaziman yang berlaku dan dapat diajukan dalam Ujian Tugas Akhir Program Studi Teknik Sipil Fakultas Teknik Universitas Batanghari Jambi.

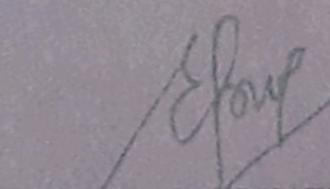
Jambi, Februari 2022

Dosen Pembimbing I



Dr.Ir.H. AMSORI M.DAS, M.ENG

Dosen Pembimbing II



EMELDA RAUDHATI, ST, M.Pd, MT

HALAMAN PENGESAHAN
ANALISA TINGKAT KERUSAKAN PADA LAPISAN
PERMUKAAN KAKU (*RIGID PAVEMENT*) PADA RUAS
JALAN SIMPANG PANEROKAN – SUNGAI BAHAR

Tugas akhir ini telah dipertahankan dihadapan Panitia Pengujian Ujian Tugas Akhir dan Komprehensif, dan diterima sebagai persyaratan yang diperlukan untuk memperoleh gelar Sarjana Teknik pada program Studi Teknik Sipil Fakultas Teknik Universitas Batanghari.

Nama : Muhammad Afdal

Npm : 1700822201093

Hari/Tanggal : Sabtu, 18 Februari 2022

Jam : 13.30 WIB s/d Selesai

Tempat : Ruang Sidang Fakultas Teknik Universitas Batanghari

PANITIA PENGUJI

No.	Jabatan	Nama	Tanda Tangan
1.	Ketua	Annisa Dwiretnani, ST.,MT	
2.	Sekretaris	Emelda Raudhati, ST.,M.Pd, MT	
3.	Pengujii	Dr.Ir.H. Amsori M Das, M. Eng	
4.	Pengujii	Ari Setiawan, ST.,MT	
5.	Pengujii	Rioni Rizki Aldiansyah, ST.,MT	

Disahkan Oleh

Dekan Fakultas Teknik

Dr.Ir.H. Fakhru Yamali, ME

Ketua Program Studi Teknik Sipil

Elvira Handayani, ST.,MT

ABSTRAK

ANALISA TINGKAT KERUSAKAN PADA LAPISAN PERMUKAAN KAKU (*RIGID PAVEMENT*) PADA RUAS JALAN SIMPANG PANEROKAN - SUNGAI BAHAR

Jalan merupakan prasarana yang sangat berperan penting dalam menunjang transportasi darat terutama untuk menghubungkan dari suatu tempat ketempat yang lain serta untuk disrtribusi barang dan jasa. Ruas jalan Simpang Panerokan – Sungai Bahar dikategorikan sebagai jalan Provinsi. ruas jalan tersebut banyak dilalui kendaraan kecil hingga besar seperti, kendaraan angkutan sawit, truk angkutan kayu dan kendaraan berat lainnya, sehingga menyebabkan terjadinya penurunan kualitas jalan. jalan tersebut mengalami kerusakan yang cukup signifikan, baik kerusakan ringan, kerusakan sedang, maupun kerusakan berat pada beberapa ruas jalan tersebut sehingga mempengaruhi kelancaran lalu lintas dan keamanan serta kenyamanan bagi pengguna jalan. Penelitian ini bertujuan Untuk menganalisis nilai indeks kondisi kerusakan lapisan permukaan perkerasan kaku dan Menganalisis jenis dan tingkat kerusakan yang terjadi pada lapisan permukaan perkerasan kaku pada ruas jalan Simpang Panerokan – Sungai Bahar. Metode yang digunakan untuk penilaian ini adalah Pavement Condition Index (PCI). Berdasarkan hasil penelitian, diketahui kondisi perkerasan kaku pada ruas Simpang Panerokan – Sungai Bahar masih dalam kondisi Sangat Baik dengan perentase Rata-rata yaitu : 83,73 %. Terdapat 9 Jenis dan tingkat kerusakan tertinggi yaitu keausan akibat lepasnya mortar dan agregat (*scalling*) dengan luas 107,19 m² (33,88 %) dan yang terendah kerusakan penutup sambungan dengan luas 9,87 m² (3,12 %).

Kata kunci: Jenis kerusakan dan tingkat kerusakan

MOTTO

“Bawa tiada yang orang dapatkan, kecuali yang sudah di usahakannya dan sesunggunnya usahanya itu kelak akan diperlihatkan (kepadanya)”

(QS. An Najm [53] : 39-40)

“Maka sesungguhnya sesudah kesulitan
pasti ada kemudahan”

(QS. Al-Insyarah [94] : 5)

“Bilamana seseorang memiliki harapan dan ia tidak berputus asa. Pasti ada jalan keluar dari Allah swt”

(Habib Ali Zaenal Abidin Al Hamid)

“Keberhasilan adalah sebuah proses. Niatmu adalah awal dari keberhasilan. Tetesan air matamu adalah pewarnananya. Doamu dan doa orang-orang di sekitarmu adalah bara dan api yang mematangkannya. Kegagalan disetiap langkahmu adalah pengawetnya. Maka dari itu bersabarlah. Allah SWT selalu menyertai orang-orang yang penuh kesabaran dalam proses menuju keberhasilan”

KATA PENGANTAR

Puji syukur saya panjatkan kepada Allah SWT atas rahmat-Nya dan kesempatan yang telah ia berikan sehingga Tugas Akhir ini dapat selesai disusun. Tugas Akhir tentang "**Analisa Tingkat Kerusakan Pada Lapisan Permukaan Kaku (*Rigid Pavement*)**" yang merupakan salah satu mata kuliah wajib yang harus ditempuh oleh mahasiswa untuk memperoleh gelar Sarjana Teknik Sipil di Universitas Batanghari Jambi.

Selama penyelesaian Tugas Akhir ini penulis banyak menerima masukan, bimbingan dan saran. Saya juga mengucapkan terima kasih yang sebesar-besarnya kepada keluarga yang telah memberikan segala kasih sayang dan perhatiannya yang begitu besar terutama Ayah dan Ibu saya sehingga saya merasa terdorong untuk menyelesaikan studi agar dapat mencapai cita-cita dan memenuhi harapan. Dan tak lupa juga saya ucapan terima kasih kepada :

1. Bapak Dr. Ir. H. Fakhrul Rozi Yamali, ME selaku Dekan Fakultas Teknik Universitas Batanghari Jambi.
2. Bapak Drs. Guntar Marolop S.M.Si selaku wakil Dekan I Fakultas Teknik Universitas Batanghari Jambi.
3. Bapak Ir. H. Azwarman, MT selaku wakil Dekan II Fakultas Teknik Universitas Unbari Jambi.
4. Bapak Ir. H. Myson, MT selaku wakil Dekan III Fakultas Teknik Universitas Batanghari Jambi.

5. Ibu Elvira Handayani, ST., MT selaku Ketua Program Studi Teknik Sipil Universitas Batanghari Jambi.
6. Bapak Dr.Ir.H Amsori M.Das, M.Eng selaku Dosen Pembimbing I.
7. Ibu Emelda Raudhati, ST.,M.Pd selaku Dosen Pembimbing II.
8. Seluruh dosen-dosen fakultas teknik yang telah banyak memberikan ilmu-ilmu teknik sipil.
9. Semua rekan-rekan seperjuangan teknik sipil yang telah membantu baik secara langsung maupun tidak langsung.

Penulis menyadari dalam penyusunan Tugas Akhir ini masih banyak kekurangan dan tentu saja jauh dari sempurna, karena keterbatasan kemampuan penyusun. Untuk itu, penyusun selalu terbuka menerima saran dan kritik yang membangun untuk kesempurnaan Tugas Akhir ini dan juga untuk kebaikan di masa yang akan datang sehingga dapat bermanfaat bagi semua pihak. Akhir kata penulis juga mengharapkan agar semua ilmu yang telah penulis peroleh dapat berguna bagi penulis khususnya masyarakat pada umumnya.

Wassalamu 'alaikum Warahmatullahi Wabarakatuh

Jambi, 2022

Penyusun

Muhammad Afdal
1700822201093

5. Ibu Elvira Handayani, ST., MT selaku Ketua Program Studi Teknik Sipil Universitas Batanghari Jambi.
6. Bapak Dr.Ir.H Amsori M.Das, M.Eng selaku Dosen Pembimbing I.
7. Ibu Emelda Raudhati, ST.,M.Pd selaku Dosen Pembimbing II.
8. Seluruh dosen-dosen fakultas teknik yang telah banyak memberikan ilmu-ilmu teknik sipil.
9. Semua rekan-rekan seperjuangan teknik sipil yang telah membantu baik secara langsung maupun tidak langsung.

Penulis menyadari dalam penyusunan Tugas Akhir ini masih banyak kekurangan dan tentu saja jauh dari sempurna, karena keterbatasan kemampuan penyusun. Untuk itu, penyusun selalu terbuka menerima saran dan kritik yang membangun untuk kesempurnaan Tugas Akhir ini dan juga untuk kebaikan di masa yang akan datang sehingga dapat bermanfaat bagi semua pihak. Akhir kata penulis juga mengharapkan agar semua ilmu yang telah penulis peroleh dapat berguna bagi penulis khususnya masyarakat pada umumnya.

Wassalamu 'alaikum Warahmatullahi Wabarakatuh

Jambi, 2022

Penyusun

Muhammad Afdal
1700822201093

DAFTAR ISI

COVER

HALAMAN PERSETUJUAN	i
HALAMAN PENGESAHAN	ii
MOTTO	iii
KATA PENGANTAR	iv
DAFTAR ISI	vi
DAFTAR GAMBAR	ix
DAFTAR TABEL	xiii

BAB I PENDAHULUAN

1.1 Latar Belakang	1
1.2 Rumusan Masalah	3
1.3 Tujuan Penelitian	3
1.4 Batasan Masalah	3
1.5 Manfaat Penelitian	4
1.6 Sistematika Penulisan	5

BAB II LANDASAN TEORI

2.1 Perkerasan Jalan	7
2.2 Perkerasan Kaku (<i>Rigid Pavement</i>)	8
2.2.1 Definisi Perkerasan Kaku (<i>Rigid Pavement</i>)	8

2.2.2 Konstruksi Perkerasan Kaku	9
2.2.3 Struktur dan Jenis Perkerasan Beton Semen	10
2.2.4 Kriteria Perkerasan Kaku (<i>Rigid Pavement</i>) Jalan Raya	12
2.3 Klasifikasi Jalan	12
2.3.1 Jalan Arteri	12
2.3.2 Jalan Kolektor	14
2.3.3 Jalan Lokal	16
2.3.4 Status Jalan	18
2.4 Kerusakan Jalan	18
2.4.1 Jenis Kerusakan Konstruksi Perkerasan Kaku (<i>Rigid Pavement</i>).....	19
2.5 Metode Penelitian	35
2.5.1 Metode PCI (<i>Pavement Condition Indeks</i>)	35
2.6 Kajian Terdahulu	40
BAB III METODOLOGI PENELITIAN	
3.1 Tinjauan Umum	42
3.2 Lokasi Penelitian	42
3.3 Tahapan Penelitian	43
3.4 Alat dan Bahan Penelitian	44
3.5 Data Yang Diperlukan.....	44

3.5.1 Data Primer	44
3.5.2 Data Sekunder	45
3.6 Metode Analisis	45
3.7 Bagan Alir Penelitian.....	46
BAB IV ANALISA DAN PEMBAHASAN	
4.1 Pengumpulan Data	48
4.2 Data Geometri Jalan	48
4.3 Metode PCI (<i>Pavement Condition Index</i>)	49
4.5.1 Data Kondisi Kerusakan Jalan	50
4.4 Pengolahan Data	52
4.4.1 Analisis Data Menggunakan Metode PCI <i>(Pavement Condition Index)</i>	52
4.4.2 Penilaian Kondisi Perkerasan Jalan	52
BAB V KESIMPULAN DAN SARAN	
5.1 Kesimpulan	74
5.2 Saran	74
DAFTAR PUSTAKA	76

DAFTAR GAMBAR

Gambar 2.1 Tipikal Struktur Perkerasan Beton Semen	11
Gambar 2.2 Tingkat Kerusakan Jembul/Tekuk Pada Perkerasan Jalan	20
Gambar 2.3 Tingkat Kerusakan Retak Sudut Pada Perkerasan jalan ...	21
Gambar 2.4 Slab Terbagi Oleh Retak Pada Perkerasan Jalan.....	22
Gambar 2.5 Tingkat Kerusakan Tingkat Kerusakan Retak Akibat Beban Lalu Lintas Perkerasan Jalan.....	23
Gambar 2.6 Tingkat Kerusakan Patahan (<i>Faulthing</i>) Pada Perkerasan Jalan	24
Gambar 2.7 Tingkat Kerusakan Pengisi Sambungan Pada Perkerasan Jalan	25
Gambar 2.8 Tingkat Kerusakan Penurunan Bagian Tepi Perkerasan Jalan	26
Gambar 2.9 Tingkat Kerusakan Retak Lurus Pada Perkerasan Jalan	27
Gambar 2.10 Tingkat Kerusakan Tambalan Kecil Pada Perkerasan Jalan	27
Gambar 2.11 Tingkat Kerusakan Tambalan Besar Pada Perkerasan Jalan	28

Gambar 2.12 Tingkat Kerusakan keausan agregat Pada Perkerasan Jalan	29
Gambar 2.13 Tingkat Kerusakan Pelepasan (<i>Popouts</i>) pada perkerasan jalan	29
Gambar 2.14 Tingkat Kerusakan Kerusakan Remuk (<i>Punchout</i>) Pada Perkerasan Jalan.....	30
Gambar 2.15 Tingkat Kerusakan Perlintasan Karet Pada Perkerasan Jalan.....	31
Gambar 2.16 Kerusakan Pemompaan (<i>Pumping</i>) Pada Perkerasan Jalan.....	31
Gambar 2.17 Tingkat Keausan Akibat Lepasnya Mortar dan Agregat Perkerasan Jalan	32
Gambar 2.18 Tingkat Kerusakan Retak Susut Pada Perkerasan Jalan ..	33
Gambar 2.19 keausan Akibat Lepasnya Agregat Sudut Pada Perkerasan Jalan.....	34
Gambar 2.20 Tingkat Keausan Atau Lepasnya Agregat Sambungan Perkerasan Jalan	35
Gambar 2.21 Hubungan CDV dan TDV Untuk Perkerasan Kaku	39
Perkerasan Jalan.....	30
Gambar 3.1 Peta Lokasi Penelitian	42
Gambar 3.2 Denah Lokasi Penelitian	43

Gambar 3.3 Bagan Alir Penelitian	46	
Gambar 4.1 Hubungan <i>Density</i> Dan <i>Deduct Value</i> Untuk Jenis		
Kerusakan Lubang	54	
Gambar 4.2 Hubungan <i>Density</i> Dan <i>Deduct Value</i> Untuk Jenis		
Kerusakan Gompal Sudut	54	
Gambar 4.3. Hubungan Grafik CDV dan TDV.....		56
Gambar 4.4. Hubungan <i>Density</i> Dan <i>Deduct Value</i> Untuk Jenis		
Kerusakan lubang.....	58	
Gambar 4.5. Hubungan <i>Density</i> Dan <i>Deduct Value</i> Untuk Jenis		
Kerusakan Retak Lurus	58	
Gambar 4.6. Hubungan <i>Density</i> Dan <i>Deduct Value</i> Untuk Jenis		
Kerusakan Gompal Sudut	59	
Gambar 4.7. Hubungan Grafik CDV dan TDV.....		60
Gambar4.8. Hubungan <i>Density</i> Dan <i>Deduct Value</i> Untuk Jenis		
Kerusakan lubang.....	62	
Gambar 4.9. Hubungan <i>Density</i> Dan <i>Deduct Value</i> Untuk Jenis		
Kerusakan Retak Lurus	63	
Gambar 4.10. Hubungan Grafik CDV dan TDV.....		64
Gambar 4.11. Hubungan <i>Density</i> Dan <i>Deduct Value</i> Untuk Jenis		
Kerusakan lubang.....	66	
Gambar 4.12. Hubungan <i>Density</i> Dan <i>Deduct Value</i> Untuk Jenis		
Kerusakan Retak Lurus	67	

DAFTAR TABEL

Tabel 2.1 Pembagian Kelas Jalan dan Daya Dukung Tanah	18
Tabel 2.2 Tingkat Kerusakan Kerusakan Jembul / Tekuk	20
Tabel 2.3 Tingkat Kerusakan Retak Sudut (<i>Corner Crack</i>)	21
Tabel 2.4 Tingkat Retak Akibat Beban Lalu Lintas	22
Tabel 2.5 Tingkat Kerusakan Kerusakan Patahan.....	23
Tabel 2.6 Tingkat Kerusakan Pengisi Sambungan.....	24
Tabel 2.7 Penurunan Bagian Tepi Perkerasan.....	25
Tabel 2.8 Tingkat Kerusakan Retak Lurus	26
Tabel 2.9 Tingkat Kerusakan Tambalan Kecil.....	27
Tabel 2.10 Tingkat Kerusakan Tambalan Besar	28
Tabel 2.11 Tingkat Kerusakan Perlintasan Karet.....	30
Tabel 2.12 Keausan Akibat Lepasnya Mortar dan Agregat.....	32
Tabel 2.13 Keausan Akibat Lepasnya Agregat di Sudut	33
Tabel 2.14 Keausan Atau Lepasnya Agregat Sambungan	34
Tabel 2.15 Nilai PCI dan Kondisi Perkerasan	36
Tabel 2.16 Formulir Survey Penilaian Kondisi Jalan	
Metode PCI	37
Tabel 2.17 Kajian Terdahulu	40
Tabel 4.1 Data geometri Jalan.....	49
Tabel 4.2 Data Luasan Kondisi Kerusakan Jalan.....	50

Tabel 4.3 Jenis Kerusakan Dan Presentase Kerusakan.....	51
Tabel 4.4 Hasil pengolahan data PCI.....	69
Tabel 4.5 Hasil Perhitungan Nilai Indeks Kondisi Kerusakan	
Lapisan Permukaan Perkerasan Kaku	72
Tabel 4.6 Nilai PCI dan Kondisi Perkerasan	73

BAB I

PENDAHULUAN

1.1 Latar Belakang

Seiring dengan bertambahnya jumlah penduduk yang semakin meningkat pada suatu wilayah ini merupakan faktor utama pembangkit kebutuhan pengguna jalan sehingga di perlukan adanya tingkat keamanan dan kenyamanan bagi pengguna jalan. Peningkatan jumlah pergerakan yang terjadi juga akan sangat menuntut kualitas maupun kuantitas untuk prasarana jalan.

Jalan merupakan prasarana yang sangat berperan penting dalam menunjang transportasi darat terutama untuk menghubungkan dari suatu tempat ketempat yang lain serta untuk disrtribusi barang dan jasa, untuk itu keamanan dan kenyamanan bagi pengendara atau pengguna jalan adalah hal yang pertama yang harus diperhatikan. Dengan kata lain jalan dapat mendukung berbagai aktivitas dan kebutuhan manusia dalam hal kepentingan mobilitas hingga mencapai tujuan ekonomi, sosial dan budaya, transportasi juga sangat penting dalam mendukung berkembangnya suatu pembangunan di suatu wilayah.

Mengingat pada saat ini banyak ditemui di berbagai daerah suatu perkerasan jalan sering mengalami kerusakan-kerusakan baik kecil maupun besar, apabila tidak segera diantisipasi penanganan atau perawatannya akan menyebabkan kerusakan menjadi semakin parah dan pengaruhnya semakin luas

sehingga menyebabkan berkurangnya kapasitas jalan itu sendiri dan sangat mempengaruhi bagi kelancaran lalu-lintas.

Pada umumnya, perkerasan jalan disesuaikan dengan kebutuhan dan kondisi lalu lintas yang ada, umumnya untuk perkerasan kaku (*rigid pavement*) didesain memiliki umur rencana sekitar 10 – 20 tahun, dengan harapan jalan tidak mengalami kerusakan dalam 5 tahun pertama dan masih tetap dapat melayani lalu lintas dengan tingkat pelayanan yang baik, tetapi pada realita ruas jalan Simpang Panerokan – Sungai Bahar sudah ada yang mengalami kerusakan.

Ruas jalan Simpang Panerokan – Sungai Bahar dikategorikan sebagai jalan Provinsi. ruas jalan tersebut banyak dilalui kendaraan kecil hingga besar seperti, kendaraan angkutan sawit, truk angkutan kayu dan kendaraan berat lainnya, sehingga menyebabkan terjadinya penurunan kualitas jalan. jalan tersebut mengalami kerusakan yang cukup signifikan, baik kerusakan ringan, kerusakan sedang, maupun kerusakan berat pada beberapa ruas jalan tersebut sehingga mempengaruhi kelancaran lalu lintas dan keamanan serta kenyamanan bagi pengguna jalan.

Oleh sebab itu maka perlu dilakukan penelitian lebih awal untuk mengetahui kondisi permukaan perkerasan jalan yaitu dengan cara melakukan survey secara visual langsung kelokasi penelitian untuk melihat dan menganalisa kerusakan tersebut berdasarkan jenis dan tingkat kerusakannya.

Sebelumnya, penulis melakukan penelitian terlebih dahulu untuk mengetahui kondisi perkerasan jalan dan menuliskan kedalam bentuk tugas

akhir yang berjudul: “Analisa Tingkat Kerusakan Pada Lapisan Permukaan Perkerasan Kaku (*Rigid Pavement*)”

1.2 Rumusan Masalah

Berdasarkan latar belakang diatas dapat dirumuskan permasalahan sebagai berikut :

1. Bagaimana nilai indeks kondisi kerusakan lapisan permukaan perkerasan kaku pada ruas jalan Simpang Panerokan – Sungai Bahar.
2. Bagaimana jenis dan tingkat kerusakan yang terjadi pada lapisan permukaan perkerasan kaku pada ruas jalan Simpang Panerokan – Sungai Bahar.

1.3 Tujuan Penelitian

Adapun tujuan yang ingin dicapai adalah sebagai berikut :

1. Untuk menganalisis nilai indeks kondisi kerusakan lapisan permukaan perkerasan kaku pada ruas jalan Simpang Panerokan – Sungai Bahar dengan menggunakan metode PCI.
2. Menganalisis jenis dan tingkat kerusakan yang terjadi pada lapisan permukaan perkerasan kaku pada ruas jalan Simpang Panerokan – Sungai Bahar menggunakan metode PCI.

1.4 Batasan Masalah

Demi tercapainya penelitian penulis terlebih dahulu membuat batasan -

batasan penelitian agar penelitian tidak meluas agar tetap berfokus serta mempermudah penyelesaian masalah sesuai dengan tujuan yang hendak dicapai, maka perlu ada pembatasan masalah yaitu sebagai berikut :

1. Yang menjadi objek penelitian ini adalah analisa tingkat kerusakan pada lapisan permukaan perkerasan kaku (*rigid pavement*) pada ruas jalan Simpang Panerokan – Sungai Bahar
2. Analisa tingkat kerusakan dilakukan dengan metode PCI (*pavement condition index*).
3. Penelitian tidak menghitung lalu lintas harian (LHR) dan data (CBR) pada lokasi penelitian.
4. Lokasi penelitian hanya pada ruas jalan Simpang Panerokan – Sungai Bahar dan penelitian dilakukan hanya di lapisan permukaan (*surface course*).
5. Jenis kajian yang dikaji hanya pada lapisan permukaan (*surface course*).
6. Penelitian dilakukan yaitu dengan membagi setiap 100 m persegi.
7. data-data yang diperlukan didapat melalui hasil pengamatan secara visual dan langsung ke lokasi penelitian.

1.5 Manfaat Penelitian

Adapun manfaat dari penelitian tugas akhir ini adalah sebagai berikut :

1. Dapat dijadikan sebagai bahan dan referensi untuk mengetahui jenis dan tingkat kerusakan jalan.
2. Dapat digunakan sebagai bahan acuan dan solusi dalam pemeliharaan dan perencanaan kedepannya.

3. Pengetahuan tambahan bagi pembaca serta wawasan dalam pemeliharaan dan perencanaan jalan.

1.6 Sistematika Penulisan

Pada penulisan tugas akhir dibuat garis besar susunan penulisan untuk mempermudah dan memahami isi dari tugas akhir ini dengan sistematika sebagai berikut :

BAB I : PENDAHULUAN

Berisi tentang uraian tentang latar belakang, rumusan masalah, maksud dan tujuan dari penelitian, batasan masalah, manfaat penelitian dan sistematika penulisan serta lokasi penelitian.

BAB II : LANDASAN TEORI

Bagian ini meliputi tentang pengambilan teori dari berbagai sumber bacaan yang mendukung tentang permasalahan yang berkaitan dengan penyelesaian tugas akhir ini.

BAB III : METODOLOGI PENELITIAN

bagian ini menjelaskan tentang tahapan penelitian dan prosedur penelitian serta pelaksanaan penelitian dilapangan dan data-data yang diperlukan.

BAB IV : HASIL DAN PEMBAHASAN

Pada bagian ini menjelaskan tentang pengamatan dari survey kelokasi penelitian, data – data yang yang diperoleh dan pembahasan mengenai hasil penelitian.

BAB V : PENUTUP

Berisi kesimpulan dan saran dari hasil analisis data yang telah dilakukan.

BAB II

LANDASAN TEORI

2.1 Perkerasan Jalan

Perkerasan jalan merupakan suatu bagian jalur lalu lintas yang diperkeras dengan lapisan material tertentu yang memiliki ketebalan, kekuatan, dan kekakuan serta kestabilan tertentu yang berfungsi untuk menyalurkan dan melayani beban lalu lintas ke tanah dasar secara aman. agar perkerasan jalan sesuai dengan kualitas yang diharapkan maka pengetahuan tentang sifat pengadaan dan pengolahan dari bahan penyusun perkerasan jalan sangat diperlukan (Silvia Sukirman, 1999).

Menurut (Silvia Sukirman, 1999) berdasarkan bahan pengikatnya konstruksi jalan dapat dibedakan yaitu sebagai berikut :

1. Konstruksi Perkerasan Lentur

Perkerasan lentur yaitu perkerasan yang menggunakan aspal sebagai bahan pengikat. Lapisan perkerasannya bersifat memikul dan menyebarkan beban lalu lintas ke tanah dasar.

2. Konstruksi Perkerasan Kaku

Perkerasan kaku yaitu perkerasan yang menggunakan semen (*Portland cement*) sebagai bahan pengikat. Pelat beton dengan atau tanpa tulangan diletakkan diatas tanah dasar dengan atau tanpa lapis pondasi bawah. Beban lalu lintas sebagian besar dipikul oleh pelat beton.

3. Konstruksi Perkerasan Komposit

Perkerasan perkerasan komposit yaitu perkerasan kaku yang

dikombinasikan dengan perkerasan lentur dapat berupa perkerasan lentur diatas perkerasan kaku ataupun sebaliknya.

2.2 Perkerasan Kaku (*Rigid Pavement*)

2.2.1 Definisi Perkerasan Kaku (*Rigid Pavement*)

Perkerasan kaku (*Rigid Pavement*) didefinisikan sebagai perkerasan yang menggunakan semen (*portland cement*) sebagai bahan pengikat. pelat Beton dengan atau tanpa tulangan diletakkan diatas tanah dasar dengan atau tanpa lapis pondasi bawah. Beban lalu lintas sebagian besar dipikul Oleh pelat beton. Perkerasan kaku pada umumnya dipakai pada jalan yang memiliki kondisi lalu lintas yang cukup padat dan memiliki distribusi beban yang besar, seperti pada jalan – jalan lintas antar provinsi, jalan tol. Jalan - jalan tersebut pada umumnya menggunakan beton sebagai bahan perkerasannya, tetapi untuk meningkatkan kenyamanan biasanya diatas permukaan perkerasan kaku dilapisi lagi dengan aspal. Keunggulan dari perkerasan kaku dibanding perkerasan lentur (*asphalt*) adalah bagaimana distribusi beban disalurkan ke subgrade. Perkerasan kaku karena mempunyai kekakuan yang akan mendistribusikan beban pada daerah yang relatif luas pada lapisan dibawahnya, beton sendiri bagian utama yang menanggung beban struktural. Sedangkan pada perkerasan lentur karena dibuat dari material yang kurang kaku, maka persebaran beban yang dilakukan tidak sebaik pada beton (Tenriajeng, 1999).

Perkerasan kaku merupakan suatu susunan konstruksi perkerasan jalan yang terdiri dari pelat beton semen yang mempunyai sifat dimana saat

pembebanan berlangsung perkerasan tidak mengalami perubahan bentuk, artinya perkerasan tetap seperti kondisi semula sebelum pembebanan berlangsung. Sehingga dengan sifat ini maka dapat dilihat apakah lapisan lapisan permukaan yang terdiri dari pelat beton tersebut akan pecah atau patah (Tania Nazria Purba, 2017).

2.2.2 Konstruksi Perkerasan Kaku

Pada umumnya lapisan konstruksi perkerasan kaku terdiri dari 2 bagian yaitu sebagai berikut :

1. Pelat Beton

Pelat beton mempunyai sifat kekakuan yang sangat tinggi, yang akan menyebarkan beban dari roda kendaraan lalu lintas ke lapisan yang dibawahnya secara luas, sehingga tegangan pada lapisan pondasi menjadi mengecil.

Tergantung kondisinya perkerasan beton dapat berupa pelat (*slab*) tanpa tulangan secara kontinu, prategan atau beton fiber.

2. Lapisan Pondasi Bawah (*Subbase Course*)

Lapis pondasi bawah ialah untuk mempermudah pekerjaan sehingga pada saat pelaksanaan perkerasan bisa menjadi lebih rata dan mendapatkan tebal yang seragam dari pada dikerjakan hanya diatas tanah dasar, selain itu pondasi bawah juga memberikan daya dukung terhadap pelat beton. fungsi - fungsi dari pondasi bawah adalah sebagai berikut:

- a. Sebagai lantai, memberikan kestabilan dan menyediakan lapisan yang seragam.

- b. Mengurangi terjadi retak-retak pada pelat beton.
 - c. Mencegah terjadi *pumping* yaitu perpindahan dari campuran butiran tanah dan air melalui sambungan pelat, retak dan tepi perkerasan.
 - d. Sebagai lapisan drainase.
 - e. Mengendalikan kembang susut tanah dasar.
 - f. Mengendalikan aksi pembekuan.
3. Tanah Dasar (*Subgrade*)

Tanah dasar berfungsi untuk memberikan dukungan pada lapisan – lapisan yang ada diatasnya.

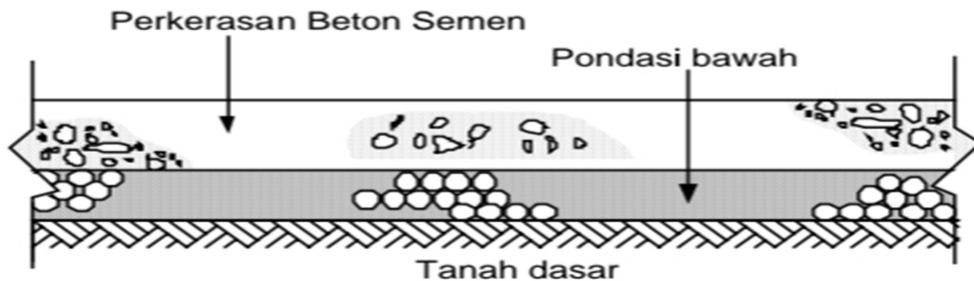
2.2.3 Struktur dan Jenis Perkerasan Beton Semen

Menurut (PdT – 14, 2003) Struktur perkerasan beton semen dibedakan menjadi beberapa jenis yaitu sebagai berikut:

Perkerasan beton semen dibedakan ke dalam 4 jenis :

- 1. Perkerasan beton semen bersambung tanpa tulangan.
- 2. Perkerasan beton semen bersambung dengan tulangan.
- 3. Perkerasan beton semen menerus dengan tulangan.
- 4. Perkerasan beton semen pra-tegang.

Untuk memudahkan dalam memahami tipikal struktur perkerasan beton semen, maka dibuatlah gambar yang terlihat pada gambar 2.1 dibawah ini :



Gambar 2.1 : Tipikal struktur perkerasan beton semen
Sumber : pd T – 14 2003

Pada perkerasan kaku atau semen, daya dukung perkerasan terutama diperoleh dari pelat beton. Sifat daya dukung dan keseragaman tanah dasar sangat mempengaruhi keawatan kekuatan perkerasan beton semen. faktor yang perlu diperhatikan adalah kadar air pemandatan, kepadatan dan perubahan kadar air selama masa pelayanan. Lapis pondasi bawah pada perkerasan beton semen bukan merupakan bagian utama yang memikul beban, tetapi merupakan bagian yang berfungsi sebagai berikut :

1. Mengendalikan pengaruh kembang susut tanah.
2. Mencegah intrusi dan pemompaan pada sambungan, retakan dan tepi-tepi pelat.
3. Memberikan dukungan yang mantap dan seragam pada pelat.
4. Sebagai perkerasan lantai kerja selama pelaksanaan.

Pelat beton semen mempunyai sifat yang cukup kaku serta dapat menyebarluaskan beban pada bidang yang luas dan menghasilkan tegangan yang rendah pada lapisan-lapisan di bawahnya. Bila diperlukan tingkat kenyamanan yang tinggi, permukaan beton semen dapat dilapisi dengan lapis campuran beraspal setebal (5 cm, Pd T – 14, 2003).

2.2.4 Kriteria Perkerasan Kaku (*Rigid pavement*) Jalan Raya

Menurut (Tenriajeng, 1999) adapun kriteria perkerasan kaku adalah sebagai berikut :

1. Bersifat kaku karena yang digunakan sebagai perkerasan dari beton.
2. Digunakan pada jalan yang mempunyai lalu lintas dan beban muatan tinggi.
3. Kekuatan beton sebagai dasar perhitungan tebal perkerasan.
4. Usia rencana bisa lebih 20 tahun.

2.3 Klasifikasi Jalan

Menurut Undang Undang Republik Indonesia No. 38 Tahun 2004 disebutkan bahwa jalan merupakan 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 serta dibawah permukaan tanah atau dan/air serta diatas permukaan air kecuali jalan kareta api, jalan lori, dan jalan kabel. adapun klasifikasi jalan menurut fungsi jalan dibagi menjadi sebagai berikut, yaitu :

2.3.1 Jalan Arteri

Jalan arteri menurut (Ditjen bina marga, 1997) jalan umum yang fungsinya untuk melayani angkutan utama dengan ciri perjalanan jarak jauh, kecepatan rata – rata tinggi, dan jumlah jalan masuk/akses dibatasi secara efisien. Jalan arteri dibedakan menjadi 2 bagian, berikut adalah penjelasan nya :

1. Jalan arteri primer

Jalan arteri primer menurut (Ditjen bina marga, 1997) jalan yang menghubungkan secara berdaya guna antarpusat kegiatan nasional atau antara antar pusat kegiatan nasional dengan pusat kegiatan wilayah. Adapun karakteristik jalan arteri primer yaitu sebagai berikut :

- a. Di desain berdasarkan kecepatan rencana yang paling rendah yaitu 60 km/jam.
- b. Lebar badan jalan minimal 11 meter.
- c. Persimpangan pada jalan arteri primer diatur dengan pengaturan tertentu yang sesuai dengan volume lalu lintas dan karakteristik nya.
- d. Harus mempunyai perlengkapan jalan yang cukup seperti rambu lalu lintas, marka jalan, lampu lalu lintas, lampu penerangan dan lain-lain.
- e. Jalur khusus seharusnya disediakan, yang dapat digunakan untuk sepeda dan kendaraan lambat lainnya.
- f. Apabila persyaratan jarak akses jalan dan akses lahan tidak dapat dipenuhi, maka pada jalan arteri primer harus disediakan jalur lambat (*frontage road*) dan juga jalur khusus untuk kendaraan tidak bermotor sepeda, becak dan lain-lain.

2. Jalan arteri sekunder

Jalan arteri sekunder menurut (Ditjen bina marga, 1997) yaitu jalan yang melayani angkutan utama dengan ciri - ciri perjalanan jarak jauh kecepatan

rata - rata tinggi dan jumlah jalan masuk dibatasi seefisien, dengan peranan pelayanan jasa distribusi untuk masyarakat dalam kota. Di daerah perkotaan juga disebut jalan protokol. Adapun karakteristik jalan arteri primer menurut (Ditjen bina marga, 1990) yaitu sebagai berikut :

- a. Jalan yang menghubungkan kawasan primer dengan kawasan sekunder kesatu, antar kawasan sekunder kesatu, kawasan sekunder kesatu dengan kawasan sekunder kedua, dan jalan arteri atau kolektor primer dengan kawasan sekunder kesatu.
- b. Jalan arteri sekunder di desain berdasarkan kecepatan rencana paling rendah yaitu 30 km/jam.
- c. Lebar badan jalan tidak kurang 8 meter.
- d. Akses langsung dibatasi tidak boleh lebih pendek dari 250 meter.
- e. Kendaraan angkutan barang ringan dan bus untuk pelayanan kota dapat diizinkan melalui jalan ini.

2.3.2 Jalan Kolektor

Jalan kolektor menurut (Ditjen bina marga, 1997) jalan umum yang fungsinya untuk melayani angkutan pengumpul/pembagi dengan ciri perjalanan jarak sedang, kecepatan rata – rata sedang, dan jumlah jalan masuk dibatasi. Jalan kolektor dibedakan menjadi 2 bagian, berikut adalah penjelasan nya :

1. Jalan kolektor primer

Jalan kolektor primer menurut (Ditjen bina marga, 1997) yaitu jalan yang

dikembangkan untuk melayani dan menghubungkan kota – kota antar pusat kegiatan wilayah dan pusat kegiatan lokal dan atau kawasan – kawasan berskala kecil dan atau pelabuhan pengumpulan regional dan pelabuhan pengumpulan lokal. Adapun karakteristik jalan kolektor primer menurut (Ditjen bina marga, 1990) yaitu sebagai berikut :

- a. Jalan kolektor primer dalam kota merupakan terusan jalan kolektor primer luar kota.
- b. Jalan kolektor primer melalui atau menuju kawasan primer atau jalan arteri primer.
- c. Jalan kolektor primer dirancang berdasarkan kecepatan rencana paling rendah 40 km/jam
- d. Lebar badan jalan tidak kurang 7 meter.

2. Jalan kolektor sekunder

Jalan kolektor sekunder menurut (Ditjen bina marga, 1997) yaitu jalan yang angkutan pengumpulan atau pembagian dengan ciri - ciri perjalanan jarak sedang, dan jumlah jalan masuk dibatasi, dengan peranan distribusi untuk masyarakat di dalam kota. Adapun karakteristik jalan kolektor primer menurut (Ditjen bina marga, 1990) yaitu sebagai berikut :

- a. Jalan kolektor sekunder menghubungkan antar kawasan sekunder kedua, kawasan sekunder kedua dengan kawasan sekunder ketiga.
- b. Jalan kolektor sekunder dirancang berdasarkan kecepatan rencana paling rendah 20 km/jam.
- c. Lebar badan jalan tidak kurang 7 meter.

- d. Kendaraan angkutan barang berat tidak diizinkan melalui fungsi jalan ini di daerah pemukiman.
- e. Lokasi parkir pada badan jalan dibatasi.
- f. Harus mempunyai perlengkapan jalan yang cukup.
- g. Besarnya lalu lintas harian rata – rata pada umumnya lebih rendah dari sistem primer dan arteri sekunder.

2.3.3 Jalan Lokal

Jalan lokal menurut (Ditjen bina marga,1997) jalan umum yang fungsinya untuk melayani angkutan setempat dengan ciri perjalanan jarak dekat, kecepatan rata – rata rendah, dan jumlah jalan masuk tidak dibatasi. Jalan lokal dibedakan menjadi 2 bagian, berikut adalah penjelasannya :

1. Jalan lokal primer

Jalan lokal primer yaitu jalan yang fungsi nya untuk menghubungkan secara berdaya guna pusat kegiatan nasional dengan pusat kegiatan lingkungan, pusat kegiatan wilayah dengan pusat kegiatan lingkungan, antar pusat kegiatan lokal, atau pusat kegiatan lokal dengan pusat kegiatan lingkungan, serta antar pusat kegiatan lingkungan. Adapun karakteristik jalan lokal primer menurut (Ditjen bina marga, 1990) yaitu sebagai berikut :

- a. Jalan lokal primer dalam kota merupakan terusan jalan lokal primer luar kota.
- b. Jalan lokal primer dalam kota merupakan terusan jalan lokal primer luar kota.

- c. Jalan lokal primer melalui atau menuju kawasan primer lainnya.
 - d. Jalan lokal primer dirancang berdasarkan kecepatan rencana paling rendah 20 km/jam.
 - e. Kendaraan angkutan barang dan bus dapat diizinkan melalui jalan ini.
 - f. Lebar badan jalan tidak kurang dari 6 meter.
 - g. Besarnya lalulintas harian rata – rata pada umumnya paling rendah pada sistem primer.
2. Jalan lokal sekunder
- Jalan lokal sekunder yaitu jalan yang fungsinya untuk menghubungkan kawasan sekunder kesatu dengan perumahan. Kawasan sekunder kedua dengan perumahan, kawasan sekunder ketiga dan seterus nya sampai ke perumahan. Adapun karakteristik jalan lokal sekunder menurut (Ditjen bina marga, 1990) yaitu sebagai berikut :
- a. Jalan lokal sekunder menghubungkan: antara kawasan sekunder ketiga atau dibawahnya, kawasan sekunder dengan perumahan.
 - b. Jalan lokal sekunder di desain berdasarkan kecepatan rencana paling rendah 10 km/jam.
 - c. Lebar badan jalan tidak kurang dari 5 meter.
 - d. Kendaraan angkutan barang berat tidak diizinkan melalui jalan ini.
 - e. Besarnya lalu lintas harian rata-rata pada umumnya paling rendah dibandingkan dengan fungsi jalan lain.
- Untuk memudahkan dalam memahami klasifikasi pembagian kelas dan daya dukung beban pada jalan dibagi seperti terlihat pada tabel 2.1 dibawah ini:

Tabel 2.1 Pembagian Kelas Jalan dan Daya Dukung Beban

Kelas Jalan	Fungsi Jalan	Karakteristik Kendaraan		Muatan Sumbu Terberat
		Panjang (m)	Lebar (m)	
I	Arteri	18	2,5	>10 ton
II	Ateri	18	2,5	10 ton
III A	Arteri/kolektor	18	2,5	8 ton
III B	Kolektor	12	2,5	8 ton
IIIC	Lokal	9	2,5	8 ton

Sumber : Peraturan perundangan uu no 22 tahun 2009

2.3.4 Status Jalan

Menurut PP. No.34/2006 pasal 25 jalan umum menurut statusnya adalah:

1. Jalan nasional
2. Jalan provinsi
3. Jalan kabupaten
4. Jalan kota
5. Jalan desa

2.4 Kerusakan Jalan

Dalam melakukan tindakan pemeliharaan dan perbaikan pada perkerasan kaku (*rigid pavement*), sangat penting untuk mengetahui faktor-faktor penyebab kerusakan. Perkererasan kaku atau yang sering disebut jalan beton

dapat mengalami kerusakan pada slab, lapis pondasi dan tanah dasarnya (Silvia Sukirman, 1999) Kerusakan-kerusakan konstruksi perkerasan jalan dapat di sebabkan oleh:

1. Lalu lintas, dapat berupa peningkatan dan repetasi beban.
2. Air, yang dapat berupa air hujan, sistem drainase yang tidak baik, naiknya air akibat kapilaritas.
3. Material konstruksi perkerasan, dalam hal ini disebabkan oleh sifat material itu sendiri atau dapat pula disebabkan oleh sistem pengelolaan bahan yang tidak baik.
4. Iklim, Indonesia beriklim tropis dimana suhu udara dan curah hujan umumnya tinggi, yang merupakan salah satu penyebab kerusakan jalan.
5. Kondisi tanah dasar yang tidak stabil, kemungkinan disebabkan oleh sistem pelaksanaan yang kurang baik, atau dapat juga disebabkan oleh sifat tanah yang memang jelek.
6. Proses pemadatan lapisan diatas tanah yang kurang baik.

2.4.1 Jenis Kerusakan Konstruksi Perkerasan Kaku (*Rigid Pavement*)

Penilaian kondisi kerusakan perkerasan ini dikembangkan oleh U.S. *army corp of engineer*, yang digunakan untuk menilai kondisi perkerasan jalan, yang dinyatakan dalam indeks kondisi perkerasan atau PCI (*pavement condition index*) (Shahin, 1994). Menurut ASTM D6433 *Standard Practice for Roads and*

Parking Lots Pavement Condition Surveys ada beberapa jenis kerusakan pada perkerasan kaku (*rigid pavement*), sebagai berikut :

1. Jembul / Tekuk (*Blow Up*)

Jembul (*Blow Up*) adalah dimana slab menjadi tertekuk melengkung yang Disebabkan oleh tegangan dari dalam beton itu sendiri. Tabel 2.2 dibawah ini adalah penjelasan untuk tingkat kerusakan jembul tekuk (*blow up*)

Tabel 2.2 Tingkat Kerusakan Jembul / Tekuk (*Blow Up*)

Tingkat Kerusakan	Keterangan
Low	Tekuk atau pecah menyebabkan kerusakan tingkat rendah
Medium	Tekuk atau pecah menyebabkan kerusakan tingkat sedang
High	Tekuk atau pecah menyebabkan kerusakan tingkat tinggi

Sumber : Shahin 1994

Untuk lebih jelas dan memudahkan dalam mengetahui maka dimasukkan gambar untuk tingkat kerusakan jembul / tekuk pada perkerasan jalan yang dapat dilihat pada gambar 2.2 dibawah ini :



Rendah



Sedang



Tinggi

Gambar 2.2 Tingkat Kerusakan Jembul / Tekuk Pada Perkerasan Jalan

Sumber : ASTM *Standard Practice For Roads and Parking Lost Pavement Condition Surveys 2007*

2. Retak Sudut (*Corner Crack*)

Retak sudut yaitu retakan atau pecahan yang memotong secara diagonal dari tepi atau sambungan memanjang ke sambungan melintang. Tabel 2.3 dibawah ini adalah penjelasan untuk tingkat kerusakan retak sudut (*corner crack*).

Tabel 2.3 Tingkat Kerusakan Retak Sudut (*Corner Crack*)

Tingkat kerusakan	Keterangan
Low	Pecah yang dianggap sebagai keretakan tingkat rendah bila daerah bagian yang pecah dengan sambungan tidak retak atau mungkin retak ringan. Tingkat keretakan rendah < 13 mm.
Medium	Pecah dianggap sebagai keretakan tingkat sedang bila area yang pecah dengan sambungan mengalami retak sedang. Tingkat keretakan sedang antara 13 – 50 mm
High	Pecah dianggap sebagai keretakan tingkat tinggi bila pecah dengan sambungan mengalami retak parah. Tingkat keretakan tinggi > 50 mm

Sumber : Shahin 1994

Untuk lebih jelas dan memudahkan dalam mengetahui maka dimasukkan gambar untuk tingkat kerusakan retak sudut (*corner crack*) pada perkerasan jalan yang dapat dilihat pada gambar 2.3 dibawah ini :



Gambar 2.3 Tingkat Kerusakan Retak Sudut Pada Perkerasan Jalan

Sumber : ASTM *Standard Practice For Roads and Parking Lost Pavement Condition Surveys 2007*

3. Slab Terbagi Oleh Retak (*Divided Slab*)

Slab terbagi oleh retak menjadi banyak potongan bisa dikarenakan overloading atau dukungan yang kurang memadai. Gambar tingkat kerusakan slab terbagi oleh retak pada perkerasan jalan dapat dilihat pada gambar 2.4 dibawah ini :



Gambar 2.4 Tingkat Kerusakan Slab Terbagi Oleh Retak Pada Perkerasan Jalan

Sumber : ASTM Standard Practice For Roads and Parking Lost Pavement

Condition Surveys 2007

4. Retak Akibat Beban Lalu Lintas (*Durability Crack*)

Retak akibat beban lalu lintas (*Durability crack*) adalah penurunan pada permukaan perkerasan baik arah memanjang ataupun melintang. Tabel 2.4 dibawah ini adalah penjelasan untuk tingkat kerusakan retak akibat beban lalu lintas (*Durability crack*).

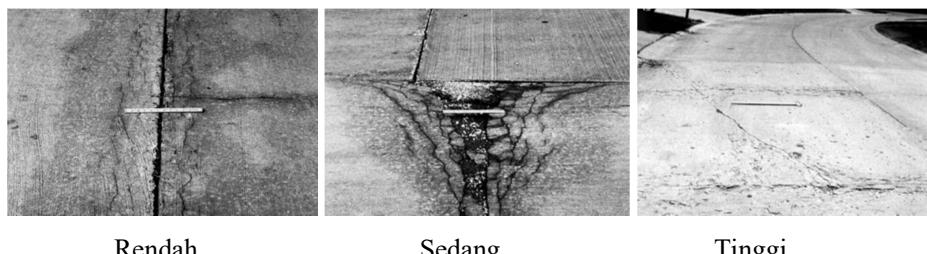
Tabel 2.4 Tingkat Retak Akibat Beban Lalu Lintas (*Durability Crack*)

Tingkat kerusakan	Keterangan
Low	Keretakan tingkat rendah jika retak < 15% dari luas slab. Sebagian besar retak yang ketat, tetapi beberapa bagian telah lepas.

Medium	Keretakan tingkat sedang jika retak < 15% dari luas area. Sebagian besar retak pecahan terkelupas dan dapat lepas dengan mudah.
High	Keretakan tingkat tinggi jika retak < 15% dari luas area. Kebanyakan dari pecahan telah keluar dan dapat lepas dengan mudah

Sumber : Shahin 1994

Gambar tingkat kerusakan retak akibat beban lalu lintas (*Durability crack*) dapat dilihat pada gambar 2.5 dibawah ini :



Gambar 2.5 Tingkat Kerusakan Retak Akibat Beban Lalu Lintas Perkerasan Jalan

Sumber : ASTM *Standard Practice For Roads and Parking Lot Pavement*

Condition Surveys 2007

5. Patahan (*Faulting*)

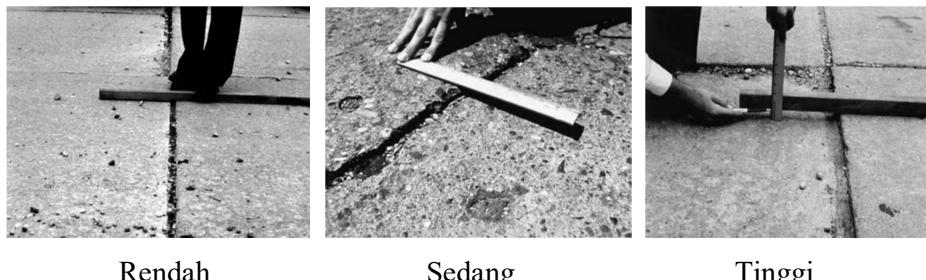
Patahan yaitu terjadinya perbedaan elevasi antar slab beton, yang diakibatkan oleh penurunan pada sambungan atau retakan. Patahan terjadi disebabkan oleh kurangnya daya dukung pondasi bawah atau tanah dasar, tidak adanya transfer beban diantara dua pelat. Tabel 2.5 dibawah ini adalah penjelasan untuk tingkat kerusakan Patahan (*faulting*).

Tabel 2.5 Tingkat Kerusakan Patahan (*Faulting*)

Tingkat kerusakan	Beda Elevasi
L	1/8 - 3/8 in (3-10 mm)
M	>3/8 - <3/4 in (10-20 mm)
H	>3/4 in (>20 mm)

Sumber : Shahin 1994

Gambar tingkat kerusakan patahan (*faulthing*) pada perkerasan jalan dapat dilihat pada gambar 2.6 dibawah ini :



Rendah

Sedang

Tinggi

Gambar 2.6 Tingkat Kerusakan Patahan (*Faulthing*) Pada Perkerasan Jalan

Sumber : ASTM *Standard Practice For Roads and Parking Lost Pavement*

Condition Surveys 2007

6. Kerusakan Pengisi Sambungan (*Joint Seal Damage*)

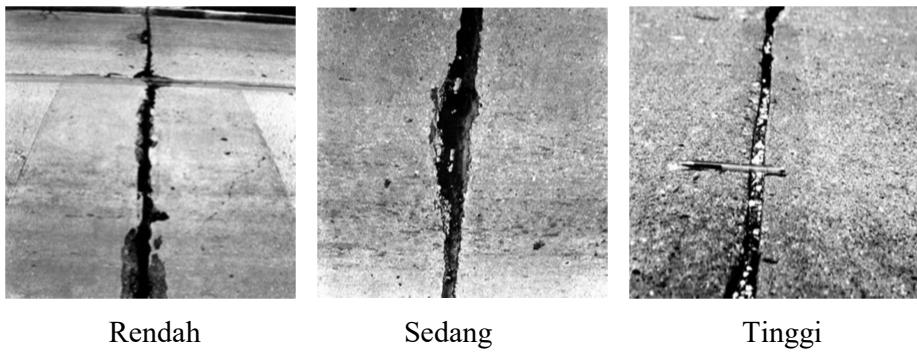
Kerusakan pengisi sambungan dapat menyebabkan masuknya bahan lain yang keras ke dalam sambungan, bahan tersebut dapat menghalangi pemuaian horizontal slab yang mengakibatkan tegangan sehingga dapat menimbulkan gompal dan retak. Tabel 2.6 dibawah ini adalah penjelasan untuk tingkat kerusakan pengisi sambungan (*joint seal damage*).

Tabel 2.6 Tingkat Kerusakan Pengisi Sambungan

Tingkat Kerusakan	Keterangan
L	Penutup sambungan umumnya masih bagus diseluruh bagian, hanya ada sedikit kerusakan.
M	Penutup sambungan umumnya agak kurang bagus diseluruh bagian, hanya ada satu atau lebih kerusakan ukuran sedang
H	Penutup sambungan umumnya kurang bagus diseluruh bagian, hanya ada satu atau lebih kerusakan parah

Sumber : Ari Suryawan 1993

Gambar tingkat kerusakan pengisi sambungan pada perkerasan jalan dapat dilihat pada gambar 2.7 dibawah ini :



Gambar 2.7 Tingkat Kerusakan Pengisi Sambungan Pada Perkerasan Jalan

Sumber : ASTM *Standard Practice For Roads and Parking Lost Pavement Condition Surveys 2007*

7. Penurunan Bagian Tepi Perkerasan (*Edge Drop-Off*)

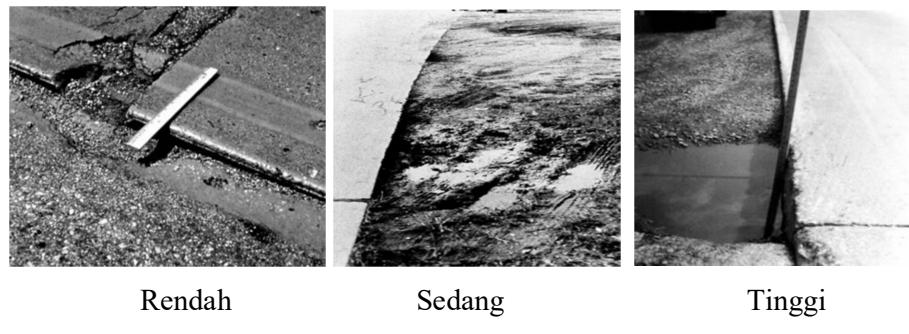
Penurunan bagian tepi perkerasan merupakan penurunan yang terjadi pada bahu yang berdekatan dengan tepi slab. Tabel 2.7 dibawah ini adalah penjelasan untuk tingkat kerusakan Penurunan Bagian Tepi Perkerasan (*Edge Drop-Off*).

Tabel 2.7 Penurunan Bagian Tepi Perkerasan (*Edge Drop-Off*)

Tingkat Kerusakan	Keterangan
L	Penurunan kurang dari 10 mm - 15 mm
M	Penurunan kurang dari 15 mm – 30 mm
H	Penurunan lebih dari 30 mm - 50 mm

Sumber : Ari Suryawan 1993

Gambar tingkat kerusakan Penurunan bagian tepi perkerasan pada perkerasan jalan dapat dilihat pada gambar 2.8 dibawah ini :



Gambar 2.8 Tingkat Kerusakan Penurunan Bagian Tepi Perkerasan Jalan

Sumber: ASTM *Standard Practice For Roads and Parking Lost Pavement Condition Surveys 2007*

8. Retak Lurus (*Linier Cracking*)

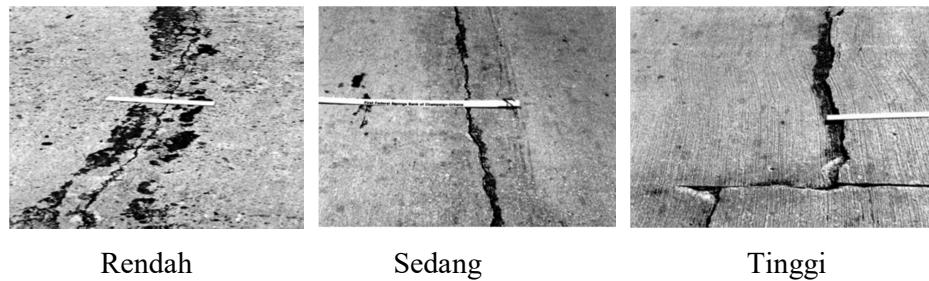
Retak Lurus (*Linier Cracking*) adalah retak individual tidak saling berhubungan satu sama lain yang memanjang atau melintang. Tabel 2.8 dibawah ini adalah penjelasan untuk tingkat kerusakan Retak Lurus (*Linier Cracking*).

Tabel 2.8 Kerusakan Retak Lurus (*Linier Cracking*)

Tingkat Kerusakan	Keterangan
L	Retak kosong dengan lebar antara ≤ 12 mm
M	Retak kosong dengan lebar antara 12 - 51 mm
H	Retak kosong dengan lebar > 51 mm.

Sumber : Ari Suryawan 1993

Gambar tingkat kerusakan retak Lurus pada perkerasan jalan dapat dilihat pada gambar 2.9 dibawah ini :



Gambar 2.9 Tingkat Kerusakan Retak Lurus Pada Perkerasan Jalan

Sumber : ASTM *Standard Practice For Roads and Parking Lost Pavement Condition Surveys 2007*

9. Tambalan Kecil (*Patching Small*)

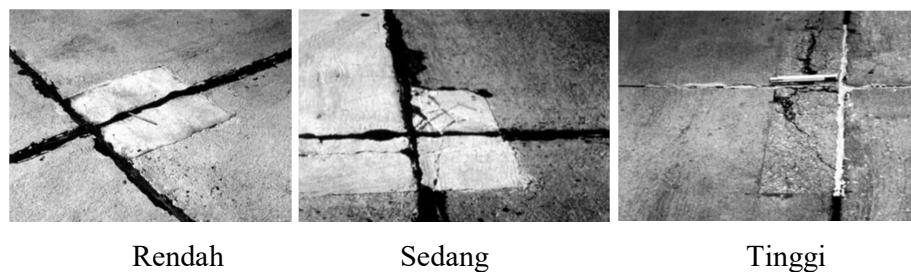
Tabel 2.9 dibawah ini adalah penjelasan untuk tingkat kerusakan Tambalan Kecil (*Patching Small*).

Tabel 2.9 Kerusakan Tambalan Kecil (*Patching Small*)

Tingkat Kerusakan	Keterangan
L	Tambalan berfungsi dengan baik dengan sedikit kerusakan
M	Tambalan cukup memburuk, Bahan tambalan bisa copot.
H	Tambalan parah, Luasnya pengganti waran kerusakan.

Sumber : Ari Suryawan 1993

Gambar tingkat kerusakan tambalan kecil pada perkerasan jalan dapat dilihat pada gambar 2.10 dibawah ini :



Gambar 2.10 Tingkat Kerusakan Tambalan Kecil Pada Perkerasan Jalan

Sumber : ASTM *Standard Practice For Roads and Parking Lost Pavement Condition Surveys 2007*

10. Tambalan Besar (*Patching Large*)

Dibawah ini adalah penjelasan untuk tingkat kerusakan Tambalan besar (*patching large*). dapat dilihat Tabel 2.10 dibawah ini :

Tabel 2.10 Kerusakan Tambalan Besar (*Patching Large*)

Tingkat Kerusakan	Keterangan
L	Tambalan berfungsi dengan baik.
M	Tambalan cukup memburuk dan kerusakan bisa dilihat
H	Tambalan sangat parah, perbaikan harus perletakan harus diulang

Sumber : Ari Suryawan 1993

Gambar tingkat kerusakan tambalanbesar pada perkerasan jalan dapat dilihat pada gambar 2.11 dibawah ini :



Rendah

Sedang

Tinggi

Gambar 2.11 Tingkat Kerusakan Tambalan Besar Pada Perkerasan Jalan

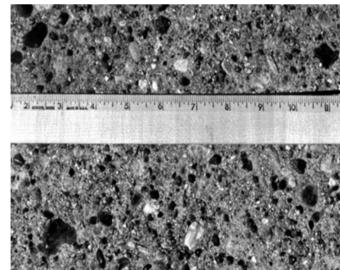
Sumber : ASTM Standard Practice For Roads and Parking Lost

Pavement Condition Surveys 2007

11. Keausan Agregat (*Polished Aggregate*)

Keausan agregat adalah kerusakan yang diakibatkan rendahnya tekstur disebabkan oleh ausannya agregat kasar pada permukaan beton., meskipun kadang-kadang dapat dikenali, akan tetapi tidak ada tingkatan untuk

kerusakan ini. Gambar kerusakan keausan agregat pada perkerasan jalan dapat dilihat pada gambar 2.12 dibawah ini :



Gambar 2.12 Tingkat Kerusakan keausan agregat Pada Perkerasan Jalan

Sumber : ASTM *Standard Practice For Roads and Parking Lost*

Pavement Condition Surveys 2007

12. Pelepasan (*Popouts*)

Tidak ada tingkat keparahan yang ditetapkan untuk lepas (copot). Namun, pelepasan harus ekstensif sebelum dihitung sebagai distress. Kepadatan rataratanya harus melebihi tiga pelepasan (copot) persegi di seluruh area slab. Gambar kerusakan Pelepasan (*Popouts*) pada perkerasan jalan dapat dilihat pada gambar 2.13 dibawah ini :



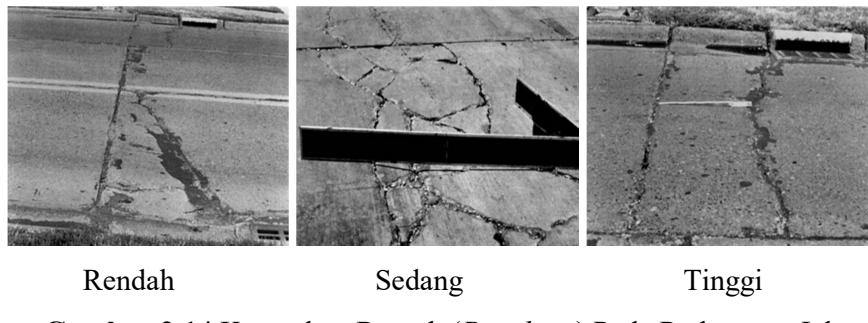
Gambar 2.13 Kerusakan Pelepasan (*Popouts*) pada perkerasan jalan

Sumber : ASTM *Standard Practice For Roads and Parking Lost*

Pavement Condition Surveys 2007

13. Remuk (*Punchout*)

Gambar kerusakan Remuk (*Punchout*) pada perkerasan jalan dapat dilihat pada gambar 2.14 dibawah ini :



Gambar 2.14 Kerusakan Remuk (*Punchout*) Pada Perkerasan Jalan
 Sumber : ASTM *Standard Practice For Roads and Parking Lot Pavement Condition Surveys 2007*

14. Kerusakan Perlintasan Kreta (*Railroad Crossing*)

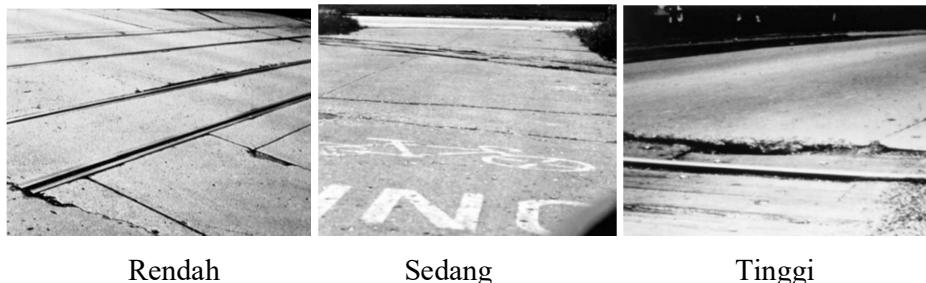
Kerusakan Perlintasan Karet (*Railroad crossing*) dapat berupa ambles sehingga menimbulkan perbedaan elevasi. Tabel 2.11 dibawah ini adalah penjelasan untuk tingkat kerusakan Perlintasan Karet (*Railroad crossing*).

Tabel 2.11 Kerusakan Perlintasan Karet (Railroad Crossing)

Tingkat Kerusakan	Keterangan
L	Tingkat keparahan kerusakan rendah
M	Tingkat keparahan kerusakan sedang
H	Tingkat keparahan kerusakan tinggi

Sumber : Ari Suryawan 1993

Gambar tingkat kerusakan perlintasan kareta pada perkerasan jalan dapat dilihat pada gambar 2.15 dibawah ini :



Gambar 2.15 Tingkat Kerusakan Perlintasan Karet Pada Perkerasan Jalan

Sumber : ASTM *Standard Practice For Roads and Parking Lost Pavement Condition Surveys 2007*

15. Pemompaan (*Pumping*)

Pemompaan yaitu dimana air atau lumpur keluar terpompa melalui sambungan atau retakan yang ditimbulkan oleh defleksi slab akibat beban kendaraan lalu-lintas. Yang mengakibatkan timbulnya lendutan pada slab beton. Gambar kerusakan pemompaan (*pumping*) pada perkerasan jalan dapat dilihat pada gambar 2.16 dibawah ini :



Gambar 2.16 Kerusakan Pemompaan (*Pumping*) Pada Perkerasan Jalan

Sumber : ASTM *Standard Practice For Roads and Parking Lost Pavement Condition Surveys 2007*

16. Keausan Akibat Lepasnya Mortar dan Agregat (*Scalling*)

Keausan Akibat Lepasnya Mortar dan Agregat (*Scalling*) merupakan kerusakan atau keausan dari slab yang mengakibatkan aus atau lepasnya

mortar beton yang diikuti dengan lepasnya agregat pada bagian yang mengalami kerusakan. Saran untuk pilihan perbaikan dan penganannya yaitu pelapisan ulang tipis. Tabel 2.12 dibawah ini adalah penjelasan untuk tingkat kerusakan Keausan Akibat Lepasnya Mortar dan Agregat (*Scalling*).

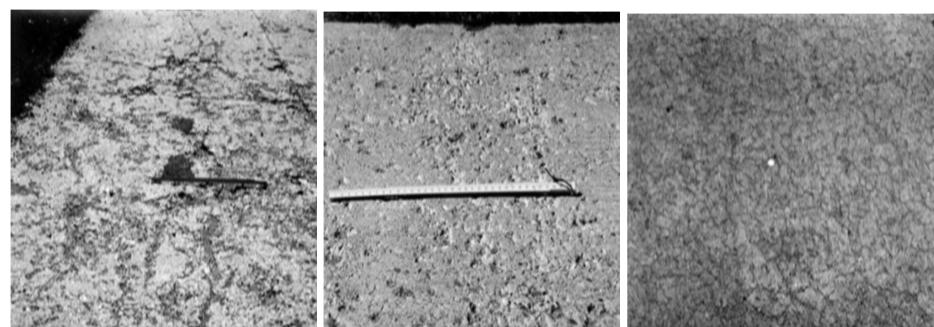
Tabel 2.12 Keausan Akibat Lepasnya Mortar dan Agregat (*Scalling*)

Tingkat Kerusakan	Keterangan
L	Krasing atau retak peta muncul di sebagian besar daerah (slab). permukaan dalam kondisi baik, dengan sedikit terkelupas
M	Terkelupas namun kurang dari 15% slab yg terpengaruh
H	Terkelupas namun lebih dari 15% slab yang terpengaruh

Sumber : Ari Suryawan 1993

Gambar keausan akibat lepasnya mortar dan agregat pada perkerasan jalan

dapat dilihat pada gambar 2.17 dibawah ini :



Rendah

Sedang

Tinggi

Gambar 2.17 Keausan Akibat Lepasnya Mortar dan Agregat Perkerasan Jalan

Sumber : ASTM *Standard Practice For Roads and Parking Lost Pavement Condition Surveys 2007*

17. Retak Susut (*Shrinkage Cracks*)

Meskipun kadang – kadang dapat dikenali, akan tetapi tidak ada derajat keparahan yang didefinisikan untuk kerusakan retak susut. Gambar kerusakan Retak Susut (*shrinkage cracks*) pada perkerasan jalan dapat dilihat pada gambar 2.18 dibawah :



Gambar 2.18 Tingkat Kerusakan Retak Susut Pada Perkerasan Jalan

Sumber : ASTM *Standard Practice For Roads and Parking Lost Pavement Condition Surveys 2007*

18. Keausan Akibat Lepasnya Agregat di Sudut (*Spalling Corner*)

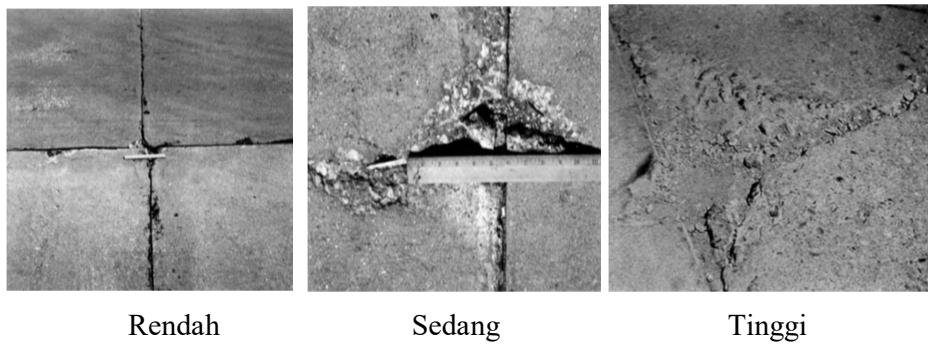
Keausan Atau Lepasnya Agregat Sudut (*Spalling Corner*) berupa kerusakan yang mengakibatkan aus atau lepasnya mortar beton yang diikuti dengan lepasnya agregat pada bagian sudut pada perkerasan kaku. Tabel 2.13 dibawah ini adalah penjelasan untuk tingkat kerusakan Keausan Akibat Lepasnya Agregat di Sudut (*Spalling Corner*).

Tabel 2.13 Keausan Akibat Lepasnya Agregat di Sudut (*Spalling Corner*)

Kedalaman Gompal	Keterangan
<1 in (25mm)	L
>1 – 2 in.(<25-51 mm)	M
>2 in.(51 mm)	H

Sumber : Ari Suryawan 1993

Gambar keausan akibat lepasnya agregat di sudut pada perkerasan jalan dapat dilihat pada gambar 2.19 dibawah ini :



Gambar 2.19 keausan Akibat Lepasnya Agregat Sudut Pada Perkerasan Jalan

Sumber : ASTM *Standard Practice For Roads and Parking Lost Pavement Condition Surveys 2007*

19. Keausan Atau Lepasnya Agregat Sambungan (*Spalling Joint*)

Keausan Atau Lepasnya Agregat Sambungan (*Spalling Joint*) berupa kerusakan yang mengakibatkan aus atau lepasnya mortar beton yang diikuti dengan lepasnya agregat pada bagian sambungan pada perkerasan kaku.

Tabel 2.14 dibawah ini adalah penjelasan untuk tingkat kerusakan Keausan Atau Lepasnya Agregat Sambungan (*Spalling Joint*).

Tabel 2.14 Keausan Atau Lepasnya Agregat Sambungan (*Spalling Joint*)

Lebar Gompal	Panjang Gompal	
	< 2 (0,6 mm)	> 2 (0,6 mm)
< 4 in. (102 mm) > 4 in	L	L
< 4 in	M	M
< 4 in	M	H

Sumber : Ari Suryawan 1993

Gambar keausan atau lepasnya agregat sambungan pada perkerasan jalan dapat dilihat pada gambar 2.20 dibawah ini :



Rendah

Sedang

Tinggi

Gambar 2.20 Keausan Atau Lepasnya Agregat Sambungan Perkerasan Jalan

Sumber : ASTM *Standard Practice For Roads and Parking Lost Pavement*

Condition Surveys 2007

2.5 Metode Penelitian

2.5.1 Metode PCI (*Pavement Condition Indeks*)

Metode *pavement condition indeks* (PCI), merupakan metode yang dikembangkan oleh U.S. *army corp of engineer*, metode yang digunakan untuk penilaian kondisi perkerasan jalan. Metode PCI dikembangkan untuk memberikan informasi indeks dan integritas kondisi struktur perkerasan dan kondisi permukaan. (Shahin, 1994) menyatakan Ada 3 faktor utama yang digunakan dalam metode PCI yaitu :

1. Jenis kerusakan (*distress type*)
2. Tingkat kerusakan (*distress severity*)
3. Jumlah kerusakan (*distress amount*)

Tingkat PCI dituliskan dalam dalam tingkat 0 – 100. Nilai 0 menunjukkan perkerasan sangat rusak dan nilai 100 menunjukkan perkerasan sempurna. Nilai PCI dapat dilihat pada tabel 2.15 dibawah ini :

Tabel 2.15 Nilai PCI dan Kondisi Perkerasan

Nilai PCI	Kondisi Perkerasan
0 – 10	Gagal (<i>Failed</i>)
10 – 25	Sangat Jelek (<i>Very Poor</i>)
25 – 40	Jelek (<i>Poor</i>)
40 – 55	Cukup (<i>Fair</i>)
55 – 70	Baik (<i>Good</i>)
70 – 85	Sangat baik (<i>Very Good</i>)
85 – 100	Sempurna (<i>Exellent</i>)

Sumber : Shahin 1994

1. Langkah – Langkah Menentukan PCI (*Pavement Condition Index*)

Setelah selesai melakukan survey visual dan pengukuran langsung ke lokasi penelitian, kemudian data yang diperoleh akan dihitung luas dan presentase kerusakannya yang nantinya digunakan untuk menentukan tingkat kerusakan jalan. Densitas kerusakan dipengaruhi oleh kuantitas tiap jenis kerusakan dan luas segmen yang ditinjau. Adapun langkah - langkah cara untuk menentukan nilai PCI untuk tiap-tiap sampel unit dan ruas – ruas jalan, berikut ini akan dijelaskan:

a. Membuat Catatan Kondisi Dan Kerusakan Jalan

Catatan kondisi kerusakan jalan berupa tabel yang berisikan panjang, lebar, kedalaman, tingkat dan lokasi terjadinya kerusakan.

- b. Memasukkan nilai masing – masing luasan kerusakan dan catatan kondisi kerusakan dari hasil survey kelokasi penelitian kedalam formulir survey PCI (*Pavement Condition Index*), yang dapat dilihat pada 2.16 dibawah.

Tabel 2.16 Formulir Survey Penilaian Kondisi Jalan Metode PCI

CONCRETE SURFACED ROADS AND PARKING LOTS												
CONDITION SURVEI DATA SHEET FOR SAMPLE UNIT												
'DISTREES TYPES												
1. Blow up/Bucking	6. Penutup Sambungan	11. Keausan Agregat										
2. Pecah Sudut	7. Pinggir Turun	12. Pelepasan	17. Retak Susut									
3. Pelat Terbagi	8. Retak Lurus	13. Pemompaan	18. Gompal Sudut									
4. Retak Daya Tahan	9. Tambalan (Besar)	14. Remuk	19. Gompal Sambungan									
5. Patahan	10. Tambalan (Kecil)	15. Perlintasan kareta										
STA	Jenis Kerusakan	Kelas Kerusakan	Luas (M2)	Density (%)	DV	CDV	PCI					

Sumber : Data Olahan 2022

- c. Mencari Presentase Kerusakan atau Kadar Kerusakan (*Density*)

Kadar kerusakan (*Density*) adalah presentase luas kerusakan terhadap luasan satu unit segmen yang ditinjau, diukur dalam meter persegi atau meter panjang. Densitas kerusakan dipengaruhi oleh kuantitas tiap jenis kerusakan dan luas segmen yang ditinjau. Dibawah ini bisa dilihat rumus

untuk menentukan presentase kerusakan atau kadar kerusakan (*density*)

Untuk tiap kerusakan yang ditinjau :

Rumus mencari nilai densitas :

- Density = $\frac{Ad}{As} \times 100\%$

Atau

- Density = $\frac{Ld}{As} \times 100\%$

Dimana : Ad = Luas jenis kerusakan untuk tiap tingka kerusakan

Ld = Panjang total jenis kerusakan untuk tiap tingkat
kerusakan

As = Luas total unit segmen

d. Menentukan Nilai DV (*Deduct Value*)

Menentukan DV (*deduct value*) yang berupa grafik jenis – jenis untuk tiap kerusakan. Adapun cara untuk mencari nilai DV (*deduct value*) adalah dengan memasukkan nilai presentase kerapatan (*density*) pada grafik hubungan kurva antara kerapatan (*density*) dan DV (*deduct value*) masing – masing tiap kerusakan kemudian menarik garis vertikal sampai memotong tingkat kerusakan (*Low, Medium, High*), kemudian pada pertemuan garis tersebut ditarik garis horizontal dan akan didapat nilai DV (*deduct value*). DV (*Deduct value*) juga dibedakan untuk setiap jenis kerusakan.

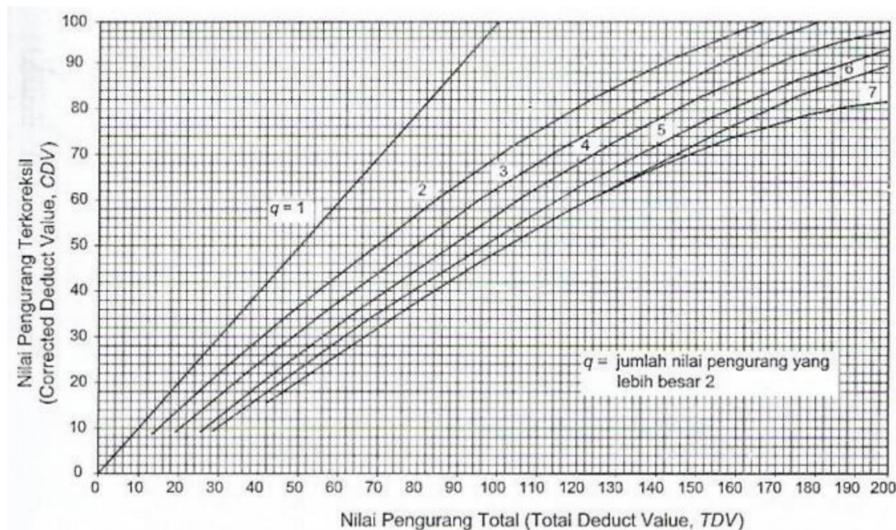
e. Menentukan Nilai TDV (*Total Deduct Value*)

Setelah didapat nilai DV (*deduct value*) dari tiap – tiap jenis kerusakan dan tingkat kerusakannya. Kemudian dijumlahkan seluruh nilai dari DV (*deduct value*) tiap kerusakan jalan pada setiap segmen jalan yang ditinjau untuk mendapatkan nilai TDV (*total deduct value*).

f. Menentukan Nilai CDV (*Corrected Deduct Value*)

Nilai pengurangan terkoreksi CDV (*corrected deduct value*) diperoleh dari kurva hubungan antara nilai TDV dengan nilai CDV dengan cara memasukkan nilai TDV ke grafik hubungan TDV dan CDV sampai memotong garis q kemudian tarik garis horizontal. Nilai q adalah jumlah DV yang lebih besar dari 2, jika hanya ada 1 nilai DV yang > 2 maka yang dipakai adalah TDV dan untuk nilai $q = 1$.

Gambar Hubungan CDV dan TDV untuk perkerasan kaku dapat dilihat gambar 2.21 dibawah ini :



Gambar 2.21 Hubungan CDV dan TDV Untuk Perkerasan Kaku

Sumber : *Pavement Maintenance Management for Roads and Streets*

g. Menentukan Nilai PCI Atau Nilai indeks Kondisi Perkerasan

Setelah nilai CDV diketahui maka dapat ditentukan nilai PCI dengan menggunakan cara mengurangi 100 (seratus) dengan nilai CDV yang telah diperoleh. Rumus lengkap menghitung PCI sebagai berikut :

$$\bullet \text{ PCI} = 100 - \text{CDV}$$

Dimana = PCI = Nilai pci untuk setiap segmen/unit jalan

CDV = Nilai CDV untuk tiap segmen/unit jalan

Setelah nilai PCI untuk tiap segmen diketahui, untuk menghitung nilai PCI secara keseluruhan dapat dihitung dengan rumus sebagai berikut :

$$\bullet \text{ PCI} = \frac{\text{PCI}(s)}{N}$$

Dimana = PCIs = Nilai PCI total

N = Jumlah segmen/unit

2.6 Kajian Terdahulu

Sebelum melakukan Penelitian ini penulis telah membaca dan mempelajari beberapa jurnal dan tugas akhir yang berkaitan dengan penelitian ini yang bertujuan untuk mendapatkan bahan acuan dan perbandingan untuk melakukan penelitian ini dapat dilihat pada tabel 2.17 Kajian Terdahulu dibawah ini :

Tabel 2.17 Kajian Terdahulu

NO	PENULIS DAN JUDUL	HASIL
1	Sasana putri 2016, Identifikasi Jenis Kerusakan Pada Perkerasan Kaku	Penelitian yang bertujuan untuk mengetahui jenis kerusakan dan nilai kondisi pada perkerasan kaku, dari hasil penelitian dan pengolahan data jalan tersebut di kategorikan kondisi sempurna

		(<i>excellent</i>) 42,86 %, sangat baik (<i>very good</i>) 50% dan baik (<i>good</i>) 7,14 %.
2	Mazlina 2018, Tingkat Kerusakan Jalan Dengan Menggunakan Metode PCI	Penelitian ini bertujuan untuk mengevaluasi kondisi kerusakan perkerasan untuk menentukan pemeliharaan dan penanganan. dari hasil penelitian pada ruas jalan sungai Cina – Harjosari dengan metode PCI didapat nilai 47 dikategorikan kondisi sedang (<i>Fair</i>).
3	Hilman Yunardhi 2018, Analisa Kerusakan Jalan Dengan Metode PCI Dan Alternatif Penyelesaiannya	Penelitian ini bertujuan untuk mengetahui jenis kerusakan jalan dan cara penanganannya. dari hasil penelitian pada ruas jalan D.I. Panjaitan dengan metode PCI didapat nilai 79% dikategorikan kondisi sangat baik (<i>very good</i>).
4	Aleksander Suksestri 2019, Evaluasi Kerusakan Jalan Dengan Metode Pavement Condition Index (PCI)	penelitian ini bertujuan untuk penilaian kondisi jalan. dari hasil penelitian pada ruas jalan KI Hajar Dewantara dengan metode PCI didapat nilai 42,89% dikategorikan kondisi cukup (<i>fair</i>).

Sumber : Data Olahan 2022

BAB III

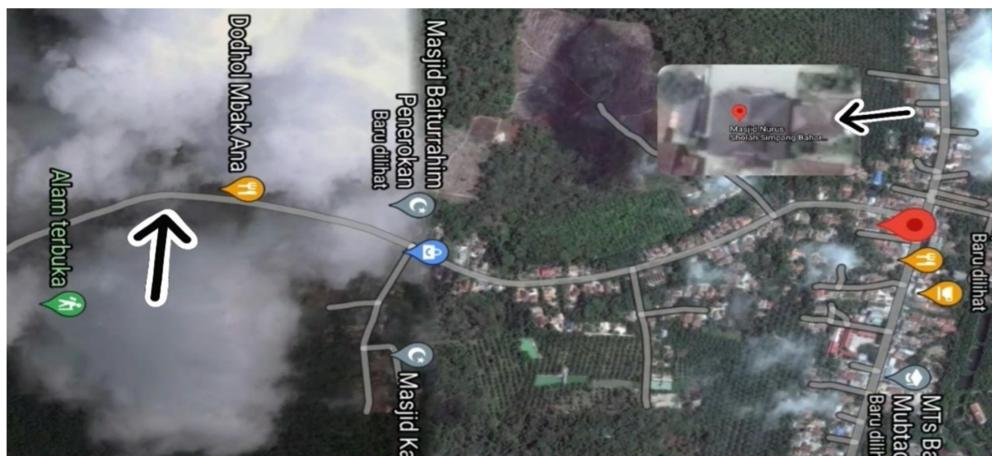
METODOLOGI PENELITIAN

3.1 Tinjauan Umum

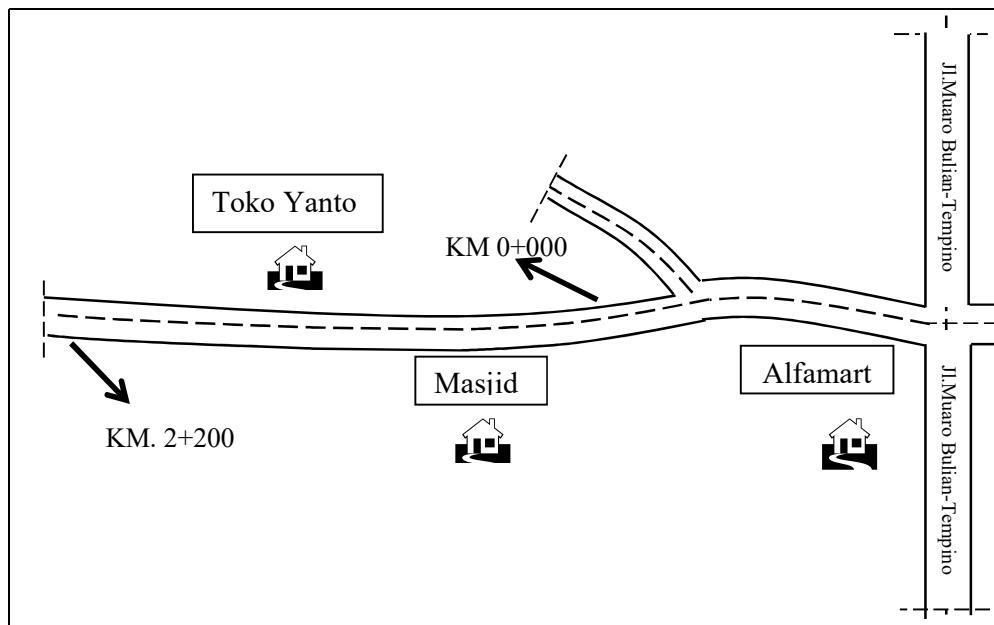
Penelitian ini dilakukan dengan pengambilan data langsung dari lapangan untuk mendapatkan dimensi serta jenis kerusakan yang ada pada ruas jalan tersebut.

3.2 Lokasi Penelitian

Penelitian ini dilakukan pada perkerasan kaku (*rigid pavement*) yang berlokasi pada ruas jalan Simpang Panerokan – Sungai Bahar Kab. Muaro Jambi Provinsi Jambi sepanjang 2.2 Km, lebar perkerasan jalan 6.5 m dan tebal perkerasan 35 cm yang terdiri dari 2 jalur / 2 lajur lokasi penelitian dapat dilihat pada gambar 3.1 dibawah ini :



Gambar 3.1 Peta Lokasi Penelitian
Sumber : Google Maps 2022



Gambar 3.2 Denah Lokasi Penelitian

Sumber : Data Olahan 2022

Denah lokasi adalah arah atau petunjuk dalam bentuk gambar yang digunakan untuk menunjuk suatu lokasi atau tempat. Untuk lebih jelas melihat pada segmen berapa saja yang terjadi kerusakan, dapat dilihat pada lampiran.

3.3 Tahapan Penelitian

Agar penelitian penyusunan tugas akhir berjalan dengan baik dan akurat demi mencapai tujuan penelitian, maka dibuatlah tahapan penelitian yaitu sebagai berikut :

1. Untuk mempermudah dalam menganalisis kondisi permukaan perkerasan jalan maka panjang jalan 2,2 km dibagi 100 m menjadi 22 segmen.
2. Mengukur dimensi setiap kerusakan.

3. Menentukan jenis dan tingkat kerusakan.
4. Mencatat hasil pengukuran kedalam form survey
5. Mendokumentasikan setiap kerusakan.

3.4 Alat dan Bahan Penelitian

Untuk menunjang kelancaran dalam pengumpulan data, alat – alat yang dipakai sangat penting peranannya dalam proses pengumpulan data, Adapun Peralatan yang digunakan dalam penelitian ini adalah sebagai berikut:

1. Alat Tulis
2. Form Survei Penelitian
3. Alat ukur (meteran dan penggaris) untuk menghitung lebar, panjang, luas serta kedalaman kerusakan.
4. Kamera untuk mengambil foto dokumentasi.
5. Buku – buku dan leptop untuk mengolah data.

3.5 Data Yang Diperlukan

3.5.1 Data Primer

Data primer merupakan data yang diperoleh dengan cara peninjauan langsung terhadap kondisi yang ada di lokasi penelitian yaitu dengan cara survei kondisi jalan. Adapun data – data primer yang akan diambil adalah :

- a. Data Jenis kerusakan yang ada pada ruas jalan Simpang Panerokan – Sungai Bahar Kab. Muaro Jambi.
- b. Data dimensi kerusakan (panjang, lebar dan kedalaman kerusakan), yang akan digunakan untuk mengetahui tingkat kerusakan.
- c. Data jumlah kerusakan
- d. Data Geometri Jalan
- e. Foto – foto dokumentasi

3.5.2 Data Sekunder

Data sekunder merupakan data yang diperoleh dari sumber yang telah ada dalam bentuk buku, laporan penelitian dan jurnal – jurnal orang lain yang dapat dipertanggung jawabkan keabsahannya. Adapun data sekunder yang dapat diambil berupa Peta lokasi penelitian.

3.6 Metode Analisis

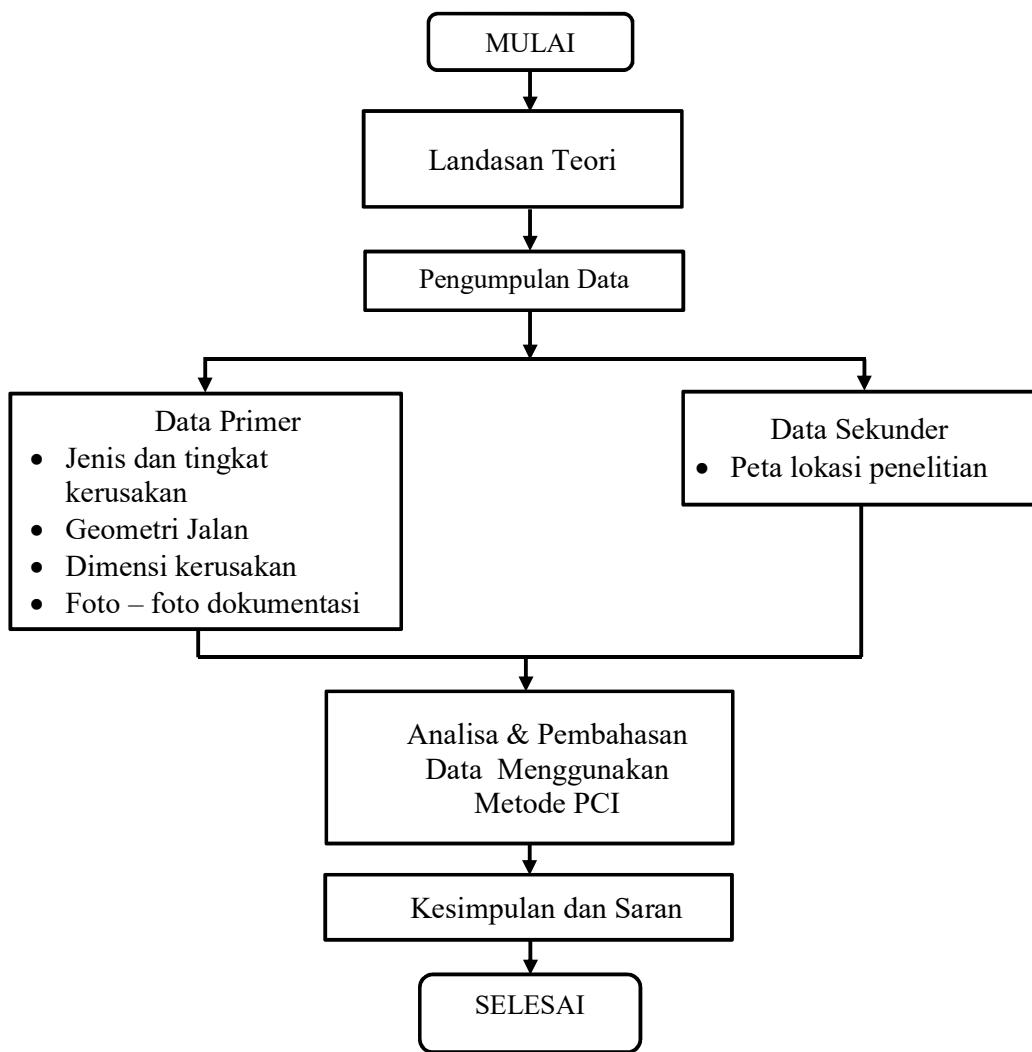
Metode analisis yang digunakan dalam pelaksanaan penelitian adalah sebagai berikut :

1. Survei kondisi kerusakan jalan umumnya dilakukan dengan cara sebagai berikut :
 - a. Membagi ruas jalan menjadi beberapa segmen.
 - b. Mengidentifikasi jenis kerusakan jalan yang ada (*distress type*).
 - c. Menentukan tingkat kerusakan (*distress severity*).
 - d. Menentukan jumlah kerusakan (*distress amount*).

- e. Mengukur dan menghitung dimensi kerusakan tiap segmen jalan.
 - f. Mencatat kedalam form survey.
 - g. Mendokumentasikan tiap jenis kerusakan.
2. Metode analisis kondisi jalan menggunakan metode PCI (*pavement condition index*) :
- a. Mencari presentase kerusakan atau kadar kerusakan (*density*).
 - b. Menentukan nilai DV (*deduct value*) tiap jenis kerusakan.
 - c. Menentukan nilai TDV (*total deduct value*).
 - d. Mencari nilai CDV (*corrected deduct value*).
 - e. Menghitung nilai PCI (*Pavement Condition Index*).

3.7 Bagan Alir Penelitian

Bagan alir berfungsi untuk mempermudah memberi gambaran proses jalannya penelitian sehingga menjadi mudah dipahami, adapun langkah-langkah penelitian yang ditunjukkan menggunakan bagan alir penelitian pada gambar 3.3 dibawah ini:



Gambar 3.3 Bagan Alir Penelitian

Sumber : Data Olahan 2022

BAB IV

ANALISA DAN PEMBAHASAN

4.1 Pengumpulan Data

Pengumpulan data dilakukan di wilayah Provinsi Jambi yaitu pada ruas jalan Simpang Panerokan – Sungai Bahar. Data yang diambil adalah data kondisi kerusakan permukaan jalan serta jenis dan tingkat yang akan digunakan untuk menentukan nilai indeks kondisi kerusakan pada permukaan perkerasan jalan.

Tahapan pengumpulan data ini mengikuti pada bab metodologi penelitian yang telah dikemukakan sebelumnya. Dari tahapan yang telah dirancang akan didapatkan data – data yang akan digunakan selanjutnya untuk pengolahan data untuk mendapatkan hasil sesuai tujuan penulisan tugas akhir ini. Pada penelitian ini menggunakan metode PCI (*Pavement Condition Index*).

4.2 Data Geometri Jalan

Data geometri jalan ini meliputi :

1. Panjang ruas jalan yang menjadi objek penelitian yaitu sepanjang 2,2 km dan lebar 6,5 m, yang dimulai dari Simpang Panerokan – Sungai Bahar.
2. Ruas jalan ini termasuk kategori jalan Provinsi yang terdiri dari 2 jalur / 2 lajur (2/2 UD).
3. Untuk menganalisa kondisi kerusakan permukaan jalan maka panjang jalan 2,2 km dibagi 100 m, menjadi 22 segmen.

Untuk memudahkan dalam memahami data kondisi ruas jalan, maka dibuatlah tabel yang terlihat pada tabel 4.1 dibawah ini :

Tabel 4.1 Data geometri Jalan

Fungsi Jalan	Provinsi
Tipe Jalan	2 Jalur / 2 Lajur
Panjang	2200 meter
Lebar	6,5 meter
Tebal Perkerasan	35 cm

Sumber : Data Olahan 2022

4.3 Metode PCI (*Pavement Condition Indeks*)

Dari hasil survey visual langsung kelokasi panjang jalan 2,2 km, lebar jalan 6,5 m, panjang tiap segmen 100 m sebanyak 22 segmen jalan dan jenis kerusakan, tingkat kerusakan, jumlah kerusakan dan kerapatan (*density*) kerusakan setiap luasan satu unit segmen jalan yang ditinjau. Penentuan nilai DV (*deduct value*) dapat dihitung setelah tingkat kerusakan dan kerapatan (*density*) diperoleh.

TDV (*Total deduct value*) didapat dari hasil penjumlahan seluruh nilai dari DV (*deduct value*) untuk tiap kerusakan jalan pada setiap segmen jalan dan CDV (*corrected deduct value*) dapat dihitung dari kurva hubungan antara TDV dan CDV. Tahap akhir dari penilaian indeks kondisi kerusakan jalan adalah menetukan nilai PCI (*Pavement Condition Index*).

4.3.1 Data Kondisi Kerusakan Jalan

Data kondisi kerusakan jalan adalah data yang telah diketahui jenis dan luasan kerusakan untuk tiap segmen jalan yang telah ditinjau, yang berdasarkan dari data panjang, lebar serta kedalaman untuk tiap kerusakan yang diperoleh dari hasil survey secara visual langsung kelokasi penelitian. Pada ruas jalan Simpang Panerokan – Sungai Bahar ini direkapitulasi masing – masing 100 meter dapat dilihat pada tabel 4.2 Data luasan Kondisi Kerusakan Jalan dibawah ini:

Tabel 4.2 Data Luasan Kondisi Kerusakan Jalan

No	JENIS KERUSAKAN								
	Retak Lurus (M ²)	Scalling (M ²)	Pecah Sudut (M ²)	Gompal Sudut (M ²)	Tambalan Kecil (M ²)	Gompal Sambungan (M ²)	Lubang (M ²)	Keausan Agregat (M ²)	Penutup Sambungan (M ²)
1	1,31					15,37			
2	1,19		21,50	8,18	1,78				
3	1,14		2,18						
4	1,69	20,84		8,12					
5	1,13	15,83	6,76						
6	2,31			3,27					
7	1,70		8,38				18,48		
8				2,08			2,48		
9	2,07						1,98		
10	3,32							1,22	
11	1,02				2,84	1,444			
12	0,99	18,48	3,20					18,48	
13	1,064	25,24							
14	4,02			5,03			2,592		
15	1,35			4,19			2,02		

16	0,12					3,06			2,84
17	0,22	17,37		3,20					
18	0,92					17,76			
19	0,54								2,10
20	2,72						1,8		
21		9,43				1,39			3,72
22	0,38		2,55						
	29,20	107,19	44,56	34,08	4,62	39,02	10,86	36,95	9,87

Sumber : Data Olahan 2022

Dari tabel data luasan kerusakan jalan diatas maka dapat diketahui jenis – jenis dan perbandingan presentase untuk tiap kerusakan yang terjadi, pada ruas Jl. Simpang Panerokan – Sungai Bahar. seperti yang terlihat pada tabel 4.3 jenis kerusakan dan presentase kerusakan dibawah ini:

Tabel 4.3 Jenis Kerusakan Dan Presentase Kerusakan

No	Jenis Kerusakan	Total Luas	Kerusakan %
1	Retak Lurus	29,20	9,23
2	Scalling	107,19	33,88
3	Pecah Sudut	44,56	14,09
4	Gompal Sudut	34,08	10,77
5	Tambalan Kecil	4,62	1,46
6	Gompal Sambungan	39,02	12,43
7	Lubang	10,86	3,43
8	Keausan Agregat	36,95	11,68
9	Penutup Sambungan	9,87	3,12
Total		316,35	100 %

Sumber : Data Olahan 2022

Berdasarkan tabel persentase diatas dapat dilihat jenis dan perbandingan presentase untuk tiap kerusakan pada ruas Jalan Simpang Panerokan – Sungai Bahar untuk nilai tertinggi yaitu keausan akibat lepasnya mortar dan agregat (*scalling*) dengan luas $107,19 \text{ m}^2$ (33,88 %) dan yang terendah kerusakan penutup sambungan dengan luas $9,87 \text{ m}^2$ (3,12 %).

4.4 Pengolahan Data

4.4.1 Analisis Data Menggunakan Metode PCI (*Pavement Condition Index*)

Dari hasil survey visual langsung kelokasi penelitian panjang jalan 2,2 km, lebar jalan 6,5 m, panjang tiap segmen 100 m sebanyak 22 segmen jalan dan jenis kerusakan, tingkat kerusakan, jumlah kerusakan dan kerapatan (*density*) kerusakan setiap luasan satu unit segmen jalan yang ditinjau. Penentuan nilai DV (*deduct value*) dapat dihitung setelah tingkat kerusakan dan kerapatan (*density*) diperoleh.

TDV (*total deduct value*) diperoleh dari hasil penjumlahan seluruh nilai dari DV (*deduct value*) untuk tiap kerusakan segmen jalan yang ditinjau dan CDV (*corrected deduct value*) dapat dihitung dari kurva hubungan antara TDV dan CDV. Tahap akhir dari penilaian indeks kondisi kerusakan jalan adalah menentukan nilai PCI (*Pavement Condition Index*).

4.4.2 Penilaian Kondisi Perkerasan Jalan

Berdasarkan data yang telah diperoleh pada saat survey visual di lokasi penelitian maka selanjutnya dapat dilakukan penilaian kondisi jalan untuk menentukan nilai PCI (*Pavement Condition Index*) pada ruas jalan Simpang

Panerokan – Sungai Bahar. Untuk melakukan penilaian kondisi perkerasan jalan maka ruas jalan yang akan ditinjau dibagi menjadi beberapa segmen, yang masing – masing panjang tiap segmen adalah 100 meter, adapun langkah – langkah perhitungan dengan metode PCI adalah sebagai berikut:

1. Segmen 8 (Stationing / Km 0 + 700 – 0 + 800)

- a. Pada segmen 8 (Stationing / Km 0 + 700 – 0 + 800) terjadi kerusakan sebagai berikut :

- Lubang = 2,48 m²
- Gompal sudut = 2,08 m²

b. Menghitung Luas Area Untuk Segmen Yang Ditinjau

- 6,5 X 100 = 650 m²
- Ket : Lebar = 6,5 M
- Panjang = 100 M

c. Mencari Presentase Kerusakan atau kadar kerusakan (*Density*)

$$\text{Density} = \frac{\text{Ad}}{\text{As}} \times 100 \% \quad (\text{Luas Kerusakan} / \text{Luas Unit Segmen}) \times 100 \% .$$

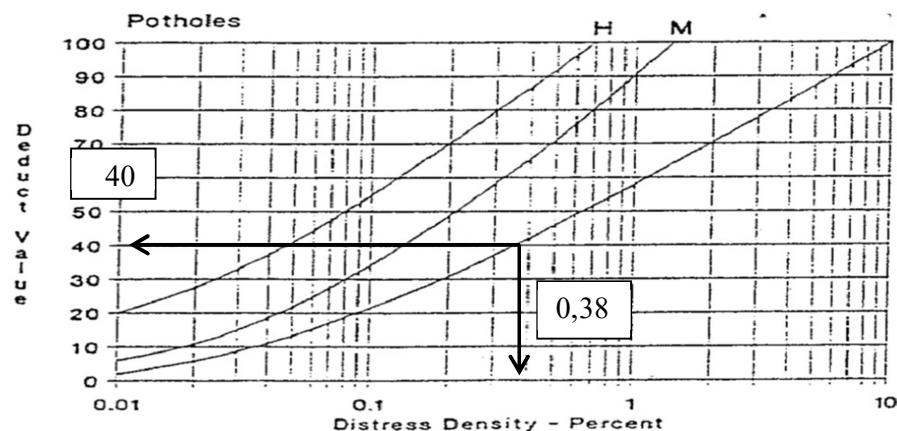
- Lubang = $\frac{2,48}{650} \times 100 \% = 0,38 \% \text{ (Low)}$
- Gompal Sudut = $\frac{2,08}{650} \times 100 \% = 0,32 \% \text{ (Hard)}$

d. Menentukan Nilai DV (*Deduct Value*)

Mencari nilai DV (*deduct value*) untuk tiap jenis kerusakan yaitu dengan cara memasukkan presentase kerapatan (*density*) pada grafik masing – masing kerusakan kemudian menarik garis vertikal sampai memotong

tingkat kerusakan (*low, medium, high*), kemudian pada pertemuan garis tersebut ditarik garis horizontal dan akan didapat nilai DV (*deduct value*). Menentukan DV (*deduct value*) segmen 8 (Stationing / Km 0 + 700 – 0 + 800) dibawah ini :

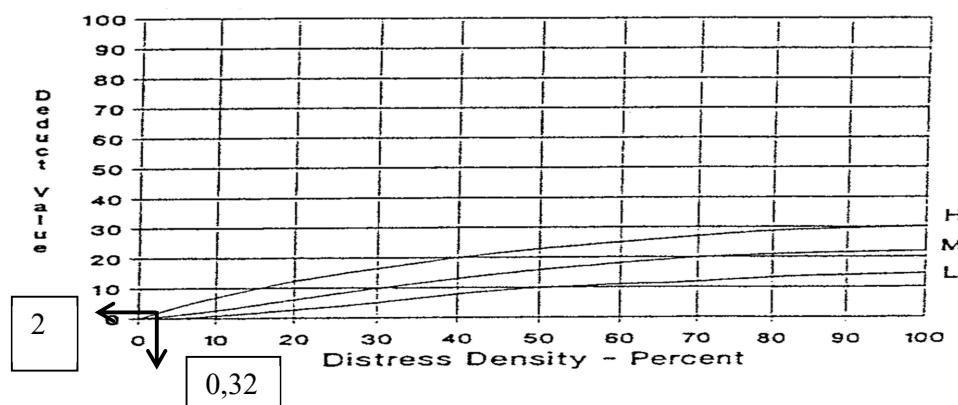
- Lubang



Gambar 4.1 Hubungan *Density* Dan *Deduct Value* Untuk Jenis Kerusakan Lubang

Sumber : *Pavement Maintenance Management for Roads and Streets*

- Gompal Sudut



Gambar 4.2 Hubungan *Density* Dan *Deduct Value* Untuk Jenis Kerusakan Gompal Sudut

Sumber : *Pavement Maintenance Management for Roads and Streets*

e. Menjumlahkan Total DV (*Deduct Value*)

DV (*deduct value*) yang diperoleh pada suatu segmen jalan yang ditinjau dijumlahkan seluruhnya untuk mendapatkan nilai TDV (*total deduct value*). Pada segmen 8 Sta / Km 0 + 700 – 0 + 800 Terdapat 2 DV (*deduct value*) dengan nilai 40 dan 2 .

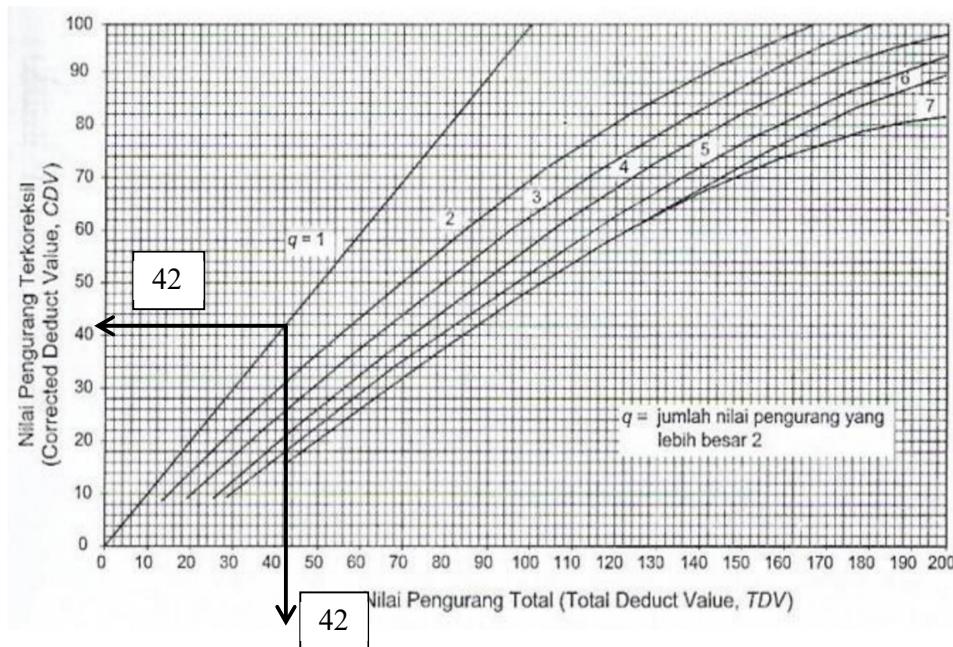
$$\text{Total DV (Deduct Value)} = 40 + 2 = 42$$

f. Menentukan Nilai CDV (*Corrected Deduct Value*)

Untuk mendapatkan nilai CDV (*corrected deduct value*) yaitu dengan cara memasukkan nilai TDV ke grafik hubungan TDV dan CDV sampai memotong garis q kemudian tarik garis horizontal. Nilai q adalah jumlah DV yang lebih besar dari 2, jika hanya ada 1 nilai DV yang > 2 maka yang dipakai adalah TDV dan untuk nilai $q = 1$. Pada segmen 8 stationing / km 0 + 700 – 0 + 800 terdapat 2 DV tapi hanya ada 1 nilai DV yang > 2 maka yang dipakai untuk nilai $q = 1$.

$$\text{CDV (Corected Deduct Value)} = 42$$

Nilai CDV (*Corected Deduct Value*) diperoleh dari gambar 4.3 grafik hubungan CDV dengan TDV dibawah ini :



Gambar 4.3 Hubungan Grafik CDV dan TDV Untuk Perkerasan Kaku
Sumber : *Pavement Maintenance Management for Roads and Streets*

g. Menentukan Nilai PCI Atau Nilai indeks Kondisi Perkerasan

Setelah nilai CDV diketahui maka dapat ditentukan nilai PCI dengan menggunakan cara mengurangi 100 (seratus) dengan nilai CDV yang telah diperoleh. Rumus lengkap menghitung PCI sebagai berikut Nilai PCI untuk segmen 8 Stationing / Km Segmen 8 ($0 + 700 - 0 + 800$) :

$$\text{PCI} = 100 - \text{CDV}$$

Dengan :

$$\text{PCI} = \text{Nilai Kondisi Perkerasan (100)}$$

$$\text{CDV} = \text{Corected Deduct Value}$$

$$\text{PCI} = 100 - 42 = 58 \text{ Baik (Good)}$$

Nilai yang diperoleh dapat menunjukkan kondisi untuk perkerasan pada segmen yang ditinjau dengan menngunakan parameter PCI. untuk segmen

8 Stationing / Km (0 + 700 – 0 + 800) diperoleh nilai PCI sebesar 58 dikategorikan dalam kondisi Baik (*Good*).

2. Segmen 14 (Stationing / Km 1 + 300 – 1+ 400)

a. Menentukan jenis kerusakan Pada segmen 14 (Stationing / Km 1 + 300 – 1+ 400), terjadi kerusakan sebagai berikut :

- Lubang = 2,59 m²
- Retak lurus = 4,02 m²
- Gompal sudut = 5,03 m²

b. Menghitung Luas Area Untuk Segmen Yang Ditinjau

- 6,5 X 100 = 650 m²
- Ket : Lebar = 6,5 M
- Panjang = 100 M

c. Mencari Presentase Kerusakan atau kadar kerusakan (*Density*)

$$\text{Density} = \frac{\text{Ad}}{\text{As}} \times 100 \% \quad (\text{Luas Kerusakan} / \text{Luas Unit Segmen}) \times 100 \%.$$

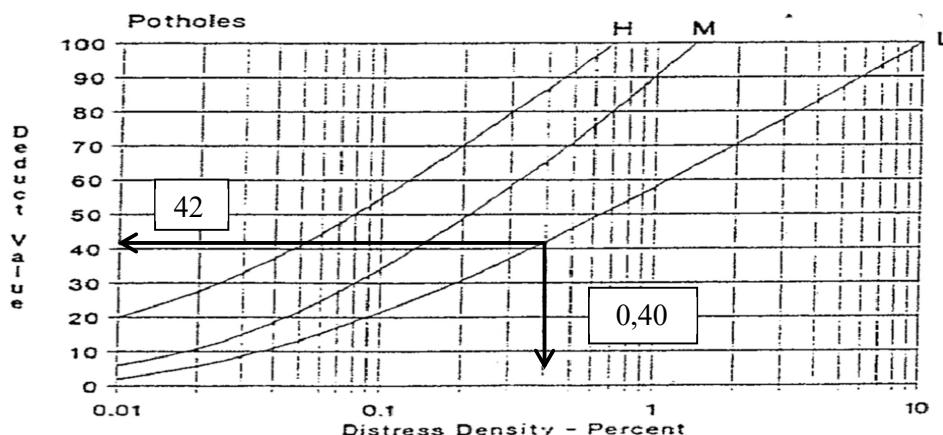
- Lubang = $\frac{2,59}{650} \times 100 \% = 0,40 \% \text{ (Low)}$
- Retak lurus = $\frac{4,02}{650} \times 100 \% = 0,62 \% \text{ (Hard)}$
- Gompal Sudut = $\frac{5,03}{650} \times 100 \% = 0,77 \% \text{ (Hard)}$

d. Menentukan Nilai DV (*Deduct Value*)

Mencari nilai DV (*deduct value*) untuk tiap jenis kerusakan yaitu dengan cara memasukkan presentase kerapatan (*density*) pada grafik masing – masing kerusakan kemudian menarik garis vertikal sampai memotong

tingkat kerusakan (*low, medium, high*), kemudian pada pertemuan garis tersebut ditarik garis horizontal dan akan didapat nilai DV (*deduct value*). Menentukan DV (*deduct value*) Segmen 14 (Stationing / Km 1 + 300 – 1+ 400) dibawah ini :

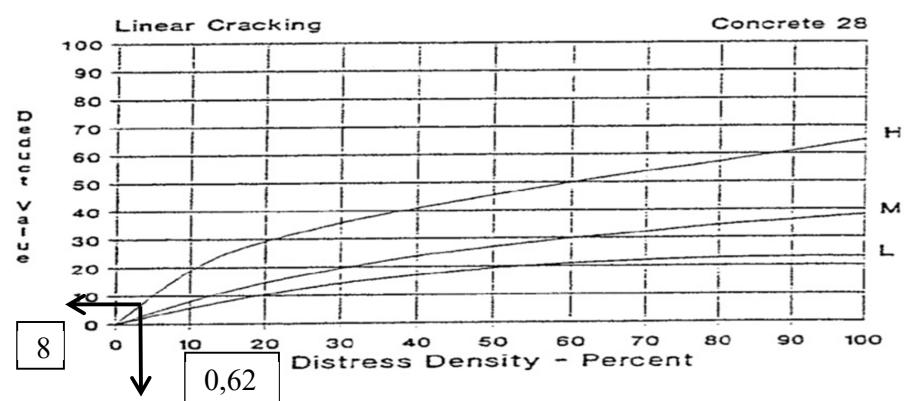
- Lubang



Gambar 4.4 Hubungan Density Dan Deduct Value Untuk Jenis Kerusakan Lubang

Sumber : *Pavement Maintenance Management for Roads and Streets*

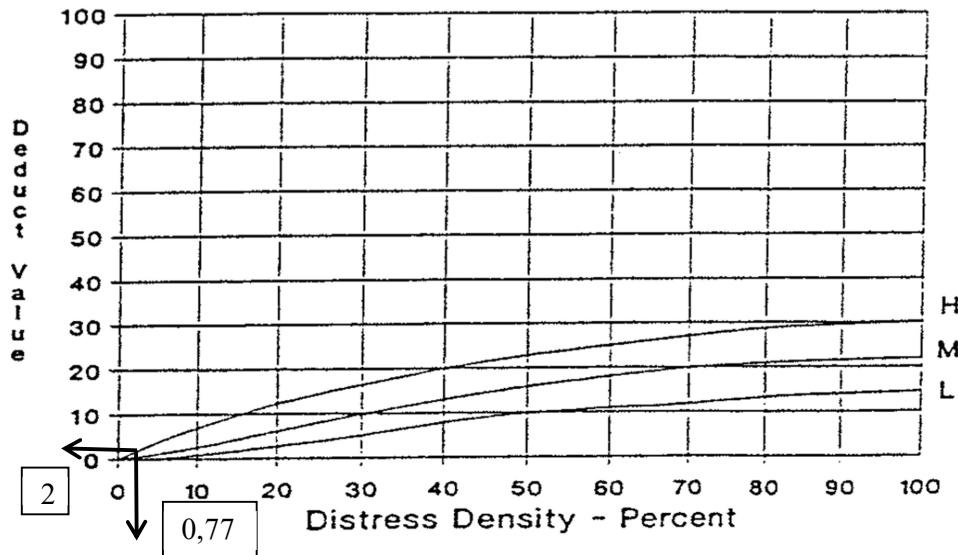
- Retak Lurus



Gambar 4.5 Hubungan Density Dan Deduct Value Untuk Jenis Kerusakan Retak Lurus

Sumber : *Pavement Maintenance Management for Roads and Streets*

- Gompal Sudut



Gambar 4.6 Hubungan *Density* Dan *Deduct Value* Untuk Jenis Kerusakan Gompal Sudut

Sumber : *Pavement Maintenance Management for Roads and Streets*

e. Menjumlahkan Total DV (*Deduct Value*)

DV (*deduct value*) yang diperoleh pada suatu segmen jalan yang ditinjau dijumlahkan seluruhnya untuk mendapatkan nilai TDV (*total deduct value*). Pada segmen 14 stationing/km 1 + 300 – 1+ 400 Terdapat 3 DV (*deduct value*) dengan nilai 42, 8 dan 2 .

$$\text{Total DV} (\text{Deduct Value}) = 42 + 8 + 2 = 52$$

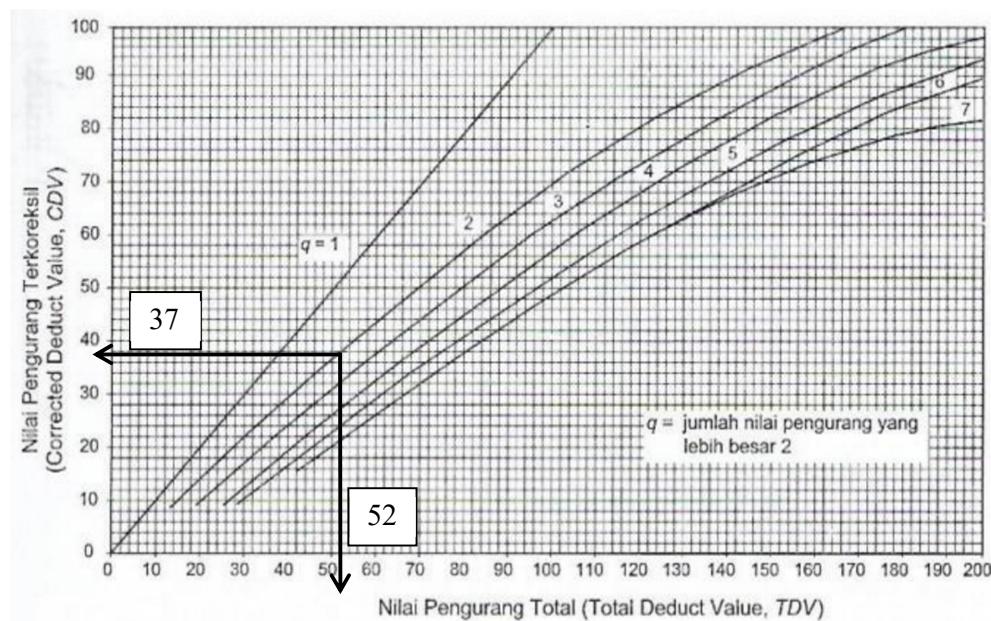
f. Menentukan Nilai CDV (*Corrected Deduct Value*)

Untuk mendapatkan nilai CDV (*corrected deduct value*) yaitu dengan cara memasukkan nilai TDV ke grafik hubungan TDV dan CDV sampai memotong garis q kemudian tarik garis horizontal. Nilai q adalah jumlah DV yang lebih besar dari 2, jika hanya ada 1 nilai DV yang > 2 maka

yang dipakai adalah TDV dan untuk nilai $q = 1$. Pada segmen 14 stationing/km $1 + 300 - 1 + 400$ Terdapat 3 DV (*deduct value*) tapi ada 2 nilai DV yang > 2 maka yang dipakai untuk nilai $q = 2$.

$$\text{CDV} (\text{Corected Deduct Value}) = 37$$

Nilai CDV (*Corected Deduct Value*) diperoleh dari gambar 4.7 grafik hubungan CDV dengan TDV dibawah ini :



Gambar 4.7 Hubungan Grafik CDV dan TDV Untuk Perkerasan Kaku
Sumber : *Pavement Maintenance Management for Roads and Streets*

g. Menentukan Nilai PCI Atau Nilai indeks Kondisi Perkerasan

Setelah nilai CDV diketahui maka dapat ditentukan nilai PCI dengan menggunakan cara mengurangi 100 (seratus) dengan nilai CDV yang telah diperoleh. Rumus lengkap menghitung PCI sebagai berikut Nilai PCI untuk segmen 14 Stationing / Km $1 + 300 - 1 + 400$ adalah :

$$\text{PCI} = 100 - \text{CDV}$$

Dengan :

PCI = Nilai Kondisi Perkerasan (100)

CDV = Corected Deduct Value

PCI = $100 - 37 = 63$ Baik (*Good*)

Nilai yang diperoleh dapat menunjukkan kondisi untuk perkerasan pada segmen yang ditinjau dengan menggunakan parameter PCI. untuk segmen 14 stationing/km $1 + 300 - 1 + 400$ diperoleh nilai PCI sebesar 63 dikategorikan dalam kondisi Baik (*Good*).

3. Segmen 20 (Stationing / Km $1 + 900 - 2 + 000$)

a. Menentukan jenis kerusakan Pada segmen 20 (Stationing / Km $1 + 900 - 2 + 000$), terjadi kerusakan sebagai berikut :

- Lubang = $1,8 \text{ m}^2$
- Retak lurus = $2,72 \text{ m}^2$

b. Menghitung Luas Area Untuk Segmen Yang Ditinjau

• $6,5 \times 100 = 650 \text{ m}^2$

• Ket : Lebar = $6,5 \text{ M}$

Panjang = 100 M

c. Mencari Presentase Kerusakan atau kadar kerusakan (*Density*)

$$\text{Density} = \frac{\text{Ad}}{\text{As}} \times 100 \% \quad (\text{Luas Kerusakan} / \text{Luas Unit Segmen}) \times 100 \%.$$

• Lubang = $\frac{1,8}{650} \times 100 \% = 0,28 \% \text{ (Low)}$

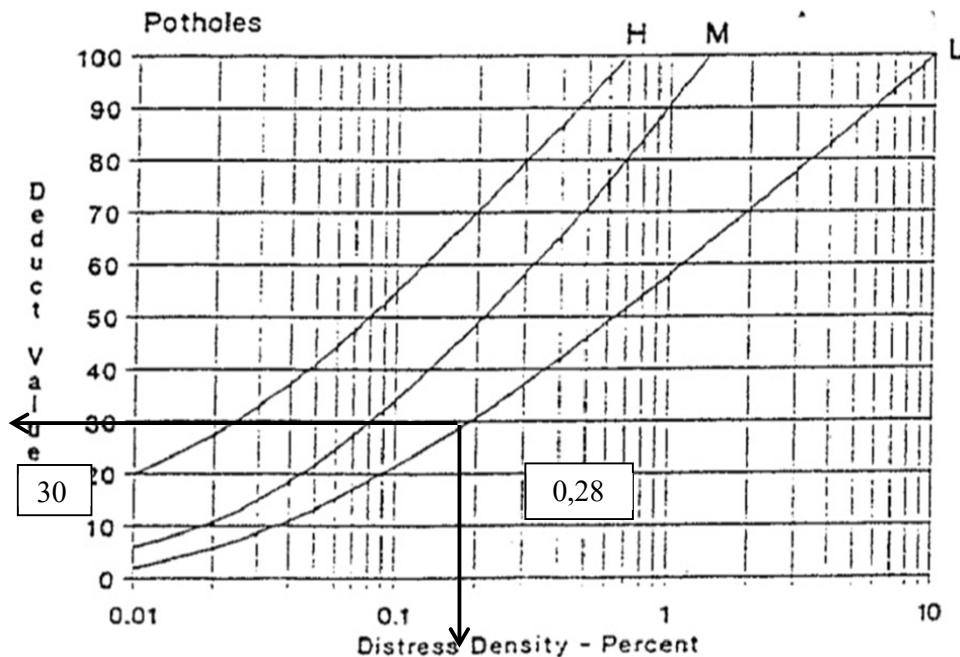
• Retak lurus = $\frac{2,72}{650} \times 100 \% = 0,42 \% \text{ (Medium)}$

d. Menentukan Nilai DV (*Deduct Value*)

Mencari nilai DV (*deduct value*) untuk tiap jenis kerusakan yaitu dengan cara memasukkan presentase kerapatan (*density*) pada grafik masing – masing kerusakan kemudian menarik garis vertikal sampai memotong tingkat kerusakan (*low, medium, high*), kemudian pada pertemuan garis tersebut ditarik garis horizontal dan akan didapat nilai DV (*deduct value*).

Menentukan DV (*deduct value*) Segmen 20 (Stationing / Km 1 + 900 – 2+ 000) dibawah ini :

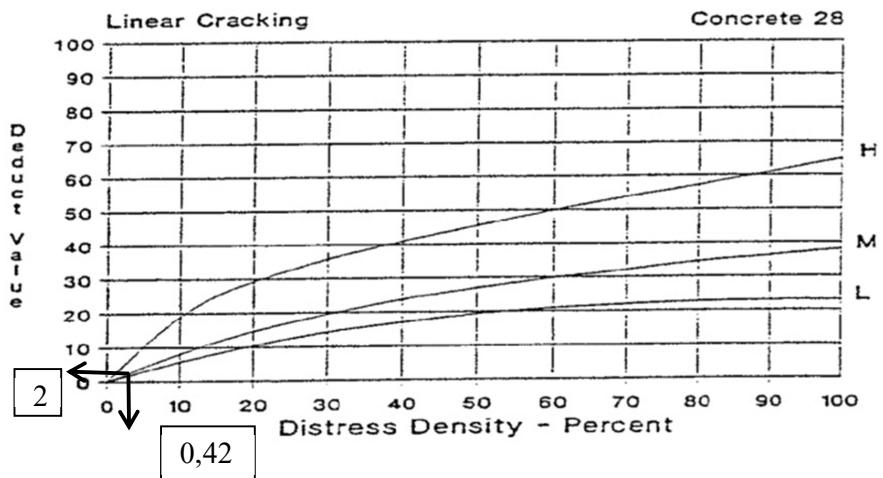
- Lubang



Gambar 4.8 Hubungan *Density* Dan *Deduct Value* Untuk Jenis Kerusakan Lubang

Sumber : *Pavement Maintenance Management for Roads and Streets*

- Retak Lurus



Gambar 4.9 Hubungan Density Dan Deduct Value Untuk Jenis Kerusakan Retak Lurus

Sumber : *Pavement Maintenance Management for Roads and Streets*

e. Menjumlahkan Total DV (*Deduct Value*)

DV (*deduct value*) yang diperoleh pada suatu segmen jalan yang ditinjau dijumlahkan seluruhnya untuk mendapatkan nilai TDV (*total deduct value*). Pada segmen 20 stationing/km $1 + 900 - 2 + 000$ Terdapat 2 DV (*deduct value*) dengan nilai 30 dan 2 .

$$\text{Total DV (Deduct Value)} = 30 + 2 = 32$$

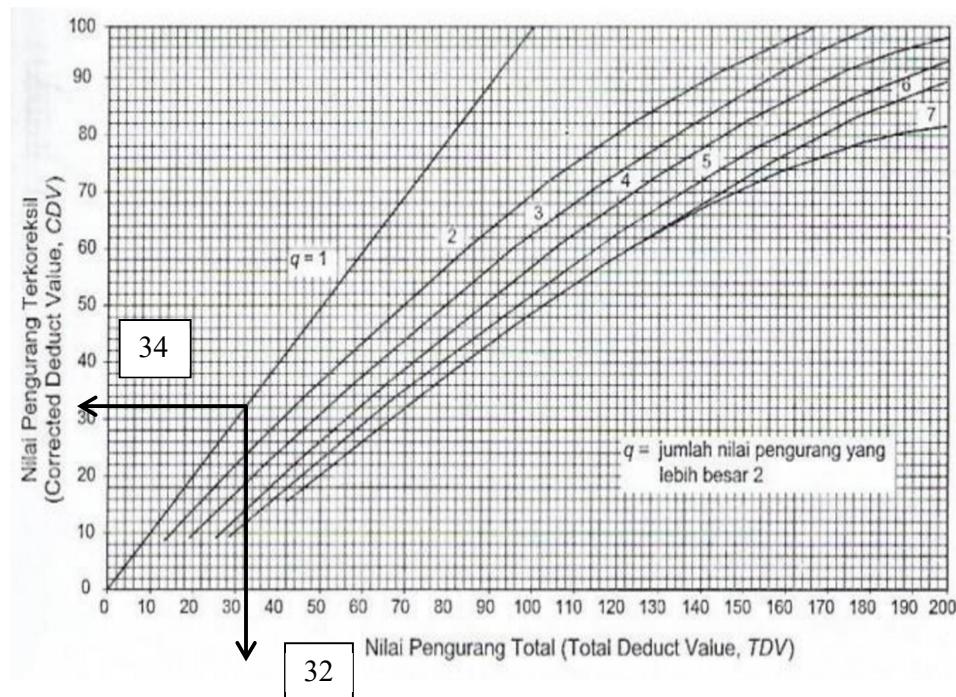
f. Menentukan Nilai CDV (*Corrected Deduct Value*)

Untuk mendapatkan nilai CDV (*corrected deduct value*) yaitu dengan cara memasukkan nilai TDV ke grafik hubungan TDV dan CDV sampai memotong garis q kemudian tarik garis horizontal. Nilai q adalah jumlah DV yang lebih besar dari 2, jika hanya ada 1 nilai DV yang > 2 maka yang dipakai adalah TDV dan untuk nilai $q = 1$. Pada segmen 20

stationing/km $1 + 900 - 2 + 000$ Terdapat 2 DV (*deduct value*) tapi hanya ada 1 nilai DV yang > 2 maka yang dipakai untuk nilai $q = 1$.

$$\text{CDV} (\text{Corected Deduct Value}) = 32$$

Nilai CDV (*Corected Deduct Value*) diperoleh dari gambar 4.10 grafik hubungan CDV dengan TDV dibawah ini :



Gambar 4.10 Hubungan Grafik CDV dan TDV Untuk Perkerasan Kaku
Sumber : *Pavement Maintenance Management for Roads and Streets*

- g. Menentukan Nilai PCI Atau Nilai indeks Kondisi Perkerasan

Setelah nilai CDV diketahui maka dapat ditentukan nilai PCI dengan menggunakan cara mengurangi 100 (seratus) dengan nilai CDV yang telah diperoleh. Rumus lengkap menghitung PCI sebagai berikut Nilai PCI untuk segmen 14 Stationing / Km $1 + 900 - 2 + 000$ adalah :

$$\text{PCI} = 100 - \text{CDV}$$

Dengan :

PCI = Nilai Kondisi Perkerasan (100)

CDV = *Corected Deduct Value*

PCI = $100 - 32 = 68$ Baik (*Good*)

Nilai yang diperoleh dapat menunjukkan kondisi untuk perkerasan pada segmen yang ditinjau dengan menggunakan parameter PCI. Untuk segmen 20 stationing/km $1 + 900 - 2 + 000$ diperoleh nilai PCI sebesar 68 dikategorikan dalam kondisi Baik (*Good*).

4. Segmen 9 (Stationing / Km $0 + 800 - 0 + 900$)

a. Menentukan jenis kerusakan Pada segmen 9 (Stationing / Km $0 + 800 - 0 + 900$), terjadi kerusakan sebagai berikut :

- Lubang = $1,98 \text{ m}^2$
- Retak lurus = $2,07 \text{ m}^2$

b. Menghitung Luas Area Untuk Segmen Yang Ditinjau

• $6,5 \times 100 = 650 \text{ m}^2$

• Ket : Lebar = $6,5 \text{ M}$

Panjang = 100 M

c. Mencari Presentase Kerusakan atau kadar kerusakan (*Density*)

$$\text{Density} = \frac{\text{Ad}}{\text{As}} \times 100 \% \quad (\text{Luas Kerusakan} / \text{Luas Unit Segmen}) \times 100 \%.$$

• Lubang = $\frac{1,98}{650} \times 100 \% = 0,30 \% \text{ (Low)}$

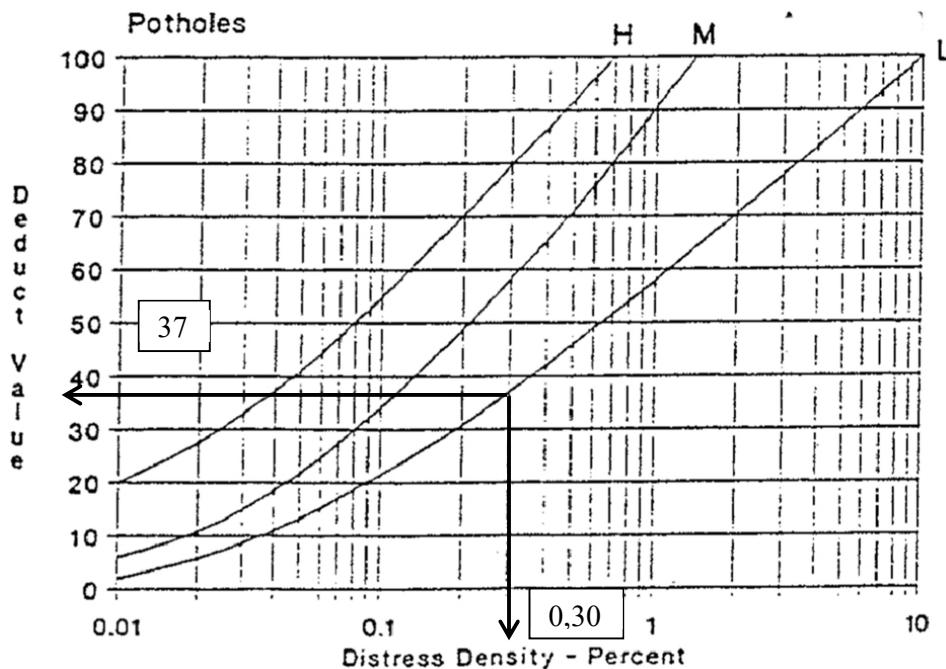
• Retak lurus = $\frac{1,10}{650} \times 100 \% = 0,32 \% \text{ (Hard)}$

d. Menentukan Nilai DV (*Deduct Value*)

Mencari nilai DV (*deduct value*) untuk tiap jenis kerusakan yaitu dengan cara memasukkan presentase kerapatan (*density*) pada grafik masing – masing kerusakan kemudian menarik garis vertikal sampai memotong tingkat kerusakan (*low, medium, high*), kemudian pada pertemuan garis tersebut ditarik garis horizontal dan akan didapat nilai DV (*deduct value*).

Menentukan DV (*deduct value*) pada segmen 9 (Stationing / Km 0 + 800 – 0 + 900) dibawah ini :

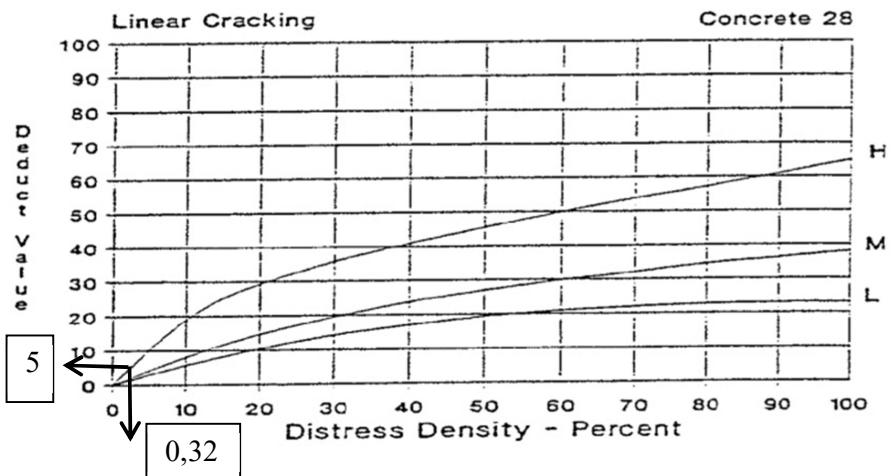
- Lubang



Gambar 4.11 Hubungan *Density* Dan *Deduct Value* Untuk Jenis Kerusakan Lubang

Sumber : *Pavement Maintenance Management for Roads and Streets*

- Retak Lurus



Gambar 4.12 Hubungan Density Dan Deduct Value Untuk Jenis Kerusakan Retak Lurus

Sumber : *Pavement Maintenance Management for Roads and Streets*

e. Menjumlahkan Total DV (*Deduct Value*)

DV (*deduct value*) yang diperoleh pada suatu segmen jalan yang ditinjau dijumlahkan seluruhnya untuk mendapatkan nilai TDV (*total deduct value*). Pada segmen 9 stationing/km $0 + 800 - 0 + 900$ Terdapat 2 DV (*deduct value*) dengan nilai 37 dan 5 .

$$\text{Total DV (Deduct Value)} = 37 + 5 = 42$$

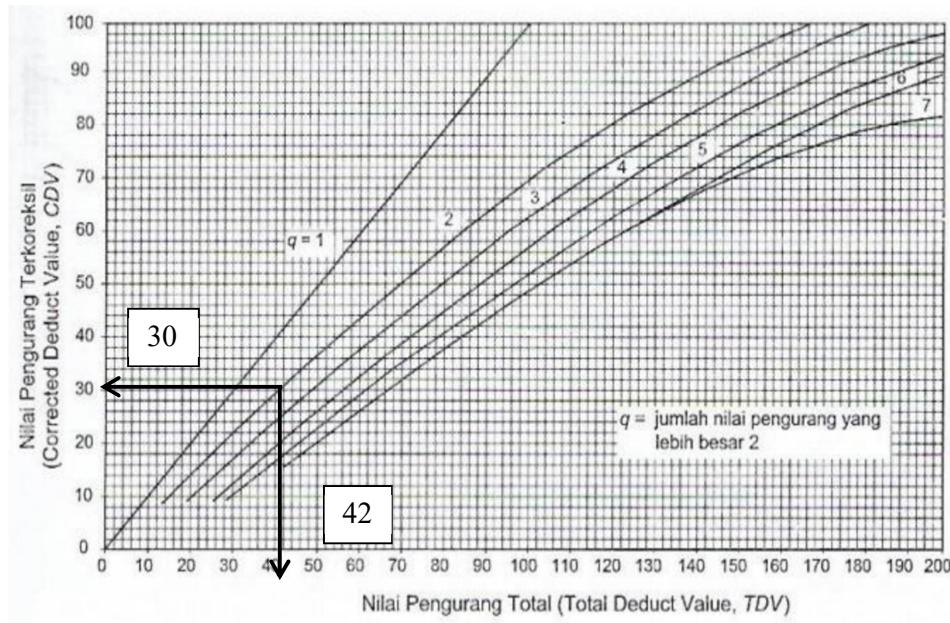
f. Menentukan Nilai CDV (*Corrected Deduct Value*)

Untuk mendapatkan nilai CDV (*corrected deduct value*) yaitu dengan cara memasukkan nilai TDV ke grafik hubungan TDV dan CDV sampai memotong garis q kemudian tarik garis horizontal. Nilai q adalah jumlah DV yang lebih besar dari 2, jika hanya ada 1 nilai DV yang > 2 maka yang dipakai adalah TDV dan untuk nilai $q = 1$. Pada segmen 9

stationing/km 0 + 800 – 0 + 900 Terdapat 2 DV (*deduct value*) tapi ada 2 nilai DV yang > 2 maka yang dipakai untuk nilai q = 2.

$$\text{CDV (Corected Deduct Value)} = 30$$

Nilai CDV (*Corected Deduct Value*) diperoleh dari gambar 4.13 grafik hubungan CDV dengan TDV dibawah ini :



Gambar 4.13 Hubungan Grafik CDV dan TDV Untuk Perkerasan Kaku
Sumber : *Pavement Maintenance Management for Roads and Streets*

g. Menentukan Nilai PCI Atau Nilai indeks Kondisi Perkerasan

Setelah nilai CDV diketahui maka dapat ditentukan nilai PCI dengan menggunakan cara mengurangi 100 (seratus) dengan nilai CDV yang telah diperoleh. Rumus lengkap menghitung PCI sebagai berikut Nilai PCI untuk segmen 9 Stationing / Km 0 + 800 – 0 + 900 adalah :

$$\text{PCI} = 100 - \text{CDV}$$

Dengan :

$$\text{PCI} = \text{Nilai Kondisi Perkerasan (100)}$$

CDV = *Corected Deduct Value*

PCI = $100 - 30 = 70$ Baik (*Good*)

Nilai yang diperoleh dapat menunjukkan kondisi untuk perkerasan pada segmen yang ditinjau dengan menggunakan parameter PCI. untuk segmen 9 stationing/km $0 + 800 - 0 + 900$ diperoleh nilai PCI sebesar 66 dikategorikan dalam kondisi Baik (*Good*).

Dari nilai perhitungan yang telah diperoleh diatas ini dapat menunjukkan kondisi perkerasan permukaan pada tiap segmen jalan yang ditinjau, kemudian didapatkan hasil data yang dapat dilihat pada tabel 4.4 hasil pengolahan data PCI (*Pavement Condition Index*) sebagai berikut :

Tabel 4.4 Hasil pengolahan data PCI (*Pavement Condition Index*)

CONCRETE SURFACED ROADS AND PARKING LOTS						
CONDITION SURVEI DATA SHEET FOR SAMPLE UNIT						
Distress Types						
1. Blow Up / Bucking	6. Penutup Sambungan	11. Keausan Agregat	16. Keausan Mortar			
2. Pecah Sudut	7. Pinggir Turun	12. Pelepasan	17. Retak Sudut			
3. Pelat Terbagi	8. Retak Lurus	13. Pemompaan	18. Gompal Sudut			
4. Retak Daya Tahan	9. Tambalan (Besar)	14. Remuk	19. Gompal Sambungan			
5. Patahan	10. Tambalan (Kecil)	15. Perlintasan Karet				
Segmen	Jenis Kerusakan	Tingkat Kerusakan	Luas (m ²)	Density (%)	DV	CDV
0+000 -	Retak Lurus	M	1,31	0,08	2	
0+100	Gompal Sambungan	H	15,37	2,36	7	
					9	9
						91
0+100 - 0+200	Pecah Sudut	H	21,50	1,60	13	
	Retak Lurus	M	1,19	0,18	2	
	Gompal Sudut	H	8,18	1,26	2	
	Tambalan Kecil	M	1,78	0,27	1	

					18	18	82
0+200 -	Pecah Sudut	M	2,18	0,34	2		
0+300	Retak Lurus	M	1,14	0,08	2		
					4	4	96
0+300 -	Retak Lurus	M	1,69	0,26	2		
0+400	Gompal Sudut	H	8,12	1,25	2		
	Scalling	H	20,84	3,21	10		
					14	14	86
0+400 -	Pecah Sudut	H	6,76	1,08	7		
0+500	Retak Lurus	M	1,13	0,17	2		
	Scalling	M	15,83	2,43	7		
					16	11	89
0+500 -	Retak Lurus	H	2,31	0,36	9		
0+600	Gompal Sudut	M	3,27	0,5	2		
					11	11	89
0+600 -	Retak Lurus	M	1,70	0,26	2		
0+700	Pecah Sudut	M	8,38	1,29	9		
					11	11	89
0+700 -	Lubang	L	2,48	0,38	40		
0+800	Gompal Sudut	M	2,08	0,32	2		
					42	42	58
0+800 -	Lubang	L	1,98	0,3	37		
0+900	Retak Lurus	H	2,07	0,32	5		
					42	30	70
0+900 -	Retak Lurus	H	3,32	0,51	8		
1 + 000	Penutup Sambungan	L	1,22	0,19	2		
					10	10	90
1+000 -	Tambalan Kecil	M	2,84	0,44	2		
1+100	Retak Lurus	H	1,02	0,16	2		
	Gompal Sambungan	H	0,00	0,22	4		
					8	8	92
1+100 -	Scaling	H	18,48	2,84	10		
1+200	Pecah Sudut	M	3,20	0,49	2		
	Retak Lurus	M	0,99	0,15	2		
					14	14	84
1+200 -	Retak Lurus	M	1,06	0,16	2		
1+300	Scalling	H	25,24	3,88	11		
					13	13	87
1+300 -	Lubang	L	2,59	0,4	42		
1+400	Retak Lurus	H	4,02	0,62	8		
	Gompal Sudut	H	5,03	0,77	2		
					52	37	63

1+400 –	Retak Lurus	M	1,3453	0,21	2		
1+500	Gompal Sudut	H	4,19	0,64	2		
	Lubang	L	2,02	0,31	38		
					42	42	58
1+500 –	Retak Lurus	M	0,12	0,02	2		
1+600	Penutup Sambungan	M	2,84	0,44	4		
	Gompal Sambungan	H	3,06	0,47	3		
					9	10	90
1+600 –	Scalling	H	17,37	2,67	7		
1+700	Retak Lurus	M	0,22	0,03	2		
	Gompal Sudut	M	3,20	0,49	2		
					11	11	89
1+700 –	Gompal Sambungan	H	17,76	2,73	7		
1+800	Retak Lurus	M	0,92	0,14	2		
					9	9	91
1+800 –	Penutup Sambungan	M	2,10	0,32	4		
1+900	Retak Lurus	M	0,54	0,08	2		
					6	6	94
1+900 –	Lubang	L	1,8	0,28	30		
2+000	Retak Lurus	M	2,72	0,42	2		
					32	32	68
2+000 –	Gompal Sambungan	M	1,39	0,21	2		
2+100	Scalling	M	9,43	1,45	2		
	Penutup Sambungan	M	3,72	0,57	4		
					8	8	92
2+100 –	Pecah Sudut	M	2,55	0,39	4		
2+200	Retak Lurus	M	0,38	0,06	2		
					6	6	94

Sumber : Data Olahan 2022

Dari uraian tabel diatas dapat dilihat nilai indeks kondisi kerusakan lapisan permukaan perkerasan kaku atau Nilai PCI yang terendah pada ruas Jl. Simpang Panerokan – Sungai Bahar, sepanjang 2200 m (2,2 KM) dengan lebar perkerasan jalan 6,5 m terjadi pada :

1. STA 0 + 700 – 0 + 800 dengan nilai PCI = 58 % Baik (*Good*)
2. STA 1 + 300 – 1+ 400 dengan nilai PCI = 63 % Baik (*Good*)

3. STA 1 + 900 – 2 + 000 dengan nilai PCI = 66 % Baik (*Good*)

4. STA 0 + 800 – 0 + 900 dengan nilai PCI = 70 % Baik (*Good*)

Berdasarkan tabel hasil pengolahan data PCI (*pavement condition indeks*)

diatas, maka dapat diketahui nilai PCI untuk keseluruhan, yang bisa dilihat pada tabel 4.5 dibawah ini :

Tabel 4.5 Hasil Perhitungan Nilai Indeks Kondisi Kerusakan Lapisan Permukaan

Perkerasan Kaku Atau Nilai PCI Untuk Keseluruhan

No	Segmen	Luas Segmen (100 x 6,5) M ²	CDV Max	PCI	Level
1	0+000 – 0+100	650	9	91	Sempurna (<i>Excellent</i>)
2	0+100 – 0+200	650	18	82	Sangat Baik (<i>Verry Good</i>)
3	0+200 – 0+300	650	4	96	Sempurna (<i>Excellent</i>)
4	0+300 – 0+400	650	14	86	Sangat Baik (<i>Verry Good</i>)
5	0+400 – 0+500	650	11	89	Sempurna (<i>Excellent</i>)
6	0+500 – 0+600	650	11	89	Sempurna (<i>Excellent</i>)
7	0+600 – 0+700	650	11	89	Sempurna (<i>Excellent</i>)
8	0+700 – 0+800	650	42	58	Baik (<i>Good</i>)
9	0+800 – 0+900	650	30	70	Baik (<i>Good</i>)
10	0+900 – 1+000	650	10	90	Sempurna (<i>Excellent</i>)
11	1+000 – 1+100	650	8	92	Sempurna (<i>Excellent</i>)
12	1+100 – 1+200	650	14	84	Sangat Baik (<i>Verry Good</i>)
13	1+200 – 1+300	650	13	87	Sempurna (<i>Excellent</i>)
14	1+300 – 1+400	650	37	63	Baik (<i>Good</i>)
15	1+400 – 1+500	650	42	58	Baik (<i>Good</i>)
16	1+500 – 1+600	650	10	90	Sempurna (<i>Excellent</i>)
17	1+600 – 1+700	650	11	89	Sempurna (<i>Excellent</i>)
18	1+700 – 1+800	650	9	91	Sempurna (<i>Excellent</i>)
19	1+800 – 1+900	650	6	94	Sempurna (<i>Excellent</i>)
20	1+900 – 2+000	650	32	68	Baik (<i>Good</i>)
21	2+000 – 2+100	650	8	92	Sempurna (<i>Excellent</i>)
22	2+100 – 2+200	650	6	94	Sempurna (<i>Excellent</i>)
TOTAL			358	1842	SEMPURNA (<i>EXCELLENT</i>)
				83,73	

Sumber : Data Olahan 2022

Dari uraian tabel diatas dapat dilihat bahwa total nilai indeks kondisi kerusakan lapisan permukaan perkerasan kaku secara keseluruhan sebesar 1840. Setelah nilai PCI untuk tiap segmen yang ditinjau diketahui, untuk menghitung nilai PCI pada ruas Jl. Simpang Panerokan – Sungai Bahar secara keseluruhan dapat dihitung dengan rumus sebagai berikut:

- $\text{PCI} = \frac{\text{PCI}(s)}{N}$

- $\text{PCI} = \frac{1842}{22}$

- $\text{PCI} = 83,73 \%$

Dimana $= \text{PCI}$: Nilai PCI total

N : Jumlah segmen/unit

Dari hasil perhitungan diatas maka didapat nilai indeks kondisi kerusakan lapisan permukaan perkerasan kaku pada ruas Jl. Simpang Panerokan – Sungai Bahar sebesar 83,73 %. Berdasarkan parameter nilai PCI termasuk dalam klasifikasi sangat baik (*verry good*), maka ruas jalan ini termasuk dalam program pemeliharaan rutin. Untuk parameter nilai PCI bisa dilihat pada tabel 4.6 dibawah ini :

Tabel 4.6 Nilai PCI dan Kondisi Perkerasan

Nilai PCI	Kondisi Perkerasan
0 – 10	Gagal (<i>Failed</i>)
10 – 25	Sangat Jelek (<i>Very Poor</i>)
25 – 40	Jelek (<i>Poor</i>)
40 – 55	Cukup (<i>Fair</i>)
55 – 70	Baik (<i>Good</i>)
70 – 85	Sangat Baik (<i>Verry Good</i>)
85 – 100	Sempurna (<i>Exellent</i>)

Sumber : Shahin 1994

BAB V

KESIMPULAN DAN SARAN

5.1 Kesimpulan

Berdasarkan penelitian dan pembahasan yang telah dilakukan, maka terdapat beberapa hal yang dapat disimpulkan sebagai berikut :

1. Nilai indeks kondisi kerusakan lapisan permukaan kaku rata – rata pada ruas Jalan Simpang Panerokan – Sungai Bahar sebesar 83,73 % berdasarkan rating nilai PCI termasuk dalam klasifikasi sangat baik (*verry good*) tetapi ada beberapa segmen yang tidak bisa dikatakan sangat baik artinya ruas jalan ini diperbolehkan melakukan program pemeliharaan rutin demi untuk meningkatkan kualitas jalan itu sendiri.
2. Jenis kerusakan yang terjadi pada ruas Jalan Simpang Panerokan – Sungai bahar terdapat 9 dan tingkat kerusakan tertinggi yaitu keausan akibat lepasnya mortar dan agregat (*scalling*) dengan luas $107,19 \text{ m}^2$ (33,88 %) dan yang terendah kerusakan penutup sambungan dengan luas $9,87 \text{ m}^2$ (3,12 %).

5.2 Saran

Berdasarkan hasil penelitian dan analisis data yang telah dilakukan, maka terdapat beberapa hal yang dapat dikemukakan untuk dijadikan saran sebagai berikut :

1. Meskipun secara rata – rata kondisi ruas Jalan Simpang Panerokan – Sungai Bahar masih tergolong baik, tetapi pemeliharaan rutin dan bangunan pelengkap jalan harus tetap dilakukan.
2. Untuk mengantisipasi kerusakan yang terjadi tidak semakin parah, maka kondisi jalan yang mengalami kerusakan agar segera dilakukan program pemeliharaan atau perbaikan. Karena apabila tidak dilakukan program pemeliharaan atau perbaikan akan menyebabkan kerusakan menjadi semakin parah dan pengarunya semakin meluas sehingga membahayakan bagi pengguna jalan.
3. Diperlukan penelitian lebih lanjut untuk mengetahui kondisi tanah dasar dan tingkat pelayanan jalan.

DAFTAR PUSTAKA

Aleksander Suksestri Gemo 2019, Evaluasi Kerusakan Jalan Dengan Metode PCI (*Pavement Condition Index*) Pada Ruas Jalan Ki Hajar Dewantara Kota Borong. Jurnal Sondir, 2019 Volume 2.

ASTM D6433. 2007. *Standard Practice for Roads and Parking Lots Pavement Condition Index Surveys, ASTM International, West Conshohocken.*

Bina Marga (Pdt-14-2003), Pedoman Perencanaan Jalan Beton Semen.

Departemen Pekerjaan Umum, 1997. Tata Cara Perencanaan Geometrik Jalan Antar Kota dan Jalan Perkotaan (No. 038/TBM/1997). Direktorat Jendral Bina Marga Indonesia.

Dinas Pekerjaan Umum. 1991. Tata Cara Pemeliharaan Perkerasan Kaku (*Rigid Pavement*) No. 10/T/BNKT/1991 Direktorat Jenderal Bina Marga . Jakarta.

Direktorat Pembinaan Jalan Kota, (1990). Tata Cara Penyusunan Pemeliharaan Jalan Kota (No. 018/BNKT/1990). Direktorat Jendral Bina Marga Departemen PU. Jakarta

Hilman Yunardhi 2018, Analisa Kerusakan Jalan Dengan Metode PCI Dan Alternatif Penyelesaiannya Pada Ruas Jalan D.I. Panjaitan. Jurnal Teknologi Sipil November 2018 Volume 2, No 2.

Kementerian Pekerjaan Umum. 2006. Peraturan Pemerintah Republik Indonesia Nomor 34 Tahun 2006 Pasal 25 Tentang Jalan. Jakarta.

Mazlina 2018,Tingkat Kerusakan Jalan Dengan Menggunakan Metode PCI Pada Ruas Jalan Sungai Cina – Harjosari Jurnal Industri dan Teknologi, Politeknik Negeri Bengkalis, Oktober 2018 373:43

Presiden Republik Indonesia, “ UU No 22 Tahun, 2009 Tentang Lalu Lintas dan Angkutan Jalan”. Nusa Media, Jakarta, 2009.

Reza Andriansyah Harahap 2018. Identifikasi Jenis Kerusakan Perkerasan Kaku (*Rigid Pavement*). Skripsi Teknik Sipil Fakultas Teknik Universitas Muhammadiyah Sumatera Utara.

Sasana Putra, Tahun 2016. Identifikasi Jenis Kerusakan Pada Perkerasan Kaku Pada Ruas Jalan Soekarno – Hatta Bandar Lampung. Jurnal Rekayasa, Agustus 2016 Volume 20, No 2.

Shahin, M.Y., Walther, J.A. 1994. *Pavement Maintenance Management for Roads and Streets Using The PAVER System. US Army Corps of Engineer*. New York. 282 pp.

Suryawan, Ari. 2009. Perkerasan Jalan Beton Semen Portland (*Rigid Pavement*). Beta Offset. Yogyakarta.

Sukirman, Silvia. 1999. Perkerasan Lentur Jalan Raya. Penerbit Nova. Bandung.

Tania Nazria Purba, Tahun 2017. Peningkatan Jalan Menggunakan Perkerasan Kaku (*Rigid Pavement*). Skripsi Teknik Sipil Fakultas Teknik Universitas Muhammadiyah Sumatera Utara.

LAMPIRAN

1. SK TA
2. FORMULIR SURVEY PENILAIAN KONDISI JALAN
3. STRIP MAPS KERUSAKAN KONDISI JALAN
4. DOKOMENTASI PENELITIAN



Universitas Batanghari

FAKULTAS TEKNIK

Jalan Letkol Slamet Riyadi Broni - Jambi 36122 Telp./F ax. (0741) 668280 Website www.unbari.ac.id

SURAT KEPUTUSAN
DEKAN FAKULTAS TEKNIK UNIVERSITAS BATANGHARI JAMBI
NOMOR : 031 TAHUN 2022

TENTANG
PERPANJANGAN PERTAMA
PENUNJUKKAN DOSEN PEMBIMBING TUGAS AKHIR
MAHASISWA PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL PROGRAM STRATA SATU (S-1)
FAKULTAS TEKNIK UNIVERSITAS BATANGHARI

DEKAN FAKULTAS TEKNIK UNIVERSITAS BATANGHARI :

- MEMBACA : Usulan Ketua Program Studi Teknik Sipil Tentang Dosen Pembimbing Tugas Akhir.
- MENIMBANG :
 - a. Bahwa untuk melengkapi syarat-syarat yang diperlukan guna menyelesaikan studi Strata Satu (S-1) Program Studi Teknik Sipil Fakultas Teknik Unbari perlu diselenggarakan Tugas Akhir Mahasiswa.
 - b. Bahwa mahasiswa yang namanya tercantum pada lampiran keputusan ini telah memenuhi syarat dan berhak untuk melaksanakan Tugas Akhir.
 - c. Bahwa Staf Pengajar yang namanya tercantum pada lampiran keputusan ini dianggap mampu dan memenuhi syarat untuk ditunjuk sebagai Dosen Pembimbing Tugas Akhir Mahasiswa Program Studi Teknik Sipil Fakultas Teknik Universitas Batanghari.
 - d. Bahwa untuk pelaksanaan Tugas Akhir Mahasiswa dimaksud perlu dibuat Keputusan Dekan.
- MENGINGAT :
 - 1. Undang Undang Nomor 12 Tahun 2012 Tentang Pendidikan Nasional.
 - 2. Undang Undang Nomor : 14 Tahun 2005 Tentang Guru dan Dosen.
 - 3. Peraturan Pemerintah Nomor : 04 Tahun 2014 Tentang Pendidikan Tinggi
 - 4. Peraturan Akademik Universitas Batanghari Tahun 2018
 - 5. Surat Keputusan Rektor Nomor : 45 Tahun 2018 tentang Pemberhentian dan Pengangkatan Pejabat wakil Rektor, Dekan, Kepala Biro, Pustaka, Lembaga dan Badan dilingkungan Universitas Batanghari.

MEMUTUSKAN

MENETAPKAN :

- Pertama : Mahasiswa Program Studi Teknik Sipil Program Strata Satu (S-1) yang nama dan NPM nya tercantum pada kolom (2) untuk melaksanakan Tugas Akhir dengan Judul seperti pada kolom (3) Lampiran Keputusan ini dan berhak untuk mendapat bimbingan Tugas Akhir.
- Kedua : Menunjuk Staf Pengajar yang namanya tercantum pada kolom (4) menjadi Dosen Pembimbing I dan kolom (5) menjadi Dosen Pembimbing II mahasiswa dalam melaksanakan Tugas Akhir.
- Ketiga : Dosen Pembimbing bertugas memberi petunjuk dan arahan kepada mahasiswa dalam menyelesaikan Tugas Akhir.
- Keempat : Dosen pembimbing bertanggung jawab kepada Dekan melalui Ketua Program Studi Teknik Sipil Fakultas Teknik Unbari.
- Kelima : Program Studi agar menyelenggarakan seminar proposal Tugas Akhir bersangkutan agar judul, tujuan, ruang lingkup, dan metode penelitian Tugas Akhir mahasiswa benar dari kaidah-kaidah ilmiah.
- Keenam : Masa berlaku Surat Keputusan ini adalah 6 (enam) bulan dan setelahnya dapat diperpanjang maksimal dua (2) kali atau diganti dengan pembimbing lain.
- Ketujuh : Keputusan ini berlaku sejak tanggal ditetapkan dan apabila dikemudian hari terdapat kekeliruan akan diadakan perbaikan sebagaimana mestinya.



DITETAPKAN DI
PADA TANGGAL : JAMBI
Dekan, : 17 FEBRUARI 2022

Dr. Ir. H. Fahrurrozi Yamali, ME

Tembusan Disampaikan kepada :-

1. Yth. Rektor Universitas Batanghari
2. Yth. Ketua Program Studi Teknik Sipil Fakultas Teknik Unbari
3. Yth. Dosen Pembimbing yang bersangkutan
4. Mahasiswa yang bersangkutan
5. Arsip

LAMPIRAN : SK DEKAN NOMOR : 031 TAHUN 2022 TENTANG PERPANJANGAN PERTAMA PENUNJUKAN DOSEN PEMBIMBING TUGAS AKHIR MAHASISWA
 PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL PROGRAM STRATA SATU (S-1)FAKULTAS TEKNIK UNIVERSITAS BATANGHARI.

NO	NAMA NPM	JUDUL TUGAS AKHIR	DOSEN PEMBIMBING I	DOSEN PEMBIMBING II
(1)	(2)	(3)	(4)	(5)
1.	MUHAMMAD AFDAL 1700822201093	"ANALISA TINGKAT KERUSAKAN PADA LAPISAN PERMUKAAN PEREKERASAN KAKU (RIGID PAVEMENT)"	Dr. Ir. H. AMSORI, M. DAS, M. Eng	EMELDA RAUDHATI, ST, MT

DITETAPKAN DI : JAMBI
 PADA TANGGAL : 17 FEBRUARI 2022
 Dekan,

Dr. Ir. H. Fakhru Rqzi Yamali, ME



**YAYASAN PENDIDKAN JAMBI
Universitas Batanghari
FAKULTAS TEKNIK**

Jalan Letkol Slamet Riyadi Broni - Jambi 36122 Telp./Fax. (0741) 668280 Website www.unbari.ac.id

SURAT KEPUTUSAN DEKAN FAKULTAS TEKNIK UNIVERSITAS BATANGHARI

NOMOR : 47 TAHUN 2022

TENTANG

**PENUNJUKAN DOSEN PENGUJI UJIAN TUGAS AKHIR MAHASISWA
DI LINGKUNGAN FAKULTAS TEKNIK**

DEKAN FAKULTAS TEKNIK UNIVERSITAS BATANGHARI :

- MEMBACA :** Surat Ketua Program studi Teknik Sipil Tentang usulan Dosen Penguji Ujian Tugas Akhir Mahasiswa Program Studi Teknik Sipil
- MENIMBANG :**
- Bahwa Mahasiswa yang namanya tercantum pada Surat Keputusan ini memenuhi syarat untuk mengikuti Ujian Tugas Akhir.
 - Bahwa Dosen yang namanya tercantum pada Surat Keputusan ini memenuhi syarat sebagai Penguji Ujian Tugas Akhir yang ditetapkan dengan Surat Keputusan Dekan.
- MENGINGAT :**
- Undang Undang Nomor :12 Tahun 2012 Tentang Pendidikan Nasional.
 - Undang Undang Nomor : 14 Tahun 2005 Tentang Guru dan Dosen.
 - Peraturan Pemerintah RI Nomor : 04 Tahun 2014 Tentang Pendidikan Tinggi
 - Surat Keputusan Rektor Nomor : 45 Thn 2018 ttg Pemberhentian dan Pengangkatan Dekan, Kepala Biro,Lembaga dan Badan di Lingkungan Unbari.

M E M U T U S K A N

MENETAPKAN :

- Pertama : Menunjuk Dosen sebagaimana dalam Surat Keputusan ini sebagai Dosen Penguji Ujian Tugas Akhir mahasiswa seperti disebutkan di bawah ini.

Nama Mahasiswa	:	Muhammad Afdal
NPM/Program Studi	:	1700822201093/Teknik Sipil
Judul Tugas Akhir	:	Analisa Tingkat Kerusakan Pada Lapisan Permukaan Kaku (Rigid Pavement)
Name Dosen Penguji		Jabatan Dalam Ujian Tugas Akhir
Annisaa Dwiretnani, ST, MT	:	Ketua Sidang
Emelda Raudhati, ST, MT	:	Sekretaris Sidang
Dr. Ir. H. Amsori M.Das, M.Eng	:	Penguji I
Ari Setiawan, ST, MT	:	Penguji II
Rioni Rizki Aldiansyah,ST. MT	:	Penguji III

- Kedua : Pelaksanaan Ujian Tugas Akhir pada **Sabtu/19 Februari 2022**
di Ruang Sidang Fakultas Teknik

- Ketiga : Biaya yang timbul akibat keputusan ini dibebankan pada anggaran Ujian Tugas Akhir mahasiswa.

- Keempat : Keputusan ini berlaku sejak tanggal ditetapkan dan akan diadakan perbaikan jika dikemudian hari terdapat kekeliruan.



**DITETAPKAN DI : J A M B I
PADA TANGGAL : 18 Februari 2022**

Dekan,

Dr. Ir. H. Fakhrul Rozi Yamali, ME

Tembusan disampaikan kepada

- Yth. Bpk Rektor c.q. Wakil Rektor I Unbari
- Yth. Ketua Prodi Teknik Sipil
- Yth. Dosen Penguji yang bersangkutan
- Arsip.

SURAT PERNYATAAN
TIDAK MELAKUKAN PLAGIAT TUGAS AKHIR

Yang bertanda tangan di bawah ini :

N a m a : Muhammad Afdal

N P M : 1700822201093

Prodi : TEKNIK SIPIL

Fakultas : TEKNIK

Judul Skripsi/TA : Analisa Tingkat Kerusakan Pada Lapisan Permukaan Kaku (Rigid Pavement)

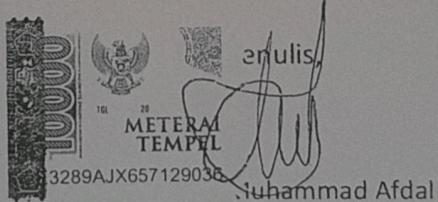
Dengan ini menyatakan bahwa hasil penulisan Skripsi/Tugas Akhir yang telah saya buat ini merupakan hasil karya saya sendiri, dan bukan merupakan hasil plagiat atau penjiplakan terhadap karya orang lain.

Maka dari itu saya bersedia mempertanggungjawabkan sendiri bahwa Skripsi/Tugas Akhir ini benar keasliannya.

Apabila ternyata di kemudian hari ternyata tidak benar, saya bersedia menerima sanksi yang diberikan Fakultas Teknik atau universitas berdasarkan aturan tata tertib di Universitas/Fakultas Teknik Universitas Batanghari.

Demikian pernyataan ini saya buat sendiri dalam keadaan sadar dan tidak ada paksaan dari siapa pun.

Jambi, 19 Februari 2022





REKAP PENILAIAN SIDANG UJIAN TUGAS AKHIR
PRODI TEKNIK SIPIL

FORM 7
Prodi Teknik
Sipil

UJIAN TUGAS AKHIR MAHASISWA TEKNIK SIPIL

NAMA : Muhammad Afdal

NPM : 1700822201093

HARI/TGL : Sabtu/18 Februari 2022

JAM : 13.30 s/ selesai

JUDUL TA : Analisa Tingkat Kerusakan Pada Lapisan Permukaan Kaku (Rigid Pavement)

PENGUJI DAN PENILAIAN			Keterangan	
			Bukti Dokumen	
No.	Nama Dosen Penguji	Jabatan	Nilai	Tanda Tangan
1.	Annisa Dwiretnani, ST, MT	Ketua Sidang	80	
2.	Emelda Raudhati, ST, MT	Sekretaris Sidang	80	
3.	Dr. Ir. H. Amsori, M. Das, M. Eng	Penguji I	80	
4.	Ari Setiawan, ST, MT	Penguji II	80	
5.	Rioni Rizki Aldiansyah, ST, MT	Penguji III	80	
		Jumlah	400	
		Nilai rata-rata	80	

1. Nilai rata-rata Ujian Proposal = 81 (..... A) Nilai diisi Prodi sebelum sidang dimulai.

2. Nilai rata-rata Ujian TA = 80 (..... A)

3. Nilai akhir sidang Sarjana = (Nilai rata² sidang Sarjana)x70% + (Nilai rata² Seminar Proposal)x30%
= (..... 56) + (..... 24,3) = 80,3 (..... A) (Nilai Ujian Sidang)

4. Dinyatakan : * (Lulus / Tidak Lulus / Lulus Bersyarat)

Diketahui,
Ka.Prodi Teknik Sipil

Elvira Handayani, ST., MT.

Note : *(coret yang tidak perlu

Jambi, 19 Februari 2022

Ketua Sidang,

Annisa Dwiretnani, ST, MT



PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL
FAKULTAS TEKNIK
UNIVERSITAS BATANGHARI

DEKLARASI PENYAJIAN PROPOSAL TUGAS AKHIR

NAMA & NIM

Judul Tugas Akhir

MUHAMMAD AFDAL 170082201093

PERENCANAAN PENANGANAN

TERHADAP PERKERASAN KAKU (RIGID PAVEMENT)

Dosen Pembimbing : 1. Dr. AMSORI M DAS ,M.Eng

2. EMELDA RAUDHATI ,ST,M.Pd,MT

NO	HARI / TANGGAL	PEMBAHASAN	PARAF
	1/9/2021	<p>- penulis mencatat dan baca artikel tentang tentang pemulusan (TA) Slipri jalan - Bagian akhir berbantuan - Cirlasan dari (Cile) Engelopi</p> <p><i>[Signature]</i></p>	

Jambi,

2021

Dosen Pembimbing I

[Signature]
Dr.AMSORI M DAS, M. Eng

Dosen Pembimbing II

[Signature]
EMELDA RAUDHATI ,ST,M.Pd, MT



**PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL
FAKULTAS TEKNIK
UNIVERSITAS BATANGHARI**

LEMBAR ASISTENSI PROPOSAL TUGAS AKHIR

Nama & NIM : Muhammad Afdal (1700822201093)

Judul Tugas Akhir : Pengaruh Genangan Air Hujan / Banjir Terhadap Perkerasan Kaku (*Rigid Pavement*)

Dosen Pembimbing : 1. Dr. Amsori M Das ,M.Eng
2. Emelda Raudhati ,ST,M.Pd,MT

NO	HARI / TANGGAL	PEMBAHASAN	PARAF
	9/2021 Kepu	Perbaiki Rumusan ke OPC Konsultasi	
	25/10/2021	Perbaiki Rumusan Masalah ? Tata cara penulisan kutipan ? Bagan Alir Perbaiki	
	28/10/2021	Rumusan Tata cara Bagan Alir Konsultasikan terkait judul	

Jambi, 2021

Dosen Pembimbing I

Dr. Amsori M Das, M. Eng

Dosen Pembimbing II

Emelda Raudhati, ST, M.Pd, MT



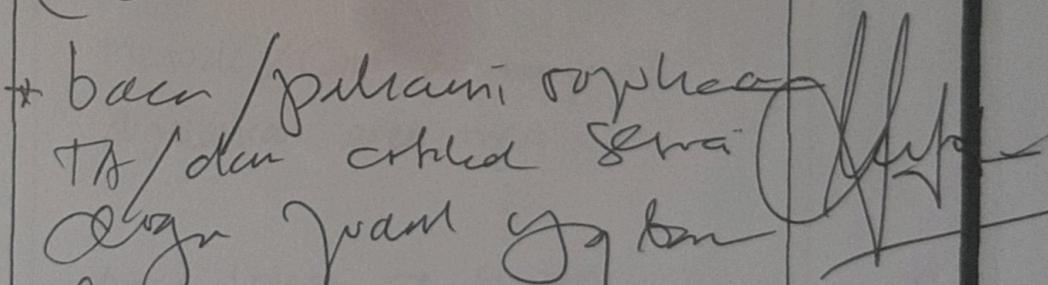
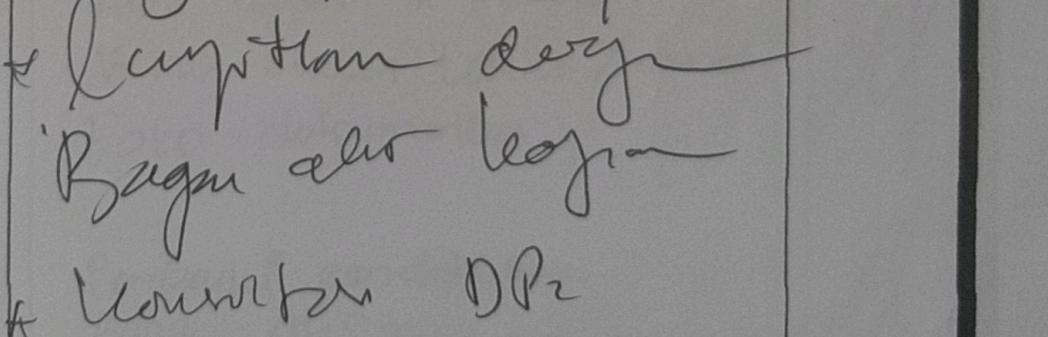
**PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL
FAKULTAS TEKNIK
UNIVERSITAS BATANGHARI**

LEMBAR ASISTENSI PROPOSAL TUGAS AKHIR

Nama & NIM : Muhammad Afdal (1700822201093)

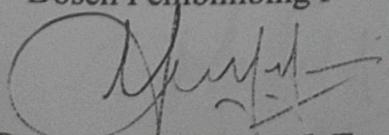
Judul Tugas Akhir : Pengaruh Genangan Air Hujan / Banjir Terhadap Perkerasan Kaku (*Rigid Pavement*)

Dosen Pembimbing : 1. Dr. Amsori M Das ,M.Eng
2. Emelda Raudhati ,ST,M.Pd,MT

NO	HARI / TANGGAL	PEMBAHASAN	PARAF
	1/7/2021 Minggu	* Pembelaan Judul Penelitian Alasan dulu yg ada - (Skripsi lama) * baca / pilihni soalnya Ts / dan artikel swa Alasan yang yg benar * Lengkapi dan segera Bahan akhir kegiatan * Mewakili DPr	 

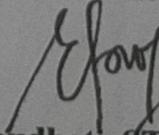
Jambi, 2021

Dosen Pembimbing I



Dr.Amsori M Das, M. Eng

Dosen Pembimbing II



Emelda Raudhati ,ST,M.Pd, MT



PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL
FAKULTAS TEKNIK
UNIVERSITAS BATANGHARI

LEMBAR ASISTENSI PROPOSAL TUGAS AKHIR

Nama & NIM

: Muhammad Afdal (1700822201093)

Judul Tugas Akhir

: ANALISA TINGKAT KERUSAKAN PADA LAPISAN
PERMUKAAN PERKERASA KAKU (*RIGID
PAVEMENT*)

Dosen Pembimbing

: 1. Dr. AMSORI M DAS, M. Eng
2. Emelda Raudhati, ST, M.Pd, MT

NO	HARI / TANGGAL	PEMBAHASAN	PARAF
1	3/11/2021	Buat Denah / Sketsa lokasi Foto dokumentasi Tabel Survey Metode / Cara surveinya dijelaskan area nya	<i>Ef.</i>
2	22/11/2021	Area lokasi → survey Buat sketsa lokasi / denah Foto dokumentasi	<i>Ef.</i>
3	25/11/2021	Perbaiki pendahuluan Bagan Alir Tata cara penulisan	<i>Ef.</i>

Jambi,

2021

Dosen Pembimbing I

Dr. Amsori M Das, M. Eng

Dosen Pembimbing II

Emelda Raudhati, ST, MP.d, MT



**PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL
FAKULTAS TEKNIK
UNIVERSITAS BATANGHARI**

LEMBAR ASISTENSI PROPOSAL TUGAS AKHIR

Nama & NIM : Muhammad Afdal (1700822201093)

Judul Tugas Akhir : ANALISA TINGKAT KERUSAKAN PADA LAPISAN PERMUKAAN PERKERASA KAKU (*RIGID PAVEMENT*)

Dosen Pembimbing : 1. Dr. AMSORI M DAS, M. Eng
2. Emelda Raudhati, ST, M.Pd, MT

NO	HARI / TANGGAL	PEMBAHASAN	PARAF
4	04/12/2021	Perbaiki pendahuluan Jurnal tambahkan di bab JL (Tinjaman Teori)	Ef.
5	06/12/2021	Pertarli sbgm arahan Lanjut Pembimbing I	Ef.
1		Perbaiki - Materi Jlion akt & sumbu dibawal Mekanis jebol akibat Cergiengi Goender	Ef. D

Jambi, 2021

Dosen Pembimbing I

Dr. Amsori M Das, M. Eng

Dosen Pembimbing II

Emelda Raudhati, ST, MP.d, MT



**PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL
FAKULTAS TEKNIK
UNIVERSITAS BATANGHARI**

LEMBAR ASISTENSI PROPOSAL TUGAS AKHIR

Nama & NIM : Muhammad Afdal (1700822201093)
Judul Tugas Akhir : ANALISA TINGKAT KERUSAKAN PADA Lapisan
PERMUKAAN PERKERASA KAKU (*RIGID PAVEMENT*)
Dosen Pembimbing : 1. Dr. AMSORI M DAS, M. Eng
2. Emelda Raudhati, ST, M.Pd, MT

NO	HARI / TANGGAL	PEMBAHASAN	PARAF
		Ace Soputan PPA Muwa - Seluruh Proposa	

Jambi,

2021

Dosen Pembimbing I

Dr.Amsori M Das, M. Eng

Dosen Pembimbing II

Emelda Raudhati, ST, MP.d, MT



**PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL
FAKULTAS TEKNIK
UNIVERSITAS BATANGHARI**

LEMBAR ASISTENSI TUGAS AKHIR

Nama & NIM : Muhammad Afdal (1700822201093)
Judul Tugas Akhir : Analisa Tingkat Kerusakan Pada Lapisan Permukaan Kaku (*Rigid Pavement*)
Dosen Pembimbing : 1. Dr. Ir. H. Amsori M Das, M, Eng
2. Emelda Raudhati, ST,M.Pd, MT

NO	HARI / TANGGAL	PEMBAHASAN	PARAF
	08/2022 /02	Buat urutan nya (analisa) Tambah analisa nya. Stlh tabel buat penjelasan nya. Bab I - III	Ef
	12/2022 /02	Strip Map Tata tulis bab II (sumber) Tambahkan solusi nya Kesimpulan Lampiran	Ef

Jambi, 2022

Dosen Pembimbing II

Dosen Pembimbing I

Dr.Ir.H. AMSORI M DAS, M. Eng

EMELDA RAUDHATI ,ST, MT



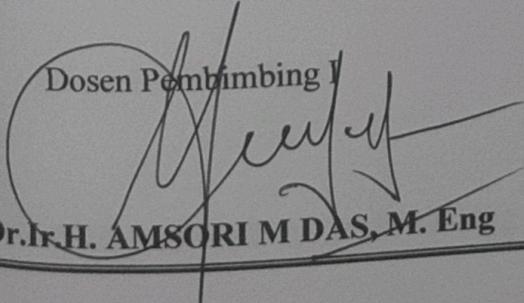
**PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL
FAKULTAS TEKNIK
UNIVERSITAS BATANGHARI**

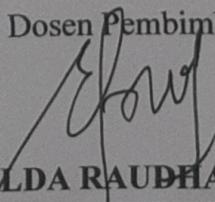
LEMBAR ASISTENSI TUGAS AKHIR

Nama & NIM : Muhammad Afdal (1700822201093)
Judul Tugas Akhir : **Analisa Tingkat Kerusakan Pada Lapisan Permukaan Kaku (Rigid Pavement)**
Dosen Pembimbing : 1. Dr. Ir. H. Amsori M Das, M, Eng
2. Emelda Raudhati, ST,M.Pd, MT

NO	HARI / TANGGAL	PEMBAHASAN	PARAF
	16/2022 Ree	Ace Ujian Sip di kompeten	✓
	01/2022 /03	Kata Pengantar Daftar Isi Tabel 4.0	✓
	04/2022 /03	Ok	✓

Jambi, 2022

Dosen Pembimbing I

Dr.Ir.H. AMSORI M DAS, M. Eng

Dosen Pembimbing II

EMELDA RAUDHATI ,ST, MT



**PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL
FAKULTAS TEKNIK
UNIVERSITAS BATANGHARI**

LEMBAR ASISTENSI TUGAS AKHIR

Nama & NIM : Muhammad Afdal (1700822201093)
Judul Tugas Akhir : Analisa Tingkat Kerusakan Pada Lapisan Permukaan Kaku (*Rigid Pavement*)
Dosen Pembimbing : 1. Dr.Ir.H. AMSORI M DAS ,M.Eng
2. EMELDA RAUDHATI ,ST,MT

NO	HARI / TANGGAL	PEMBAHASAN	PARAF
	9/3/2022	<p>- Perbaiki konsep Hy Metode dapat di - Perbaiki Formula (contoh) Cek perbaikan</p>	
	12/3/2022	<p>- Perbaiki Metode Dan Formula hal 65 Serta lengkap dengan</p>	

Jambi,

2021

Dosen Pembimbing I

Dosen Pembimbing II

Dr.Ir.H. AMSORI M DAS, M. Eng

EMELDA RAUDHATI ,ST, MT



**PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL
FAKULTAS TEKNIK
UNIVERSITAS BATANGHARI**

LEMBAR ASISTENSI TUGAS AKHIR

Nama & NIM : Muhammad Afdal (1700822201093)
Judul Tugas Akhir : Analisa Tingkat Kerusakan Pada Lapisan Permukaan Kaku (*Rigid Pavement*)
Dosen Pembimbing : 1. Dr.Ir.H. AMSORI M DAS ,M.Eng
2. EMELDA RAUDHATI ,ST,MT

NO	HARI / TANGGAL	PEMBAHASAN	PARAF
	19/02/2022	Ace Iqbal TA wsc Cetra Cetra Veny	

Jambi,

2021

Dosen Pembimbing II

Dosen Pembimbing I

Dr.Ir.H. AMSORI M DAS, M. Eng

EMELDA RAUDHATI ,ST, MT

LAMPIRAN 1

**FORMULIR SURVEY PENILAIAN KONDISI JALAN
RUAS JALAN SIMPANG PANEROKAN – SUNGAI BAHAR**

Panjang : 2200 m	Hari / Tgl : 15-jan-2021
Lebar : 6,5 m	Cuaca : Cerah
Status Jalan : Jalan Provinsi, 2 Jalur / 2 Lajur	Surveyor : Team

NO	STATIONING KM	POSISI		JENIS KERUSAKAN	UKURAN						A TOTAL (cm ²)
		KIRI	KANAN		P (cm)	L (cm)	T (cm)	D (cm)	A (cm ²)	J (buah)	
1	00+0-0+100										
			✓	Retak Lurus	325	3	4		3900	1	3900
					218	2,5	3,5		1907,5	1	1907,5
					314	2,5	3		2355	1	2355
										Jumlah	8162,5
			✓	Retak Lurus	214	2,5	4		2140	1	2140
					253	2,5	4,5		2846,25	1	2846,25
										Jumlah	4986,25
			✓	Gompal Sambungan	360	30	6		64800	1	64800
					390	38	6		88920	1	88920
										Jumlah	153720
2	00+0-0+200		✓	Pecah Sudut	190	90	6		102600	1	102600
					170	80	6		81600	1	81600
										Jumlah	184200
			✓	Gompal Sudut	148	60	5		44400	1	44400
					96	51	4		19584	1	19584
					78	44	3		10296	1	10296
					59	32	4		7552		7552
										Jumlah	81832

		✓	Pecah Sudut	120	43	4		20640	1	20640
				97	30	3,5		10185	1	10185
								Jumlah	30825	
		✓	Retak Lurus	387	3,5	4,5		6095,25	1	6095,25
				361	4	4		5776	1	5776
				328	3	4				
								Jumlah	11871,25	
		✓	Tambalan Kecil	89	40	5		17800	1	17800
								Jumlah	17800	
3	00+0-0+300	✓	Pecah Sudut	118	40	3		14160	1	14160
				38	25	3,5		3325	1	3325
				68	21	3		4284	1	4284
								Jumlah	21769	
		✓	Retak Lurus	232	3	4		2784	1	2784
				257	3	4		3084	1	3084
								Jumlah	5868	
		✓	Retak Lurus	226	3,5	4,5		3559,5	1	3559,5
				217	3	3		1953	1	1953
								Jumlah	5512,5	
4	00+0-0+400	✓	Retak Lurus	267	4	6		6408	1	6408
				245	4,5	6		6615	1	6615
				213	4	4,5		3834	1	3834
								Jumlah	16857	
		✓	Gompal Sudut	185	40	6		44400	1	44400
				169	37	4		25012	1	25012
								Jumlah	69412	
		✓	Gompal Sudut	147	20	4		11760	1	11760
								Jumlah	11760	
		✓	Scalling	230	210			48300	1	48300
				267	248			66216	1	66216
								Jumlah	114516	
5	00+0-0+500	✓	Pecah Sudut	150	60	4		36000	1	36000

				109	42	2,5		11445		11445
									Jumlah	47445
		✓	Pecah Sudut	57	48	5		13680	1	13680
				43	62	3,5		9331	1	9331
									Jumlah	23011
		✓	Ratak Lurus	225	3	6		4050	1	4050
				375	3,5	5,5		7218,75	1	7218,75
									Jumlah	11268,75
		✓	Scalling	430	170			73100	1	73100
				312	273			85176		85176
									Jumlah	158276
6	00+0-0+600	✓	Retak Lurus	385	4	4		6160	1	6160
				365	4	3,5		5110	1	5110
									Jumlah	11270
		✓	Gompal Sudut	92	37	6,5		22126	1	22126
				78	19	4,5		6669	1	6669
									Jumlah	28795
		✓	Retak Lurus	356	4	4		5696	1	5696
				343	4	3,5		4802	1	4802
				216	3	2		1296	1	1296
									Jumlah	11794
		✓	Gompal Sudut	42	14	4		2352	1	2352
				35	11	4		1540	1	1540
									Jumlah	3892
7	00+0-0+700	✓	Retak Lurus	325	4	5		6500	1	6500
				310	4	5		6200	1	6200
									Jumlah	12700
		✓	Retak Lurus	270	4	4		4320	1	4320
									Jumlah	4320
		✓	Pecah Sudut	100	80	6		48000	1	48000
									Jumlah	48000
		✓	Pecah Sudut	57	54	5		15390	1	15390
				43	35	5		7525	1	7525

					48	67	4		12864	1	12864
										Jumlah	35779
8	00+0-0+800	✓	Lubang	55	45	10		24750	1	24750	
										Jumlah	24750
		✓	Gompal Sudut	89	24	6		12816	1	12816	
				95	21	4		7980	1	7980	
										Jumlah	20796
9	00+0-0+900	✓	Retak Lurus	355	4	5		7100	1	7100	
				338	4	5		6760	1	6760	
				340	4	5		6800	1	6800	
										Jumlah	20660
		✓	Lubang	40	45	11		19800	1	19800	
										Jumlah	19800
10	00+0-1+000	✓	Retak Lurus	420	4	6		10080	1	10080	
				215	3,5	4		3010	1	3010	
				325	2	4		2600	1	2600	
				312	2,5	5		3900	1	3900	
				277	2,5	3,5		2423,75	1	2423,75	
										Jumlah	22013,75
		✓	Retak Lurus	317	2,5	4		3170	1	3170	
				264	2,5	3		1980	1	1980	
				219	2,5	4		2190	1	2190	
				272	2	3,5		1904	1	1904	
				249	2	4		1992	1	1992	
										Jumlah	11236
		✓	Penutup Sambungan	152	20	4		12160	1	12160	
										Jumlah	12160
11	00+1-1+100	✓	Tambalan Kecil	215	33	4		28380	1	28380	
										Jumlah	28380
		✓	Retak Lurus	229	2,7	3		1854,9	1	1854,9	
				239	3	5		3585	1	3585	
										Jumlah	5439,9
		✓	Gompal Sambungan	230	38	6		8740	1	8740	

					190	30	6		5700	1	5700
										Jumlah	14440
		✓	Retak Lurus	341	2	3,5		2387	1	2387	
				320	2,5	3		2400	1	2400	
									Jumlah	4787	
12	00+1-1+200	✓	Retak Lurus	325	4	5		6500	1	6500	
				245	3,5	4		3430	1	3430	
		✓	Pecah Sudut	61	37	6		13542	1	13542	
				52	29	5		7540	1	7540	
									Jumlah	21082	
		✓	Pecah Sudut	58	25	5		7250	1	7250	
				37	22	4,5		3663	1	3663	
		✓	Scaling	290	279			80910	1	80910	
				261	191			49851	1	49851	
				240	225			54000	1	54000	
									Jumlah	184761	
13	00+1-1+300	✓	Scalling	670	270			180900	1	180900	
				334	214			71476	1	71476	
		✓	Retak Lurus	420	3,5	4		5880	1	5880	
				340	3,5	4		4760	1	4760	
									Jumlah	10640	

Ket: P : Panjang D : Kedalaman
 L : Lebar A : Total
 T : Tinggi

**FORMULIR SURVEY PENILAIAN KONDISI JALAN
RUAS JALAN SIMPANG PANEROKAN – SUNGAI BAHAR**

Panjang : 2200 m
 Lebar : 6,5 m
 Status Jalan : Jalan Provinsi 2 Jalur /2 Lajur

Hari/Tgl : 16 – Jan - 2021
 Surveyor : Team

NO	STATIONING / KM	POSISI		JENIS KERUSAKAN	UKURAN						
		KIRI	KANAN		P (cm ²)	L (cm ²)	T (cm ²)	D (cm ²)	A (cm ²)	J (cm ²)	A TOTAL (cm ²)
14	00+1-1+400	✓		Lubang	48	54	10		2592	1	25920
										Jumlah	25920
		✓		Retak Lurus	371	4	4		5936	1	5936
					385	4	4		6160	1	6160
					320	5	5		8000		8000
										Jumlah	20096
		✓		Retak Lurus	322	4	5		6440	1	6440
					349	5	5		8725	1	8725
					320	5	5		8000	1	8000
										Jumlah	23165
		✓		Gompal Sudut	95	42	7		27930	1	27930
					80	40	7		22400	1	22400
										1	50330
15	00+1-1+500	✓		Retak Lurus	325	5	5		8125	1	8125
					296	4	4,5		5328	1	5328
										Jumlah	13453
		✓		Gompal Sudut	75	62	5		23250	1	23250
					50	37	5		9250	1	9250
										Jumlah	32500

		✓	Gompal Sudut	41	32	5		6560	1	6560
				24	24	5		2880	1	2880
									Jumlah	9440
		✓	Lubang	48	42	10		20160	1	20160
									Jumlah	20160
16	00+1-1+600	✓	Gompal Sambungan	98	78	4		30576	1	30576
									Jumlah	30576
		✓	Retak Lurus	312	2	1		624	1	624
				312	2	1		624	1	624
									Jumlah	1248
		✓	Penutup Sambungan	135	42	5		28350		28350
									Jumlah	28350
17	00+1-1+700	✓	Gompal Sudut	83	57	4		18924	1	18924
				76	43	4		13072	1	13072
									Jumlah	31996
		✓	Scalling	370	272			100640	1	100640
				340	215			73100		73100
									Jumlah	173740
		✓	Retak Lurus	325	2	2		1300	1	1300
				294	2	1,5		882	1	882
									Jumlah	2182
18	00+1-1+800	✓	Retak Lurus	342	3	2		2052	1	2052
				271	3	1,5		1219,5	1	1219,5
									Jumlah	3271,5
		✓	Gompal Sambungan	77	43	5		16555	1	16555
				97	65	4		25220	1	25220
									Jumlah	41775
		✓	Gompal Sambungan	130	76	5		49400	1	49400
				180	96	5		86400	1	86400
									Jumlah	135800
		✓	Retak Lurus	278	3	4		3336	1	3336
				245	3	3,5		2572,5	1	2572,5
									Jumlah	5908,5

19	00+1-1+900	✓		Penutup Sambungan	122	43	4		20984	1	20984
									Jumlah		20984
		✓		Retak Lurus	184	3	4		2208	1	2208
									Jumlah		2208
			✓	Retak Lurus	125	2	3,5		875	1	875
					231	2,5	4		2310	1	2310
									Jumlah		3185
20	0+1-2+000	✓		Lubang	40	45	10		18000	1	18000
									Jumlah		18000
		✓		Retak Lurus	315	2	5		3150	1	3150
					300	2	4		2400	1	2400
									Jumlah		5550
			✓	Retak Lurus	356	3	4		4272	1	4272
					237	21	3,5		17419,5	1	17419,5
									Jumlah		21691,5
21	0+2-2+100	✓		Gompal Sambungan	60	58	4		13920	1	13920
									Jumlah		13920
		✓		Scalling	332	284			94288	1	94288
									Jumlah		94288
			✓	Penutup Sambungan	143	26	10		37180	1	37180
									Jumlah		37180
22	0+2-2+200	✓		Retak Lurus	275	2,5	2,5		1718,75	1	1718,75
					300	2	3,5		2100	1	2100
									Jumlah		3818,75
		✓		Pecah Sudut	67	42	6		16884	1	16884
					49	35	5		8575	1	8575
									Jumlah		25459
		✓		Gompal Sambungan	130	76	5		49400	1	49400

Ket : P : Panjang D : Kedalaman
 L : Lebar A : Total
 T : Tinggi

Kondisi Kerusakan Pada Ruas Jl. Simpang Panerokan -Sungai Bahar :

Jenis Kerusakan Retak Lurus (*Linear Crack*)



Kerusakan Retak Lurus (*Linear Crack*)



Kerusakan Retak Lurus (*Linear Crack*)

Jenis Kerusakan Keausan Akibat Lepasnya Mortal Dan Agregat
(*Scalling*)



Kerusakan Keausan Akibat Lepasnya Mortal Dan Agregat
(*Scalling*)



Kerusakan Keausan Akibat Lepasnya Mortal Dan Agregat
(*Scalling*)



Jenis Kerusakan Pecah Sudut (*Corner Crack*)



Kerusakan Pecah Sudut (*Corner Crack*)



Kerusakan Pecah Sudut (*Corner Crack*)

Jenis Kerusakan Gompal Sudut (*Spalling Corner*)



Kerusakan Gompal Sudut (*Spalling Corner*)



Kerusakan Gompal Sudut (*Spalling Corner*)

Jenis Kerusakan Tambalan Kecil (*Patching Small*)



Tambalan Kecil (*Patching Small*)



Jenis Kerusakan Gompal Sambungan (*Spalling Joint*)



Kerusakan Gompal Sambungan (*Spalling Joint*)



Kerusakan Gompal Sambungan (*Spalling Joint*)

Jenis Kerusakan Lubang (*Patholes*)



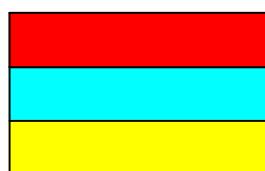
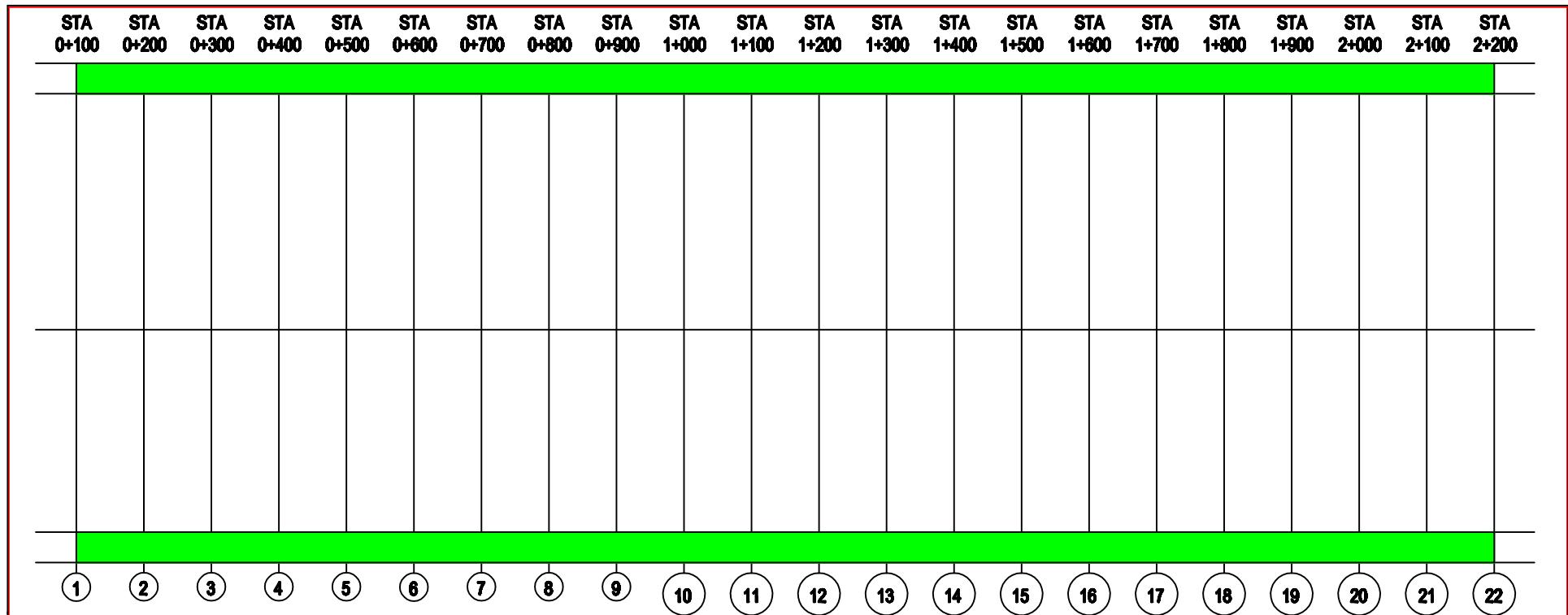
Kerusakan Lubang (*Patholes*)

Jenis Kerusakan Penutup Sambungan (*Joint Seal Damage*)



Penutup Sambungan (*Joint Seal Damage*)

Stripmap Kondisi Kerusakan Jalan
Ruas Jalan Simpang Panerokan - Sungai Bahar



Retak Lurus
Scaling
Pecah Sudut



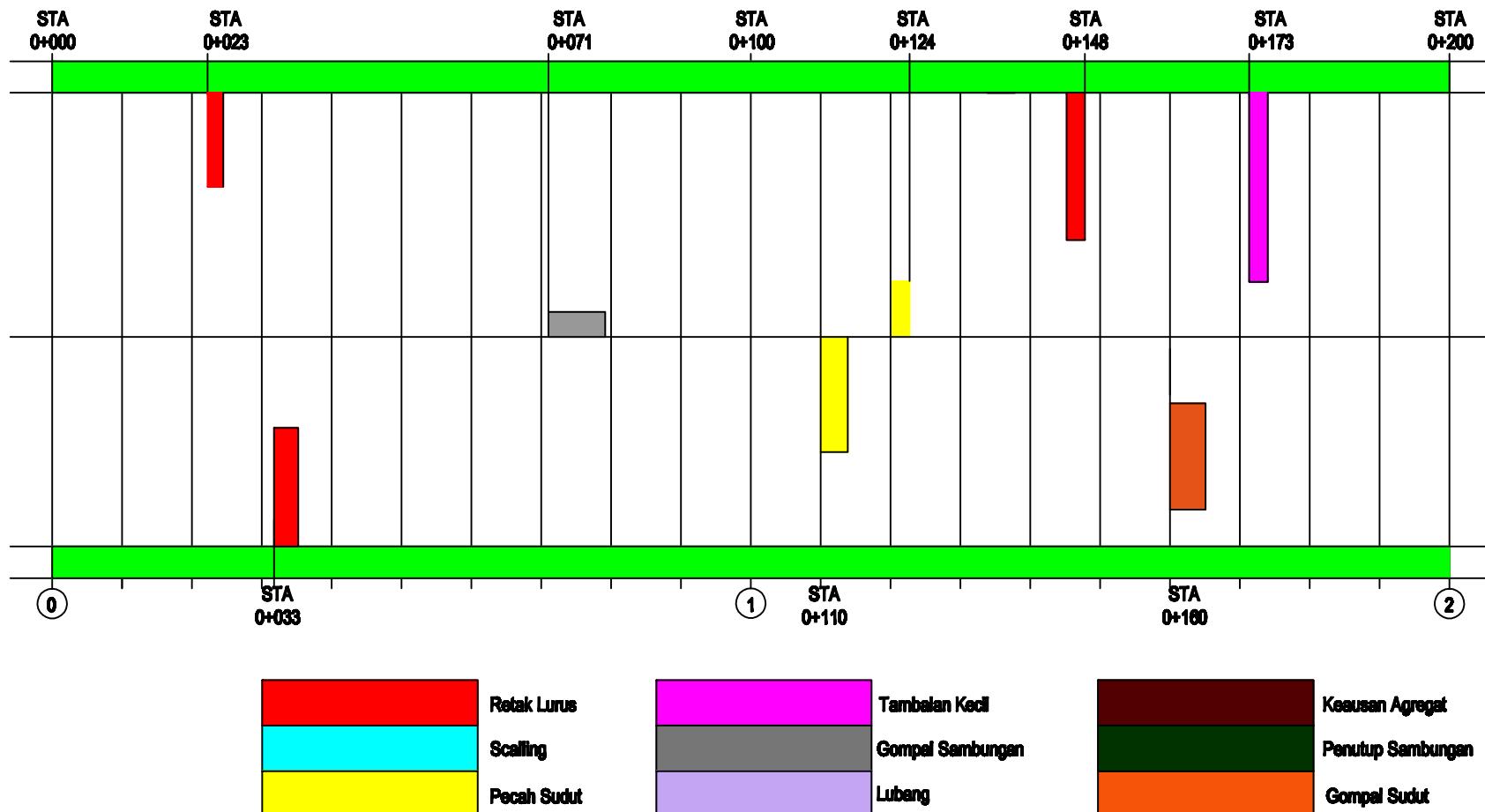
Tambalan Kecil
Gompal Sambungan
Lubang



Kerasan Agregat
Penutup Sambungan
Gompal Sudut

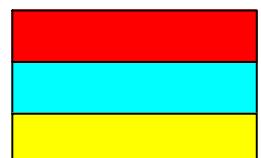
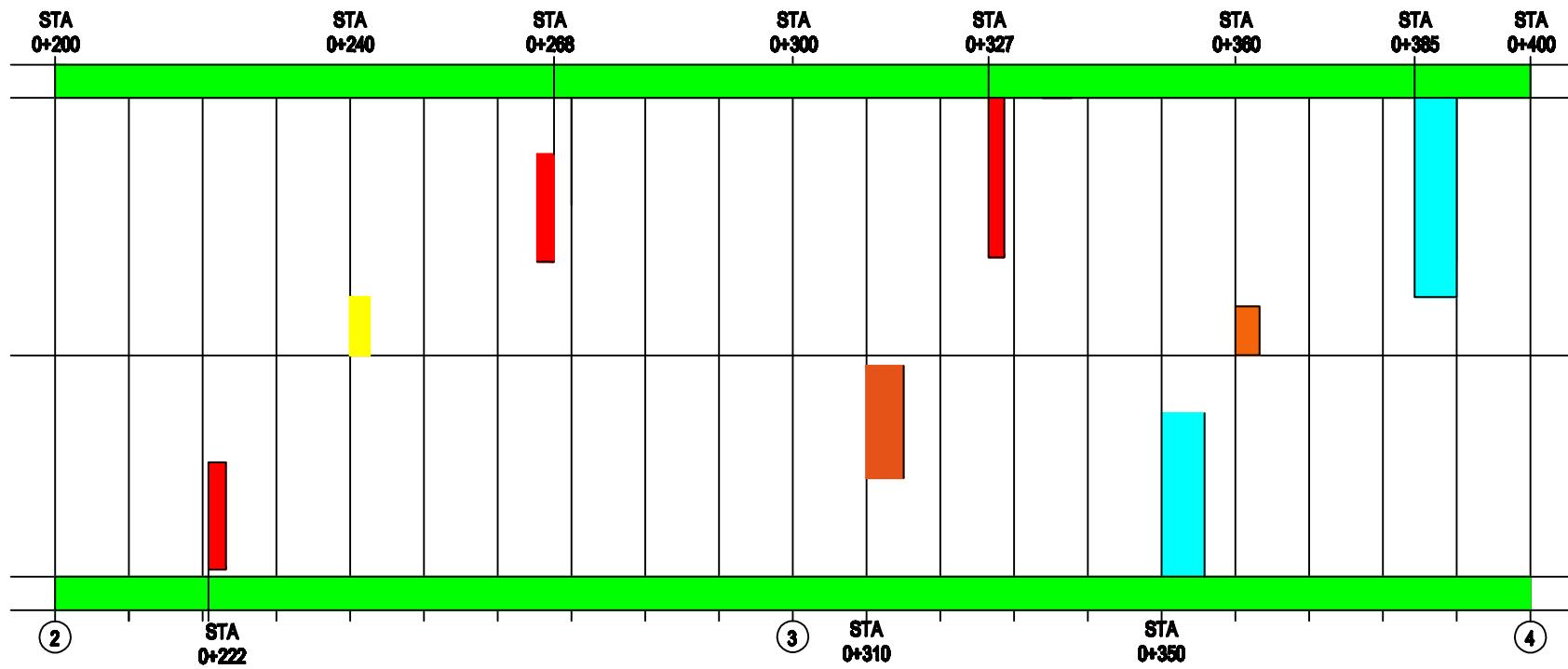
Stripmap Kondisi Kerusakan Jalan

Ruas Jalan Simpang Panerokan - Sungai Bahar



Stripmap Kondisi Kerusakan Jalan

Ruas Jalan Simpang Panerokan - Sungai Bahar



Retak Lurus
Scaling
Pecah Sudut



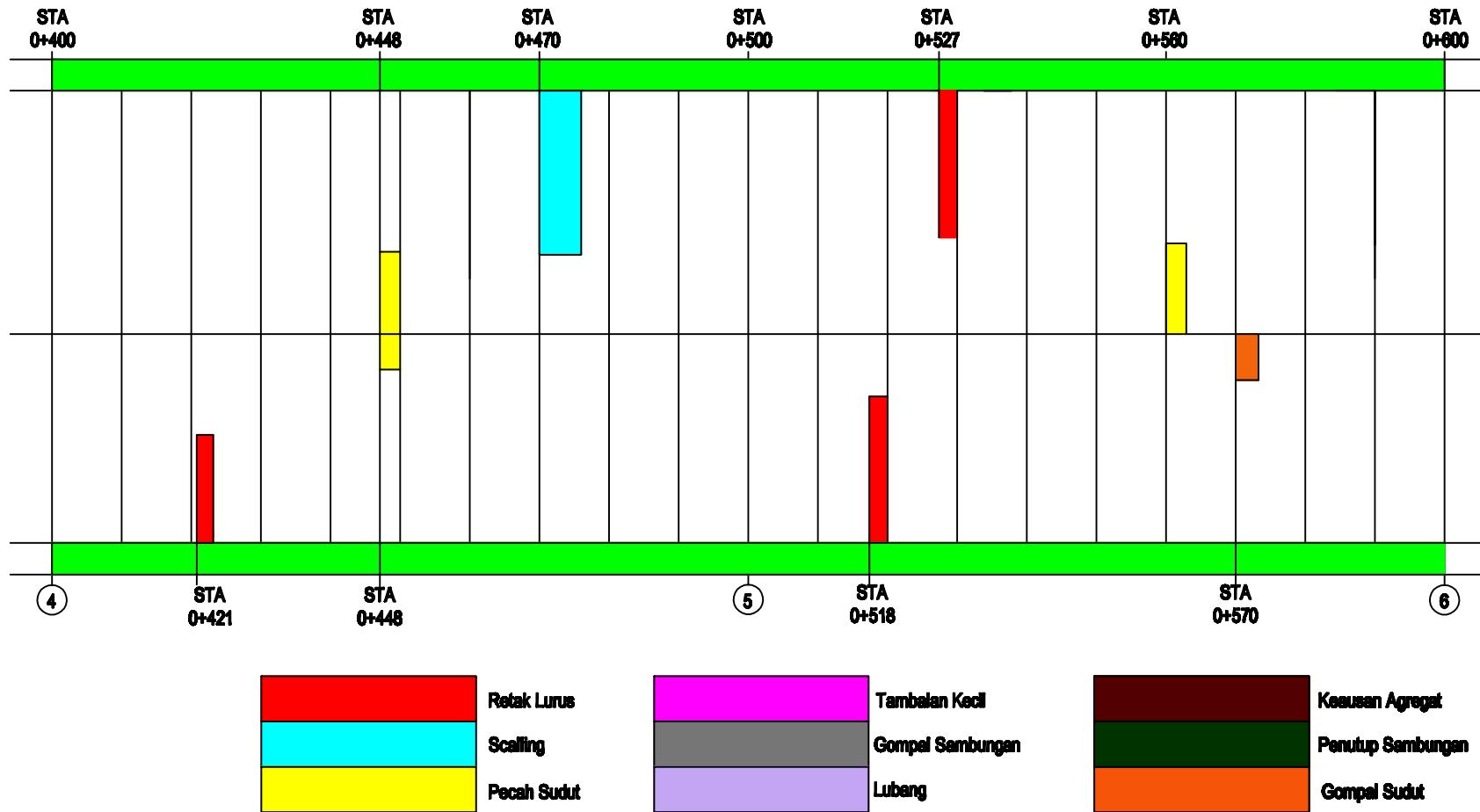
Tambalan Kecil
Gompal Sambungan
Lubang



Kerusakan Agregat
Penutup Sambungan
Gompal Sudut

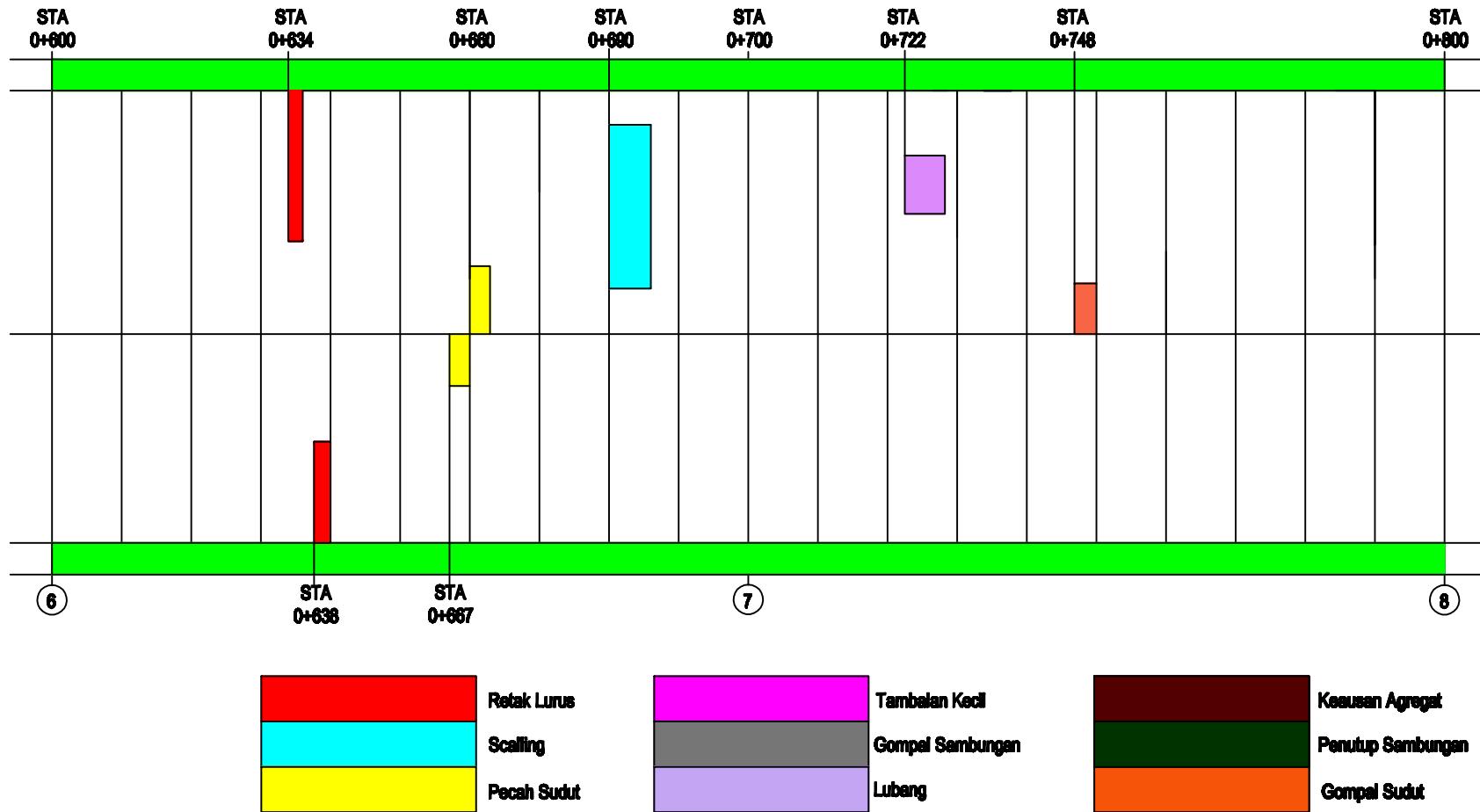
Stripmap Kondisi Kerusakan Jalan

Ruas Jalan Simpang Panerokan - Sungai Bahar



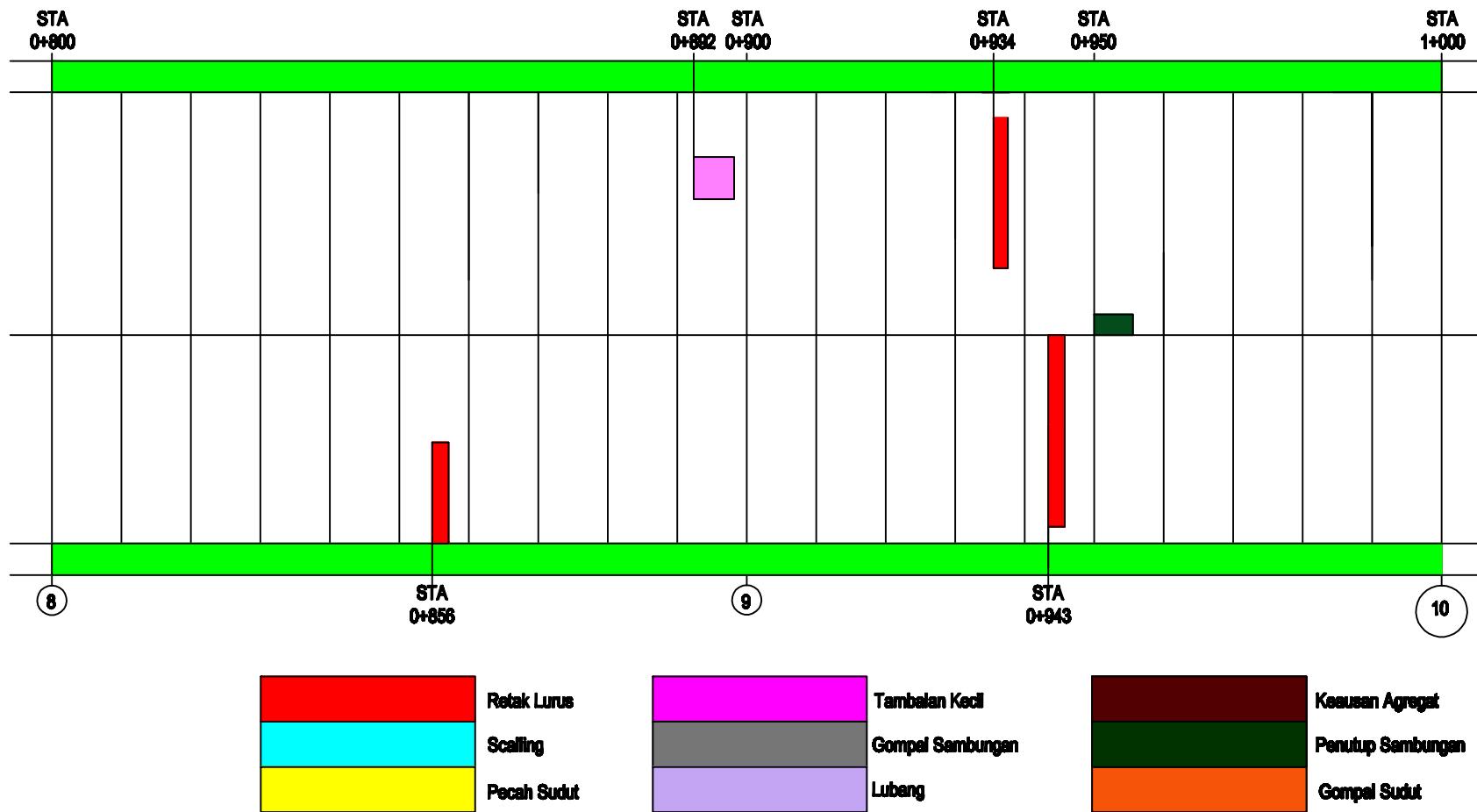
Stripmap Kondisi Kerusakan Jalan

Ruas Jalan Simpang Panerokan - Sungai Bahar



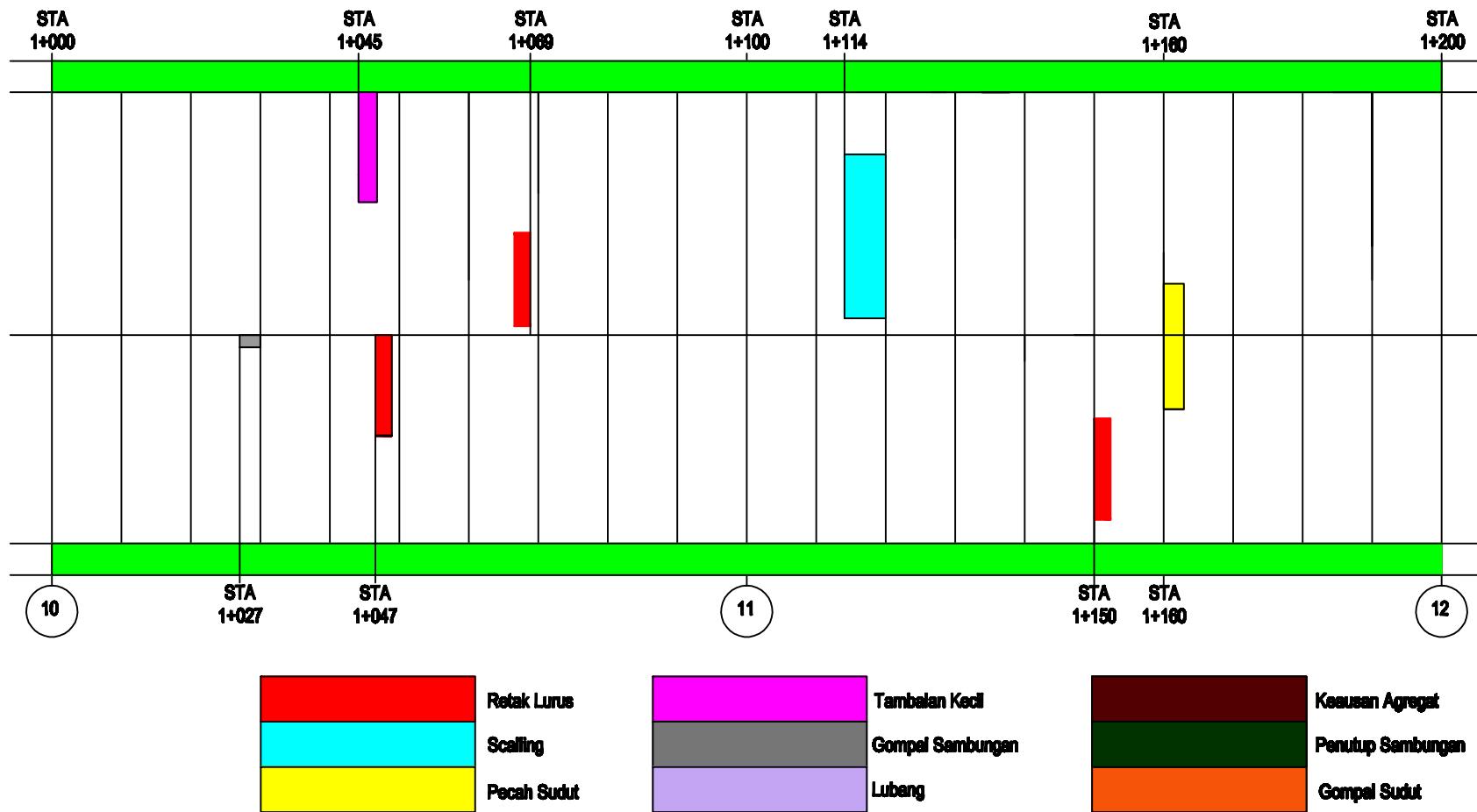
Stripmap Kondisi Kerusakan Jalan

Ruas Jalan Simpang Panerokan - Sungai Bahar



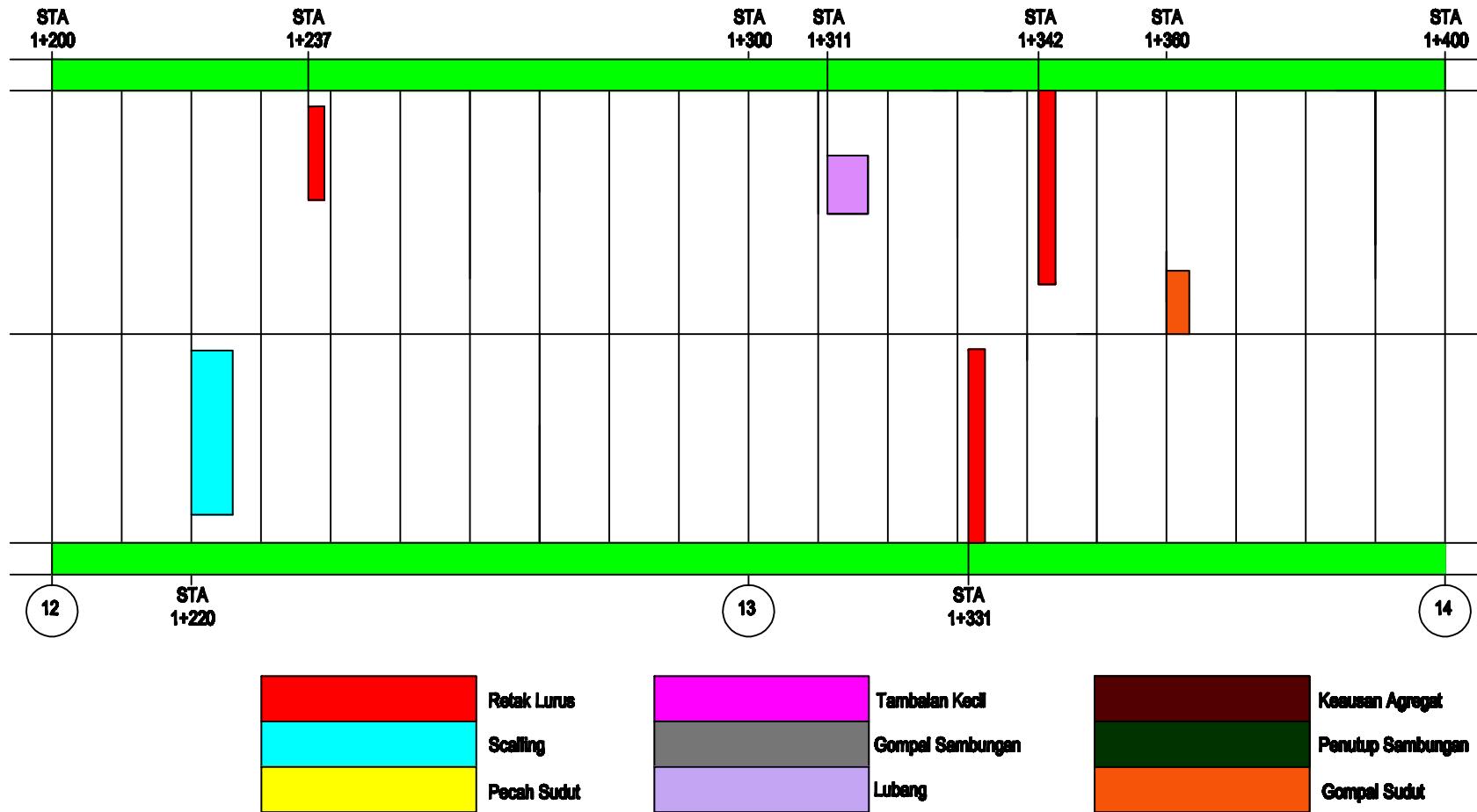
Stripmap Kondisi Kerusakan Jalan

Ruas Jalan Simpang Panerokan - Sungai Bahar



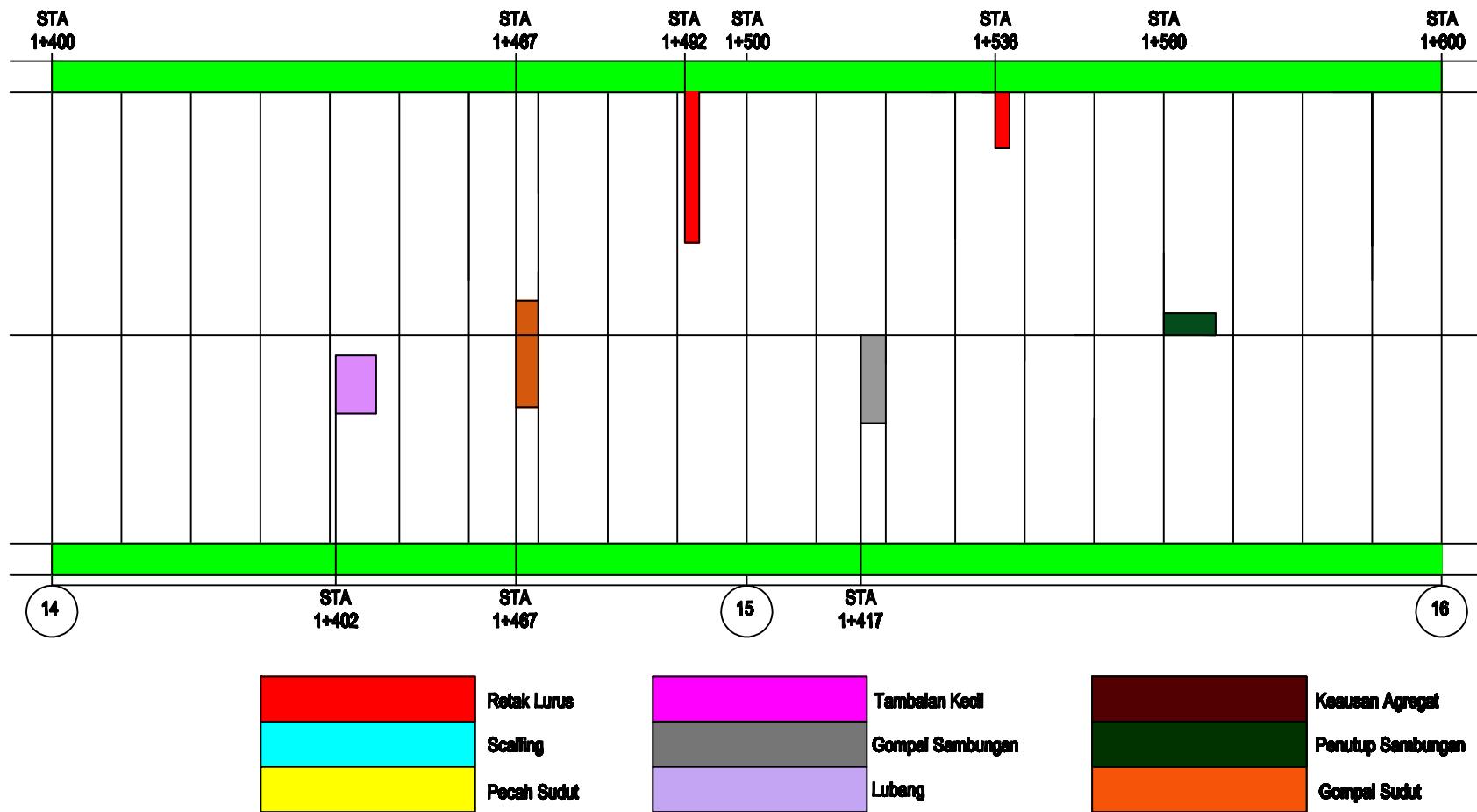
Stripmap Kondisi Kerusakan Jalan

Ruas Jalan Simpang Panerokan - Sungai Bahar



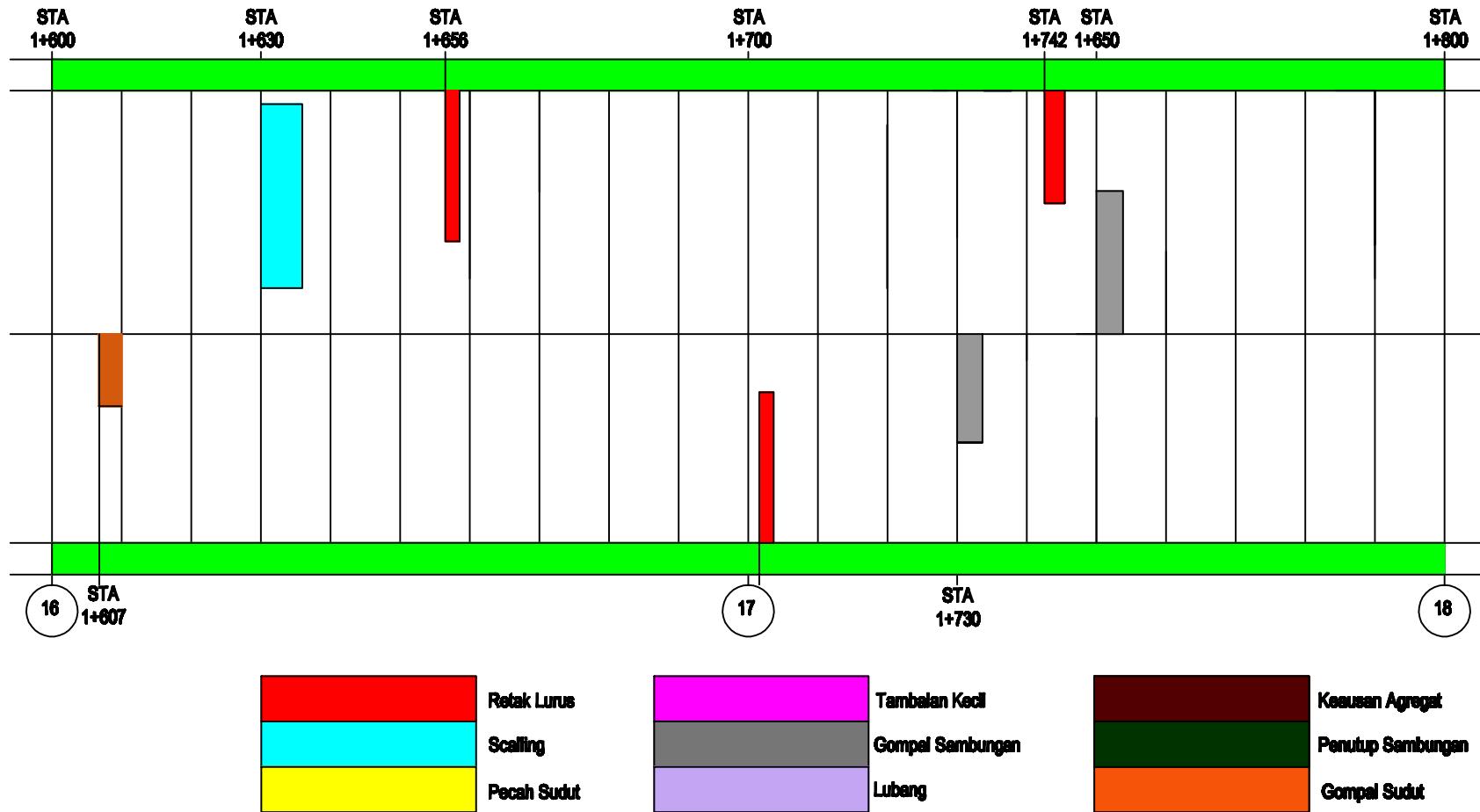
Stripmap Kondisi Kerusakan Jalan

Ruas Jalan Simpang Panerokan - Sungai Bahar



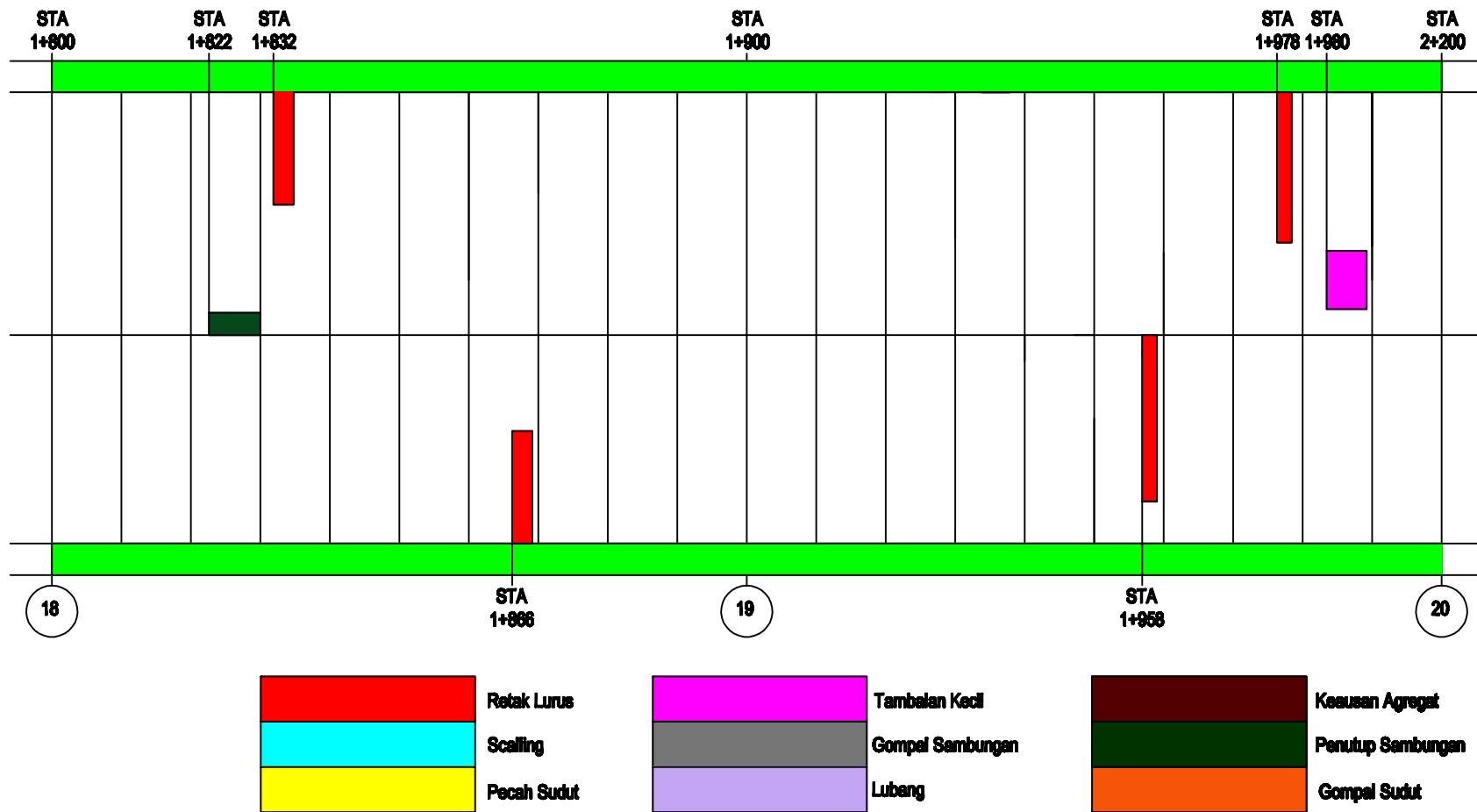
Stripmap Kondisi Kerusakan Jalan

Ruas Jalan Simpang Panerokan - Sungai Bahar



Stripmap Kondisi Kerusakan Jalan

Ruas Jalan Simpang Panerokan - Sungai Bahar



Stripmap Kondisi Kerusakan Jalan

Ruas Jalan Simpang Panerokan - Sungai Bahar

