

BAB VI

KESIMPULAN DAN SARAN

6.1 Kesimpulan

Kesimpulan yang didapatkan dari hasil analisis Simpang Empat Sempaja adalah :

1. Volume kendaraan pada kondisi eksisting di hari biasa, pendekat Utara sebesar 654,43 skr/jam. Pendekat Timur sebesar 652,80 skr/jam, pendekat Selatan sebesar 684,35 skr/jam dan pada pendekat Barat sebesar 720,51 skr/jam. Sedangkan volume kendaraan pada hari akhir pekan, pada pendekat utara sebesar 573,21 skr/jam, pendekat Timur sebesar 582,81 skr/jam, pendekat Selatan sebesar 549,36 skr/jam, dan pada pendekat Barat sebesar 581,09 skr/jam.
2. Derajat Kejemuhan pada kondisi hari biasa didapatkan, pendekat Utara sebesar 0,85, pendekat Timur 0,4045, pendekat selatan 0,5149 , dan pada pendekat Barat sebesar 0,4817. Sedangkan pada kondisi hari akhir pekan, nilai derajat kejemuhan pada pendekat Utara sebesar 0,7302, pada pendekat Timur 0,3552, pada pendekat Selatan 0,3984, dan pada pendekat Barat sebesar 0,3883.
3. Nilai tundaan rata-rata yang diperoleh saat kondisi hari biasa, pada pendekat Utara sebesar 70,4037 det/skr, pada pendekat Timur sebesar 33,4454 det/skr, pendekat Selatan sebesar 33,3830 det/skr, dan pada pendekat Barat sebesar 31,5357 det/skr. Sedangkan pada saat kondisi hari akhir pekan, nilai tundaan

rata – rata pada pendekat Utara di didapatkan sebesar 47,5405 det/skr, pada pendekat Timur sebesar 34,1065 det/skr, pada pendekat Selatan sebesar 21,9804 det/skr, dan pada pendekat Barat sebesar 41,7143 det/skr.

4. Pada kondisi Eksisting atau sebelum proses optimalisasi, nilai kendaraan terhenti rata-rata sebesar 1,914 henti/skr, tundaan simpang rata – rata 39,3781 det/skr.

Untuk meningkatkan kinerja simpang terdapat tiga alternatif, yaitu

1. Alternatif pertama, dengan waktu hijau tetap sebesar 20 s dan menambah lebar efektif pada pendekat Utara yang sebelumnya 4 m menjadi 6 m. Nilai derajat kejenuhan pada pendekat Utara sebesar 0,83, kendaraan terhenti rata-rata 1,9033 detik/skr, tundaan simpang rata – rata 43,3181 det/skr.
2. Alternatif kedua, dengan menambah waktu hijau yang sebelumnya 20 s menjadi 24 s dan menambah lebar efektif yang sebelumnya 4 m menjadi 6 m. Nilai derajat kejenuhan pada kendaraan Utara sebesar 0,77, kendaraan terhenti rata – rata sebesar 1,9618, dan nilai tundaan simpang rata – rata sebesar 36,4741 det/skr.
3. Alternatif ketiga, dengan menambah waktu hijau yang sebelumnya 20 s menjadi 28 s dan menambah lebar efektif pada pendekat Utara yang sebelumnya 4 m menjadi 8 m. Nilai derajat kejenuhan pada kendaraan Utara sebesar 0,50, kendaraan terhenti rata – rata sebesar 2,3863, dan nilai tundaan simpang rata – rata sebesar 49,1993 det/skr.

Karena nilai derajat jenuh pada alternatif 1, 2, dan 3 sudah memenuhi syarat kelayakan $\leq 0,85$ sehingga panjang antrian dan tundaan rata-rata (*det/skr*) berkurang. Namun, di 10 tahun yang akan datang, alternatif yang akan digunakan untuk menanggulangi kondisi simpang diatas dengan menggunakan alternatif ketiga.

6.2 Saran

Dari kesimpulan diatas dapat disarankan sebagai berikut:

1. Perlunya menambah waktu lampu hijau pada pengaturan lampu lalu – lintas untuk masing – masing pendekat.
2. Perlunya menambah lebar efektif pada masing-masing pendekat.
3. Penelitian ini menggunakan metode lainnya seperti menggunakan metode Pedoman Kapasitas Jalan Indonesia (PKJI 2014).

DAFTAR PUSTAKA

- Abubakar, I., 1995, *Menuju Lalu Lintas yang Tertib – Kumpulan Materi & Petunjuk Teknis Lalu Lintas & Angkatan Jalan*, Jakarta: Direktorat Jendral Perhubungan Darat
- Anonim, 1993, Keputusan Menteri Perhubungan Nomor KM 62 Tahun 1993 tentang Alat Pemberi Isyarat Lalu Lintas.
- Hariyanto, J., 2004. *Perencanaan Simpang Tidak Sebidang Pada Jalan Raya*. Medan: KMTS FT USU.
- Galfi, M., 2013. *STUDI SIMPANG BERSINYAL PADA SIMPANG 4 (EMPAT) SEMPAJA SAMARINDA*. Samarinda.
- Hendarto, dkk. 2001. *Dasar-Dasar Transportasi*. Bandung: Departemen Teknik Sipil Institut Teknologi Bandung.
- Hobbs, F.D., 1995, *Perencanaan dan Teknik Lalu Lintas*, Gadjah Mada University Press, Yogyakarta.
- Kementerian Pekerjaan Umum, 2014, *Pedoman Bahan Konstruksi Bangunan dan Rekayasa Sipil “Kapasitas Simpang APILL”*, Jakarta.
- Malkhamah, S., 1996, *Survey Lampu Lalu Lintas dan Pengantar Manajemen Lalu Lintas*, Biro Penerbit KMTS, Universitas Gadjah Mada, Yogyakarta
- Ompusunggu, Eveline., 2017, *EVALUASI KINERJA SIMPANG EMPAT BERSINYAL (Studi kasus Simpang Jl Monjali – Jl Jembatan Baru UGM – Jl.Jati Mataram – Jl.Monjali)* Yogyakarta. Yogyakarta
- Putranti, A., 2016, *ANALISIS SIMPANG BERSINYAL PURWOSARI SURAKARTA (Studi Kasus Simpang Empat Jalan Hasanudin, Jalan Perintis Kemerdekaan, dan Jalan Brigjen Slamet Riyadi Surakarta)*. Yogyakarta.

Wells, G.R., 1993. *Rekayasa Lalu Lintas Edisi Ketiga*, Jakarta.











Rekapan Data Kondisi Akhir Pekan

Kode Pendekat	Arah	KENDARAAN BERMOTOR														KENDARAAN TAK BERMOTOR							
		QKR			QKB			qSM			QKBM			R _{BKi}	R _{BKJiT}	R _{BKa}	Q _{KTB}	R _{KTB}					
		ekr terlindung = 1		ekr terlindung = 1,3		ekr terlindung = 0,2		Total arus kendaraan bermotor						Rasio belok kiri	Rasio belok kiri jalan terus	Rasio belok kanan	Arus kendaraan tak bermotor	Q _{KTB} / (Q _{KBM} +Q _{KTB})					
		ekr terlawan = 1		ekr terlawan = 1,3		ekr terlawan = 0,4																	
		Kend/jam	Terlindung	Terlawan	Kend/jam	Terlindung	Terlawan	Kend/jam	Terlindung	Terlawan	Kend/jam	Terlindung	Terlawan										
			skr/jam	skr/jam		skr/jam	skr/jam		skr/jam	skr/jam		skr/jam	skr/jam										
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19					
U	BKi	85	85	85	6	8	8	431	86	172	522	179	265	0,312			1	Q _{KTB} / (Q _{KBM} +Q _{KTB})					
	LRS	120	120	120	15	20	20	403	81	161	539	221	301				2						
	BKa	106	106	106	8	10	10	287	57	115	401	174	231			0,303	1						
	Total	311	311	311	30	38	38	1121	224	448	1461	573	797				4	0,003					
T	BKi	98	98	98	7	9	9	279	56	111	383	162	218	0,278			2	Q _{KTB} / (Q _{KBM} +Q _{KTB})					
	LRS	158	158	158	1	2	2	451	90	180	611	250	341				2						
	BKa	122	122	122	9	11	11	186	37	74	316	170	207			0,292	1						
	Total	378	378	378	17	22	22	915	183	366	1310	583	766				5	0,004					
S	BKi	66	66	66	0	0	0	438	88	175	504	153	241	0,279			2	Q _{KTB} / (Q _{KBM} +Q _{KTB})					
	BKiJT	16	16	16	0	0	0	110	22	44	126	38	60			0,069	0						
	LRS	126	126	126	1	0	1	459	92	184	586	218	311				3						
	BKa	82	82	82	0	0	0	292	58	117	374	141	199			0,256	1						
	Total	289	289	289	1	0	1	1300	260	520	1590	549	811				6	0,004					
B	BKi	72	72	72	10	12	12	371	74	148	452	158	233	0,272			4	Q _{KTB} / (Q _{KBM} +Q _{KTB})					
	BKiJT	18	18	18	2	2	2	93	19	37	113	39	57			0,067	0						
	LRS	105	105	105	13	17	17	539	108	215	656	229	337				2						
	BKa	90	90	90	12	16	16	247	49	99	349	155	204			0,266	2						
	Total	284	284	284	36	47	47	1250	250	500	1570	581	831				8	0,005					

Rekapan Data Panjang Antrian Hari Biasa

Pendekat	Arus Lalu Lintas	Kapasitas	Derajat Kejemuhan	Ratio Hijau	Jumlah Kendaraan Antri				Lebar Efektif	Panjang Antrian	Rasio Kendaraan Terhenti	Jumlah Kendaraan Terhenti	Tundaan			
					N _{Q1}	N _{Q2}	N _Q	NQ MAX					Tundaan Lalu Lintas Rata- Rata	Tundaan Geometri Rata- Rata	Tundaan Rata- Rata	Tundaan Total
	Q	C	D _J	R _H	(skr)	(skr)	(NQ1+NQ2)	(skr)	L _M	PA	R _{KH}	N _{KH}	T _L	T _G	(T _L + T _G)	T ´ Q
	skr/jam	skr/jam						(skr)	(m)	(m)		(skr)	det/skr	det/skr	det/skr	ekr/det
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17
U	654,43	780,50	0,84	0,564	1,89	46,79	48,68	66,97	4,00	334,83	1,536	1005	70,404	4	74,404	48692,008
T	652,80	1614,04	0,40	0,508	0,00	96,77	96,77	130,14	7,00	371,83	2,993	1954	32,881	4	36,881	24075,909
S	684,35	1328,96	0,51	0,564	0,03	79,67	79,71	107,72	6,00	359,08	2,363	1617	29,379	2,818	32,197	22034,047
B	720,51	1495,78	0,48	0,564	0,00	25,84	25,84	36,95	5,20	142,13	0,770	555	28,121	2,942	31,063	22381,466

Rekapatan Data Panjang Antrian Hari Akhir Pekan

Pendekat	Arus Lalu Lintas	Kapasitas	Derajat Kejemuhan	Rasio Hijau	Jumlah Kendaraan Antri				Lebar Efektif	Panjang Antrian	Rasio Kendaraan Terhenti	Tundaan			
					NQ1	NQ2	NQ	NQ MAX				Tundaan Lalu Lintas Rata- Rata	Tundaan Geometri Rata- Rata	Tundaan Rata- Rata	Tundaan Total
	Q	C	D _J	R _H	(skr)	(skr)	(NQ1+NQ2)	(skr)	L _M	PA	R _{KH}	T _L	T _G	(T _L + T _G)	T ´ Q
	skr/jam	skr/jam					(skr)		(m)	(m)		det/skr	det/skr	det/skr	ekr/det
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	14	15	16	17
U	573,21	784,98	0,73	0,564	0,83	44,48	45,31	62,53	4,00	312,67	1,733	47,541	4	51,541	29543,33146
T	582,81	1640,70	0,36	0,508	0,00	92,97	92,97	125,16	7,00	357,59	3,411	30,130	4	34,130	19891,31167
S	549,36	1378,80	0,40	0,564	0,00	78,13	78,13	105,66	6,00	352,19	3,055	24,968	3,287	28,255	15522,18894
B	581,09	1496,70	0,39	0,388	0,00	84,81	84,81	114,43	5,20	440,13	3,128	44,948	3,318	48,265	28046,34347

Derajat Kejemuhan kondisi hari biasa

Kode Pendekat	Hijau Fase Ke	Tipe Pendekat	R _{BKijT}	R _{BKi}	R _{BKa}	Lebar Efektif	Arus Jenuh							Arus Lalu Lintas	Rasio Arus	Rasio Fase	Waktu Hijau	waktu siklus	Rasio Hijau	Kapasitas	Derajat Kejemuhan							
							Arus Jenuh Dasar	Semua Tipe Pendekat				Hanya Tipe P (grafik)			S													
								F _{UK}	F _{HS}	F _G	F _P	F _{BKA}	F _{BKI}															
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23						
U	1	P	0,000	0,221	0,217	4	2400	0,94	0,890	1	1	1,056	0,965	2045,921	654	0,3199	0,318	20	51,297	0,564	780,501	0,8385						
T	2	P	0,000	0,251	0,207	7	4200	0,94	0,890	1	1	1,054	0,960	3553,509	653	0,1837	0,182	18	39,142	0,508	1614,041	0,4045						
S	3	P	0,053	0,419	0,202	6	3600	0,94	0,890	1	1	1,053	0,933	2957,482	684	0,2314	0,230	20	45,444	0,564	1328,960	0,5150						
B	4	P	0,051	0,218	0,200	5,2	3120	0,94	0,890	1	1	1,052	0,965	2650,163	721	0,2719	0,270	20	47,947	0,564	1495,776	0,4817						

Derajat Kejenuhan kondisi Akhir Pekan

Kode Pendekat	Hijau Fase Ke	Tipe Pendekat	R _{BKiJT}	R _{BKi}	R _{BKa}	Lebar Efektif	Arus Jenuh							Arus Lalu Lintas	Rasio Arus	Rasio Fase	Waktu Hijau	waktu siklus	Rasio Hijau	Kapasitas	Derajat Kejenuhan							
							Semua Tipe Pendekat				Hanya Tipe P (grafik)			S														
							F _{UK}	F _{HS}	F _G	F _P	F _{BKA}	F _{BKI}																
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23						
U	1	P	0,000	0,312	0,303	4	2400	0,94	0,890	1	1	1,079	0,950	2057,666	573	0,2786	0,332	20	52,426	0,564	784,981	0,7302						
T	2	P	0,000	0,278	0,292	7	4200	0,94	0,890	1	1	1,076	0,955	3612,206	583	0,1613	0,193	18	39,629	0,508	1640,701	0,3552						
S	3	P	0,069	0,279	0,256	6	3600	0,94	0,890	1	1	1,066	0,955	3068,40	549	0,1790	0,214	20	44,508	0,564	1378,801	0,3984						
B	4	P	0,067	0,272	0,239	5,2	3120	0,94	0,890	1	1	1,062	0,956	2651,799	581	0,2191	0,012	20	35,435	0,564	1496,699	0,3882						

Alternatif 1 Simpang dengan menambah lebar efektif pada pendekat Utara

Kode Pendekat	Hijau Fase Ke	Tipe Pendekat	R _{BKiJT}	R _{BKi}	R _{BKa}	Lebar Efektif	Arus Jenuh							Arus Lalu Lintas	Rasio Arus	Rasio Fase	Waktu Hijau	waktu siklus	Rasio Hijau	Kapasitas	Derajat Kejemuhan	
							Arus Jenuh Dasar	Semua Tipe Pendekat				Hanya Tipe P (grafik)			S							
								F _{UK}	F _{HS}	F _G	FP	F _{BKA}	F _{BKI}	Q	R _{Q/S}	RF	Hi	c	R _H	C	D _J	
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23
U	1	P	0,000	0,221	0,217	6	3600	0,94	0,890	1	1	1,056396	0,964569	3068,882	654	0,213247	0,237526	20	45,90321	0,436	786,8928	0,831663
T	2	P	0,000	0,251	0,207	6	3600	0,94	0,890	1	1	1,053721	0,959765	3045,865	653	0,214323	0,238725	18	42,03474	0,428	1304,292	0,500502
S	3	P	0,053	0,419	0,202	7	4200	0,94	0,890	1	1	1,052539	0,932961	3450,40	684	0,19834	0,220921	20	44,92486	0,445	1536,074	0,445519
B	4	P	0,051	0,218	0,200	5,2	3120	0,94	0,890	1	1	1,052068	0,965065	2650,163	721	0,271874	0,302828	20	50,2028	0,398	1055,783	0,682441

Pendekat	Arus Lalu Lintas	Kapasitas	Derajat Kejemuhan	Rasio Hijau	Jumlah Kendaraan Antri				Lebar Efektif	Panjang Antrian	Rasio Kendaraan Terhenti	Jumlah Kendaraan Terhenti	Tundaan					
					N _{Q1}	N _{Q2}	N _Q	NQ MAX					L _M	PA	R _{KH}	T _L	T _G	(T _L + T _G)
					Q	C	D _J	R _H	(skr)	(skr)	(NQ1+NQ2)	(skr)	(m)	(m)	(skr)	det/skr	det/skr	ekr/det
	skr/jam	skr/jam																
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17		
U	654,43	786,89	0,83	0,564	1,79	47,01	48,80	67,12	6	223,74	1,545	1011	68,46115	4	72,46115157	47420,75		
T	652,80	1304,29	0,50	0,508	0,00	77,92	77,92	105,38	6	351,26	2,432	1588	34,90823	4	38,9082304	25399,29		
S	684,35	1536,07	0,45	0,564	0,00	91,77	91,77	123,57	7	353,06	2,720	1862	27,25718	3,067431	30,32461267	20752,65		
B	720,51	1055,78	0,68	0,564	0,57	30,50	31,06	43,81	5,2	168,50	0,916	660	42,64571	2,057706	44,70341576	32209,26		

B	925,72	2191,69	0,42	0,418	0,00	46,33	46,33	63,88	8,00	159,70	0,877	811	52,400	3,141981	55,542	51416,05
---	--------	---------	------	-------	------	-------	-------	-------	------	--------	-------	-----	--------	----------	--------	----------

Pendekat	Arus Lalu Lintas	Kapasitas	Derajat Kejemuhan	Rasio Hijau	Jumlah Kendaraan Antri				Lebar Efektif	Panjang Antrian	Rasio Kendaraan Terhenti	Jumlah Kendaraan Terhenti	Tundaan			
					N _{Q1}	N _{Q2}	N _Q	NQ MAX					Tundaan Lalu Lintas Rata-Rata	Tundaan Geometri Rata-Rata	Tundaan Rata- Rata	Tundaan Total
	Q	C	D _J	R _H	(skr)	(skr)	(NQ1+NQ2)	(skr)	L _M	PA	R _{KH}	N _{KH}	T _L	T _G	(T _L + T _G)	T' Q
	skr/jam	skr/jam					(skr)		(m)	(m)		(skr)	det/skr	det/skr	det/skr	ekr/det
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17
U	1080,30	2479,54	0,44	0,442	0,00	175,67	175,67	233,82	8,00	584,55	2,749	2970	49,187	4	53,187	57457,45
T	1077,61	3887,10	0,28	0,464	0,00	275,40	275,40	364,85	9,00	810,77	4,301	4635	42,068	4	46,068	49642,65
S	1129,69	3183,95	0,35	0,435	0,00	225,58	225,58	299,39	9,00	665,32	3,367	3803	48,173	3,335152	51,508	58188,18
B	1189,38	2815,91	0,42	0,418	0,00	59,53	59,53	81,22	8,00	203,04	0,867	1032	52,400	3,141981	55,542	66060

