

EVALUASI TUNDAAN PADA SIMPANG EMPAT TAK BERSINYAL DI KOTA MATARAM (STUDI KASUS : SIMPANG JALAN PEJANGGIK DAN SIMPANG JALAN CATURWARGA)

HASYIM ^{1)*}, ROHANI ²⁾

Jurusan Teknik Sipil Fakultas Teknik Universitas Mataram

hasyim_husien@unram.ac.id (corresponding)

ABSTRAK

Simpang Pejanggik dan Simpang Caturwarga merupakan simpang tak bersinyal yang terdapat di Kota Mataram. Kedua simpang tersebut memiliki karakteristik yang sama, yaitu sama-sama memiliki empat lengan. Lokasi kedua simpang berdekatan menyebabkan sering terjadinya tundaan lalu lintas. Untuk itu perlu adanya penelitian untuk mengoptimalkan kinerja dari kedua simpang tak bersinyal tersebut.

Metode yang digunakan untuk menganalisis kedua simpang tersebut adalah Manual Kapasitas Jalan Indonesia (1997). Data – data yang digunakan berupa data primer dan sekunder, seperti volume lalu lintas, kapasitas, derajat kejemuhan, tundaan, dan peluang antrian. Hasil analisis kinerja simpang Jalan Pejanggik kondisi eksisting DS = 1,086, tundaan = 24,2 detik/smp, dan peluang antrian = 47,6%. Kinerja Simpang Jalan Caturwarga kondisi eksisting DS = 0,97, tundaan = 18,1 detik/smp dan peluang antrian = 38,54%. Untuk peningkatan Simpang Tak Bersinyal diberikan beberapa alternatif. Alternatif pertama Simpang Jalan Pejanggik DS = 1,00. tundaan = 19 detik/smp dan peluang antrian = 40,20%, Simpang Jalan Caturwarga DS = 0,95. tundaan = 17 detik/smp dan peluang antrian = 36,92%. Alternatif kedua Simpang Jalan Pejanggik DS = 0,97. tundaan = 18 detik/smp dan peluang antrian = 38,44%, Simpang Jalan Caturwarga DS = 0,91. tundaan = 15,9 detik/smp dan peluang antrian = 33,7%.

Kata kunci : Simpang tak bersinyal, Derajat Kejemuhan, Tundaan, Peluang antrian

ABSTRACT

Pejanggik intersection and Caturwarga intersection are unsignalized intersections in Mataram City. Both intersections have the same characteristics, namely they both have four arms. The location of the two intersections close together causes frequent traffic delays. For this reason, research is needed to optimize the performance of these two unsignalized intersections.

The method used to analyze the two intersections is the Indonesian Road Capacity Manual (1997). The data used is primary and secondary data, such as traffic volume, capacity, degree of saturation, delays and queuing opportunities. Results of performance analysis of the Jalan Pejanggik intersection in existing conditions DS = 1.086, delay = 24.2 seconds/pcu, and queuing opportunity = 47.6%. Performance of the Caturwarga Road Intersection in existing conditions DS = 0.97, delay = 18.1 seconds/pcu and queuing opportunity = 38.54%. To improve unsignalized intersections, several alternatives are provided. The first alternative is Jalan Pejanggik Intersection DS = 1.00. delay = 19 seconds/smp and chance of queuing = 40.20%, Jalan Caturwarga DS intersection = 0.95. delay = 17 seconds/smp and chance of queuing = 36.92%. Second alternative Pejanggik Road Intersection DS = 0.97. delay = 18 seconds/smp and chance of queuing = 38.44%, Jalan Caturwarga DS intersection = 0.91. delay = 15.9 seconds/smp and chance of queuing = 33.7%.

Keywords: Unsignalized intersection, Degree of Saturation, Delay, Chance of queuing

PENDAHULUAN

Simpang Pejanggik dan simpang Caturwarga merupakan simpang yang terdapat di Kota Mataram. Kedua simpang tersebut memiliki karakteristik yang sama yaitu sama-sama memiliki empat lengan yang terdiri dari jalan mayor dan jalan minor. Kedua simpang ini memiliki lokasi yang berdekatan dan dihubungkan oleh Jalan Melati, Jalan Puring dan Jalan Pancaka.

Survai pendahuluan menunjukkan bahwa kedua simpang tersebut sering terjadi tundaan, terutama pada jam-jam masuk sekolah (pagi hari) dan pulang sekolah (siang hari) karena lokasi simpang tersebut ada tiga sekolah

menengah pertama yakni SMPN 2 Mataram, SMPN 1 Mataram, dan SMPN 15 Mataram. Hal ini karena Simpang Pejanggik dan simpang Caturwarga merupakan jalan yang dilewati kawasan sekolah, kawasan perkantoran dan kawasan pemukiman. Simpang empat Tak Bersinyal Jalan Caturwarga terkena dampak dari pergerakan arus lalulintas pada saat antar jemput anak sekolah. Adanya kedua simpang tersebut bisa menjadi salah satu faktor akibat adanya tundaan yang terjadi di jaringan jalan itu sendiri. Untuk itu perlu adanya pengaturan lalu lintas dalam mengoptimalkan fungsi jaringan jalan agar dapat mengurangi permasalahan diatas.

Santosa (2003), menyatakan bahwa simpang tiga Jati Kudus saat ini tidak layak lagi. Hal ini dapat dilihat dari derajat kejemuhan (DS) yang sudah mencapai 1,16 dan peluang antrian 55%-100%. Setelah dilakukan perbaikan dengan merubah bentuk geometri jalan dan pelarangan belok kanan bagi kendaraan dari arah jalan minor, maka didapat DS = 0,781 dan peluang antrian 21%-42%.

Sadzali (2011), menyatakan bahwa simpang empat tak bersinyal Mirota Godean, memiliki kinerja buruk karena kinerjanya tidak dapat memenuhi standar MKJI 1997. Hal tersebut karena hasil nilai derajat kejemuhan (DS) = 1,340; peluang antrian (QP) = 155%; dan tundaan sebesar 1577,091 detik/smp. Namun ketika dilihat dari segi ekonomis, lampu lalu lintas sebelumnya tidak aktif dapat dioperasikan kembali. Oleh karena itu pengaktifan kembali lampu lalu lintas yang dikombinasikan dengan alternatif sebelumnya menjadi alternatif lain dalam meningkatkan kinerja. Alternatif tersebut diantaranya adalah pelebaran badan jalan, pembuatan empat lajur pada jalan utama, pemberian rambu lalu lintas dan pelebaran untuk pendekat masuk. Dengan demikian, alternatif kombinasi tersebut telah dapat memberikan hasil yang baik sesuai dengan yang disyaratkan MKJI 1997 yaitu derajat kejemuhan pendekat Utara = 0,522; derajat kejemuhan pendekat Timur = 0,791; derajat kejemuhan pendekat Selatan = 0,479; dan derajat kejemuhan pendekat Barat = 0,81 .

Rumusan Masalah

1. Bagaimana kinerja simpang empat tak bersinyal Jalan Pejanggik di lihat dari tundaan, derajat kejemuhan dan peluang antrian?
2. Bagaimana kinerja simpang empat tak bersinyal Jalan Caturwarga di lihat dari tundaan, derajat kejemuhan dan peluang antrian?
3. Apa alternatif untuk peningkatan kinerja kedua simpang empat tak bersinyal tersebut?

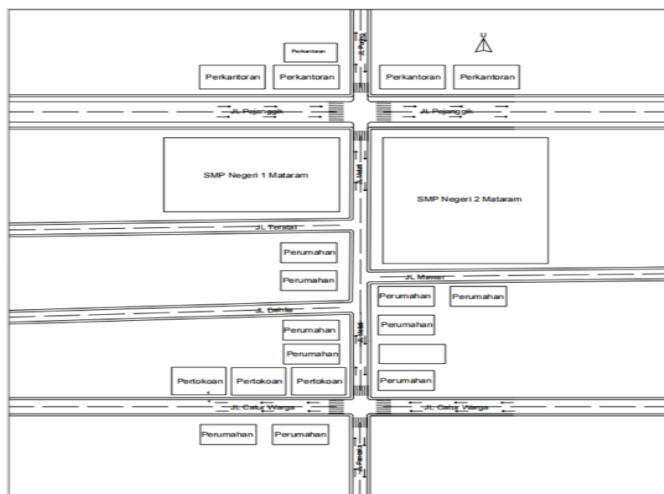
Tujuan Penelitian

1. Mengetahui kinerja simpang empat tak bersinyal Jalan Pejanggik di lihat dari tundaan, derajat kejemuhan dan peluang antrian.
2. Mengetahui kinerja simpang empat tak bersinyal Jalan Caturwarga di lihat dari tundaan, derajat kejemuhan dan peluang antrian.
3. Memberikan beberapa alternatif untuk peningkatan kinerja kedua simpang empat tak bersinyal tersebut?.

METODE PENELITIAN

Waktu Pelaksanaan dan Lokasi Penelitian

Lokasi penelitian dilakukan di simpang empat tak bersinyal Jalan Pejanggik dan simpang empat tak bersinyal Jalan Caturwarga Kota Mataram. Kedua simpang Empat ini dipilih karena lokasinya yang berdekatan dan berada di pusat Kota Mataram.



Gambar 1 Lokasi Simpang Empat Jalan Pejanggik dan Simpang Empat Jalan Caturwarga

Waktu penelitian direncanakan selama 3 hari dan dibuat 2 sesi setiap sesi diambil selama 15 menit dan berlangsung selama 2 jam (Hobbs, F. D. 1995).

Survei Pendahuluan

Survei pendahuluan dilakukan sebelum dilaksanakannya pengambilan data. Survei pendahuluan dilakukan pada hari Jumat jam 07.00 – 12.00 WITA. Survei pendahuluan bertujuan sebagai berikut :

- a. Meninjau lokasi penelitian
- b. Meninjau titik survei
- c. Merencanakan posisi penempatan surveyor
- d. Pencacahan arus lalu lintas

Survei Geometrik

Survei geometrik dilakukan pada saat keadaan arus lalu lintas sedang sepi sehingga tidak mengganggu kelancaran arus lalu lintas dan juga tidak membahayakan keamanan surveyor. Pengukuran dilakukan secara langsung di lapangan selama 1 hari (Hobbs, F. D. 1995).

Volume Lalu Lintas

Volume lalu lintas adalah Jumlah Kendaraan yang lewat pada suatu jalan dalam satuan waktu (hari, jam, menit). Volume lalu lintas yang tinggi membutuhkan lebar perkerasan jalan yang lebih besar (Morlok, K. E. (1988).

Kapasitas Simpang

Kemampuan simpang untuk menampung arus lalu lintas maksimum per satuan waktu dan dinyatakan dalam SMP/jam. Kapasitas pada simpang dihitung pada setiap pendekat ataupun kelompok lajur dalam suatu pendekat.

Kapasitas total persimpangan dapat dinyatakan dengan hasil perkalian antara kapasitas dasar (Co) dan faktor-faktor penyesuaian (F). Rumusan kapasitas simpang menurut MKJI (1997) dapat dituliskan sebagai beriku :

$$C = Co \times Fw \times FM \times FCS \times FRSU \times FLT \times FRT \times FMI \quad \dots \dots \dots \quad (1)$$

Dimana:

C	= Kapasitas aktual (sesuai kondisi yang ada)
Co	= Kapasitas dasar
Fw	= Faktor penyesuaian lebar masuk
FM	= Faktor penyesuaian median jalan utama
FCS	= Faktor penyesuaian ukuran kota
FRSU	= Faktor penyesuaian tipe lingkungan jalan, hambatan samping dan kendaraan tak bermotor.
FLT	= Faktor penyesuaian rasio belok kiri
FRT	= Faktor penyesuaian rasio belok kanan
FMI	= Faktor penyesuaian rasio arus jalan minor

Derajat Kejenuhan

Derajat kejenuhan merupakan rasio lalu lintas terhadap kapasitas. Derajat kejenuhan digunakan sebagai faktor utama dalam penentuan tingkat kinerja simpang dan segmen jalan, nilai derajat kejenuhan akan menunjukkan apakah segmen jalan tersebut mempunyai masalah kapasitas atau tidak. Derajat kejenuhan simpang (DS) dihitung sebagai berikut :

$$DS = Q / C \quad \dots \dots \dots \quad (2)$$

Dimana :

DS	= Derajat Kejenuhan
Q	= Arus lalu lintas total pada simpang (smp/jam)
C	= Kapasitas (smp/jam)

Tundaan

Tundaan merupakan waktu tempuh tambahan yang diperlukan untuk melewati simpang dibandingkan kondisi arus jalan tanpa simpang. Tundaan terdiri dari tundaan lalu lintas (DT) dan Tundaan Geometrik (DG). Tundaan Lalu lintas merupakan akibat dari interaksi lalu lintas dengan gerakan lalu lintas yang berlawanan. Tundaan geometrik merupakan waktu tambahan akibat perlambatan dan percepatan kendaraan yang terganggu dan

tak terganggu. Tundaan dapat dihitung dengan Rumus :

a. Tundaan lalu lintas simpang (DT1)

Tundaan lalu lintas simpang merupakan arus lalu lintas rata-rata semua kendaraan bermotor yang memasuki pada simpang. Ditentukan dari kurva empiris antara DT1 dan DS. Dengan menggunakan rumus :

Untuk $D_s < 0,6$

Untuk DS > 0,6

b. Tundaan lalu lintas jalan utama (DTMA)

Tundaan lalu lintas jalan utama merupakan lalu lintas rata-rata semua kendaraan bermotor yang masuk persimpangan dari jalan utama. DTMA ditentukan dari kurva empiris antara DTMA dan DS. Dengan menggunakan rumus :

Untuk DS < 0,6

Untuk DS > 0,6

c. Tundaan lalu lintas jalan minor (DTMI)

Tundaan lalu lintas jalan minor dapat ditentukan berdasarkan tundaan simpang rata-rata dan tundaan jalan utama rata-rata. Dengan menggunakan rumus :

$$DTMI = (Q_{total} \times DT1 - QMA \times DTMA) / QMI \quad \dots \dots \dots \quad (7)$$

Dimana :

Qtot : Jumlah arus total (smp/jam), DT1 : Tundaan lalu lintas simpang (smp/det), QMA : Arus total jalan utama (smp/det), DTMA : Tundaan lalu lintas jalan utama (smp/ det), QMI : Arus total jalan minor simpang (smp/det).

d. Tundaan geometrik simpang (DG)

Merupakan tandaan geometrik rata-rata semua kendaraan bermotor yang masuk pada simpang. Dengan menggunakan rumus :

Untuk DS < 1,0 :

Untuk $DS \geq 1,0$: $DG = 4$

Dimana :

DG : Tundaan geometrik simpang (det/smp), DS : Derajat kejenuhan, PT : Rasio belok total terhadap arus total.

e. Tundaan simpang (D)

Semua tandaan geometrik simpang dan tandaan lalu lintas yang ada pada simpang. Dengan menggunakan rumus :

Dimana :

DG : Tundaan geometrik simpang (det/smp), DT1 : Tundaan lalu lintas simpang (det/smp).

Peluang antrian (QP)

Peluang antrian ditentukan dari kurva peluang antrian/derajat kejemuhan secara empiris. Peluang antrian (QP%) adalah kemungkinan terjadinya antrian dengan lebih dua kendaraan di daerah pendekat yang mana saja pada simpang tak bersinyal. Batas nilai peluang antrian dapat diperkirakan dari hubungan kurva peluang antrian atau derajat kejemuhan. Analisis adalah proses pemecahan masalah yang dimulai dengan hipotesis (dugaan) sampai terbukti melalui beberapa kepastian (pengamatan, percobaan). Dapat digunakan rumus sebagai berikut

$$\text{Batas atas QP\%} = 47,71 \times DS - 24,68 \times DS^2 + 56,47 \times DS^3 \quad \dots \dots \dots \quad (10)$$

$$\text{Batas bawah QP\%} = 9,02 \times DS + 20,6 \times DS^2 + 10,49 \times DS^3 \quad \dots \dots \dots \quad (11)$$

Keterangan:

QP = Peluang antrian

DS = Derajat kejemuhan

HASIL DAN PEMBAHASAN

Data Volume Lalu Lintas

Data volume lalu lintas untuk penelitian ini diperoleh dari hasil pengamatan langsung di lokasi penelitian. Survei lalu lintas dilakukan pada hari senin, rabu, dan jumat dengan menggunakan formulir survei sehingga diperoleh volume lalu lintas. Survei volume lalu lintas dengan cara mencatat arus lalu lintas dengan menggunakan alat dan aplikasi counter pada smartphone, dengan waktu dua jam dengan interval 15 menit pada pagi hari dan siang hari. Pengamatan dilakukan pada hari Senin (15 Mei 2023), Rabu (17 Mei 2023), Jumat (19 Mei 2023).

Jenis kendaraan yang disurvei pada ruas jalan yang ditelitiada 4 jenis yaitusebagai berikut:

- ### 1. Kendaraan Berat (*Heavy Vehicles, HV*)

Untuk kendaraan berat yang melewati simpang di antaranya : Bus besar dan Truk.

- ## 2. Kendaraan Ringan (*Light vehicles*, LV)

Untuk kendaraan ringan yang melalui simpang antar jalur : Mobil dan pick up.

- ### 3 Sepeda Motor (*Motor cycles MC*)

Untuk sepeda motor yang melewati simpang adalah sepeda motor dan scooter.

- #### 4. Kendaraan Tak Bermotor (*Unmotorized UM*)

Kendaraan Tak Bermotor (Unmotorized, UM)
Kendaraan tak bermotor di sini termasuk dalam kategori hambatan samping

Analisis Data Simpang Tak Bersinyal

Analisis Data Simpanan Volume Lalu Lintas

Tabel 1 Data volume lalulintas kendaraan simpang pejanggik hari jumat

Waktu	Tipe Kendaraan				Volume (Kend)	Volume (smp/15 mnt)
	LV	MC	HV	UM		
06.30-06.45	153	607	0	10	760	456.5
06.45-07.00	245	1048	1	6	1294	770.3
07.00-07.15	186	844	0	3	1030	608
07.15-07.30	155	667	2	3	824	491.1
10.30-10.45	144	498	0	8	642	393
10.45-11.00	148	607	0	8	755	451.5
11.00-11.15	206	906	1	2	1113	660.3
11.15-11.30	255	927	0	3	1182	718.5
11.30-11.45	163	777	1	10	941	552.8
11.45-12.00	131	505	0	7	636	383.5

Sumber : Hasil perhitungan

Tabel 2 Data volume lalu lintas kendaraan simpang caturwarga hari senin

Waktu	Tipe Kendaraan				Volume (Kend)	Volume mnt	(smp/15)
	LV	MC	HV	UM			
06.30-06.45	164	791	0	2	955	559.5	
06.45-07.00	185	994	0	0	1179	682	
07.00-07.15	206	895	1	0	1102	654.8	
07.15-07.30	178	731	0	0	909	543.5	
12.00-12.15	168	746	0	2	914	541	
12.15-12.30	203	951	0	4	1154	678.5	
12.30-12.45	157	887	0	0	1044	600.5	
12.45-13.00	161	773	0	0	934	547.5	
13.00-13.15	179	747	0	1	926	552.5	
13.15-13.30	158	733	1	1	892	525.8	
13.30-13.45	179	975	0	4	1154	666.5	
13.45-14.00	182	965	0	0	1147	664.5	

Sumber : Hasil perhitungan

Data Hambatan Samping

Tabel 3. Data Hasil perhitungan frekuensi kejadian berbobot hambatan samping Jalan Pejanggik pendekat (B) hari senin.

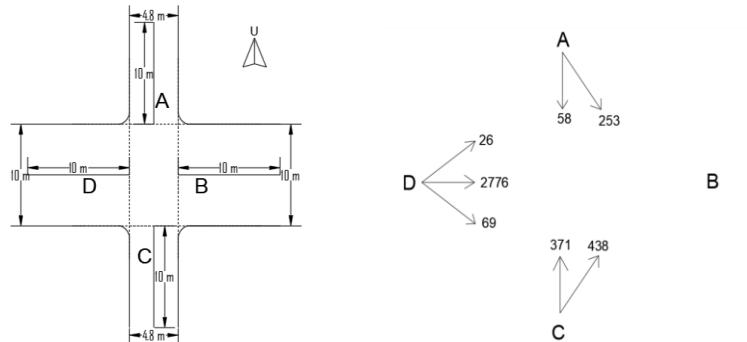
WAKTU	PSV	KEJADIAN BOBOT	EEV	KEJADIAN BOBOT	PED	KEJADIAN BOBOT	SMV	KEJADIAN BOBOT	TOTAL	TOTAL BOBOT	
1 JAM	06.30-06.45	77	77	113	79.1	167	83.5	2	0.8	359	240.4
	06.45-07.00	140	140	150	105	166	83	3	1.2	459	329.2
	07.00-07.15	73	73	89	62.3	112	56	4	1.6	278	192.9
	07.15-07.30	8	8	33	23.1	12	6	2	0.8	55	37.9
	Total	298	298	385	269.5	457	228.5	11	4.4	1151	800.4

Sumber : Hasil perhitungan

Analisis Kinerja Simpang Tak Bersinyal

Menentukan arus lalu lintas dari hasil survey kondisi saat ini (eksisting) Simpang Pejanggik

Geometri Simpang Arus Lalu lintas



Gambar 2 Simpang Pejanggik Kondisi Eksisting

Tabel 4 Data Survei Lalu Lintas Simpang Pejanggik

TIPE KENDARAAN	C			D			A	PENDEKAT		
	ST	RT	LT	ST	RT	LT		ST	RT	LT
LV	30	83	2	634	7	12	4			
HV	0	0	0	2	0	0	0			
MC	341	355	24	2140	62	241	54			
UM	0	5	0	12	3	2	4			

Sumber : Hasil Survei

Tabel 5. Formulir USIG-1 Simpang Tak Bersinyal pada Kondisi Eksisting (saat ini) Simpang Empat Pejanggik

SIMPANG TAK BERSINYAL	Tanggal:	Jumat	Ditangani oleh :
FORMULIR USIG-1	Kota:	Mataram	Propinsi : NTB
GEOMETRI	Jalan Mayor:	Jl Pejanggik	
ARUS LALU LINTAS	Jalan Minor:	Jl Puring dan Jl Melati	Periode : 10.45-11.45

Lanjutan Tabel 5.

1	KOMPOSISI		LV% :		HV% :		MC% :		Faktor smp			faktor k	kend tak bermotor	
	ARUS LALU		Kendaraan ringan		Kendaraan Berat HV		Sepeda Motor MC		Kendaraan bermotor total		Rasio belok	Kend/jam		
	Pendekat	Arah	kend/ jam	emp=1,0 smp/jam	kend/ jam	emp=1,3 smp/jam	kend/ jam	emp=0.5 smp/jam	kend/ jam	smp/jam				
1	2	3	4		5		6		7	8	9	10	11	12
2	Jl. Minor : A	LT	12		12		0		241	121	253	133	0.81	2
3		ST	4		4		0		54	27	58	31		4
5	Total	16		16	0		0	295	148	311	164			0
6	Jl. Minor : C	ST	30		30		0		341	171	371	201		0
7		RT	83		83		0		355	178	438	261	0.57	5
9	Total	113		113	0		0	696	348	809	461			5
10	Jl. Minor total A+C	129		129	0		0	991	496	1120	625	1.38		0
15	Jl. Utama : D	LT	2		2		0		24	12	26	14	0.01	0
16		ST	634		634		2		2140	1070	2776	1707		12
17		RT	7		7		0		62	31	69	38	0.02	3
18	Total	643		643	2		3	2226	1113	2871	1759			15
19	Jl. Utama total B+D	643		643	2		3	2226	1113	2871	1759	0.03		15
20	Utama+minor	LT	14		14		0		265	133	279	147	0.06	2
21		ST	668		668		2		2535	1268	3205	1938		16
22		RT	90		90		0		417	209	507	299	0.13	8
23	Utama+minor total	772		772	2		3	3217	1609	3991	2383	0.19		26
24	Rasio Jl. Minor / (Jl. Utama + jl minor) total:										0.262	UM/MV	0.0065	

Sumber : Hasil Perhitungan berdasarkan MKJI 1997

1. Lebar pendekat dan tipe simpang

Tabel 6 Formulir USIG-II kondisi Eksisting, Perhitungan Lebar Pendekat dan Tipe Simpang Pejanggik

Pilihan	Jumlah Lengan Simpang	Lebar Pendekat (m)							Jumlah Lajur	Tipe Simpang	
		Jalan Minor			Jalan Utama			Lebar pendekat rata- rata Wi			
		WA	WC	WAC	WD	WB	WBD	Jalan Minor	Jalan Mayor		
1	4	2	2	2	4	4	4	3	2	2	422

Sumber : Hasil Perhitungan berdasarkan MKJI 1997

2. Kapasitas

Tabel 7 Formulir USIG-II Kondisi Eksisting, Perhitungan Kapasitas Simpang Pejanggik

Pilihan	Kapasitas	Faktor Penyesuaian Kapasitas (F)							Kapasit
		Dasar Co smp/jam	Lebar	Median	Ukuran	Hambata	Belok Kiri	Belok	
			pendekat	Jalan	Kota	n	Kanan	Kiri	
		Rata-Rata	Utama			Samping			
CO	FW	FM	FCS	FRSU	FLT	FRT	FRT	FMI	C
20	21	22	23	24	25	26	26	27	28
1	2900	0.96	1	0.94	0.93	0.939	1	0.96	2194

Sumber : Hasil Perhitungan berdasarkan MKJI 1997

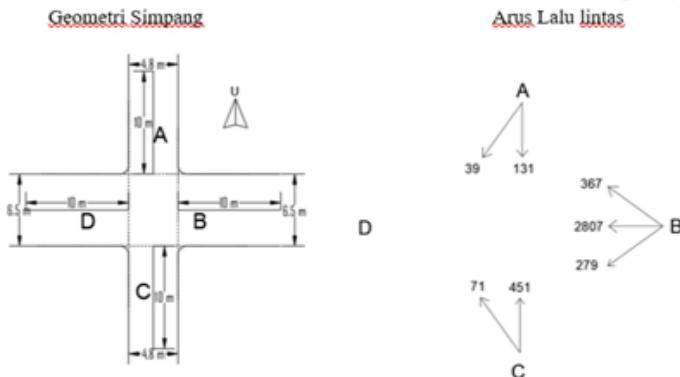
3. Perilaku Lalu Lintas

Tabel 8 Formulir USIG-II Kondisi Eksisting, Perhitungan Perilaku lalu lintas Simpang Pejanggik

Pilihan	Arus Lalu Lintas (Q) smp/jam	Derajat Kejemuhan	Tundaan Lalu Lintas Simpang	Tundaan Lalu Lintas Jalan Jalan Simpang	Tundaan Lalu Lintas Jalan Jalan Minor	Tundaan Geometrik Simpang (det/smp)	Tundaan Simpang (det/smp)	peluang Antrian	Sasaran
USIG-1	DS	DTI	DMA	DMI	DG	D	QP%		
1	2383.1	1.0862	20.218	13.485	39.179	4.038	24.256	95.07-47.61	

Sumber : Hasil Perhitungan berdasarkan MKJI 1997

Menentukan arus lalu lintas dari hasil survey kondisi saat ini (eksisting) Simpang Caturwarga



Gambar 3 Simpang Caturwarga Kondisi Esisting

Tabel 9 Data Survei Lalu Lintas Simpang Caturwarga

TIPE KENDARAAN	PENDEKAT						
	C			B		A	
	ST	LT	LT	ST	RT	RT	ST
LV	63	11	30	564	58	4	3
HV	0	0	1	0	0	0	0
MC	388	60	248	2243	309	35	128
UM	0	0	0	0	0	2	0

Sumber : Hasil Survei

Tabel 10 Formulir USIG-1 Simpang Tak Bersinyal pada Kondisi Eksisting (saat ini)
Simpang Empat Caturwarga

SIMPANG TAK BERSINYAL		Tanggal:	Senin	Ditangani oleh :							
FORMULIR USIG-1		Kota/Kab:	Mataram	Propinsi :	NTB						
GEOMETRI		Jalan Mayor:	Jl Catur Warga								
ARUS LALU LINTAS		Jalan Minor:	Jl Puring dan Jl Melati	Periode :	06.30-07.30 pagi						
1 KOMPOSISI LALU ARUS LALU	LV% :		HV% :		MC% :	Faktor smp	faktor k				
	Arah Pendekat	Kendaraan ringan		Kendaraan Berat HV		Sepeda Motor MC		Kendaraan bermotor total	kend tak bermotor UM Kend/jam		
		kend/ jam	emp=1,0 smp/jam	kend/ jam	emp=1,3 smp/jam	kend/ jam	emp=0.5 smp/jam	kend/ jam		smp/jam	
2	ST	3	3	0	0	128	64	131	67	0	
3	RT	4	4	0	0	35	18	39	22	0.24	
5	Total	7	7	0	0	163	82	170	89	0	
6	Jl. Minor : C	LT	11	11	0	60	30	71	41	0.14	
7	ST	63	63	0	0	388	194	451	257	0	
9	Total	74	74	0	0	448	224	522	298	0	
10	Jl. Minor total A+C	81	81	0	0	611	306	692	387	0.38	
15	Jl. Utama : B	LT	30	30	1	1	248	124	279	155	0.08
16	ST	564	564	0	0	2243	1122	2807	1686	0	
17	RT	58	58	0	0	309	155	367	213	0.10	
18	Total	652	652	1	1	2800	1400	3453	2053	0	
19	Jl. Utama total B+D	652	652	1	1	2800	1400	3453	2053	0.18	
20	Utama+minor	LT	33	33	1	1	376	188	410	222	0.09
21	ST	579	579	0	0	2338	1169	2917	1748	2	
22	RT	121	121	0	0	697	349	818	470	0.19	
23	Utama+minor total	733	733	1	1	3411	1706	4145	2440	0.28	
24	Rasio Jl.Minor / (Jl.Utama + jl minor) total:						0.158	UM/MV	0.0005		

Sumber : Hasil Perhitungan berdasarkan MKJI 1997

1. Lebar pendekat dan tipe simpang

Tabel 11 Formulir USIG-II kondisi Eksisting, Perhitungan Lebar Pendekat dan Tipe Simpang Caturwarga

Pilihan Lengan Simpang	Jumlah WA 1	Lebar Pendekat (m)						Jumlah Lajur Jalan Minor 9	Tipe Simpang Jalan Mayor 11			
		Jalan Minor			Jalan Utama							
		WC	WAC	WD	WB	WBD	Lebar pendekat rata-rata Wi					
	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	
	1	4	2.4	2.4	2.4	3.25	3.25	3.25	2.825	2	2	422

Sumber : Hasil Perhitungan berdasarkan MKJI 1997

2. Kapasitas

Tabel 12 Formulir USIG-II Kondisi Eksisting, Perhitungan Kapasitas Simpang Caturwarga

Pilihan s Dasar Co smp/jam	Kapasita s Dasar Co smp/jam	Faktor Penyesuaian Kapasitas (F)							Kapasi tas smp/ja m	
		Lebar pende kat	Median Jalan Utama	Ukuran Kota	Hambata n Samping	Belok Kiri	Belok Kanan	Rasio Minor/Total		
		CO	FW	FM	FCS	FRSU	FLT	FRT		
		20	21	22	23	24	25	26	27	28
1	2900	0.94	1	0.94	0.95	0.987	1	1.03	2490	

Sumber : Hasil Perhitungan berdasarkan MKJI 1997

3. Perilaku Lalu Lintas

Tabel 13 Formulir USIG-II Kondisi Eksisting, Perhitungan Perilaku lalu lintas Simpang Caturwarga

Pilihan Lalu Lintas (Q)	Arus Lalu Keju uhan (Q)	Deraja t Lalu Kejen uhan	Tundaan Lalu Lintas Simpang	Tundaan Lalu Lintas Jalan Simpan	Tundaan Lalu Lintas Jalan Minor	Tund aan Geom etrik Simpa Minor	Tunda an Simp ing	peluang Antrian	Sasaran
1	2440	0.9798	14.132	9.971	36.238	3.997	18.129	76.176-38.54	

Sumber : Hasil Perhitungan berdasarkan MKJI 1997

Rekapitulasi Hasil Perhitungan Alternatif

Tabel 14 Rekapitulasi Hasil Perhitungan Simpang Pejanggik dan Simpang Caturwarga

Keterangan	Simpang Pejanggik			Simpang Caturwarga		
	K Eksisting	Alternatif 1	Alternatif 2	K Eksisting	Alternatif 1	Alternatif 2
	Menghilangkan hambatan samping	Gabungan alternatif 1&jalan 1 arah		Membuat jalan 1 arah pada pendekat A	Pelebaran jalan mayor	
Kapasitas (C)	2194	2382	2435	2490	2451	2563
Arus Lalu Lintas (Q)	2383.1	2383.1	2383.1	2490	2351	2351
Derajat Kejemuhan (DS)	1.0862	1	0.97	0.97	0.95	0.91
Tundaan (D)	24.25	19.02	18.06	18.12	17.32	15.91
Peluang Antrian (QP%)	47.61%	40.20%	38.44%	38.54%	36.92%	33.76%

Sumber : Hasil Perhitungan

Pembahasan

Hasil analisis pada Simpang empat Pejanggik dan Caturwarga diperoleh sebagai berikut :

Derajat kejemuhan (DS) didapatkan pada kondisi eksisting di simpang empat pejanggik pada jam puncak hari jumat tanggal 19 Mei 2023 pukul 10.45-11.45 WITA yaitu 1,0862, sedangkan pada MKJI 1997 disarankan nilai DS < 0,75 hal ini dikarenakan pada simpang tersebut memiliki tingkat pelayanan F yaitu arus yang dipaksa atau macet, kecepatan rendah, volume dibawah kapasitas, antrian Panjang, dan terjadi hambatan – hambatan yang besar. Karena tingginya nilai tersebut, sehingga diberikan beberapa alternatif untuk peningkatan kinerja simpang yaitu alternatif pertama dengan menghilangkan hambatan samping pada ruas jalan di simpang pejanggik hingga diperoleh nilai derajat kejemuhan (DS) 1,00. Karena masih melewati ambang batas kelayakan, maka diberikan lagi alternatif kedua yaitu dengan membuat jalan satu arah pada pendekat C sehingga diperoleh 0,9787. Sedangkan perhitungan untuk kondisi simpang Caturwarga diperoleh nilai derajat kejemuhan (DS) pada kondisi eksisting

tertinggi pada hari Senin 15 Mei 2023 sebesar 0,9798. Kemudian diberikan alternatif pertama yaitu membuat jalan satu arah pada pendekat A sehingga diperoleh derajat kejemuhan (DS) 0,9593. Alternatif kedua dengan membuat pelebaran jalan mayor didapat DS = 0,917. Dari hasil perhitungan derajat kejemuhan (DS) dapat dilihat bahwa kinerja simpang Pejanggik dan Simpang Caturwarga di Kota Mataram mendekati nilai ambang batas standar kelayakan menurut Manual Kapasitas Jalan Indonesia (MKJI 1997).

PENUTUP

Simpulan

1. Berdasarkan perhitungan kinerja Simpang Jalan Pejanggik pada kondisi eksisting didapatkan DS = 1,086, tundaan = 24,2 detik/smp, dan peluang antrian = 47,6%. Hal ini menunjukkan bahwa simpang Pejanggik belum mampu melayani arus lalulintas, ditinjau dari nilai derajat kejemuhan yang diperoleh.
2. Kinerja Simpang Jalan Caturwarga pada kondisi eksisting didapatkan DS = 0,97, tundaan = 18,1 detik/smp, dan peluang antrian = 38,54%. Hal ini menunjukkan bahwa simpang Catur warga belum mampu melayani arus lalulintas, ditinjau dari nilai derajat kejemuhan yang diperoleh.
3. Alternatif – alternatif yang dilakukan pada Simpang Jalan Pejanggik dan Simpang Jalan Caturwarga :
 - Alternatif pertama menghilangkan hambatan samping pada Simpang Jalan Pejanggik didapatkan DS = 1,00, tundaan = 19 detik/smp, dan peluang antrian = 40,20%.
 - Alternatif kedua menghilangkan hambatan samping dan membuat jalan satu arah pada pendekat C di Simpang Jalan Pejanggik didapatkan DS = 0,97, tundaan = 18 detik/smp, dan peluang antrian = 38,44%
 - Alternatif pertama membuat jalan satu arah pada pendekat A di Simpang Jalan Catur warga didapatkan DS = 0,95, tundaan = 17 detik/smp, dan peluang antrian = 36,92%
 - Alternatif kedua membuat pelebaran jalan pada jalan mayor di Simpang Jalan Catur warga didapatkan DS = 0,91, tundaan = 15,9 detik/smp, dan peluang antrian = 33,7%

Saran

1. Disarankan kepada Instansi Terkait pada Jalan Melati dipasang rambu lalu lintas larangan masuk bagi kendaraan dari Utara (Simpang Pejanggik) ke Selatan pada jam puncak.
2. Pada Jalan Bougenville dipasang rambu larangan masuk bagi kendaraan dari arah Selatan (Simpang Caturwarga) ke Utara pada jam puncak.

DAFTAR PUSTAKA

- Anonim. (1990). Direktorat Jendral Bina Marga Direktorat Pembinaan Jalan Kota Panduan Survai dan Perhitungan Waktu Perjalanan Lalu Lintas.
- Anonim. (1997). *Manual Kapasitas Jalan Indonesia Kapasitas Jalan Perkotaan*. Kementerian Pekerjaan Umum.
- Anonim. (1997). *Manual Kapasitas Jalan Indonesia Simpang Tak Bersinyal*. Kementerian Pekerjaan Umum.
- Google Earth. (2023). Peta Simpang Empat Jalan Pejanggik dan Jalan Caturwarga (Online).
- Hobbs, F. D. (1995). *Perencanaan dan Teknik Lalu Lintas*. Gajah Mada University Press: Yogyakarta.
- Morlok, K. E. (1988). *Pengantar Teknik dan Perencanaan Transportasi*. Jakarta: Erlangga.
- Sadzali, Y. (2011). Analisis Kinerja Simpang Empat Tak Bersinyal Mirota Godean
- Santosa, B. (2003). *Analisis Kinerja Simpang Tak Bersinyal (Studi Kasus di Simpang Tiga Jati Kudus)*. Jurusan Teknik Sipil Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan Universitas Islam Indonesia. Yogyakarta.