



**EVALUASI TRAFFIC LIGHT PADA PEREMPATAN JL
PB SUDIRMAN, JL. ANGGREK, JL BEDADUNG
JEMBER**

LAPORAN PROYEK AKHIR

Asal:	Hadiah	Klass
Pembelian-		
Terima Tgl : 19 JUL 2007	62138	
No. Induk :		SET
Oleh		e
KATA PENYALIN: fia		

Firman Edy Setiawan
NIM 031903103042

**PROGRAM STUDI DIPLOMA III TEKNIK
JURUSAN TEKNIK SIPIL
PROGRAM STUDI TEKNIK
UNIVERSITAS JEMBER
2007**



**EVALUASI TRAFFIC LIGHT PADA PEREMPATAN JL
PB SUDIRMAN, JL ANGGREK, JL BEDADUNG
JEMBER**

LAPORAN PROYEK AKHIR

Diajukan sebagai salah satu syarat guna memperoleh gelar Ahli Madya pada
Program Diploma III Jurusan Teknik Sipil Program Studi Teknik
Universitas Jember

Oleh

Firman Edy Setiawan
NIM 031903103042

**PROGRAM STUDI DIPLOMA III TEKNIK
JURUSAN TEKNIK SIPIL
PROGRAM STUDI TEKNIK
UNIVERSITAS JEMBER
2007**

PERSEMPAHAN

Laporan proyek akhir ini aku persembahkan untuk :

1. Ayah dan Bunda tercinta serta kakak dan adikku tersayang;
2. Pamanku Ir. Noor Salim, M.Eng sekeluarga, Om Zena, Om Adi;
3. Keluarga besarku yang di Kudus City;
4. Special to FIREN' 03 Thanks for all;
5. Teman-teman D-III Teknik Sipil angkatan 2003;
6. Teman-teman seperantauan " BBB Team " di Nias III;
7. Sahabat-sahabatku " cah cargo " di Kudus City;
8. Guru-guruku sejak SD sampai PT terhormat;

MOTTO

Orang Pandai Hidup Kendatipun Ia Telah Mati, Orang Bodoh Mati Kendatipun Ia
Masih Hidup

Lebih baik diasingkan dari pada menyerah pada kemunafikan
(Soe Hock Gie)

Love is the for paradise and paradise is the for love

PERNYATAAN

Saya yang bertanda tangan di bawah ini :

Nama : Firman Edy Setiawan

Nim : 031903103042

Menyatakan dengan sesungguhnya bahwa karya tulis ilmiah yang berjudul :

“Evaluasi Traffic Light pada Perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, JL. Bedadung Jember” adalah benar-benar hasil karya sendiri, kecuali jika dalam pengutipan substansi disebutkan sumbernya, dan belum pernah diajukan pada institusi manapun, serta bukan karya jiplakan. Saya bertanggung jawab atas keabsahan dan kebenaran isinya sesuai dengan sikap ilmiah yang harus dijunjung tinggi.

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

Jember, 29 Juni 2007

Yang menyatakan,

Firman Edy Setiawan
NIM 031903103042

LAPORAN PROYEK AKHIR

EVALUASI TRAFFIC LIGHT PADA PEREMPATAN JL PB SUDIRMAN, JL
ANGGREK, JL BEDADUNG
JEMBER

Oleh

Firman Edy Setiawan
NIM 031903103042

Pembimbing

Dosen Pembimbing Utama

: Akhmad Hasanuddin, ST. MT

Dosen Pembimbing Anggota

: Indra Nurtjahjaningtyas, ST. MT

PENGESAHAN

Laporan proyek akhir berjudul *Evaluasi Traffic Light pada Perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung Jember* telah diuji dan disahkan oleh Program Studi Teknik Universitas Jember pada :

hari : Kamis
tanggal : 14 Juni 2007
tempat : Program Studi Teknik Universitas Jember

Tim Penguji:

Ketua (Pembimbing I),

Akhmad Hasanudin, ST MT
NIP 132210536

Penguji I,
Syamsul Arifin, ST
NIP 132206140

Sekretaris (Pembimbing II),

Indra Nurtjahjaningtyas, ST. MT
NIP 132210537-

Penguji II,
Anik Ratnaringsih, ST. MT
NIP 132213835

Penguji III,
Ir. Entin Hidayah, Mum
NIP 490030386

Menyetujui:

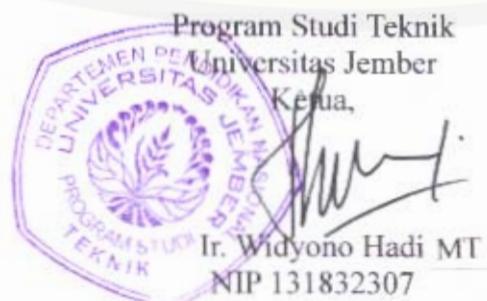
Jurusan Teknik Sipil
Ketua,

Erno Widayanto, ST. MT
NIP 132210539

Program Studi DIII Teknik Sipil
Ketua,

Indra Nurtjahjaningtyas, ST. MT
NIP 132210537

Mengesahkan:



Ir. Widyono Hadi MT
NIP 131832307

RINGKASAN

EVALUASI TRAFFIC LIGHT PADA PEREMPATAN JL. PB SUDIRMAN, JL. ANGGREK, JL. BEDADUNG JEMBER; Firman Edy Setiawan, 031903103042; 2007; Jurusan D3 Teknik Sipil Program Studi Teknik Universitas Jember.

Simpang merupakan pertemuan atau percabangan dua atau lebih ruas jalan dan juga tempat terjadinya konflik lalu lintas. Salah satu simpang bersinyal dikota Jember khususnya pada perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung semakin lama menunjukkan tingkat pertumbuhan kendaraan yang cukup tinggi, hal ini menyebabkan terjadinya kemacetan dan antrian yang panjang sepanjang ± 75 m pada perempatan tersebut. Hal itu disebabkan karena adanya perubahan arus dikawasan alun-alun kota Jember. Untuk mengatasi hal tersebut maka traffic light yang ada pada perempatan Jl. PB Sudirman, jl. Anggrek, Jl. Bedadung harus dievaluasi ulang.

Dari hasil pembahasan perhitungan eksisting perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung Jember didapatkan nilai Kapasitas pada Jl. PB Sudirman (selatan) sebesar 1506 smp/jam, kapasitas pada Jl. PB Sudirman (utara) sebesar 642 smp/jam, kapasitas pada Jl. Bedadung sebesar 285 smp/jam. Nilai derajat kejemuhan pada Jl. PB Sudirman (selatan) sebesar 0.65, nilai derajat kejemuhan pada Jl. PB Sudirman (utara) sebesar 0.85, nilai derajat kejemuhan pada Jl. Bedadung sebesar 0.94. Pada Jl. PB Sudirman(utara) dan Jl. Bedadung derajat kejemuhannya melebihi batas yang ditentukan yaitu 0.75, maka kondisi pada jalan tersebut dikategorikan dalam keadaan jemu. Sedangkan nilai tundaan total pada perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung Jember sebesar 28.66 det/smp dan pada tingkat pelayanan pada level D (25.1-40.0) dengan arus mendekati tidak stabil dengan volume lalu lintas tinggi.

Dalam perhitungan evaluasi ulang divariasi dengan menjumlahkan waktu hijau total mulai dari jumlah waktu hijau 60 detik sampai jumlah waktu hijau 120

detik. Dari perhitungan penjumlahan waktu hijau didapatkan waktu hijau yang paling optimum dengan jumlah waktu hijau total sebesar 80 detik dan diperoleh waktu hijau di Jl. PB Sudirman (selatan) = 39 detik, waktu hijau di Jl. PB Sudirman (utara) = 25 detik, waktu hijau di Jl. Bedadung = 16 detik. Derajat kejenuhan pada Jl. PB Sudirman (slatan) = 0.74, derajat kejenuhan pada Jl. PB Sudirman (utara) = 0.74, derajat kejenuhan pada Jl. Bedadung = 0.74, dan kondisi Jl. PB Sudirman (selatan), Jl. PB Sudirman (utara), Jl. Bedadung dikategorikan dalam kondisi tidak jenuh. Sedangkan tundaan simpang rata-rata pada perempatan Jl. PB Sudirmen, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung sebesar 21.39 detik, masuk pada pelayanan pada level C (15.1-25.0).

PRAKATA

Syukur Alhamdulillah dipanjangkan kehadiran Allah SWT atas segala rahmat dan karunia-Nya, serta Nabi Besar Muhammad SAW sehingga penulis dapat menyelesaikan laporan proyek akhir yang berjudul *Evaluasi Traffic Light pada Perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung Jember*. Laporan proyek akhir ini disusun untuk memenuhi salah satu syarat untuk menyelesaikan pendidikan Diploma III (D III) Program Studi Teknik Universitas Jember.

Penyusunan laporan proyek akhir ini tidak lepas dari bantuan berbagai pihak, oleh karena itu penulis menyampaikan ucapan terima kasih kepada :

1. Ir. Widyono Hadi, ST, selaku Ketua Program-program Studi Teknik Universitas Jember;
2. Erno Widayanto, ST. MT., selaku Ketua Jurusan Teknik Sipil Universitas Jember;
3. Akhmad Hasanuddin, ST. MT., selaku pembimbing I yang telah membimbing dan mengarahkan serta memberi masukan demi kesempurnaan laporan proyek akhir ini;
4. Indra Nurtjajaningtyas, ST. MT., selaku pembimbing II dan Ketua Program Studi Diploma III Teknik Sipil Universitas Jember yang telah membimbing dan mengarahkan serta memberi masukan demi kesempurnaan laporan proyek akhir;
5. Ayah dan Bunda tercinta serta kakak dan adikku yang telah memberikan dorongan, dan bantuan baik secara materi maupun non materi demi terselesainya laporan proyek akhir ini;
6. Teman-teman D III Teknik Sipil khususnya angkatan '03 yang telah merelakan waktunya untuk membantu dalam penyelesaian laporan proyek akhir ini;

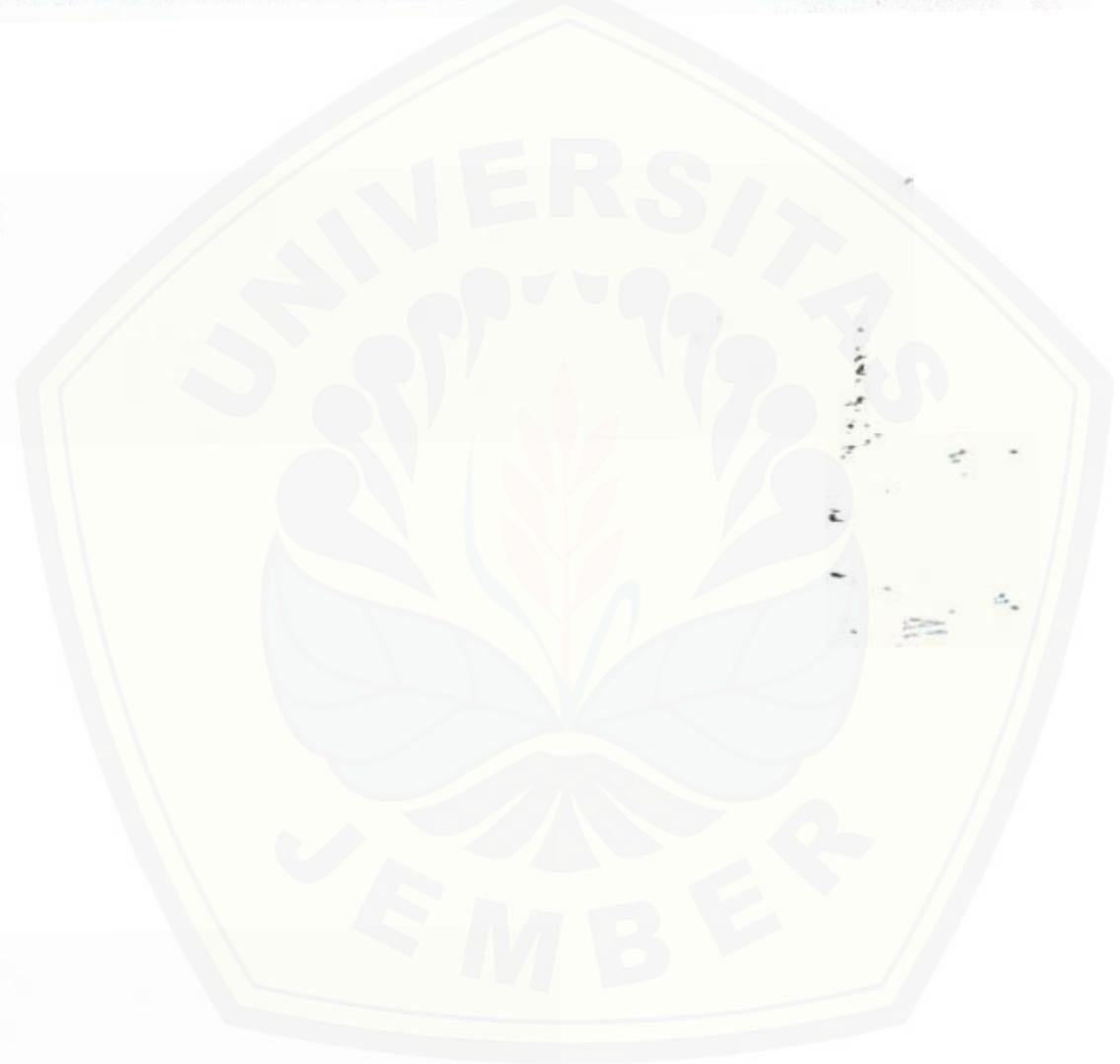
Kritik dan saran dari semua pihak yang sifatnya membangun demi kesempurnaan laporan ini sangat kami harapkan, semoga laporan ini dapat bermanfaat bagi kita semua yang membaca.

DAFTAR ISI

	Halaman
HALAMAN JUDUL.....	i
HALAMAN PERSEMBAHAN	ii
HALAMAN MOTTO.....	iii
HALAMAN PERNYATAAN.....	iv
HALAMAN PEMBIMBINGAN	v
HALAMAN PENGESAHAN.....	vi
RINGKASAN	vii
PRAKATA.....	ix
DAFTAR ISI.....	x
DAFTAR TABEL.....	xiii
DAFTAR GAMBAR	xiv
DAFTAR GRAFIK.....	xv
BAB 1. PENDAHULUAN.....	1
1.1 Latar Belakang	1
1.2 Rumusan Masalah.....	3
1.3 Batasan masalah	3
1.4 Tujuan dan Manfaat.....	4
BAB 2. TINJAUAN PUSTAKA.....	5
2.1 Data Masukan.....	5
2.1.1 Kondisi geometri dan lingkungan.....	5
2.1.2 Kondisi arus lalu lintas.....	5
2.2 Waktu antar hijau dan persinyalan.....	6
2.3 Arus jenuh.....	7
2.4 Perbandingan arus dengan arus jenuh.....	9
2.5 Waktu siklus dan waktu hijau.....	9
2.6 Kapasitas.....	10
2.7 Panjang antrian.....	11
2.8 Kendaraan terhenti.....	12
2.9 Tundaan.....	13

2.10 Tingkat pelayanan dan karakteristik terkait.....	14
BAB 3. METODOLOGI PENELITIAN.....	16
3.1 Pengumpulan data.....	16
3.2 Cara pengukuran.....	16
3.3 Pengelompokkan data.....	16
3.4 Perhitungan kinerja eksisting.....	17
3.5 Flow chart.....	18
BAB 4. PEMBAHASAN	19
4.1 Survey geometri.....	19
4.2 Survey volume lalu lintas.....	21
4.3 Perhitungan kondisi arus lalu lintas pada jam puncak.....	21
4.4 Perhitungan waktu hilang.....	28
4.5 Perhitungan kinerja simpang kondisi eksisting.....	30
4.5.1 Penentuan waktu sinyal.....	30
4.5.2 Rasio arus jenuh	32
4.5.3 Waktu siklus.....	34
4.5.4 Kapasitas.....	35
4.5.5 Perilaku lalu lintas.....	35
4.6 Perhitungan evaluasi ulang kinerja simpang kondisi eksistin.....	39
4.6.1 Penentuan waktu sinyal.....	39
4.6.2 Rasio arus jenuh.....	41
4.6.3 Waktu siklus.....	42
4.6.4 Kapasitas.....	43
4.6.5 Perilaku lalu lintas.....	44
4.7 Evaluasi ulang dengan mengubah circle time.....	47
4.7.1 Jumlah cicle time 60 detik.....	47
4.7.2 Jumlah cicle time 70 detik.....	48
4.7.3 Jumlah cicle time 80 detik.....	49
4.7.4 Jumlah cicle time 90 detik.....	50
4.7.5 Jumlah cicle time 100 detik.....	51
4.7.6 Jumlah cicle time 110 detik.....	52

4.7.7 Jumlah cicle tyime 120 detik.....	52
BAB 5. KESIMPULAN DAN SARAN	54
5.1 Kesimpulan.....	54
5.2 Saran.....	55
DAFTAR PUSTAKA	56
DAFTAR NOTASI	57



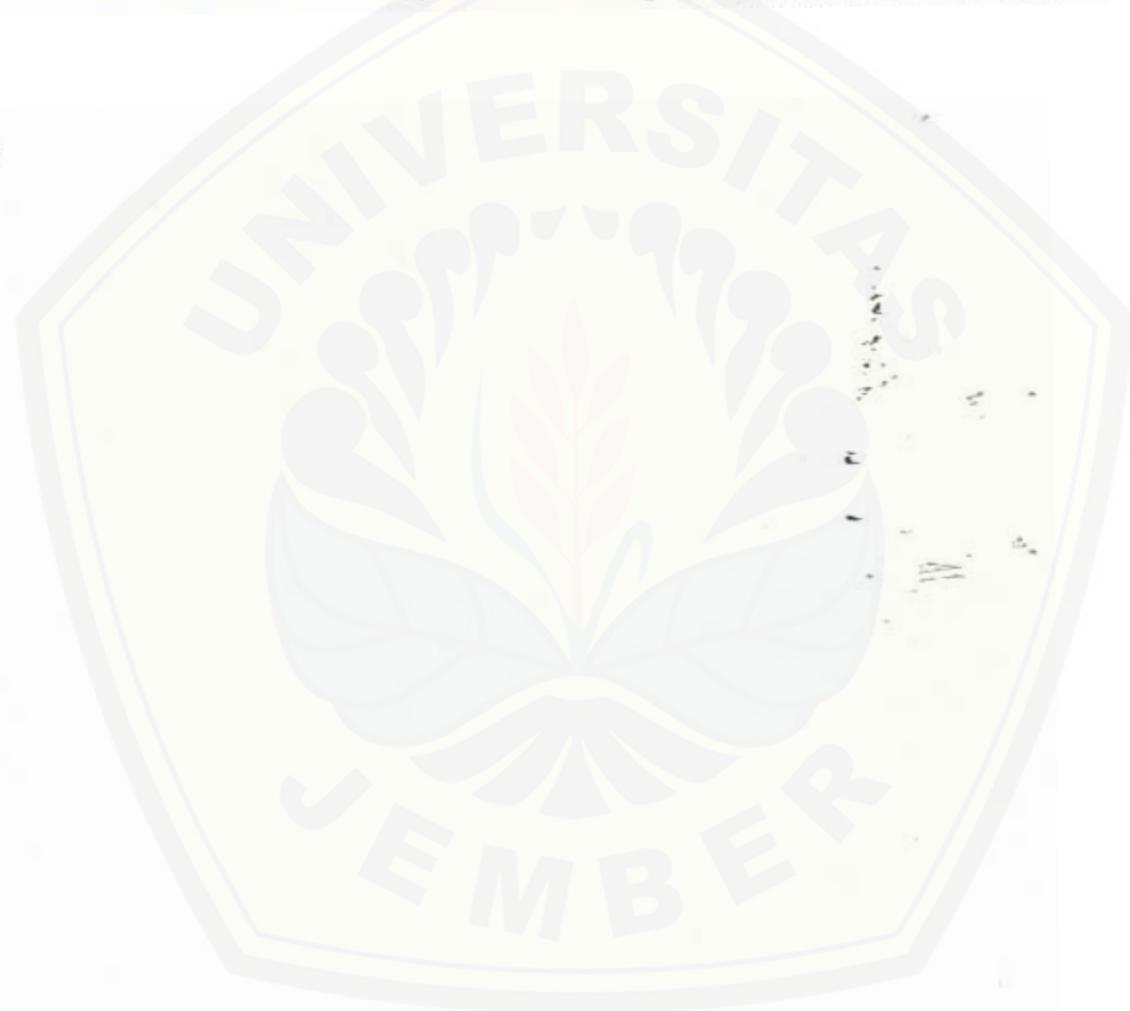
DAFTAR TABEL

	Halaman
Tabel 1. Nilai konversi smp	6
Tabel 2. Nilai normal waktu antar hijau	6
Tabel 3. Faktor penyesuaian ukuran kota (Fcs)	7
Tabel 4. faktor untuk tipe lingkungan jalan, tingkat hambatan samping, dan rasio kendaraantak bermotor (FSF)	8
Tabel 5. Persimpangan dengan APILL	14

DAFTAR GAMBAR

Halaman

Gambar 1. Perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung	2
Gambar 2. Geometri jalan, arah arus dan besar volume pada perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung	19
Gambar 3. Gambar diagram fase pada perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung	29



DAFTAR GRAFIK

Halaman

Grafik 1. Faktor penyesuaian untuk faktor kelandaian (F _G).....	7
Grafik 2. Faktor untuk pengaruh parkir dan lajur belok kiri Terbatas (F _P).....	8
Grafik 3. Perhitungan jumlah atrian (NQmax) dalam smp	12

BAB 1. PENDAHULUAN

1.1 Latar Belakang

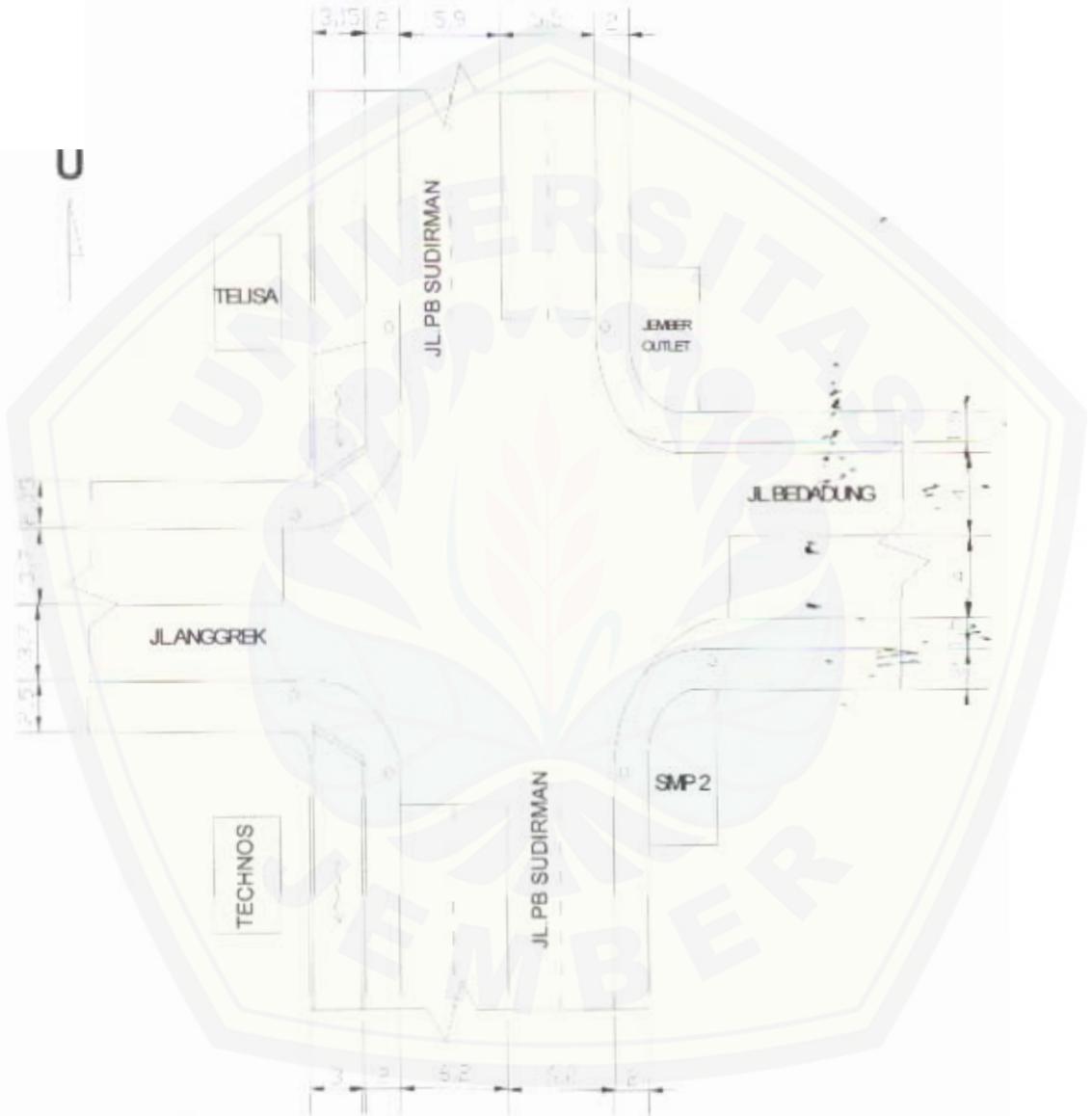
Pada hakekatnya Ilmu Teknik Lalu Lintas adalah merupakan bagian dari masalah transportasi. Secara nyata keterkaitan masalah transportasi dapat terlihat sebagai akibat dari pola aktivitas fungsional kota. Bertolak dari hal tersebut diatas, maka di rasa perlu adanya pengkajian lebih dalam terhadap ilmu Teknik Lalu Lintas terutama sekali yang berkaitan dengan kapasitas, volume dan *Saturation Flow Rate* pada persimpangan.

Jember sebagai kota yang sedang berkembang sangatlah memerlukan pelayanan yang baik, sesuai kondisi yang diinginkan yaitu aman, nyaman, lancar serta teratur. Beberapa permasalahan yang di temui di daerah jember adalah kemacetan dan kecelakaan, yang pada akhirnya akan menyebabkan hilangnya waktu serta kerugian yang tidak sedikit bagi para pengguna jalan, yang salah satu penyebabnya dikarenakan Traffic Light yang sudah tidak memadai lagi, tentu saja hal ini akan mempengaruhi aktivitas dari para pengguna jalan tersebut.

Pada perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, dan Jl. Bedadung seperti ditunjukkan pada Gambar 1, sering terjadi kemacetan dan antrian yang panjang sepanjang 75 meter pada lampu bersinyal merah dan pada jam-jam sibuk. Selain itu dikawasan alun-alun Jember terjadi perubahan arus. Jadi Traffic Light pada perempatan jalan tersebut harus di lakukan evaluasi lagi. Adapun yang melatar belakangi untuk mengevaluasi Traffic Light pada perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung Jember adalah:

1. Semakin padatnya volume kendaraan yang mengakibatkan terjadinya antrian panjang pada waktu lampu bersinyal merah.
2. Terdapat antrian panjang sepanjang ± 75 m yang disebabkan Traffic Light yang sudah tidak memadai lagi.
3. Adanya perubahan arus dikawasan alun-alun Jember.





Gambar 1. Perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung Jember

1.2 Rumusan Masalah

Berdasarkan uraian yang dijabarkan pada latar belakang, maka permasalahan yang dapat dirumuskan adalah:

1. Berapakah kapasitas jalan yang ada pada perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, dan Jl. Bedadung?
2. Bagaimana Circle Time Optimum pada perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, dan Jl. Bedadung?
3. Berapakah derajat kejenuhan pada perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, dan Jl. Bedadung?
4. Berapakah tundaan perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, dan Jl. Bedadung?

1.3 Batasan Masalah

Mempertimbangkan luasnya cakupan masalah yang ada maka diperlukan batasan-batasan masalah yang berguna untuk memperjelas dan menganalisis permasalahan yang ada. Adapun batasannya adalah:

1. Penelitian dilakukan pada jenis kendaraan:
 - Kendaraan ringan (LV) : sedan, jeep, truk kecil, dll.
 - Kendaraan berat(HV) : Truk gandeng, truk besar, bus, dll.
 - Sepeda motor (MC) : Sepeda motor roda 2 dan 3
 - Kendaraan tak bermesin(UM) : Sepeda, gerobak, becak, dll.
2. Perhitungan Traffic Light berdasarkan pada Manual kapasitas Jalan Indonesia (MKJI).
3. Pencarian data, baik data primer maupun data sekunder.
4. Metode survey yang digunakan adalah survey lalu lintas dengan interval waktu 5 menit dan dilaksanakan selama 1 minggu.
5. Perhitungan hanya dihitung pada perhitungan data jam puncak.

1.4 Tujuan dan Manfaat

Tujuan dari penelitian ini adalah :

1. Untuk mengetahui kapasitas kendaraan pada perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, dan Jl. Bedadung.
2. Untuk mengetahui Circle Time Optimum pada perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, dan Jl. Bedadung.
3. Untuk mengetahui derajat kejemuhan pada perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, dan Jl. Bedadung.
4. Untuk mengetahui tundaan kendaraan pada perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, dan Jl. Bedadung.

Sedangkan manfaat dari penelitian ini adalah :

1. Bagi instansi terkait, penelitian ini diharapkan dapat berguna sebagai alternatif dalam merencanakan sistem persimpangan jalan.
2. Bagi peneliti, penelitian ini diharapkan dapat menjadi tambahan wawasan dan pengalaman terhadap bidang keilmuan yang lebih teliti.

BAB 2. TINJAUAN PUSTAKA

2.1 Data Masukan

2.1.1 Kondisi geometri dan lingkungan

Kondisi geometri digambarkan dalam bentuk gambar sketsa yang memberikan informasi lebar jalan, lebar bahu, lebar median dan jumlah kendaraan serta petunjuk arah untuk tiap lengan persimpangan. Kondisi geometri pada persimpangan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek dan Jl. Bedadung Jenber sudah tergambar pada gambar 1.

2.1.2 Kondisi arus lalu lintas

Data arus lalu lintas dibagi dalam tipe kendaraan yaitu kendaraan tidak bermotor (UM), sepeda motor (MC), kendaraan ringan (LV) dan kendaraan berat (HV). Arus tiap *approach* dibagi dalam tipe pergerakan, antara lain : gerakan belok kanan, belok kiri, lurus. Gerakan belok kiri pada saat lampu merah (*left turning on red*, LTOR) diijinkan bila mempunyai lebar *approach* yang cukup sehingga dapat melintasi antrian pada kendaraan yang lurus dan belok kanan. Setiap *approach* harus dihitung perbandingan belok kiri (PLT) dan perbandingan kanan (PRT), yang diformulakan dibawah ini :

$$PLT = \frac{LT(smp/jam)}{Total(smp/jam)} \quad \text{atau} \quad PLTOR = \frac{LTOR(smp/jam)}{Total(smp/jam)}$$



Dengan :

LT = arus lalu lintas belok kiri

= jumlah kendaraan pada lajur kiri x nilai konversi smp(1a)

LTOR = arus lalu lintas belok kiri langsung

= jumlah kendaraan pada belok kiri langsung x nilai konversi(1b)

RT = arus lalu lintas belok kanan

= jumlah kendaraan pada lajur kanan x nilai konversi smp(1c)

Untuk arus lalu lintas lurus (ST) yaitu :

ST = jumlah kendaraan pada lajur lurus x nilai konversi smp.....(1d)

Untuk perhitungan arus lalu lintas digunakan satuan smp/jam yang dibagi dalam dua tipe yaitu arus terlindungi (*protected traffic flow*) dan arus berlawan arah (*opposed traffic flow*), yang mana tergantung pada fase sinyal dan gerakan belok kanan. Nilai konversi ini diterangkan dalam table dibawah ini.

Tabel 1. Nilai konversi smp

Tipe Kendaraan	Nilai smp	
	Terlindung	Berlawan
LV	1	1
HV	1,3	1,3
MC	0,2	0,4

Sumber : Anonim, MKJI, 1997

2.2 Waktu Antar Hijau dan Persinyalan

Untuk analisa operasional dan perencanaan disarankan untuk membuat suatu perhitungan rinci waktu antar hijau untuk waktu pengosongan dan waktu hilang. Pada analisa yang dilakukan bagi keperluan perancangan, waktu antar hijau berikut (kuning + merah semua) dapat dianggap sebagai nilai normal :

Tabel 2. Nilai normal waktu antar hijau (*Nilai default Intergreen*)

Ukuran simpang	Lebar jalan rata-rata	Nilai normal waktu antar-hijau
Kecil	6 - 9 m	4 det/fase
Sedang	10 - 14 m	5 det/fase
Besar	≥ 15 m	≥ 6 det/fase

Sumber : Anonim, MKJI, 1997

Apabila periode merah semua untuk masing-masing akhir fase telah ditetapkan, waktu hilang (LTI) untuk simpang dapat dihitung sebagai jumlah dari waktu - waktu antar hijau :

2.3 Arus Jenuh

Untuk menghitung arus jenuh dasar menggunakan dibawah ini:

Dengan We adalah Lebar Efektif

Untuk faktor penyesuaian ukuran kota ditentukan dari tabel dibawah :

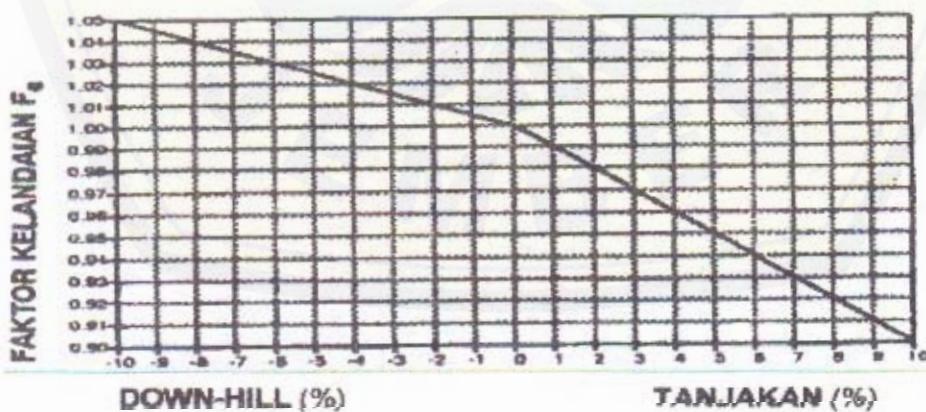
Tabel 3. Eaktor penyesuaian ukuran kota (Fcs)

Penduduk kota (juta jiwa)	Faktor penyesuaian ukuran kota (Fcs)
>3,0	1,05
1,0 - 3,0	1,00
0,5 - 1,0	0,94
0,1 - 0,5	0,83
< 0,1	0,82

Sumber : Anonim, MKJL, 1997

Untuk faktor penyesuaian kelandaian ditentukan dari grafik 1 sebagai fungsi dari kelandaian.

Grafik 1 Faktor penyesuaian untuk kelandaian (Fg)



Sumber : MKJI 1997

Untuk faktor penyesuaian hambatan samping (F_{sf}) ditentukan dari tabel di bawah ini sebagai fungsi dari jenis lingkungan jalan, tingkat hambatan samping, dan rasio kendaraan tak bermotor :

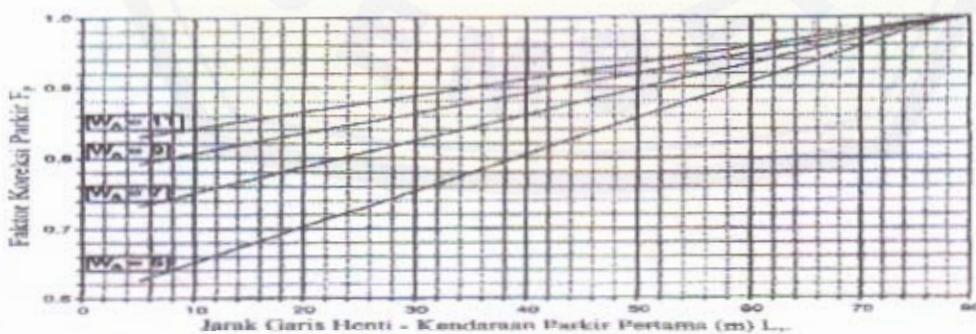
Tabel 4. faktor untuk tipe lingkungan jalan, tingkat hambatan samping, dan rasio kendaraan tak bermotor (F_{sf})

Lingkungan Jalan	Hambatan Samping	Tipe fase	Ratio kendaraan tak bermotor					
			0,00	0,05	0,10	0,15	0,20	≥ 0,25
Komersial (COM)	Tinggi	Terlawan	0,93	0,88	0,84	0,79	0,74	0,7
	"	Terlindungi	0,93	0,91	0,88	0,87	0,85	0,81
	Sedang	Terlawan	0,94	0,89	0,85	0,8	0,75	0,71
	"	Terlindungi	0,94	0,92	0,89	0,88	0,86	0,82
	Rendah	Terlawan	0,95	0,9	0,86	0,81	0,76	0,72
	"	Terlindungi	0,95	0,93	0,9	0,89	0,87	0,83
Permukiman (RES)	Tinggi	Terlawan	0,96	0,91	0,86	0,81	0,78	0,72
	"	Terlindungi	0,96	0,94	0,92	0,99	0,86	0,84
	Sedang	Terlawan	0,97	0,92	0,87	0,82	0,79	0,73
	"	Terlindungi	0,97	0,95	0,93	0,9	0,87	0,85
	Rendah	Terlawan	0,98	0,93	0,88	0,83	0,8	0,74
	"	Terlindungi	0,98	0,96	0,94	0,91	0,88	0,86
Akses terbatas (RA)	Tinggi/sedang/rendah	Terlawan	1,00	0,95	0,9	0,85	0,8	0,75
	"	Terlindungi	1,00	0,98	0,95	0,93	0,9	0,88

Sumber : Anonim, MKJI, 1997

Untuk mencari faktor penyesuaian untuk pebgaruuh parkir dan lajur belok kiri terbatas dapat menggunakan grafik 2 :

Grafik 2 Faktor untuk pengaruh parkir dan lajur belok kiri terbatas



Sumber : MKJI 1997

Faktor penyesuaian belok kiri (FLT) ditentukan sebagai fungsi dari rasio belok kiri PLT dengan menggunakan rumus :

Faktor penyesuaian belok kanan (FRT) ditentukan sebagai fungsi dari rasio kendaraan belok kanan PRT dengan menggunakan rumus :

Nilai arus jenuh yang disesuaikan dihitung dengan menggunakan rumus :

S = So x Fcs x FSF x FG x FP x FRT x FLT smp/jam hijau.....(6)

2.4 Perbandingan arus dengan arus jenuh

Penghitungan perbandingan arus (Q) dengan arus jenuh (S) untuk tiap pendekat menggunakan rumus :

Untuk perbandingan arus kritis (FR_{crit}) yaitu nilai perbandingan arus yang tertinggi dalam tiap fase. Jika nilai perbandingan arus kritis untuk tiap fase dijumlahkan, akan didapat perbandingan arus persimpangan sebagai berikut :

Penghitungan perbandingan fase (*phase ratio*, PR) untuk tiap fase merupakan suatu fungsi perbandingan antara FRcrit dengan IFR.

$$PR = FR_{crit} / IFR \dots \quad (9)$$

2.5 Waktu siklus dan waktu hijau

2.5.1 Waktu siklus (Co)

Waktu siklus adalah serangkaian tahap-tahap dimana semua pergerakan lalu lintas dilakukan, atau merupakan penjumlahan waktu dari keseluruhan tahapan (selang waktu dimulainya hijau sampai kembali hijau). Waktu siklus untuk fase, dapat dihitung dengan menggunakan rumus :

Dengan :

Co = Waktu siklus sinyal (detik)

LT = Total waktu hilang per siklus (detik)

IFR = Perbandingan arus persimpangan (Q/S)

2.5.2 Waktu hijau (g)

Waktu hijau adalah waktu nyala hijau dalam suatu pendekat. Penghitungan waktu hijau untuk tiap fase dijelaskan dengan menggunakan rumus :

Dengan :

g_i = Waktu hijau dalam fase $-i$ (detik)

Co = Waktu siklus sinyal sebelum penyesuaian (detik)

LT = Total waktu hilang per siklus (detik)

PR_i = Perbandingan fase $-i$

2.6.3 Waktu siklus yang disesuaikan (c)

2.6 Kapasitas

Kapasitas untuk tiap lengan dihitung dengan menggunakan rumus :

Dengan :

C = Kapasitas (smp/jam)

S = Arus jenuh (smp/jam)

g = Waktu hijau (detik)

c = Waktu siklus yang ditentukan (detik)

Dari hasil penghitungan ini dapat dicari nilai derajat jenuh dengan menggunakan rumus :

Dengan :

DS = Derajat jenuh

Q = Arus lalu lintas (smp / jam)

C = Kapasitas (smp / jam)

2.7 Panjang Antrian

DS > 0,5 maka NQ!:

$$NQ_1 = 0,25 \times C \times \left[(DS - 1) + \sqrt{(DS - 1)^2 + \frac{8x(DS - 0,5)}{C}} \right] \dots (15)$$

Untuk $DS < 0,5$: $NQI = 0$

Dengan :

NQ1 = Jumlah smp yang tersisa dari fase hijau sebelumnya

DS = Derajat kejemuhan

C = Kapasitas

Jumlah antrian smp yang datang selama fase merah (NQ2):

$$NQ_2 = c \times \frac{1 - GR}{1 - GRxDS} x \frac{Q}{3600} \quad \dots \dots \dots \quad (16)$$

Dengan :

NQ₂ = Jumlah smp yang datang selama fase merah

DS = Derajat kejemuhan

c = Waktu siklus (dejik)

Omasuk = Arus lalu lintas pada tempat masuk diluar LTOR(smp/jam)

Total jumlah kendaraan antri:

$$NQ = NQ_1 + NQ_2$$

Panjang (QL) dengan mengalikan NQ_{max} dengan luas rata – rata yang dipergunakan per smp (20 m^2) kemudian dibagi dengan lebar masuknya

$$QL = \frac{NQ_{\max}x20}{W_{mazuk}} \dots \dots \dots (17)$$

Grafik 3 perhitungan jumlah antrian (NQ_{max}) dalam smp



Sumber: MKJI 1997

2.8 Kendaraan Terhenti

Angka henti (NS) masing – masing pendekat yang didefinisikan sebagai jumlah rata – rata berhenti per smp(termasuk berhenti berulang dalam antrian)

Dengan:

c = Waktu siklus(detik)

O = Arus lalu lintas

Jumlah kendaraan terhenti (N_{sv}) masing – masing pendekat

Angka henti seluruh simpang dengan cara membagi jumlah kendaraan terhenti pada seluruh pendekat dengan arus simpang total

$$N_{\text{Stot}} = \frac{\sum N_{sv}}{O_m} \quad \dots \quad (20)$$

2.9 Tundaan

Tundaan lalu lintas rata – rata setiap pendekat akibat pengaruh timbal balik dengan gerakan – gerakan lainnya pada simpang dihitung menggunakan rumus :

Dengan :

DT = Tundaan lalu lintas rata - rata (det/smp)

c = Waktu siklus yang disesuaikan (det)

C = Kapasitas (smp/jam)

Tundaan geometri rata-rata masing-masing pendekat (DG) akibat perlambatan dan percepatan ketika menunggu giliran pada suatu simpang atau ketika dihentikan oleh lampu merah:

Dengan:

DG = Tundaan geometri rata – rata untuk pendekat (det/smp)

NS =Rasio kendaraan terhenti pada pendekat

PT = Rasio kendaraan berbelok pada pendekat

Tundaan rata-rata untuk seluruh simpang (D) dengan membagi jumlah nilai tundaan dengan arus total (Otot) dalam smp/jam

$$D_I = \frac{\sum(QxD)}{O_{cor}} \quad \dots \dots \dots \quad (23)$$

Dengan:

D_t = Tundaan rata-rata untuk seuruh simpang

Q = Arus lalu lintas

Q_{tot} = Arus total

2.10 Tingkat Pelayanan dan Karakteristik Terkait

Menurut Menteri Perhubungan M. Hatta Rajasa pada peraturan Menteri Perhubungan No. KM. 14 Tahun 2006 tentang Manajemen dan Rekayasa Lalu Lintas adalah sebagai berikut:

Tabel 5. Persimpangan dengan APILL

Tingkat Pelayanan	Tundaan det/smp	Load Faktor
A	$\leq 5,0$	$\leq 0,0$
B	5,10 - 15,0	$\leq 0,1$
C	15,1 - 25,0	$\leq 0,3$
D	25,1 - 40,0	$\leq 0,7$
E	40,1 - 60,0	$\leq 1,0$
F	> 60	NA

Sumber: Peraturan Menteri Perhubungan No.KM.14, 2006

Tingkat pelayanan A, dengan kondisi :

1. arus bebas dengan volume lalu lintas rendah dengan kecepatan tinggi.
2. kepadatan lalu lintas sangat rendah dengan kecepatan yang dapat dikendalikan oleh pengemudi berdasarkan batasan kecepatan maksimum/minimun dan kondisi fisik jalan.
3. pengemudi dapat mempertahankan kecepatan yang diinginkannya tanpa atau dengan sedikit tundaan.

Tingkat pelayanan B, dengan kondisi :

1. arus stabil dengan volume lalu lintas sedang dan kecepatan mulai dibatasi oleh kondisi lalu lintas.
2. kepadatan lalu lintas rendah hambatan internal lalu lintas belum mempengaruhi kecepatan.

3. pengemudi masih punya kebebasan untuk memilih kecepatannya dan lajur jalan yang digunakan.

Tingkat pelayanan C, dengan kondisi :

1. arus stabil tetapi kecepatan dan pergerakan kendaraan dikendalikan oleh volume lalu lintas yang lebih tinggi.
2. kepadatan lalu lintas sedang karena hambatan internal lalu lintas meningkat.
3. pengemudi memiliki keterbatasan untuk memilih kecepatan, pindah lajur atau mendahului.

Tingkat pelayanan D, dengan kondisi :

1. arus mendekati tidak stabil dengan volume lalu lintas tinggi dan kecepatan masih ditolerir namun masih sangat terpengaruh oleh perubahan arus.
2. kepadatan lalu lintas sedang namun fluktuasi volume lalu lintas dan hambatan temporer dapat menyebabkan penurunan kecepatan yang besar.
3. pengemudi memiliki kebebasan yang sangat terbatas dalam menjalankan kendaraan, kenyamanan rendah, tetapi kondisi ini masih dapat ditolerir untuk waktu yang singkat.

Tingkat pelayanan E, dengan kondisi :

1. arus lebih rendah dari pada tingkat pelayanan D dengan volume lalu lintas mendekati kapasitas jalan dan kecepatan sangat rendah.
2. kepadatan lalu lintas tinggi karena hambatan internal tinggi.
3. pengemudi mulai merasakan kemacetan-kemacetan durasi pendek.

Tingkat pelayanan F, dengan kondisi :

1. arus tertahan dan terjadi antrian kendaraan yang panjang.
2. kepadatan lalu lintas sangat tinggi dan volume rendah serta terjadi kemacetan untuk durasi cukup lama.
3. dalam keadaan antrian, kecepatan maupun volume turun sampai 0.

BAB 3. METODOLOGI PENELETIAN

3.1 Pengumpulan data

Untuk pengumpulan data dibagi menjadi dua yaitu :

a. Data primer

Data primer yaitu data yang diperoleh dengan cara pengamatan langsung dilapangan atau lokasi. Pengambilan data diambil mulai tanggal 24 Agustus 2006 sampai tanggal 30 Agustus 2006 dan 4 Desember 2006 sampai tanggal 10 Desember 2006.

b. Data sekunder

Data sekunder yaitu data yang diperoleh dari instansi-instansi terkait yang bertujuan untuk menunjang studi diatas. Data sekunder mengambil data penduduk yang diperoleh dari Badan Pusat Statistik Kabupaten Jember.

3.2 Cara Pengukuran

- a. Pengukuran dilakukan dengan cara manual, yaitu dengan mencatat kendaraan yang lewat didepan surveyor setiap waktu yang telah ditentukan.
- b. Mempergunakan formulir pencatatan dengan dibantu *hand tally counter* dan *stop watch*

3.3 Pengelompokan data

Dalam tahap ini data yang diperoleh dikelompokan menurut jenisnya yaitu:

- ◆ Data geometrik pada perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung.
- ◆ Data volume lalu lintas.
- ◆ Data pendukung yaitu data penduduk.



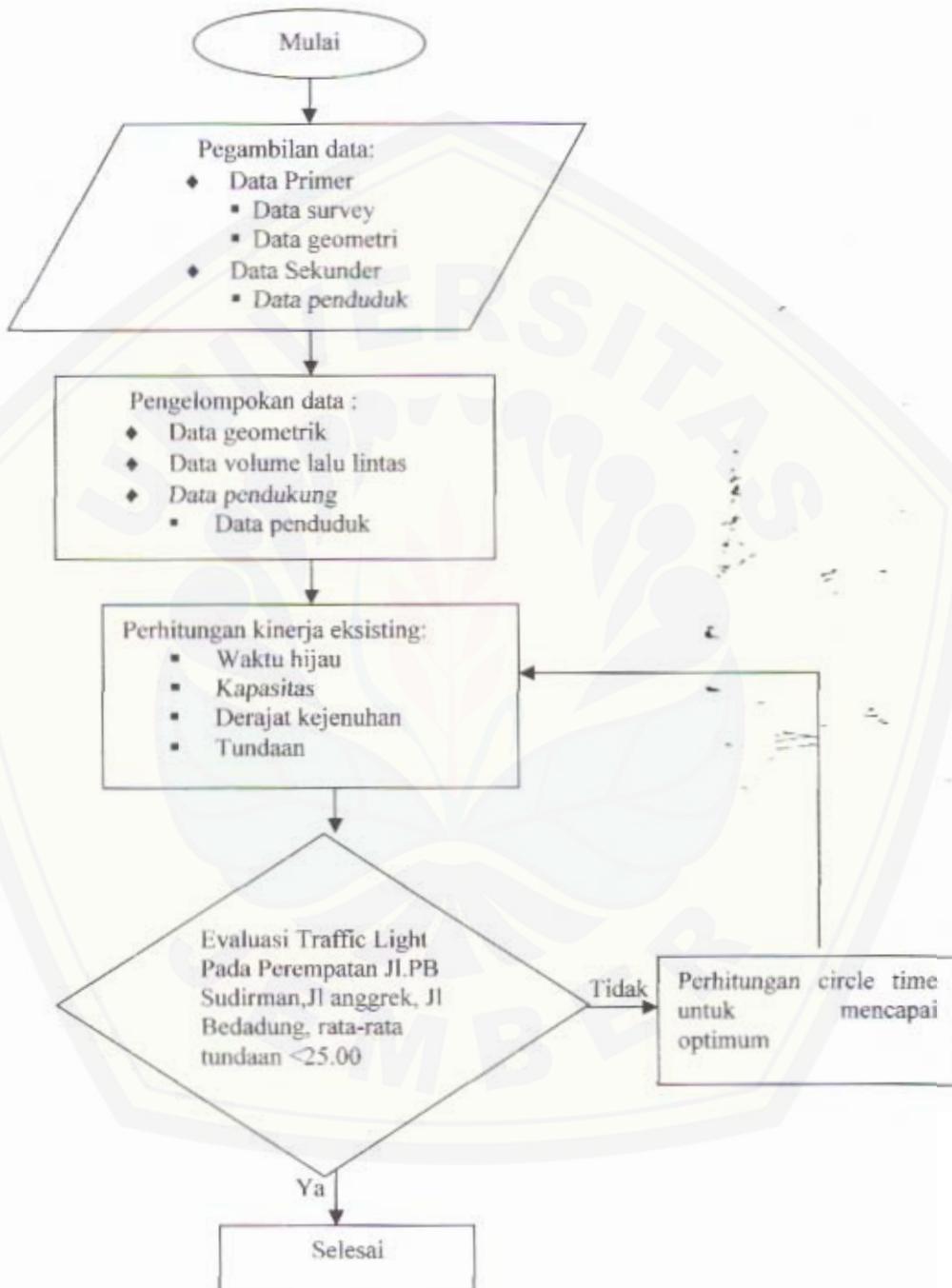
3.4 Perhitungan kinerja eksisting

Untuk perhitungan kinerja eksisting meliputi:

- ◆ Menghitung waktu hijau.
- ◆ Menghitung kapasitas.
- ◆ Menghitung derajat kejemuhan
- ◆ Menghitung tundaan

Pada perhitungan kondisi eksisiting akan didapatkan tundaan. Jika tundaan yang diperoleh < 25.00 , maka akan dilanjutkan dengan menghitung circle time untuk mencapai optimum.

3.5 Flow Chart



BAB 5. KESIMPULAN DAN SARAN

5.1 Kesimpulan

Setelah didapat dari hasil perhitungan, dapat diambil kesimpulan dan saran dari penelitian ini:

1. Untuk kondisi eksisting yang ada pada perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung, di JL. PB Sudirman (selatan) memiliki kapasitas simpang sebesar 1508 smp/jam, di Jl. PB Sudirman (utara) memiliki kapasitas simpang sebesar 642 smp/jam, di JL. Bedadung memiliki kapasitas simpang sebesar 285 smp/jam
2. Sedangkan kondisi eksisting pada perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung memiliki circle optimum sebesar 55 detik.
3. Pada Jl. PB Sudirman (selatan) memiliki derajat kejenuhan sebesar 0,65 dan pada kondisi jalan tersebut masih dalam kategori tidak jenuh, Jl. PB Sudirman (utara) memiliki derajat kejenuhan sebesar 0,85 dan pada kondisi jalan tersebut dalam kategori jenuh, Jl. Bedadung memiliki derajat kejenuhan sebesar 0,94 dan pada kondisi jalan tersebut dalam kategori jenuh. Nilai derajat kejenuhan yang melebihi batas dari ketetapan yaitu 0,75 maka kinerja persimpangan tersebut dikategorikan dalam kondisi jenuh.
4. Kondisi eksisting pada perempatan JL. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung memiliki tundaan simpang rata-rata sebesar 28,66 det/smp dan masuk pada tipe pelayanan D (25,1-40,0). Dengan kondisi tundaan seperti itu, maka perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung harus dievaluasi ulang. Dan setelah dievaluasi ulang dengan menggunakan waktu perhitungan jumlah waktu hijau 80 detik. Pada perhitungan waktu hijau 80 detik dengan tundaan simpang rata-rata sebesar 21,39 det/simpang dan kondisi tersebut masuk pada tingkat pelayanan C (15,1-25,0).



5.2 Saran

Dari penelitian yang dilakukan peneliti memberikan saran agar traffic light pada persimpangan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung agar segera dievaluasi ulang.

DAFTAR PUSTAKA

- Direktorat Jenderal Bina Marga, 1997, *Manual Kapasitas Jalan Indonesia*, Direktorat Jenderal Bina Marga, Jakarta.
- Anonim, 1998, *Rekayasa Lalu Lintas*, Cisarua Bogor.
- Direktorat Jenderal Perhubungan Darat, 1995, *Menuju lalu Lintas Dan Angkutan Jalan Yang Tertib*, Jakarta.
- Direktorat Jenderal Perhubungan Darat, 1999, *Rekayasa Lalu Lintas*, Direktorat Bina Sistem Lalu Lintas Angkutan Kota, Jakarta.
- Peraturan Menteri Perhubungan No.KM.14, 2006, *Manajemen dan Rekayasa Lalu Lintas*, Jakarta.
- Universitas Jember, 2006, *Pedoman Penulisan Karya Tulis Ilmiah*, UPT Penerbitan Unej, Jember.

DAFTAR NOTASI**A**

ALL-RED Waktu merah semua adalah waktu dimana sinyal merah menyala bersamaan dalam pendekat-pendekat yang dilayani oleh dua fase sinyal berurutan.

C

←c Waktu siklus adalah waktu urutan lengkap dari indikasi sinyal.
COM Komersial adalah tata guna lahan komersial (sebagai contoh: toko restoran, kantor, dll) dengan jalan masuk langsung bagi pejalan kaki dan kendaraan.
CS Ukuran kota adalah jumlah penduduk dalam suatu daerah perkotaan.

E

emp Ekivalen mobil penumpang adalah faktor dari berbagai tipe kendaraan sehubungan dengan keperluan waktu hijau untuk keluar dari antrian apabila dibandingkan dengan sebuah kendaraan ringan (untuk mobil penumpang dan kendaraan ringan yang sasisnya sama, emp = 1).

G

g Waktu hijau adalah waktu nyala hijau dalam suatu pendekat (det).
GR Rasio hijau adalah perbandingan antara waktu hijau dan waktu siklus dalam suatu pendekat.
GRAD Landai jalan adalah kemiringan dalam suatu segmen jalan dalam arah perjalanan (+/-%).

I**i**

Fase adalah bagian dari siklus sinyal dengan lampu hijau disediakan bagi kombinasi tertentu dari gerakan lalulintas ($I =$ indeks untuk nomor fase).

IG

Antar hijau adalah periode kuning + merah semua antar dua fase sinyal yang berurutan (det).

K**Kapasitas**

Arus lalu lintas maksimum (smp/jam).

L**LT**

Belok kiri adalah indeks untuk lalu lintas yang belok kiri.

LTI

Waktu hilang adalah jumlah semua periode ~~antara~~ hijau dalam siklus yang lengkap.

LTOR

Belok kiri langsung adalah indeks untuk lalu lintas belok kiri yang diijinkan lewat pada saat sinyal merah.

P**Pendekat**

Pendekat adalah daerah dari suatu lengan persimpangan jalan untuk kendaraan mengantri sebelum keluar melewati garis henti.

PRT

Rasio belok kanan adalah rasio untuk lalu lintas yang belok kekanan.

PSV

Rasio kendaraan terhenti adalah rasio dari arus lalu lintas yang terpaksa berhenti sebelum melewati garis henti akibat pengendalian sinyal.

Q**Q**

Arus lalu lintas adalah jumlah unsur lalu lintas yang melalui titik tak terganggu dihulu, pendekat per satuan waktu.

R

RES Permukiman adalah tata guna lahan tempat tinggal dengan jalan masuk langsung bagi pejalan kaki dan kendaraan.

RT Belok kanan adalah indeks untuk lalu lintas yang belok kanan.

S

SF Hambatan samping adalah interaksi antara arus lalu lintas dan kegiatan disamping jalan yang menyebabkan pengurangan arus jenuh dalam pendekat.

Simpang Bersinyal Suatu persimpangan yang diatur dengan alat pemberi isyarat lalu lintas dengan aturan yang disampaikan oleh isyarat lampu tersebut.

Smp Satuan mobil penumpang adalah satuan arus lalu lintas diubah menjadi kendaraan ringan dengan menggunakan faktor semp.

ST Lurus adalah indeks untuk lalu lintas yang lurus.

W

WA Lebar pendekat adalah lebar dari bagian pendekat yang diperkeras.

WE Lebar efektif adalah lebar dari bagian pendekat yang diperkeras, yang digunakan dalam perhitungan kapasitas.

W Keluar Lebar keluar adalah lebar dari bagian pendekat yang diperkeras, yang digunakan oleh lalu lintas buangan setelah melewati persimpangan jalan.

W Masuk Lebar masuk adalah lebar dari bagian pendekat yang diperkeras, diukur pada garis henti.

Lampiran 1. Tabel 7. Hasil survey lalu lintas di Jl. PB Sudirman (utara), jam 06,00-21,00

Nama kota : Jl. PB. Sudirman (Utara)

Jam : 06.00 - 21.00

Hari,Tgl / Bln / Thn: Selasa, 16/01/2007

Waktu	St wago,jip,celt sedan,oplet,bemo			Truck / bus			sepeda motor			sepeda tak bermotor		
	Kiri	Kanan	Lurus	Kiri	Kanan	Lurus	Kiri	Kanan	Lurus	Kiri	Kanan	Lurus
	subur	band	combi									
06,00-06,05		2	8			1	1	5	15		1	2
06,05-06,10	2	2	8			2	5	25	2		3	
06,10-06,15	1	1	15			1	1	34	3		2	
06,15-06,20	1	1	20			3	2	37			1	
06,20-06,25	2	1	24	1		4	2	43			2	
06,25-06,30	2	2	30			4	1	86	2		4	
06,30-06,35	4	2	36	1		2	5	3	87	3	4	
06,35-06,40	5	2	32	1		2	5	3	88	4	1	4
06,40-06,45	5	3	35		1	2	8	3	84	4	1	7
06,45-06,50	4	2	23	2		1	10	4	78	3	2	3
06,50-06,55	3	3	21				5	3	78	2		2
06,55-07,00	2	2	21	1	1		3	3	56		2	2
07,00-07,05	1	3	21				4	2	40	2	2	1
07,05-07,10	1	23				2	3	3	43	2		1
07,10-07,15	4	2	24	1	1	2	3	5	41		1	1
07,15-07,20	3	1	19				8	5	38	1	2	5
07,20-07,25	2	1	20	1			8	8	39	2		3
07,25-07,30	1	2	17		1	2	6	5	39	3		3
07,30-07,35	1	1	18	2		1	3	2	34	1		2
07,35-07,40	2	19					5	5	31	2	1	4
07,40-07,45	3	1	15			3	2	2	35	1		3
07,45-07,50	3	1	16	2		4	3	2	35		1	4
07,50-07,55	5	3	22			2	4	3	27		1	6
07,55-08,00	4	2	12		1	1	6	3	25	2		3
08,00-08,05	1		15				2	2	20		2	
08,05-08,10	1		12	1		2	4	3	25	2		1
08,10-08,15	1		12				5	4	24		1	
08,15-08,20	1		22	1	1		6	5	26	1		
08,20-08,25	2		10			1	3	6	30			2
08,25-08,30	2		9				5	5	35	2	2	
08,30-08,35	1		12			1	5	4	24			
08,35-08,40	1	1	14	2	1		4	2	21	1		3
08,40-08,45	1	12					3	3	20		3	
08,45-08,50	2	10			1	2	2	2	19	2		
08,50-08,55	1	2	9	1	2		1	1	18		2	

08,55-08,00		3	12			2	4	17	3	2		
09,00-09,05	2	2	11			2	4	5	10			1
09,05-09,10		1	8	1	1		5	6	20	2		
09,10-09,15	1	2	6				4	5	24		1	
09,15-09,20			9			1	5	4	20	1		1
09,20-09,25	1		10		1		6	2	15		1	
09,25-09,30		2	12	2			7	3	17	2		2
09,30-09,35	2		14			1	8	5	18	1		
09,35-09,40			12		2		5	4	12			
09,40-09,45	1	2	15	1			6	8	14	1	1	1
09,45-09,50		2	12			2	3	9	15	2		
09,50-09,55	1	2	16		1		2	8	18	1		
09,55-10,00	1	2	13	1			4	7	20	2	1	2
10,00-10,05	1		14			1	5	6	24			
10,05-10,10	1	1	12				8	3	23	3		
10,10-10,15	1	1	10	2	1		7	2	26		1	1
10,15-10,20	2	1	14				9	5	21	2		
10,20-10,25		1	12			1	3	4	25	1	4	2
10,25-10,30		1	14	1	2		10	5	24			
10,30-10,35	2		12				5	6	21	2		
10,35-10,40		1	10			2	8	3	20		1	
10,40-10,45	1		9	1	1		9	2	19	3		1
10,45-10,50		1	8				7	4	18	2	2	
10,50-10,55	1		6	3		1	6	5	17	1		
10,55-11,00		1	12				9	6	1			2
11,00-11,05			10		1		8	5	11	2	1	
11,05-11,10	2		11			1	7	4	14	3		
11,10-11,15		1	17	1			7	5	15		1	1
11,15-11,20	1		15		2		8	6	16			
11,20-11,25		1	10			2	9	5	14	2		2
11,25-11,30	2	1	11	2			8	4	14	1		
11,30-11,35		1	10			2	7	5	17	2	1	
11,35-11,40			9		1		9	2	10	3		1
11,40-11,45	1		6	1			8	3	12			
11,45-11,50	2	1	8			1	7	8	10	2	2	2
11,50-11,55			7		1		6	7	14	1		
11,55-12,00		1	12	2			5	6	12		1	
12,00-12,05	1	1	8		2	1	4		22	1		1
12,05-12,10	1	1	8	1		2	2	1	20	2	2	2
12,10-12,15	2		13				1	1	20		1	3
12,15-12,20	1	1	12			1	2		20		1	2
12,20-12,25	2	2	14	1	1	1	1	2	39		1	
12,25-12,30	1	1	18			1	2	2	34	1	1	2

12,30-12,35	2	2	21			2	1	46	2		1	
12,35-12,40	2	1	19	2	1	2	1	2	53	1	1	3
12,40-12,45	3	1	23			2	4	1	54			3
12,45-12,50	3		16		2	3	4		55	1	1	3
12,50-12,55	1	1	18	1		3	3	1	49	6	1	2
12,55-12,00	1		22		1	2	2		54	2		1
13,00-13,05	3		18			2		2	75			4
13,05-13,10		2	23	1			3		42			2
13,10-13,15	1		25		1	1	3		45	1		6
13,15-13,20	1	1	23				6	1	45	1	1	4
13,20-13,25	2	1	22	1		1	4	2	38	1		1
13,25-13,30	2		23		2		2		55	1	1	2
13,30-13,35	1	1	22			1	2		45	1		2
13,35-13,40	1		22	2		1	3		45			3
13,40-13,45	2		21	1		2	2	1	31	1	1	3
13,45-13,50			25		1	3	3	1	31	1		5
13,50-13,55	1	1	21		2	2	2		41			2
13,55-14,00			21	1			1	1	42	1	1	2
14,00-14,05	2	1	9			1	8	1	20			
14,05-14,10			8		1			7		21	1	1
14,10-14,15		1	7	1	2			9	2	25		
14,15-14,20	1		10					6		24	2	
14,20-14,25		1	12		1			5	4	26	2	
14,25-14,30	2		14	1		1	4	5	20	1		
14,30-14,35	2		15		1			7		19		1
14,35-14,40	3		12		1			8	1	20		
14,40-14,45		3	10	2				7		15	1	2
14,45-14,50	2		11		2	2		5	2	18	2	
14,50-14,55	1	2	10					4	3	17	1	2
14,55-15,00			12	1		1	5			18	1	
15,00-15,05	1	1	12		1			6	1	13	1	1
15,05-15,10	1		10	1				5		11		1
15,10-15,15		1	11			1	4	1		16		
15,15-15,20	1		12		1			1	1	19		1
15,20-15,25	1	1	15	1		1				20		2
15,25-15,30			12		2				1	22	1	
15,30-15,35	3	1	15		1	2			2	21		1
15,35-15,40	1		18	2		3	1			18	2	2
15,40-15,45	2		20							19	1	1
15,45-15,50			20			2	1			20	1	1
15,50-15,55		2	20	1	1	1	2	1		21		3
15,55-15,00	2		27					1		22	2	1
16,00-16,05	1	1	22				2	2		24		2

16,05-16,10		22	1		1	2	2	30	1	2		
16,10-16,15	2	21	1			6		31		1	2	2
16,15-16,20	2	1	24		1		3		29			2
16,20-16,25	1		22			1	1	30	1			1
16,25-16,30	2		30	1			1	34		1		
16,30-16,35	1	1	35		2	2	2	33		1		1
16,35-16,40	2	1	56			2	1	36	2	1		5
16,40-16,45	1	1	44	2		1	2	33				2
16,45-16,50	2	2	46		1	1	1	42		1		1
16,50-16,55	2	1	42	1		1	2	41		2		2
16,55-17,00	1		41		1	2	1	39	2			2
17,00-17,05		1	14	1	2		1	20		2		
17,05-17,10	2		12			2	4	1	32	1		1
17,10-17,15			12				5		35			
17,15-17,20	3	2	14		1		6	5	30	2		
17,20-17,25			10	1		1	3		20	1	1	2
17,25-17,30	2	3	19				5	4	14			
17,30-17,35			9	2		1	4		19			
17,35-17,40	1	2	8		1	2	5	3	20		1	1
17,40-17,45			7			2	4		25			
17,45-17,50			5			2	6	2	24	2	2	2
17,50-17,55	1	2	8	1	2	1	5	1	12	1		
17,55-18,00	2		12				4		14			
18,00-18,05		1	10		1		5	1	15		1	
18,05-18,10			14	1		1	6	2	10			
18,10-18,15	1		15				5		9	1		
18,15-18,20	1	1	16	1			4		21		2	2
18,20-18,25	1		12		1		2	1	12			
18,25-18,30	1		10			1	3		14	1		1
18,30-18,35	2	1	12	1			2	2	16		1	
18,35-18,40	2		14		1		4		32			
18,40-18,45	3	2	15	2			5	1	12	2		2
18,45-18,50			9		1	1	6		20		2	
18,50-18,55	1	1	8		1		5	2	25			
18,55-19,00			10	1			4		12	1		1
19,00-19,05	5	7	12		1	1	4	5	25	1	1	
19,05-19,10	8	5	14	1	2	2	5	5	26		1	
19,10-19,15	3	5	15			8	5	6	31	1		2
19,15-19,20	5	3	16	2			4	7	30	1		
19,20-19,25	6	3	16		1		3	8	32	2		
19,25-19,30	2	4	17	1			7	6	31			1
19,30-19,35	8	5	23		1		7	5	29			
19,35-19,40	5	28	1				5	3	28	1	2	

19,40-19,45	4	5	30	1	1	5	3	34	1	2	
19,45-19,50	2	4	19			3	2	31			
19,50-19,55	3	4	20	2	1	3	3	29	2		1
19,55-20,00	6	3	25		2	3	4	33	1	2	1
20,00-20,05		2	30			4	3	33		1	1
20,05-20,10	2		10	1		6	2	20	1		
20,10-20,15		1	10		3	2	5	25	1	1	1
20,15-20,20	1		12	2		14	5	26			
20,20-20,25		2	14		1	1	3	3	28	1	
20,25-20,30	1		12	3		3	5	20			
20,30-20,35	1	3	17		2	2	6	3	19		
20,35-20,40	2	2	15	1		6	3	15	1		
20,40-20,45	3	1	16		2	1	9	4	16		1
20,45-20,50	2		10	1		5	3	32	2		
20,50-20,55	1	2	12		1	1	7	2	12		2
20,55-21,00		3	11			2	5	1	10	1	1

Digital Repository Universitas Jember

Lampiran 1. Tabel 8. Hasil survey lalu lintas di Jl. PB Sudirman (selatan), jam 06,00-21,00

Nama kota : Jl. PB. Sudirman (Selatan)

Jam : 06,00 - 21,00

Hari,Tgl Bln / Thn: Selasa, 16/01/2007

Waktu	St wago,jip,colt sedan,oplet,bemo			subur band,combi			Truck / bus			sepeda motor			sepeda tak bermotor		
	Kiri	Kanan	Lurus	Kiri	Kanan	Lurus	Kiri	Kanan	Lurus	Kiri	Kanan	Lurus	Kiri	Kanan	Lurus
	06,00-06,05	3	4				4	7	11				1	1	1
06,05-06,10	1	6	8				8	11	17						
06,10-06,15		10	8			2	9	31	32		1	2	1	2	1
06,15-06,20	2	16	13				8	56	55			2	2	2	2
06,20-06,25	1	20	22	2	1	9	65	67	2						4
06,25-06,30	2	23	24	1		2	8	68	68	2					5
06,30-06,35	1	25	25			1	11	81	78	2					3
06,35-06,40	2	26	29				13	83	85						3
06,40-06,45	1	30	30	1	3	13	78	81	1	2					4
06,45-06,50	2	28	31			4	15	86	87						2
06,50-06,55	5	26	28			2	10	78	84	3		5			5
06,55-07,00	4	25	25	1	2	9	51	76	2	4					2
07,00-07,05	5	21	25			2	6	79	82	2	4				3
07,05-07,10	6	22	23	1		3	5	65	66	1	3				8
07,10-07,15	3	21	23			3	11	57	53	3	5				8
07,15-07,20	4	11	36				5	45	41	3	2				7
07,20-07,25	2	10	30			2	5	39	40	3	6				4
07,25-07,30	3	8	21				3	41	39	3	3				5
07,30-07,35	2	9	26			3	5	37	36	4	2				5
07,35-07,40	1	11	28			1	5	45	49	2	5				5
07,40-07,45	3	19	15			3	7	46	49	2	3				7
07,45-07,50	5	18	35			1	12	52	55	3	1				5
07,50-07,55	1	9	21	1	1		6	44	48	1	1				5
07,55-08,00	3	6	12	1	2		5	35	30		1				4
08,00-08,05		4	9				5	3	26						2
08,05-08,10	1	6	8	2	1		6	2	21	1	2				
08,10-08,15		7	6				3	1	25						1
08,15-08,20	1	8	12		1	1	2	4	24						1
08,20-08,25		11	10	1			4	5	21	2					
08,25-08,30	2	11	11				5	6	20			2			2
08,30-08,35	1	10	17	1			8	5	19						
08,35-08,40	1	7	15	2	1		7	4	18	3					3
08,40-08,45	1	7	10				9	2	17						3
08,45-08,50	2	8	11	1			3	3	1			2			
08,50-08,55	2	8	10	1	2		10	5	11	2					
08,55-08,00	3	11	9				5	4	14	3		2			

09,00-09,05	2	9	6	2		8	8	15	1			
09,05-09,10	1	11	8		1	1	9	9	16		2	
09,10-09,15	2	12	7				7	8	14			1
09,15-09,20		24	12	1			6	7	14	1	1	
09,20-09,25		25	15			1	9	6	17			1
09,25-09,30	2	12			2		8	3	10	2	2	
09,30-09,35		11	12	1			7	2	12		1	
09,35-09,40		9	32			2	7	5	10			
09,40-09,45	2	8	10		1		8	4	14	1	1	1
09,45-09,50	2	8	9	2			9	5	12			2
09,50-09,55	2	7	12			1	8	6	20			1
09,55-10,00	2	5	14		1		7	3	25	1	2	2
10,00-10,05		6	12	1			9	2	24			
10,05-10,10	1	21	10				8	2	26			3
10,10-10,15	1	15	9		2	1	7	3	30	1	1	
10,15-10,20	1	23	12				6	4	35			2
10,20-10,25	1	24	11	1			5	5	24	4	2	1
10,25-10,30	1	8	8		1	2	2	6	21			
10,30-10,35		5	6				4	5	20			2
10,35-10,40	1	6	9	2			5	4	19	1		
10,40-10,45		6	10		1	1	6	2	18	2	1	3
10,45-10,50	1	8	12				3	4	17	2		2
10,50-10,55		6	14	1	3		5	5	10			1
10,55-11,00	1	9	12				5	6	20			
11,00-11,05		8	15			1	4	5	24	1		2
11,05-11,10		9	12	1			3	4	20			3
11,10-11,15	1	5	16		1		2	5	15	1	1	
11,15-11,20		5	13			2	1	6	17			
11,20-11,25	1	8	14	2			2	5	18		2	2
11,25-11,30	1	8	12		2		4	4	12			1
11,30-11,35	1	8	10	2			5	5	14			1
11,35-11,40		7	14			1	4	2	15	1	2	
11,40-11,45		8	12		1		5	3	18		3	
11,45-11,50	1	6	14	1			6	8	20	2		2
11,50-11,55		6	12			1	7	7	24			2
11,55-12,00	1	6	10		2		8	6	23		1	1
12,00-12,05	2	5	4				2	4	7	1		
12,05-12,10	2	2	5			2	1	6	15	1	1	1
12,10-12,15	3	5	9		1	1	3	19	21	1	1	
12,15-12,20	4	17	16			1	3	24	24			
12,20-12,25	2	15	15			3	4	32	38		1	
12,25-12,30	3	21	21			1	5	34	33		1	
12,30-12,35	2	21	22		1	11	40	33	51	1		2
12,35-12,40	4	25	19	1			9	52	51	3		

12,40-12,45	2	23	24		1	5	53	49	3	2	
12,45-12,50	2	24	26			4	46	52	3	1	1
12,50-12,55	1	25	27	1	2	9	45	64	2	1	
12,55-13,00	2	21	14			7	43	68	1	2	
13,00-13,05	2	23	24	1		9	61	71	2		1
13,05-13,10	1	25	25		1	3	9	42	69	2	
13,10-13,15	1	22	24	1		2	8	65	68	1	2
13,15-13,20	1	20	22			3	6	53	78	1	3
13,20-13,25	2	16	16		2		6	52	65	2	
13,25-13,30	3	14	20				6	57	70	1	
13,30-13,35	1	17	21	1		2	6	52	72	1	2
13,35-13,40	2	6	25		1	3	3	32	61	2	1
13,40-13,45	1	16	22			2	3	43	51	1	1
13,45-13,50	12	17					5	50	53	1	1
13,50-13,55	2	8	14			1	3	28	47	1	2
13,55-14,00	1	7	9	1		2	2	34	24	1	1
14,00-14,05	1	5	10		1		1	20	8		
14,05-14,10		5	8	1				21	7	1	1
14,10-14,15	1	6	7	2		1	2	25	9		
14,15-14,20		4	8					24	6	2	
14,20-14,25	1	3	12	1			4	26	5		2
14,25-14,30		5	10		1	1	5	20	4		1
14,30-14,35	2	5	15	1				19	7	1	
14,35-14,40		4	9	1			1	20	8		
14,40-14,45	3	4	12			2		15	7	1	2
14,45-14,50		4	8	2			2	18	5		2
14,50-14,55	2	4	8				3	17	4	2	2
14,55-15,00		4	12		1	1		18	5		1
15,00-15,05	1	4	3				3	3	5	2	
15,05-15,10	1	2	3				1	4	8		1
15,10-15,15	1	3	3			1	2	4	7		
15,15-15,20	1	3	5				2	7	7	2	
15,20-15,25		4	5				2	9	9	2	2
15,25-15,30	3	5	1			2	5	9	1	2	
15,30-15,35	1	2	6			3	9	9	1		1
15,35-15,40	2	2	7			4	9	9	2		
15,40-15,45		8	9			4	12	11			
15,45-15,50		9	10			3	7	12	1		1
15,50-15,55		3	7			3	9	11			
15,55-15,60	2	4	6			4	18	13	2	1	2
16,00-16,05	1	4	6			5	18	14			
16,05-16,10	1	4	5	1	2	3	18	12		2	
16,10-16,15		3	4			5	19	17	1		1
16,15-16,20	1	3	4			4	27	14		1	

16,20-16,25	9	12		7	35	26	2		2
16,25-16,30	9	15		2	31	55		1	
16,30-16,35	1	9	22		2	33	40	1	1
16,35-16,40		15	12		1	29	35	1	1
16,40-16,45	1	7	12		2	31	35	1	1
16,45-16,50	1	10	20	1	3	34	44	3	2
16,50-16,55		8	11		1	35	25		2
16,55-17,00		8	14		1	25	30	2	2
17,00-17,05	1	5	8	2	1	1	19		1
17,05-17,10		6	12		2	1	4	20	1
17,10-17,15		6	10			5	25		2
17,15-17,20	2	6	14	1		5	6	24	
17,20-17,25		9	15		1	1	3	12	2
17,25-17,30	3	9	16			4	5	14	
17,30-17,35		5	12		1	2	4	15	
17,35-17,40	2	8	10	1	2	3	5	10	1
17,40-17,45		5	12		2		4	9	
17,45-17,50		6	14		2	2	6	21	2
17,50-17,55	2	5	14	2	1	1	5	12	1
17,55-18,00		5	12			4	14		
18,00-18,05	1	5	12	1		1	5	16	1
18,05-18,10		5	14		1	1	2	6	2
18,10-18,15		6	10			5	12		1
18,15-18,20	1	6	19		1		4	20	2
18,20-18,25		6	9	1		1	2	25	
18,25-18,30		4	8		1		3	12	1
18,30-18,35	1	4	7		1	2	2	20	
18,35-18,40		5	5	1			4	32	
18,40-18,45	2	6	15		2	1	5	35	2
18,45-18,50		6	9		1		6	30	
18,50-18,55	1	8	8	1		2	5	20	
18,55-19,00		11	10				4	14	1
19,00-19,05	1	12	15	1	2		10	34	2
19,05-19,10		11	24		2		11	32	2
19,10-19,15	1	9	25		1		19	29	1
19,15-19,20	1	8	24		1		12	34	1
19,20-19,25	2	5	21		1	1	10	38	1
19,25-19,30	2	6	22		1	1	14	35	
19,30-19,35	1	5	19		1		15	35	
19,35-19,40		6	21				16	34	
19,40-19,45		4	20				12	35	1
19,45-19,50	1	5	23				10	31	1
19,50-19,55		6	23				12	36	1
19,55-20,00		6	24		1		14	36	1

20,00-20,05	1	9	25			12	14	33	1	2
20,05-20,10	2	9	10			12	12	20		1
20,10-20,15	3	9	15	3	2	18	12	25		
20,15-20,20		10	11			19	11	26	2	1
20,20-20,25	2	10	16	1	1	11	9	28		1
20,25-20,30		9	10			10	8	20	1	
20,30-20,35	1	8	10	2	2	9	7	19		2
20,35-20,40		8	12			9	6	15		1
20,40-20,45	1	9	14	2	1	8	12	16	2	
20,45-20,50	1	5	12			8	14	32		2
20,50-20,55	2	5	17	1	1	5	15	12		
20,55-21,00	3	2	15		2	5	16	10	1	1

Lampiran 1. Tabel 9. Hasil survey lalu lintas di Jl. Bedadung, jam 06,00-21,00

Nama kota : Jl. Bedadung

Jam : 06,00 - 21,00

Hari,Tgl / Bln / Thn: Selasa, 16/01/2007

Waktu	St wago,jip,colt sedan,oplet,hemo			subur band,combi			Truck / bus			sepeda motor			sepeda tak bermotor		
	Kiri	Kanan	Lurus	Kiri	Kanan	Lurus	Kiri	Kanan	Lurus	Kiri	Kanan	Lurus	Kiri	Kanan	Lurus
06,00-06,05	1		2				3	1	1						1
06,05-06,10	2	1	3				1	2	2						1
06,10-06,15	3	2	2				1	1	3						1
06,15-06,20	2	4	3	1			1	5	6	8					1
06,20-06,25	2	5	1				5	20	18						1
06,25-06,30	4	8	3		1		10	30	19						2
06,30-06,35	4	8	4				11	35	20						1
06,35-06,40	5	9	4				16	37	18						1
06,40-06,45	2	8	5		1		17	45	32						1
06,45-06,50	2	5	6				14	43	27						1
06,50-06,55	4	6	7				17	41	23						1
06,55-07,00	2	6	8				13	34	22						1
07,00-07,05	5	4	5		1		12	33	22						2
07,05-07,10	2	5	3	1	1		9	20	22						2
07,10-07,15	2	3	2				7	23	19						2
07,15-07,20	2	3	2				1	4	12	7					2
07,20-07,25	2	3	1	1			5	12	5						1
07,25-07,30	3	3	2				5	7	3						1
07,30-07,35	2	1	2				4	8	5						2
07,35-07,40	2	1	3				3	9	7						2
07,40-07,45	2	1	2				2	6	6						3
07,45-07,50	1	1	3				2	4	6						1
07,50-07,55	2	1	2		1		2	6	7						1
07,55-08,00	2	1	2				2	7	7						2
08,00-08,05	3	1	1				9	3	3	4	1				
08,05-08,10	2		2	1		2	3	2	8	2					
08,10-08,15	1	1	3				1	1	7		2	1			
08,15-08,20	2		3	1			5	4	6	1					
08,20-08,25	1	4			1	1	8	5	2						1
08,25-08,30		5					9	6	2						2
08,30-08,35	2		3			1	7	5	3	2	2				
08,35-08,40	1	5	2				6	4	4						3
08,40-08,45		3			1		9	2	5						1
08,45-08,50	2	1	4			1	8	3	6	3					3
08,50-08,55	2	1	4	1			7	5	5						2
08,55-09,00	1	1	4		2		7	4	4						2

09,00-09,05	2	5		2	8	8	2	2	3	
09,05-09,10	1	6	1		9	9	4			1
09,10-09,15	2	1	5	1	8	8	5		2	
09,15-09,20	4	3		1	7	7	9	1		
09,20-09,25	3	1	2		9	6	3		1	1
09,25-09,30	2	2	2	1	8	3	1	1		
09,30-09,35	2	3		1	7	2	5		2	2
09,35-09,40	2	1	1		6	5	8		1	
09,40-09,45	1	1	1	1	5	4	9			
09,45-09,50	4	1	3		2	2	5	7	1	1
09,50-09,55	1	1	2		4	6	6	2		
09,55-10,00	2	2	5	1	5	3	9	1		
10,00-10,05				1	6	6	8	2	2	1
10,05-10,10	1	3			3	5	7			
10,10-10,15	2	2	2	2	5	4	7	3		
10,15-10,20	2			1	6	5	8		1	1
10,20-10,25	1	3		1	3	6	9	2		
10,25-10,30	2	2	1		2	5	8	1	2	4
10,30-10,35	1	1	4	2	4	4	7			
10,35-10,40	1			2	5	5	9	2		
10,40-10,45	1	4	1		8	2	8			1
10,45-10,50	1	3		1	7	3	7	3	1	
10,50-10,55	1	2	3		1	5	8	6	2	2
10,55-11,00	1	3			5	7	5	1		
11,00-11,05	2	1	4		4	6	2		2	
11,05-11,10	1	4		1	3	2	4	2		1
11,10-11,15	2	2		1	2	2	5	3		
11,15-11,20	1	2	3		1	3	6		1	1
11,20-11,25	1	2	3	2	2	4	3			
11,25-11,30	2	2	4	2	4	5	5	2	2	
11,30-11,35		2		2	5	6	6	1		
11,35-11,40	1	1	2		4	5	3	1		
11,40-11,45	1	1		1	5	4	2		2	1
11,45-11,50	1	5		1	6	2	4		3	
11,50-11,55	1				7	4	5	2		2
11,55-12,00	1	6	2	1	8	5	8		2	
12,00-12,05	2	1			3	4	6	1	1	
12,05-12,10	1	1	2		2	2	2		1	1
12,10-12,15	1	3			2	7	2			
12,15-12,20					2	7	4		1	
12,20-12,25	1	1	2		3	14	10			
12,25-12,30				1	1	15	14			
12,30-12,35	1	2	2		2	19	15			
12,35-12,40	1	3	2		1	10	15			

12.40-12.45		1		2	10	9		1
12.45-12.50	1	2	2	2	12	10		
12.50-12.55	1	1	2	7	14	15	1	1
12.55-12.00		2	1	4	9	9		
13.00-13.05		1	2	2	11	9		
13.05-13.10	1	3		2	8	10		1
13.10-13.15	1	6	1	7	10	8		
13.15-13.20	1	1	2	2	9	10		1
13.20-13.25	1	2	2	2	8	11		
13.25-13.30	2	1	1	2	8	9		
13.30-13.35	2	2	1	2	10	13		1
13.35-13.40			2	2	15	13		
13.40-13.45	1			2	21	12		1
13.45-13.50	2	1	1	2	12	12		
13.50-13.55	1	1		2	12	20		2
13.55-14.00	1	2	1	1	2	15	24	1
14.00-14.05	1	2		1	8	9	1	
14.05-14.10				1	7	8	2	1
14.10-14.15	1		2	2	1	9	7	2
14.15-14.20		1			6	5	3	2
14.20-14.25	1		2	1	5	6	4	2
14.25-14.30		2	1	1	1	4	3	1
14.30-14.35	2			1	7	5	2	
14.35-14.40		3		1	8	5	1	
14.40-14.45	3		2		2	7	4	1
14.45-14.50	2	1	2	2	5	3	2	2
14.50-14.55	2	1			4	2	3	2
14.55-15.00			1	1	1	5	1	1
15.00-15.05	1				2	3		1
15.05-15.10	1	1			2	2	2	
15.10-15.15	2		2		8	1	4	2
15.15-15.20	1	2	2		5	1	4	1
15.20-15.25	1	1	1		1	2	5	
15.25-15.30	1	2			6	3	4	
15.30-15.35		2			7	4	6	1
15.35-15.40	1	3			2	6	4	1
15.40-15.45	2		1		4	5	4	2
15.45-15.50	1	2	2		4	5	4	
15.50-15.55	2	2		1	3	4	4	
15.55-15.00	2	5	2		3	5	5	
16.00-16.05	1				4	5	5	1
16.05-16.10		3	3	1	5	6	5	1
16.10-16.15	1	3	3		4	6	6	2
16.15-16.20					5	7	4	

16,20-16,25	1	2	2			1	2	7		2	
16,25-16,30	1	2		1		2	5	6		2	
16,30-16,35			1			2	5	7	2	2	1
16,35-16,40	1	5	5			7	5	7	3		
16,40-16,45	2	2	3			5		2	2	2	
16,45-16,50	2	1				6	5	4	1		
16,50-16,55		2	1			5	3	5			
16,55-17,00	1	4	3			6	3	4			1
17,00-17,05		1		1	2	3	1	8		1	2
17,05-17,10	2		1	2		1	4	8	1		
17,10-17,15						2	5	9		2	
17,15-17,20	3	2			1	2	6	7	5		
17,20-17,25		2	1	1		2	3	6		2	1
17,25-17,30	2	3	2			2	5	9	4		
17,30-17,35		2	1	2		3	4	8			
17,35-17,40	1	2	3	2		1	4	5	7	3	1
17,40-17,45		1	2			4	4	7			
17,45-17,50			2			3	6	8	2	2	2
17,50-17,55	1	2		1	1	2	3	5	9	1	1
17,55-18,00	2		1			4	4	8			
18,00-18,05		1			1	5	5	7	1		1
18,05-18,10				1	1	3	6	9	2		
18,10-18,15	1		1			5	5	8		1	
18,15-18,20	1	1	2		1	4	4	7		2	
18,20-18,25	1				1	7	2	9	1	1	
18,25-18,30	1		1	1		2	3	8			
18,30-18,35	2	1	2		1	2	2	7	2		
18,35-18,40	2				1	1	4	5			
18,40-18,45	3	2	2		2	2	5		1	1	2
18,45-18,50		2		1		3	6	9			
18,50-18,55	1	1	3			1	1	8	2		
18,55-19,00		3				2	4			1	
19,00-19,05	2		2			4	4		1		
19,05-19,10	3	2	4			8	17		1		
19,10-19,15	3	1				3	3	4		2	
19,15-19,20	3	3	2			4	9				
19,20-19,25		2	3				7	9	1		
19,25-19,30	2	2	1	1		9	7	9	1		
19,30-19,35		1	1			8	5			1	
19,35-19,40	1	1				8	5	5			1
19,40-19,45	1	2	1			5	3		1		1
19,45-19,50	5	2				4	3	4	2	1	4
19,50-19,55	3	1	3			4	6	2			
19,55-20,00	3	1	1			5	3	1			

20,00-20,05	5	3	1		5	2	6		1
20,05-20,10		2	1	1	4	5	4	1	
20,10-20,15	1		1	2	3	5	6	5	
20,15-20,20		1	2		2	4	3	4	2
20,20-20,25	2			1	1	5	5	6	1
20,25-20,30		1	1		3	6	4	5	1
20,30-20,35	3	1		2	2	7	5	4	2
20,35-20,40	2	2	2		1	8	4	5	1
20,40-20,45	1	3		1	2	1	6	6	2
20,45-20,50		2			1	2	5	5	2
20,50-20,55	2	1	1	1	1	2	4	4	
20,55-21,00	3			2		4	5	2	1

Digital Repository/Universitas Jember

Lampiran 2. Tabel 7. Data volume lalu lintas pada jam puncak Jl. PB Sudirman (selatan)

Nama kota :Jl. PP. Sudirman(Selatan)

Jam :06,15-07,15

Hari,Tgl / Bln / Thn :Senin,04/12/2006

Cuaca : cerah

Waktu	St wago, jip, colt sedan, oplet			Truck / bus			sepeda motor			sepeda tak bermotor		
	Kiri	Kanan	Lurus	Kiri	Kanan	Lurus	Kiri	Kanan	Lurus	Kiri	Kanan	Lurus
06,15-06,20	2	15	13			1	8	55	57	1		3
06,20-06,25	2	21	22			2	8	65	65	3		7
06,25-06,30	2	22	24	1	1	1	8	68	69	5		8
06,30-06,35	1	24	25			2	9	81	81	5	1	11
06,35-06,40	1	25	29			3	12	82	84	7		11
06,40-06,45		29	30		1	2	13	78	79	7	1	12
06,45-06,50	1	27	31			1	12	85	86	6		10
06,50-06,55	6	25	28			2	9	78	80	5	5	10
06,55-07,00	4	24	25	1			8	50	75	5	3	9
07,00-07,05	6	20	25		1	2	7	78	83	2	2	8
07,05-07,10	6	22	23				6	65	65	2	5	8
07,10-07,15	5	21	23		1	1	10	56	54	3	6	8
Jumlah	36	275	298	2	4	17	110	841	878	51	23	105
Total		609			23			1829			179	

Sumber : Data survey

Lampiran 2. Tabel 8. Data volume lalu lintas pada jam puncak Jl. PB Sudirman (utara)

Nama kota :Jl. PB. Sudirman(Utara)

Jam :06,15-07,15

Hari,Tgl / Bln / Thn :Senin,04/12/2006

Cuaca : cerah

Waktu	St wago, jip, colt, sedan, oplet			Truck / bus			sepeda motor			sepeda tak bermotor		
	Kiri	Kanan	Lurus	Kiri	Kanan	Lurus	Kiri	Kanan	Lurus	Kiri	Kanan	Lurus
06,15-06,20	1	1	21			1	3	7	39	2	1	6
06,20-06,25	1	1	25	1		1	2	7	44	3		8
06,25-06,30	1	1	29		1	2	3	9	89	5		8
06,30-06,35	2	2	34			2	5	10	88	5		9
06,35-06,40	1	3	35				4	11	90	7	1	11
06,40-06,45	2	2	37			2	9	10	84	7		10
06,45-06,50	2	2	24			2	9	11	78	7	2	12
06,50-06,55	1	2	20	1		2	9	8	73	5		13
06,55-07,00	1	2	22			1	5	8	55	3	1	9
07,00-07,05	3	22	1			2	4	8	40	2	2	8
07,05-07,10	3	24		1			4	6	40	2		9
07,10-07,15	3	23	1			2		6	41	2	1	9
Jumlah	15	22	316	4	2	17	60	101	766	50	8	112
Total		353			23			927			170	

Sumber : Data survey

Lampiran 2. Tabel 9. Data volume lalu lintas pada jam puncak Jl. Bedadung

Nama kota :Jl. Bedadung

Jam :06,15-07,15

Hari,Tgl / Bln / Thn :Senin,04/12/2006

Cuaca : cerah

Waktu	St wago, jip, colt, sedan, oplet			Truck / bus			sepeda motor			sepeda tak bermotor		
	Kiri	Kanan	Lurus	Kiri	Kanan	Lurus	Kiri	Kanan	Lurus	Kiri	Kanan	Lurus
06,15-06,20	2		3				6	7	9	1		
06,20-06,25	2	5			1	1	6	19	17		1	1
06,25-06,30	3	8	2				9	29	18	1		2
06,30-06,35	4	7	3				10	34	19	2		1
06,35-06,40	5	9	4			1	15	35	19	1	1	2
06,40-06,45	5	9	3				19	42	33	2	1	
06,45-06,50	5	5	4				15	41	29			
06,50-06,55	4	5	4	1			16	42	24	1		2
06,55-07,00	3	6	2				12	33	21			1
07,00-07,05	2	5	2			1	11	32	21	2	2	2
07,05-07,10	2	4	1				8	21	18			
07,10-07,15	2	3	2	1			6	22	18		2	2
Jumlah	39	66	30	1	2	3	133	357	246	10	7	13
Total		135			6			736				30

Sumber : Data survey

Lampiran 3. Tabel 13. Perhitungan kondisi arus laju lintas pada perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung

SIMPANG BERSINYAL ARUS LALU LINTAS			Tanggal : Jember Kota : Jember Simpang : Perempatan Jl PB Sudirman, Jl Bedadung, Jl Anggrek Perihal : 3 Fase			Ditanggai : Firmans Edy Periode : Jam puncak (pagi)					
Nama Jalan	Arah	Arus Lalu Lintas Kendaraan Bermotor (MV)						Kendaraan Tak Bermotor			
		Kem. arah Ringau (LV)	Kendaraan Berat (HV)	Motor (MC)	Bermotor (MV)	Kendaraan SMP/	Kend/	Sepeda	Total Kend.	Arus UM	Rasio (UM/MV)
Jl. PB.Sudirman (Selatan)	Kiri (LTOR)	54	5	7	110	22	169	83	0,08	51	
	Kanan (RT)	283	283	5	841	168	129	458	0,43	23	
	Lurus (ST)	313	213	22	29	878	176	1213	517	105	
Jl. PB.Sudirman (Utara)	Total	650	650	42	1829	366	2511	1057		179	0,071
	Kiri (LTOR)	30	9	12	60	12	99	54	0,09	50	
	Kanan (RT)	22	22	2	3	101	20	125	45	8	
Jl.Bedadung	Lurus (ST)	328	17	22	766	153	1111	503		112	
	Total	380	280	28	1856	927	1335	602		170	0,127
	Kiri (LT)	46	5	7	0	0	51	53	0,18	0	
	Kiri (LTOR)	0	0	0	133	27	133	27	0,09	10	
	Kanan (RT)	66	66	2	3	337	67	405	136	7	
	Lurus (ST)	30	30	3	4	235	47	268	81	13	
	Total	142	142	10	13	705	141	857	296	30	0,035

Lampiran 3. Tabel 16. Perhitungan evaluasi ulang pada kondisi eksisting

SIMPANG BERSINYAL PENENTUAN WAKTU SINYAL KAPASITAS										Dikerjakan : Firman Edy									
Tanggal : Jember					Perihal : 3 fase					Periode : Jam puncak (pagi)					Fase 3 (U)				
Simpang: Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung					Fase 1 (S)					Fase 2 (T)									
Pen. tio Kend.	Arus RT simp/jar:	Lebar Nihil	Tipe pendekat	Saturation Flow (smp/jam)	Arus	Ratio	Waktu	Kapa	Dera	Arus	Ratio	Waktu	Kapa	Sx g/c	jat Ke	sitas	Sx g/c	jenu	han
dekat 3rbelok	Arah dasar	efektif	diri lawan	(m)	smp/jam	UKURAN hambatan	Kelan	Parkir	BeloK	Belok	Nilai di sesuaikan	Lalu FR	Arus PR	(detik)					
PLT	PRJ	QKU	QK1	We	So	Fes	Fsf	Fp	FRT	FLT	S	Q	Q/S	FR/IFR	Co	g	c	C	Q C
S	0,00	0,43	-	6,2	3720	0,83	0,9	1,00	1,11	1,00	3092	975	0,32	0,48	58	23	58	1230	0,79
U	0,00	0,07	-	5,9	3540	0,83	0,88	1,00	1,02	1,00	2636	548	0,21	0,32	58	15	58	691	0,79
T	0,09	0,46	-	4	2400	0,83	0,92	1,00	1,12	0,99	2022	269	0,13	0,20	58	10	58	340	0,79
Waktu hilang total (LTI)					10	pra penyesuaian (Co)					58	IFR = 0,66 total g					48		
Waktu siklus sesudah penyesuaian (c)					58														

Lampiran 3. Tabel 17. Perhitungan evaluasi ulang pada kondisi eksisting

SIMPANG BERSINYAL										Tanggal : <u>Jember</u>									
PANJANG ANTRIAN										Kota : <u>Jember</u>									
JUMLAH KENDARAAN TERHENTI										Simpang : <u>Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek,</u>									
TUNDAAN										Jl. Bedadung									
Arus	Kapa	Dera	Rasio	Jumlah kend. Antri (smp)			Panjang	Rasio	Jml	Tundaan	Tundaan	Tundaan	Tundaan	Tundaan	Tundaan	Tundaan	Tundaan	Tundaan	Tundaan
Lalu	sitas	jat Ke	Hijau	NQ 1	NQ2	Total	NQ max	antrian	Kend.	tundaan	tundaan	lalu lintas	geometrik	rata rata	rata rata	rata rata	rata rata	rata rata	total
Pen	Lintas	Sx g/c	GR	Q	C	g/c		(m)	(stop/smp)	terhenti	(smp/jam)	DT	DG	DT+DG	D=	DT	DG	DT+DG	DxQ
							NQ1+NQ2		QL	NS	NS								
S	975	1230	0,79	0,40	1,40	13,869	15,26	22,25	71,77	0,87	849	11,31	3,82	15,13	14754				
U	548	691	0,79	0,26	1,38	8,26	9,64	15	50,85	0,98	536	19,76	3,92	23,68	12980				
T	269	340	0,79	0,17	1,36	4,18	5,54	10,25	51,25	1,14	308	31,86	4,10	35,96	9688				
LTOR	163															6	6	6	977
Total	1955															Total	38399		
																Kend.terhenti rata-rata(stop/smp)	0,87	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)	19,64

Lampiran 3. Tabel 14. Perhitungan simpangan pada kondisi eksisting

Lampiran 3. Tabel 15. Perhitungan simpang pada kondisi eksisting

SIMPANG BERSINYAL PANJANG ANTRIAN JUMLAH KENDARAAN TERHENTI										Dikerjakan : Firman Eddy Perihal : 3 fase Periode : Jam puncak (pagi)					
TUNDAAN										Jl. Bedadung					
Arus	Kapa	Wera	Rasio	Jumlah kend.	Antri (smp)	Panjang	Ratio	Jml	Tundaan	Tundaan	Tundaan	Tundaan	Tundaan		
Lalu Lintas	sitas Sx g/c	j t Ke jenu han	Hijau GR	NQ1	NQ2	Total	NQ max	antrian (m)	Knd. (stop/smp)	terhenti (smp/jam)	lalu limas rata rata	geometrik rata rata	rata rata D=		
Pen dekat	smp/jam	Q	C	Q/C	g/c		NQ1+NQ2	QL	NS	Nsv	DT	DG	DT+DG	DxQ	
S	975	1506	0,65	0,49	0,42	15,821	16,24	24,75	79,84	0,69	675	8,02	3,57	11,59	11296
U	548	642	0,85	0,24	2,30	11,34	13,65	21,5	72,88	1,03	567	30,60	4,12	34,72	19029
T	269	285	0,94	0,14	4,94	5,78	10,73	18,25	91,25	1,65	446	87,36	4,46	91,82	24735
LJOR	163										6	6	6	977	
Total	1955										Total	1687	Total	56037	
											Kend.terhenti rata-rata(stop/smp)	0,80	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)	28,66	

Tabel 18. Perhitungan evaluasi ulang dengan jumlah circle time 60

SIMPANG BERSINYAL PENENTUAN WAKTU SINYAL KAPASITAS										Dikerjakan : Firman Edy Perihal : 3 fase Periode : Jam puncak (pagi)									
Fase 1 (S)					Fase 2 (T)					Fase 3 (U)									
Ratio Kend	Arus RT smp/jam	Lebar	Nilai	Saturation Flow (smp/jam)						Arus	Rasio				Waktu	Kapa			
Pen	Arab	Nilai	efektif dasar	Semua Tipe pendekat	Tipe P					Lalu	Arus				nijau	sitas			
dekat	Belok	(m)	aral	Ukuran hamatan k-lan	Parkir	Belok	Nilai di			FR	PR				(detik)	Sx g/c jenu			
Plt	PRI	QRT	QRTO	We	So	Fcs	Fg	Fp	FRT	FLT	S	Q	Q/S	FR/IFR	C0	g	c	C	Q/C
S	0,00	0,43	-	6,2	3720	0,83	0,9	1,00	1,11	1,09	3092	975	0,32	0,48	58	29	70	1273	0,77
U	0,00	0,07	-	5,9	3540	0,83	0,88	1,00	1,02	1,00	2636	548	0,21	0,32	58	19	70	716	0,77
T	0,09	0,46	-	4	2400	0,83	0,92	1,00	1,12	0,99	2022	269	0,13	0,20	58	12	70	352	0,77
Waktu hilang total (LT)		10	Waktu siklus pada penyesuaian (Co)		58							IFR = 0,66		total g 60					
Waktu siklus sesudah penyesuaian (c)					70														

Lampiran 3. Tabel 19. Perhitungan evaluasi ulang dengan jumlah circle time 60

SIMPANG BERSINYAL										Dikerjakan : Firmans Edy									
PANJANG ANTRIAN										Perihal : 3 fase									
JUMLAH KENDARAAN TERHENTI										Periode : Jam puncak (pagi)									
TUNDAAAN										Jl. Bedadung									
Arus r'an dekat smp/jam	Kapa Lalu Lintas Sx g/c	Dera sitas Sx g/c	Rasio g/c	Jumlah kend. jat Ke jenu han	NQ1 Total	NQ2	Antri (smp)	Panjang (m)	Rasio Knd. (stop/smp)	Jml N.s.v	Knd. terhenti (smp/jam)	Tundaan tundaan lalu lintas geometrik	Tundaan rata rata	Tundaan rata rata	Tundaan DT+DG	Tundaan DT	Tundaan DG	DxQ	
S U I LTOR Total	975 548 269 163 1955	1273 716 352 0 1955	0,77 0,77 0,77 0,77 0,77	0,41 0,27 0,17 0,17 0,17	1,13 1,12 1,11 1,11 1,11	16,288 9,80 6,10 4,99 4,99	17,42 10,92 18,5 6,10 6,10	40 27 92,50 1,05 1,05	0,83 0,92 1,05 0,03 0,03	806 506 282 0 0	11,48 20,35 32,03 0 0	3,76 3,72 4,03 0 0	15,24 24,08 36,06 0 0	14858 13197 9715 0 0	14858 13197 9715 0 0	14858 13197 9715 0 0			
Kend.terhenti rata-rata(stop/smp)										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							
										Total	1594	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)							

Lampiran 3. Tabel 20. Perhitungan evaluasi ulang dengan jumlah cicle time 70

SIMPANG BERSINYAL PENENTUAN WAKTU SINYAL KAPASITAS										Dikejalan : Firman Edy Perihal : 3 fase Perioda : Jam puncak (pagi)									
Fase 1 (S)					Fase 2 (T)					Fase 3 (U)									
Ratio Kend.	Arus / T sampa/jam	Lebar jalan	Nilai efektif dasar	Semuanya	Tipe pendekat	Tipe P	Parkir	Rerlok	Relok	Nilai di sesukan	Lalu lalin	Arus basic	Ratio PR	Waktu hijau (detik)	Kapasitas SX g/c	Dera jat Ke jenu han	Kapa sitas	Q/C	
Berbelok diri	Arah laju	(m)	smpl/jam	likuran hambatan kota	datan	FRT	FLI	S	Q	smpl/jam	FR	Arus	basic	hijau (detik)					
Pen dekat	PLT	PRT	QRT	QRIO	We	So	Fcs	Fsf	Fg	Fp	FRT	Lalu	Arus	basic	hijau (detik)				
S	0,00	0,43	-	-	6,2	3720	0,83	0,9	1,00	1,00	1,11	1,00	3092	975	0,32	0,48	58	34	80
U	0,00	0,07	-	-	5,9	3540	0,83	0,88	1,00	1,00	1,02	1,00	2636	548	0,21	0,32	58	22	80
T	0,09	0,46	-	-	4	2400	0,83	0,92	1,00	1,00	1,12	0,99	2022	269	0,13	0,20	58	14	80
Waktu hilang total (LTI)					Waktu siklus pra penyesuaian (Co)					IFR = 0,66 total g					70				
					Waktu siklus sesudah penyesuaian (c)														

Lampiran 3. Tabel 21. Perhitungan evaluasi ulang dengan jumlah cicle time 70

SIMPANG BERSINYAL PANJANG ANTRIAN JUMLAH KENDARAAN TERHENTI TUNDAAN										Tanggal : Jember Kota : Simpang : Jl. PB Sudirman, Jl. Anggret, Jl. Bedadung									
Arus Lalu Lintas Pen dekat Q C	Kapa sitas Sx g/c	Dera jat Ke jenu GR	Rasio g/c	Jumlah kend. Antri ('smp)			NQ max (m)	Panjang antri. n (m)	Knd. (stop/smp (smp/jam))	Jml terhenti Nsv	Tundaan			Tundaan lalu lintas DT	geometrik rata rata DT	Tundaan rata rata DG	Tundaan total DG		
				NQ1	NQ2	Total					QL	NS	Tundaan DT						
S	975	1299	0,75	0,42	1,00	18,344	19,34	28	90,32	0,80	783	11,96	3,72	15,69	15295				
U	548	730	0,75	0,28	0,99	11,12	12,11	19	64,41	0,89	490	21,44	3,63	25,07	13739				
T	269	359	0,75	0,18	0,98	5,68	6,66	12	60,00	1,00	270	33,29	4,00	37,29	10046				
LTOR	163														6	977			
Total	1955															6	40057		
										Kend.terhenti rata-rata(stop/smp)	0,79			Tundaan simpang rata-rata (det/smp)	20,49				

Lampiran 3. Tabel 22. Perhitungan evaluasi ulang dengan jumlah cicle time 80

SIMPANG BERSINYAL PENENTUAN WAKTU SINYAL KAPASITAS										Dikerjakan : Irmam Edy										
Tanggal : 15/03/2023					Kota : Jeruber					Perihal : 3 fase					Perihal : 3 fase					
Simpang: Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung					Periode : Jam puncak (pagi)					Periode : Jam puncak (pagi)					Periode : Jam puncak (pagi)					
Rasio Kehidupan RT strip/jam	Lebar jalan dasar (m)	Nilai efektif dasar	Tipe pendekat	Saturation Flow (strip/jam)	Rasio Arus fasae hijau (detik)	Waktu sitas	Kapasitas	Perihal : 3 fase	Perihal : 3 fase	Perihal : 3 fase	Perihal : 3 fase	Perihal : 3 fase	Perihal : 3 fase	Perihal : 3 fase	Perihal : 3 fase	Perihal : 3 fase	Perihal : 3 fase	Perihal : 3 fase		
Pen dekat	Arah dulu lawan	Arah dulu lawan	Parkir	Tipe P	Nilai di lalu arus	Waktu	Dera	Perihal : 3 fase	Perihal : 3 fase	Perihal : 3 fase	Perihal : 3 fase	Perihal : 3 fase	Perihal : 3 fase	Perihal : 3 fase	Perihal : 3 fase	Perihal : 3 fase	Perihal : 3 fase	Perihal : 3 fase		
PLT	PRT	QRT	QRTO	We	So	Fcs	Fsf	Ukuran hambatan kota	Belok	Belok	Belok	Belok	Belok	Belok	Belok	Belok	Belok	Belok	Belok	
S	0,00	0,43	-	6,2	3720	0,83	0,9	1,00	1,00	1,11	1,00	3092	975	0,32	0,48	58	38	90	1.320	0,74
U	0,00	0,07	-	5,9	3540	0,83	0,88	1,00	1,00	1,02	1,00	2636	548	0,21	0,32	58	25	90	742	0,74
T	0,09	0,46	-	4	2400	0,83	0,92	1,00	1,00	1,12	0,99	2022	269	0,13	0,20	58	16	90	365	0,74
Waktu hilang total (LTI)										10	Waktu siklus prasyeuaian (Co)	53	Waktu siklus sesudah penyetaian (Co)	90	Waktu hilang total (LTI)	0,66	total g	80		
Waktu hilang total (LTI)										10	Waktu siklus prasyeuaian (Co)	53	Waktu siklus sesudah penyetaian (Co)	90	Waktu hilang total (LTI)	0,66	total g	80		

Lampiran 3. Tabel 23. Perhitungan evaluasi ulang dengan jumlah siklus 80

SIMPANG BERSINYAL PANJANG ANTRIAN JUMLAH KENDARAAN TERHENTI TUNDAAN										Dikerjakan : Firman Edy Perihal : 3 fase Periode : Jam puncak (pagi)					
Arus Lalu Limitas Pen dekat Q	Kapa sitas Sx g/c smp/jam C	Dera jat Ke jenu han	Rasio Hijau GR	Jumlah kend. Antri (smp)			Panjang antrian (m)	Rasio knd. (stop/smp terhenti (smp/jam))	Jml tundaan lalu lintas rata rata NSV	Tundaan geometrik rata rata DT			Tundaan rata rata D= DT+DG DG		
				NQ1	NQ2	Total				tundaan lalu lintas rata rata DT	Tundaan geometrik rata rata DG				
S	975	1320	0.74	0.43	0.91	20.399	21.31	29.5	95.16	0.79	767	12.59	3.70	16.29	15886
U	548	742	0.74	0.28	0.90	12.43	13.33	20.5	69.49	0.88	480	22.78	3.56	26.34	14;38
T	269	365	0.74	0.18	0.90	6.37	7.26	12.5	62.50	0.97	262	35.04	3.98	39.02	10513
LTOR	163										6	6	6	977	
Total	1955										1509	1509	1509	41814	
Kend. terhenti rata-rata(stop/smp)				Total			0,77			Tundaan simpang rata-rata (det/smp)			21,39		

Lampiran 3. Tabel 24. Perhitungan evaluasi ulang dengan jumlah siklus 90

Lampiran 3. Tabel 25. Perhitungan evaluasi ulang dengan jumlah siklus 99

Dikerjakan : Firman Edy										Perihal : 3 fase			Periode : Jam puncak (pagi)		
Tanggal : Kota : Jember Simpang : Jl. PB Sudirman, Jl. Angrek, Jl. Bedadung					Jumlah kend. Antri (smp)					Panjang Rasio		Tundaan			
Arus	Kapa	Dera	Rasio	Jml	NQ1	NQ2	Total	NQ max	antrian	Kend.	Knd.	tundaan	Tundaan	Tundaan	
Lalu Lintas	sitas Sx/g/c	jat Ke jenu han	Hijau GR					(m)	(stop/smp (smp/jam)	terhenti	latu lintas	geometrik	rata rata	rata rata	
Pen dekat	smp/jam	Q	C	Q/C	g/c			NQ1+NQ2	QL	NS	Nsv	Df	DG	DT+DG	DxQ
S	975	1336	0,73	0,43	0,84	22,455	23,30	31	100,00	0,77	755	13,31	3,68	16,99	16565
U	548	751	0,73	0,29	0,84	13,74	14,58	24,5	83,05	0,86	473	24,27	3,51	27,78	15227
T	269	369	0,73	0,18	0,83	7,06	7,89	11,5	57,50	0,95	256	37,09	3,96	41,05	11059
LITOR	163												6	6	977
Total	1955														43828
Kend terhenti rata-rata(stop/smp)										Total	1483	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)			22,42

Lampiran 3. Tabel 26. Perhitungan evaluasi ulang dengan jumlah circle time 100

SIMPANG BERSINYAL PENENTUAN WAKTU SINYAL KAPASITAS										Dikerjakan : Firman Edy Perihal : 3 fase Simpang: Jl. PB Sudirman, Jl. Angrek, Jl. Bedadung Periode : Jam puncak (pagi)										
Fase 1 (S)					Fase 2 (T)					Fase 3 (U)										
Ratio Kend.	Arus RT smp/jam	Lebar	Nilai	Saturation Flow (smp/jam)					Arus	Ratio	Rasio	Waktu	Kapa	Dera						
Berbelok	Arah	Arah	efektif dasar	Semua Tipe pendekat					Lalu	Arus	fase	hijau	Kapa							
Pen	Pdir	PR	QRTO	We	So	Fcs	Fsf	Fg	Tipe P	Belok	Belok	Lalu	Sx g/c	Jenis						
dekat										Kanan	Kiri	sesaatkan								
S	0,00	0,43	-	6,2	3720	0,83	0,9	1,00	1,11	1,00	3092	975	0,32	0,48	58	48	110	1350	0,72	
U	0,00	0,07	-	5,9	3540	0,83	0,88	1,00	1,00	1,02	1,00	2636	548	0,21	0,32	58	32	110	759	0,72
T	0,09	0,46	-	4	2400	0,83	0,92	1,00	1,00	1,12	0,99	2022	269	0,13	0,20	58	20	110	373	0,72
Waktu hilang total(LTI)					10 Waktu siklus pra penyeluaran (Co)					58					IFR = 0,66 total g 100					
Waktu siklus sesudah penyeluaran (C)					110															

Lampiran 3. Tabel 27. Perhitungan evaluasi ulang dengan jumlah circle time 100

SIMPANG BERSINYAL PANJANG ANTRIAN JUMLAH KENDARAAN TERHENTI										Jl. Bedadung								
TUNDAAAN					Jumlah kend. Antri (smp)					Panjang Rasio		Jml		Tundaan		Tundaan		
Pen	Arus	Kapa	Dera	Rasio	NQ1	Hijau	NQ max	antrian	Kend.	Knd.	(stop/smp)	terhenti	lalu lintas	geometrik	rata rata	D=	DT+DG	DxQ
Pen	Arus	Kapa	Dera	Rasio	NQ1	Hijau	NQ max	antrian	Kend.	Knd.	(stop/smp)	terhenti	lalu lintas	geometrik	rata rata	D=	DT+DG	DxQ
Pen	Arus	Kapa	Dera	Rasio	NQ1	Hijau	NQ max	antrian	Kend.	Knd.	(stop/smp)	terhenti	lalu lintas	geometrik	rata rata	D=	DT+DG	DxQ
S	975	1350	0,72	0,44	0,80	24,511	25,31	34,5	111,29	0,76	74,5	14,07	3,67	17,74	17299			
U	548	759	0,72	0,29	0,79	15,06	15,85	24,5	83,05	0,85	46,7	25,85	3,47	29,32	16073			
T	269	373	0,72	0,18	0,79	7,74	8,53	13,75	68,75	0,93	25,1	39,31	3,95	43,26	11654			
LTOR	163												6	6	977			
Total	1955															Total	46003	
																Kend.terhenti rata-rata(stop/smp)	0,75	
																Tundaan simpang rata-rata (det/smp)	23,53	

Lampiran 3. Tabel 28. Perhitungan evaluasi ulang dengan jumlah circle time 110

SIMPANG BERSINYAL PENENTUAN WAKTU SINYAL KAPASITAS				Tanggal : Kota : Jember Simpang: Jl. PB Sudirman, Jl. Angrek, Jl. Bedadung				Dikerjakan : Yirman Edy				
				Perihal : 3 fase				Periode : Jam puncak (pagi)				
				Fase 1 (S)				Fase 2 (T)				
				Fase 3 (U)				Fase 3 (U)				
Ratio Kend.	Arus RT strip/jam	Lebar	Nilai	Saturation Flow (smp/jam)				Arus	Rasio	Waktu	Kapa	
Berbelok	Arah	Arah	efektif dasar	Semua Tipe pendekat				Tipe P	Nilai di	hijau	Dera	
diri	diri	lawan	(m)	ukuran hambatan	Kelan	Parkir	Belok	Belok	Lalu	Arus	sitas	
Pen	PLT	PRT	QRT	We	So	Fcs	Fsf	Fg	FRT	PR	Sx g/c	
dekat											Jat Kc	
S	0,00	0,43	-	-	6,2	3720	0,83	0,9	1,00	1,11	1,00	0,32
U	0,00	0,07	-	-	5,9	3540	0,83	0,88	1,00	1,02	1,00	0,21
T	0,09	0,46	-	-	4	2400	0,83	0,92	1,00	1,12	0,99	0,13
Waktu hilang total (LTI)				Waktu siklus pra penyesuaian (Co)				Q/S	FR/IFR	Co	C	
				Waktu siklus sesudah penyesuaian (c)				Q		c	C	
				IFR = 0,66								
				total c = 110								

lampiran 3. Tabel 29. Perhitungan evaluasi ulang dengan jumlah circle time 110

SIMPANG BERSINYAL												Dikerjakan : Firman Edy				
PANJANG ANTRIAN												Perihal : 3 fase				
JUMLAH KENDARAAN TERHENTI												Periode : Jam puncak (pagi)				
TUNDAAN												Tundaan				
Arus	Kepa Lalu Pen dekat	Dera sitas Lintas simpjam	Rasio jat Ke Sx g/c	Hijau GR han	NQ1 NQ2	Jumlah kend. Antri (smp)	Panjang NQ max	Rasio antrian (m)	Knd. (stop/smp	Jml Knd.	Tundaan lalu lintas (smp/jam)	Tundaan geometrik	Tundaan rata rata	Tundaan DT	DT+DG	DxQ
Q	C	Q/C	g/c			NQ1+NQ2	QL	NS	terhenti	NSv	DT	DT	DT	DT+DG	DT+DG	DxQ
S	975	1361	0,72	0,44	0,76	26,566	27,32	38	122,58	0,76	738	14,88	3,66	18,54	18070	
U	548	765	0,72	0,29	0,76	16,37	17,13	25,5	86,44	0,84	462	27,49	3,44	30,94	16956	
T	269	376	0,72	0,19	0,75	8,43	9,18	14	70,00	0,92	248	41,65	3,94	45,59	12282	
LTOR	163												6	6	977	
Total	1955													Total	48285	
Kend terhenti rata-rata(smp)												0,74	Tundaan simpang rata-rata (det/smp)			
													24,70			

Lampiran 3. Tabel 30. Perhitungan evaluasi ulang dengan jumlah circle time 120

SIMPANG BERSINYAL										Tanggai :									
PENENTUAN WAKTU SINYAL										Kota : Jember									
KAPASITAS										Simpang: Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung									

Lampiran 3. Tabel 31. Perhitungan evaluasi ulang dengan jumlah circle time !20



Gambar arus lalu lintas pada perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung



Gambar arus lalu lintas pada perempatan Jl. PB Sudirman, Jl. Anggrek, Jl. Bedadung



Surveyor



Surveyor