

PAPER NAME

2 document.pdf

AUTHOR

Irawati Irawati

WORD COUNT

3166 Words

CHARACTER COUNT

18426 Characters

PAGE COUNT

9 Pages

FILE SIZE

777.7KB

SUBMISSION DATE

Mar 28, 2023 10:19 AM GMT+7

REPORT DATE

Mar 28, 2023 10:20 AM GMT+7

● 19% Overall Similarity

The combined total of all matches, including overlapping sources, for each database.

- 14% Internet database
- Crossref database
- 14% Submitted Works database
- 7% Publications database
- Crossref Posted Content database

● Excluded from Similarity Report

- Bibliographic material
- Cited material
- Manually excluded sources
- Quoted material
- Small Matches (Less than 10 words)

PERENCANAAN ALTERNATIF JALAN BEBAS HAMBATAN DENGAN FLEXIBLE PAVEMENT METODE BINA MARGA 2013 DAN RENCANA ANGGARAN BIAYA TOL PASURUAN – PROBOLINGGO KM 3 – KM 10

Ahmad Gufron¹, Irawati², Taufan Abadi³

Progam Teknik Sipil, Fakultas Teknik, Universitas Muhammadiyah Jember^{1,2,3}
Jl. Mastrip No.69, Lingkungan Panji, Sumbersari, Kabupaten Jember, Jawa Timur 68124
email: cekgukoranabiez@gmail.com

Abstract

The road network as a regional transportation infrastructure plays a very important role in the transportation sector, especially for the continuity of the distribution of goods and services. As one of the industrial centers, it certainly has an impact on traffic density, both on the road in the city and outside the city such as in the northern region of East Java such as the Grati - Pasuruan road to Tongas - Probolinggo. Therefore it is necessary to have alternative paths aimed at solving the problem. This research is about alternative toll road planning where toll roads generally use rigid pavement. Planning for pavement thickness is based on "2013 Road Pavement Design Manual" while for cost budget plans based on "Project and Construction Volume I" Management. From the data obtained, the planned toll road is 7 KM, from survey data conducted by PT. Multi Phi Beta Consultant Engines that LHR is 46,467 vehicles in 2016. Whereas the calculation of the pavement thickness needed is equal to LPA / CTB 10 cm, AC-BC of 22 cm, and AC-WC of 5 cm. For the planned budget budget needed for 7 KM flexible pavement planning of Rp. 79,305,225,275.

Keyword: Highway, planning of pavement thickness, budget plan.

Abstrak

Jaringan jalan raya sebagai prasarana transportasi darat memegang peranan yang sangat penting dalam sektor perhubungan terutama untuk kesinambungan distribusi barang dan jasa. Sebagai salah satu daerah sentra industri tentu berdampak pada kepadatan lalu lintas, baik di jalan dalam kota maupun luar kota seperti di wilayah utara Jawa Timur seperti pada ruas jalan Grati – Pasuruan sampai dengan Tongas – Probolinggo. Oleh karena itu diperlukan adanya jalur alternatif yang ditujukan untuk menyelesaikan masalah itu. Penelitian ini berisi tentang alternatif perencanaan jalan tol yang dimana jalan tol pada umumnya memakai perkerasan kaku. Perencanaan tebal perkerasan berdasarkan “Manual Desain Perkerasan Jalan Tahun 2013” sedangkan untun rencangan anggaran biaya berdasarkan Manajemen “Proyek dan Konstruksi Jilid I”. Dari data diperoleh pannjang jalan tol rencana adalah sepanjang 7 KM, dari data survey yang dilakukan oleh PT. Multi Phi Beta Consultan Engginering bahwa LHR adalah sebesar 46.467 kendaraan pada tahun 2016. Sedangkan dari hasil perhitungan tebal perkerasan yang dibutuhkan adalah sebesar LPA/CTB 10 cm, AC-BC sebesar 22 cm, dan AC-WC sebesar 5 cm. Untuk rencana anggaran biaya yang dibutuhkan untuk 7 KM perencanaan perkerasan lentur sejumlah Rp. 79.305.225.275.

Kata kunci: Jalan tol, Perencanaan Tebal Perkerasan, Rencana Anggaran Biaya.

8

PENDAHULUAN

1. Latar Belakang

Jaringan jalan raya sebagai prasarana transportasi darat memegang peranan yang sangat penting dalam sektor perhubungan terutama untuk kesinambungan distribusi barang dan jasa. Kebutuhan sarana transportasi

yang dapat menjangkau daerah-daerah di Indonesia, Jawa Timur sebagai salah satu daerah sentra industri, tentu berdampak pada kepadatan lalu lintas, baik di jalan dalam kota maupun luar kota seperti di wilayah utara Jawa Timur seperti pada ruas jalan Grati- Pasuruan sampai dengan Tongas – Probolinggo.

Berdasarkan data hasil survei yang dilakukan oleh PT. Multi Phi Beta Consulting Engineers bahwa volume lalu-lintas harian rata-rata (LHR) pada ruas jalan Grati-Tongas tahun 2016 sebesar 46.467 kendaraan. Pertumbuhan jumlah kendaraan yang begitu cepat berdampak akan kebutuhan jaringan jalan semakin mendesak, sehingga perlu adanya peningkatan kualitas dan kuantitas infrastruktur jalan berupa prasarana jalan baru, salah satu alternatif yang dapat mengatasi hal tersebut dengan pembangunan jalan tol. Keberadaan jalan tol diharapkan dapat memperlancar arus lalu-lintas, pendistribusian barang menjadi lebih cepat dan efisien, serta dapat mengangkat perekonomian daerah setempat yang dilaluiinya.

jalan tol Pasuruan - Probolinggo merupakan salah satu bagian jalan tol Trans Jawa yang saat ini belum selesai pembangunannya. Proyek jalan tol ini dibangun sepanjang 31,30 Kilometer yang melewati Kabupaten Pasuruan sampai Kabupaten Probolinggo yang terbagi menjadi tiga seksi sebagai berikut:

- Seksi 1, yaitu Grati - Tongas (Sta. 0+000 - Sta. 13+500).
- Seksi 2, yaitu Tongas - Sumberasih (Sta. 13+500 - Sta. 20+400).
- Seksi 3, yaitu Sumberasih - Leces (Sta. 20+400 - Sta. 31+300).

Oleh karena itu, penulis mencoba merencanakan tebal perkerasan lentur pada jalan tol Pasuruan - Probolinggo Seksi 1 Grati - Tongas Sta. 3+000 - Sta. 10+00 dengan menggunakan Metode Bina Marga 2013.

19. 2. Rumusan Masalah

Berdasarkan latar belakang diatas dapat dirumuskan suatu pokok perumusan masalah, diantaranya sebagai berikut :

- a. Berapa tebal perkerasan lentur yang dibutuhkan pada proyek Jalan Tol Pasuruan - Probolinggo Ruas Grati - Pasuruan Sta. 3+000 - Sta 10+000 dengan Metode Bina Marga 2013?
- b. Berapa rencana anggaran biaya perencanaan tebal perkerasan lentur dengan Metode Bina Marga 2013 pada proyek Jalan Tol Pasuruan - Probolinggo Ruas Grati - Pasuruan Sta. 3+000 - Sta. 10+000?

3. Tujuan

Dari penjabaran rumusan masalah diatas, maka penulis memiliki tujuan utama yang dicapai sebagai berikut:

- a. Mengetahui tebal perkerasan kaku pada jalan tol Pasuruan - Probolinggo dengan Ruas Grati - Pasuruan Sta. 3+000 - Sta 10+000 dengan Metode Bina Marga 2013.
- b. Mengetahui rencana anggaran biaya yang dibutuhkan untuk perencanaan tebal perkerasan kaku dengan Metode Bina Marga 2012 pada proyek Jalan Tol Pasuruan - Probolinggo Ruas Grati - Pasuruan Sta. 3+000 - Sta. 10+000.

4. Batasan Masalah

Agar tidak menyimpang dan meluas, maka perencanaan ini dibatasi sebagai berikut:

1. Objek perencanaan tebal perkerasan ini pada proyek Jalan Tol Pasuruan - Probolinggo Seksi 1 Ruas Grati - Pasuruan Sta. 0+000 - Sta 13+500 yang berada di Kabupaten Pasuruan, Jawa Timur.
2. Perencanaan tebal perkerasan kaku dengan menggunakan Metode Bina Marga 2012
3. Tidak menghitung perencanaan geometrik jalan.
4. Tidak menghitung perencanaan drainase untuk perkerasannya.
5. Tidak membahas metode dalam pelaksanaanya.
6. Harga satuan menggunakan Harga Satuan Upah dan Bahan Wilayah Kabupaten Pasuruan tahun 2017.
7. Tidak menghitung kubikasi galian dan timbunan

Jalan tol merupakan lalu lintas alternatif yang dimana pengguna diwajibkan untuk membayar tol. Namun dalam keadaan tertentu tidak menjadi jalan alternatif (UU 38/2004 Pasal 44). Pembangunan jalan tol dilakukan untuk mobilitas di daerah yang berkembang , meningkatkan hasil guna dan daya pelayanan distribusi barang dan jasa guna menunjang pertumbuhan ekonomi, meringankan beban dana pemerintah melalui partisipasi pengguna jalan serta meningkatkan pemerataan hasil pembangunan dan keadilan (UU 38/2004 Pasal 43 ayat 1)

Umur rencana adalah umur rencana untuk perkerasan disini umur rencana untuk perkerasan lentur adalah sebesar 20 tahun dan umur rencana untuk perkerasan kaku adalah 40 tahun.¹² Solusi alternatif diluar solusi desain awal berdasarkan manual ini harus didasarkan pada biaya biaya umur pelayanan *discounted* terendah. Jenis kendaraan yang harus menggunakan pembagian jenis kendaraan dan muatan.

¹⁶ Faktor pertumbuhan lalu lintas ini berdasarkan pada data – data pertumbuhan historis atau formasi kolerasi dengan faktor pertumbuhan lalu lintas yang valid. Untuk menghitung pertumbuhan lalu lintas selama umur rencana menggunakan rumus sebagai berikut:

$$R = \frac{(1+0,01i)^{UR-1}}{0,01i}$$

Dimana: R = faktor pengali pertumbuhan lalu lintas

i = tingkat pertumbuhan tahunan (%)

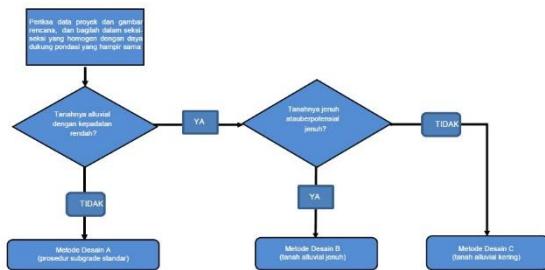
UR = umur rencana (tahun)

Beban sumbu Standart Kumulatif atau *Cumulative Equivalent Single Axle Load* (CESA) adalah jumlah kumulatif dari beban sumbu lalu lintas desain lajur selama umur rencana, yang ditentukan sebagai:

$$ESA = (\Sigma \text{jenis kendaraan LHRT} \times VDF)$$

$$CESA = ESA \times 365 \times R$$

²¹ Desain pondasi jalan adalah desain perbaikan tanah dasar dan lapis penopang (capping), tiang pancang mikro, drainase vertikal dengan bahan strip (*wick drain*) atau penanganan lainnya yang dibutuhkan untuk memberikan landasan pendukung struktur perkerasan lentur dan perkerasan kaku dan sebagai akses untuk lalu lintas konstruksi pada kondisi musim hujan.



Bagan Desain Pondasi Jalan

Posisi		LHRT <2000					LHRT ≥2000					
		Galian di zona iklim 1 dan semu limburan tanpa drainase sempurna dan FSL < 1000 mm distas muka tanah asli					Galian di zona iklim 1 dan semu limburan tanpa drainase sempurna (m ≥ 1) dan FSL > 1000mm di atas muka tanah asli					
		1	2	3	4	5	6	1	2	3	4	
Jenis Tanah	Lempung subgr	Semu galian kecuali terdirikasi tan seperti kuras 3 dan limburan tanpa drainase sempurna dan FSL < 1000 mm distas muka tanah asli						Galian di zona iklim 1 dan semu limburan dengan drainase sempurna (m ≥ 1) dan FSL > 1000mm di atas muka tanah asli				
Lempung kelarutan	20	4	4.3	5	4.5	4.8	5.5					
Kepasiran	10	4	4.3	5	4.5	5	6					
Lauh		1	1.3	2	1	1.3	2					

Bagan Desain 1 : Perkiraan Nilai CBR Tanah Dasar

Catatan dalam kasus 2, 3, 4 atau 6 nilai digunakan untuk desain perlu disesuaikan dengan faktor penyesuaian m

CBR Tanah Dasar	Kelas Kekuatkan Tanah Dasar	Prosedur desain pondasi	Deskripsi struktur pondasi jalan	lalu lintas bahan dasar umur rencana 40 tahun (jika CESA)		
				< 2	2 - 4	> 4
≥ 6	SG6	A	Pembuatan tanah dasar mulai fosfor statis/tebal kapur atau limburan pilihan (pematadan berpasir ≥200 mm tebal lepas)	100	150	200
5	SG5		Lapis penopang (capping layer) ²⁴	150	200	300
4	SG4		Atau lapis penopang dan geogrid ²⁵	175	250	350
3	SG3			400	500	600
2.5	SG2.5					
Tanah ekspanatif (potensial arselil 5%)				1000	1100	1200
perkerasan lentur dilakukan tanah basah ²⁶				650	750	850
Tahanan gambaran dengan RMR atau perkerasan bantuan untuk jalan kedua (atau minimum – peraturan daerah diperlukan)				100	1250	1500

Bagan Desain 2 : Solusi Desain Pondasi Jalan Minimum

¹⁸ Solusi pekerasan yang banyak dipilih yang didasarkan pada pembebaran dan pertimbangan biaya terkecil diberikan dalam Bagan Desain 3 Perkerasan Lentur, Bagan Desain 4 Perkerasan Kaku, Bagan Desain 5 Pelaburan, Bagan Desain 6 Perkerasan Tanah Semen, dan Bagan Desain 7 Perkerasan Berbutir dan Perkerasan Kerikil. Solusi laindapat diadopsi untuk menyesuaikan dengan kondisi setempat tetapi disarankan untuk tetap menggunakan bagan sebagai langkah awal untuk semua desain.

²⁰ Proses desain untuk perkerasan kaku menurul Id T -14-2003 atau metode¹⁰ Austroad 2004 membutuhkan jumlah kelompok sumbu dan spektrum beban dan tidak membutuhkan nilai CESA. Jumlah kelompok sumbu selama umur rencana digunakan sebagai input Bagan Desain 4 dan Bagan Desain 4A.

STRUKTUR PERKERASAN							
F1	F2	F3	F4	F5	F6	F7	F8
Lihat desain 5 & 6				Lihat Bagian Desain 4 untuk alternatif lebih murah			
Pengalaman teknis sumbu desain 20 tahun terkoreksi di lajur dengan CESA ₅ (19 ^o CESA ₄)	< 0,5	0,5 – 2,0	2,0 – 4,0	4,0 – 30	30 – 50	50 – 100	100 – 200
Jenis pemakaian berpengikat	HRS, SS, atau Permeac	HRS (6)	AC ₁ atau AC ₂			AC ₄	
Jenis lapis Pondasi dan lapis dasar bawah	Lapis Pondasi Berbutir A		Cement Treated base (CTB) (= cement treated base A)				
	30	30	35	40	40	50	60
	HRS WC	HRS Base	AC WC	AC ₂	AC ₃	AC ₄	AC ₅
	35	35	35	125	155	155	200
Lapisan berpasal	CTB atau LPA Kelas A	CTB ^a	LPA Kelas A ^b	150	250	250	150
	150	125	125	150	150	150	150

14

Bagan Desain 3: Desain Perkerasan Lentur opsi biaya minimum termasuk CTB

Struktur Perkerasan	R1	R2	R3	R4	R5
Kelompok sumbu kendaraan berat (overloaded) ¹¹	<4.3x10 ⁵	<8.6 x 10 ⁵	< 25.8 x 10 ⁵	<43 x 10 ⁵	<86 x 10 ⁵
Dowel dan bahan beton	Ya				
STRUKTUR PERKERASAN (mm)					
Tebal pelat beton	265	275	285	295	305
Lapis Pondasi LMC			150		
Lapis Pondasi Agregat Kelas A ¹²			150		

Bagan Desain 4: Perkerasan Kaku untuk Jalan dengan Beban Lalulintas Berat

Perlu dicatat bahwa bagan di dalam Pd T-14-2003 tidak boleh digunakan untuk desain perkerasan kaku tersebut didasarkan pada ketentuan berat kelompok kendaraan resmi yang tidak realistik dengan kondisi Indonesia. Para desainer harus menggunakan pembebatan kelompok beban yang aktual.

Perkerasan Kaku untuk Jalan Desa dengan Lalu Lintas rendah, jalan untuk jumlah kendaraan niaga rendah dan lalu lintas seperti dalam Tabel 4.4.			
Tanah dasar	Tanah Lunak dengan Lapis Penopang		Dipadatkan Normal
Bahan Terikat	Ya	Tidak	Ya
		Tebal Pelat Beton (mm)	
Akses terbatas hanya mobil penumpang dan motor	160	175	135
Dapat diakses oleh truk	180	200	160
Tulangan distribusi retak		Ya	Ya jika daya dukung pondasi tidak seragam
Dowel		Tidak dibutuhkan	Tidak dibutuhkan
LMC		125 mm	
Lapis Pondasi Kelas A 30 mm		4 m	
Jarak sambungan transversal			

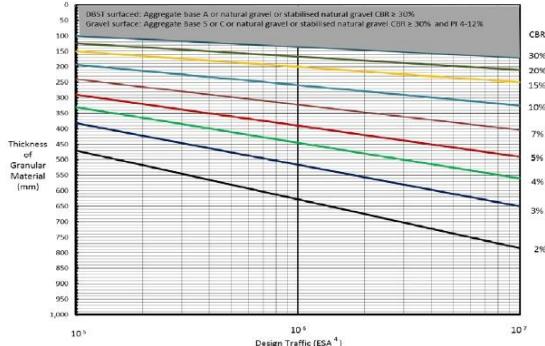
Bagan Desain 5A: Perkerasan Kaku untuk Jalan dengan Beban Lalulintas Rendah

STRUKTUR PERKERASAN					
SD1	SD2	SD3	SD4 ³	SD5 ³	
Beban sumbu 20 tahun pada lajur desain (CESA ₅ x10 ⁵)					
<0,1	0,1 – 0,5	0,5 – 4	4 – 10	10 – 30	
					Ketebalan lapis perkerasan (mm)
Burda					
20 nominal					
Lapis Pondasi Agregat Kelas A	200	250	300	320	340
Lapis Pondasi Agregat kelas A, atau kerikil alam atau stabilisasi, CBR ≥10%, pada subgrade dengan CBR ≥ 5%	100	110	140	160	180

Bagan Desain 6: Perkerasan Berbutir dengan Lapis Aspal Tipis

STRUKTUR PERKERASAN					
SC1	SC2	SC3			
Beban Sumbu 20 tahun pada lajur desain (CESA ₅ x10 ⁵)					
<0,1	0,1 – 0,5	0,5 – 4			
					Ketebalan lapis perkerasan (mm)
HRS WC, AC WC (halus), Burta atau Burda					
50					
LP Agregat Kelas A	160	220	300		
Lapis Pondasi Agregat Kelas A atau Kelas B	110	150	200		
Tanah distabilisasi, CBR 6% pada tanah dasar dengan CBR ≥ 3%	160	200	260		

Bagan Desain 7: Perkerasan Tanah Semen (Soil Cement)



Bagan Desain 8: Perkerasan Tanpa Penutup Beraspal dan Lapis Permukaan Beraspal Tipis

Prosedur dalam menggunakan bagan desain dalam manual ini untuk mencapai solusi optimum adalah sebagai berikut:

- Tentukan Umur rencana dari tabel 2.2 : Umur rencana Perkerasan
 - Tentukan nilai-nilai CESA₄ untuk umur desain yang telah dipilih
 - Tentukan nilai Traffic Multiplier (TM)
 - Hitung CESA₅= TM x CESA₄) dan gunakan untuk semua bab dari prosedur ini
 - Tentukan tipe perkerasan dari tabel 3-1 atau dari pertimbangan biaya (*analisis diconted whole of life cost*)
 - Tentukan seksi-seksi subgrade yang seragam dan daya dukung subgrade
 - Tentukan struktur pondasi jalan
 - Tentukan struktur perkerasan yang memenuhi syarat dari *desain3* atau 3A atau bagan lainnya
 - Periksa apakah setiap hasil perhitungan secara struktur sudah cukup kuat
 - Tentukan standar drainase bawah permukaan yang dibutuhkan
 - Tetapkan kebutuhan daya dukung tepi perkerasan
 - Tetapkan kebutuhan pelapisan (sealing) bahu jalan
- Ulangi langkah 7 sampai 12 untuk setiap seksi yang seragam
- Rencan Anggaran biaya, Sebelum menghitung atau merencanakan anggaran biaya dari suatu proyek terlebih dahulu harus melakukan perhitungan pada komponen-komponen yang terdapat pada rencana anggaran biaya.

Kuantitas pekerjaan dapat ditentukan melalui pengukuran pada obyek dalam gambar (dengan memperhatikan skala) maupun langsung pada obyek sesungguhnya di lapangan, maka digunakan metode luas penampang rata-rata dengan menganggap sisisi dari bidang ruang diukur berbentuk garis lurus. Volume pekerjaan yang dihitung akan sangat berpengaruh terhadap besarnya biaya yang akan digunakan untuk menyelesaikan volume dari item tersebut. Satuan yang umumnya digunakan untuk menghitung kuantitas pekerjaan konstruksi.

No	Pengukuran	Satuan	Simbol
1	Panjang	Meter	M
2	Luas	Meter-persegi	m^2
3	Isi padat	Meter-kubik	m^3
4	Isi cair	Liter	Liter
5	Berat	Kilogram, Ton	Kg, ton
6	Waktu	Jam, hari	Jam, hari

17 Komponen untuk menyusun harga satuan pekerjaan (HSP) memerlukan HSD tenaga kerja, HSD alat, dan HSD bahan. Berikut ini diberikan langkah-langkah perhitungan HSD komponen HSP (Kementerian Pekerjaan Umum).

Untuk menghitung harga satuan pekerjaan, maka perlu ditetapkan dahulu bahan rujukan harga standar untuk upah sebagai HSD tenaga kerja. Langkah perhitungan HSD tenaga kerja adalah sebagai berikut:

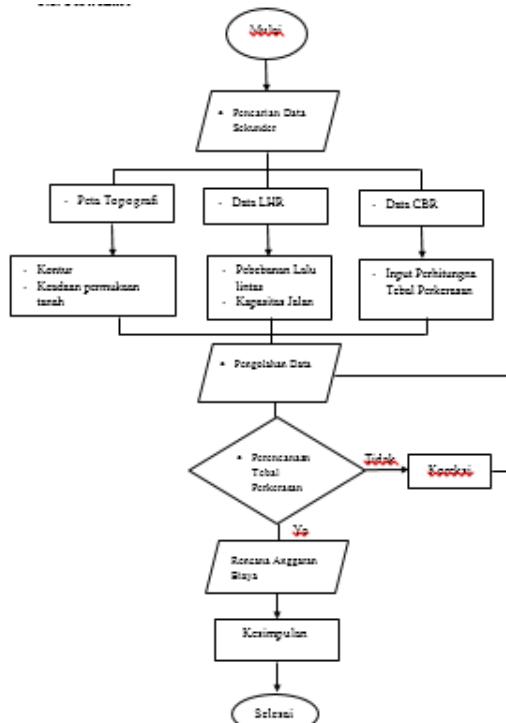
1. Tentukan jenis keterampilan tenaga kerja, misal pekerja (P), tukang (Tx), mandor (M), atau kepala tukang (KaT).
2. **27** Kumpulkan data upah yang sesuai dengan peraturan daerah (Gubernur, Walikota, Bupati) setempat, data upah hasil survai di lokasi yang berdekatan dan berlaku untuk daerah tempat lokasi pekerjaan akan dilakukan.
3. Perhitungkan tenaga kerja yang didatangkan dari luar daerah dengan memperhitungkan biaya makan, menginap dan transport.
4. Tentukan jumlah hari efektif bekerja selama satu bulan (24 - 26 hari), dan jumlah jam efektif dalam satu hari (7 jam).
5. Hitung biaya upah masing-masing per jam per orang.

6. Rata-ratakan seluruh biaya upah per jam sebagai upah rata-rata per jam.
7. Nilai rata-rata biaya upah minimum harus setara dengan Upah Minimum Regional (UMR) daerah setempat (*Kementerian Pekerjaan Umum*).

Analisis HSD bahan memerlukan data harga bahan baku, serta biaya transportasi dan biaya produksi bahan baku menjadi bahan olahan atau bahan jadi. Produksi bahan memerlukan alat yang mungkin lebih dari satu alat. Setiap alat dihitung kapasitas produksinya dalam satuan pengukuran per jam, dengan cara memasukkan data kapasitas alat, faktor efisiensi alat, faktor lain dan waktu siklus masing-masing. Perhitungan HSD bahan yang diambil dari *quarry* dapat menjadi dua macam, yaitu berupa bahan baku (batu kali/gunung, pasir sungai/gunung dll), dan berupa bahan olahan (misalnya agregat kasar dan halus hasil produksi mesin pemecah batu dan lain sebagainya) (Kementerian Pekerjaan Umum).

METODOLOGI PENELITIAN

1. Flowchart



33

2. Metode Pengumpulan Data

Data yang diperlukan dalam penelitian ini didapat langsung dari pihak kontraktor proyek dilapangan, yaitu:

- CBR
- LHR
- Peta topografi

3. Pertumbuhan Lalu Lintas

Pertumbuhan Lalu lintas dan Kapasitas jalan diperoleh dari perhitungan tebal perkerasan lentur dengan Metode Bina Marga 2013. Data LHR digunakan untuk mengetahui jumlah kendaraan di umur rencana yang ditentukan.

4. Rencana Anggaran Biaya

Rencana anggaran biaya diperoleh dari perhitungan data analisa harga satuan nasional dan volume perkerasan dengan satuan meter per kubuk (m^3). Rencana anggaran biaya digunakan untuk mengetahui jumlah rencana uang yang akan dikeluarkan dalam proyek

ANALISA DAN PEMBAHASAN

1. Umur Rencana

Berdasarkan data yang sudah ada akan dibuat perencanaan jalan bebas hambatan dengan perkerasan lentur pada jalan tol Pasuruan – Probolinggo STA 3 – STA 10 dengan metode Bina marga 2013. Pada peraturan Bina Marga untuk perkerasan lentur umur rencana yang ditetapkan yaitu 20 tahun.

2. Faktor Pertumbuhan Lalu Lintas

Jalan bebas hambatan merupakan kelas jalan arteri dan Perkotaan, mengacu pada bab 2 dan di tabel 2.4 maka nilai R (faktor pengali pertumbuhan lalu lintas) adalah 5% sehingga:

$$R = \frac{(1+0,01i)^{UR}-1}{0,01i}$$

Dimana: R = faktor pengali pertumbuhan lalu lintas

I = tingkat pertumbuhan lalu lintas (%)

UR = umur rencana (tahun)

Diketahui: $UR = 20$ tahun
 $i = 5\%$

$$\text{Maka: } R = \frac{(1+0,01 \times 5\%)^{20}-1}{0,01 \times 5\%}$$

$$= 0,0502$$

3. Faktor Distribusi Lajur dan Kapasitas Lajur

Jalan bebas hambatan Tol Pasuruan – Probolinggo mempunyai 2 lajur untuk setiap arah, mengacu pada peraturan Bina Marga 2013 untuk kendaraan niaga (truk dan bus), kendaraan niaga pada lajur desain harus 80% terhadap populasi kendaraan niaga.

4. Beban Sumbu Standart Kumulatif

³ Beban sumbu standart kumulatif adalah jumlah beban sumbu lalu lintas desain pada lajur desain selama umur rencana. ²³ Beban sumbu standart kumulatif atau Cumulative Equivalent Single Axle Load (CESA) yang ditentukan sebagai:

$$ESA = \sum \text{jenis kendaraan LHRT} \times VDF$$

$$CESA = ESA \times 365 \times R$$

Jenis kendaraan	LHR 2016	Pertumbuhan laulintas	LHR 2018	LHR 2038	VDS standart VDS 6	ESA	CESA (4)
a	b	c	$(d) = (b) \times ((1+c)UR)$	$(e) = (d) \times ((1+c)UR)$	f	$(g) = (e) \times f$	$(h) = (g) \times 365 \times (R)$
mobil penumpang	12675	5%	13974	37078	0	0,0	
angkutan umum	449	5%	495	1313	0	0,0	
bus kecil	69	5%	76	202	0,2	40,4	
bus besar	1251	5%	1379	3660	1	3659,5	
truk 2 sumbu (I)	3499	5%	3858	10235	0,7	7164,8	
truk 2 sumbu (II)	4887	5%	5388	14296	0,8	11436,6	
truk 3 sumbu	1118	5%	1233	3270	62,2	203421,5	
truk 4 sumbu	502	5%	553	1468	24	35243,5	
truk 5 sumbu	259	5%	286	758	33,2	25153,7	
total	24709			27242	72280	122,1	286120,0

(sumber: Hasil Perhitungan)

5246568,4

5. Tentukan Nilai TM

² Nilai TM kelelahan lapisan aspal (TM lapisan aspal) untuk kondisi pembebatan yang berlebih di Indonesia adalah berkisar 1,8 - 2. Nilai yang akurat berbeda-beda tergantung dari beban berlebih ² pada kendaraan niaga di dalam kelompok truk. Nilai CESA tertentu (pangkat 4) untuk desain perkerasan lentur harus dikalikan dengan nilai TM untuk mendapatkan nilai CESAs₅, CESAs₅ = (TM x CESAs₄). Sama halnya juga untuk mengakomodasi deformasi tanah dasar dan lapis perkerasan dengan pengikat semen masing-masing juga mengikuti aturan pangkat 7 dan pangkat 12, sehingga juga dibutuhkan penggunaan faktor TM untuk desain mekanistik.

nilai TM untuk wilayah indonesia		
1,8	1,9	2

6. Hitung CESA

CESA adalah kumulatif beban sumbu standar ekivalen selama umur rencana. Pada sub bab 4.3 penulis telah menentukan nilai TM (Trafik Multiplier) atau nilai kelelahan aspal adalah 1,9. Seperti pada peraturan Bina Marga 2013 CESA (5) digunakan untuk perkerasan lentur

7. Menentukan tipe perkerasan

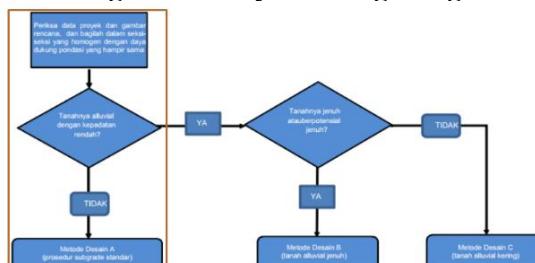
Struktur Perkerasan	desain	ESA20 tahun (juta)				
		0 – 0,5	0,1 – 4	4 – 10	10 – 30	> 30
Perkerasan kaku dengan lalu lintas berat	4			2	2	2
Perkerasan kaku dengan lalu lintas rendah (desa dan daerah perkotaan)	4A		1,2			
AC WC modifikasi atau SMA modifikasi dengan CTB (panohat 5)	3				2	
AC dengan CTB (panohat 5)	3			2		
AC tebal ≥ 100 mm dengan lapis pondasi berburti (panohat 5)	3A			1,2		
AC atau HRS tipis ditatas lapis pondasi berburti	3		1,2			
Burda atau Burta dengan LPA Kelas A atau batuan asli	Gambar 6	3	3			
Lapis Pondasi Soil Cement	6	1	1			
Perkerasan tanpa penutup	Gambar 6	1				

 Solusi yang lebih diutamakan (lebih murah)

Alternatif – lihat catatan

Menentukan tebal perkerasan bertujuan untuk supaya perkerasan yang dipilih sesuai dengan biaya dan sesuai dengan umur rencana desain. Disini penulis memilih struktur perkerasannya adalah AC dengan CTB

8. Tentukan seksi – seksi sub grade yang seragam dan daya dukung sub grade

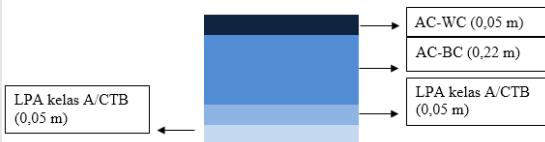


Pada tol Pasuruan – Probolinggo yang menjadi objek penelitian penulis, tanah yang dipakai adalah jenis tanah berpasir yang dimana diameternya antara 0,07 mm – 4,76 mm. Dengan dasar tersebut penulis memilih metode desain A (prosedur subgrade standart)

9. Menentuan Struktur Perkerasan Sesuai dengan Syarat

Pengalaman belakang sumbu desain 20 tahun terkoreksi di lapis pondasi (5) (10' CESAW)	Lihat desain 5 & 6	STRUKTUR PERKERASAN							
		F1	F2	F3	F4	F5	F6	F7	F8
Jenis permukaan berlapis	HRS, SS, atau Permata	HRS (8)	AC ₁ atau AC ₂	AC ₁					
Jenis lapis Pondasi dan lapis Pondasi bawah	Lapis Pondasi Berbutir A		Cement Treated base (CTB) (* cement treated base A)						
Lapisan berpaspal	HRS WC HRS Base	30 35	30 35	30 35	40 135	40 155	40 185	50 220	50 280
AC BC ^a	135	135	135	135	135	135	135	135	135
LPA Kelas A	150	250	250	150	150	150	150	150	150
LPA Kelas A, LPA Kelas B atau kerikil alam Lapis lapis disabutasi dengan CTB >10%	150	125	125	150	150	150	150	150	150

1. Ketebalan-lenturan struktur Pondasi BahanDesain 2 juga berlaku untuk lapisan pondasi berbutir. 2. Untuk lapisan berpaspal tebal lapisan 100 = 150 mm atau 25 mm untuk lapisan lapisan 125 = 150 mm. 3. Pada Bagian 4 untuk nilai perkerasan kaku untuk 90 cycle load yang rendah. 4. Hanya komponen yang cukup berlapis dan tidak ada area terbatas perkerasan yang lemah yang diperlukan makelarakan pekerjaan CTB. LMC dapat digunakan sebagai alternatif CTB untuk lapisan berpaspal dan lapisan berbutir. 5. AC BC harus diambil dengan tebal paling minimum 50 mm dan maksimum 80 mm. 6. HRS is not suitable for steep gradients or urban areas with traffic exceeding 1 million ESAs. See Bagian Desain 3A for alternatives.



Setelah mengikuti sesuai dengan tata cara perencanaan perkerasan lentur yang sesuai dengan bina marga maka tebal perkerasan yang dipilih adalah AC WC dengan tebal LPA kelas A adalah 150 mm, CTB adalah 150 mm, AC BC adalah 135 mm dan AC WC adalah 40 mm

10. Perhitungan Rencana Anggaran Biaya Perkerasan Lentur

Setelah didapatkan tebal perkerasan, langkah selanjutnya yaitu perhitungan rencana anggaran biaya. Data yang diperoleh untuk tahapan rencana anggaran biaya perkerasan lentur yaitu harga satuan bahan, material dan upah. Harga satuan biaya yang digunakan diperoleh dari 24 Harga Satuan Dasar Upah Kerja, Bahan dan Alat Kabupaten Pasuruan 2017

Daftar item pekerjaan adalah rencana pekerjaan yang akan di rencanakan anggaran biayanya dan sesuai dengan batasan masalah

Uraian pekerjaan	panjang (m)	lebar (m)	tinggi (m)	volume (m ³)
(a)	(b)	(c)	(d)	(e) = (b) x (c) x (d)
LPA Kelas A	7000	22,4	0,30	47040
AC BC	7000	22,4	0,14	21168
AC WC	7000	22,4	0,05	6272
			total	0,48 74480

Analisa harga satuan pekerjaan tiap jenis pekerjaan didapat dari nilai stadar Bina Marga dan Harga Satuan Pekerjaan Kabupaten Pasuruan tahun 2017.

no	komponen	kode	satuan	koefisien	harga satuan (Rp)	jumlah harga (Rp)
A	TENAGA					
1	pekerja	L.01	jam	0,2201	7500	1650,75
2	Mandor	L.04	jam	0,0314	12500	392,5
					Jumlah harga tenaga	2043,25
B	BAHAN					
1	LPA kelas A	M.01	m ³	1,2000	170000	204000
					Jumlah harga bahan	204000
C	PERALATAN					
1	wheel loader	E.15	jam	0,0314	253965	7974,501
2	dump truck	E.09	jam	0,1655	212813	35220,552
3	motor grader	E.13	jam	0,0092	327468	3012,7056
4	vibrator loader	E.19	jam	0,008	316831	2534,648
5	pneumatic tire loader	E.55	jam	0,0115	345725	3975,8375
6	water tanker	E.23	jam	0,0383	155193	5943,8919
7	alat bantu		jam	1,0000		
					Jumlah harga bahan	58662,1355
D	Jumlah harga tenaga, bahan dan peralatan (A + B + C)					264705
E	overhead dan profit (10% x D)					26471
F	harga satuan pekerjaan (D + E)					291176

Analisa perhitungan harga satuan LPA kelas A tersebut didapat harga satuan pekerjaan per m³ sebesar Rp. 291.176 (dua ratus sembilan puluh satu ribu seratus tujuh puluh enam rupiah). Untuk CTB penulis menyamakan harganya dengan LPA kelas A.

no	komponen	kode	satuan	koefisien	harga satuan (Rp)	jumlah harga (Rp)
A	TENAGA					
1	pekerja	L.01	jam	0,1687	7500	1265,25
2	Mandor	L.04	jam	0,0241	12500	301,25
					Jumlah harga tenaga	1566,5
B	BAHAN					
1	AC BC	M.03	m ³	1,0000	1734269	1734269
					Jumlah harga bahan	1734269
C	PERALATAN					
1	wheel loader	E.15	jam	0,0082	375000	3075
2	AMP		jam	0,0241	3880338	93516,15
3	Dump Truck	E.09	jam	0,2711	150000	40665
4	asphalt finisher	E.34	jam	0,0301	215353	6482,13
5	tandem roller	E.17	jam	0,0317	379339	12025,05
6	pneumatic tire loader	E.55	jam	0,0252	345725	8712,27
7	alat bantu		jam	1,0000		
					Jumlah harga peralatan	164475,59
D	Jumlah harga tenaga, bahan dan peralatan (A + B + C)					1900311
E	overhead dan profit (10% x D)					190031
F	harga satuan pekerjaan (D + E)					2090342

Analisa perhitungan harga satuan pekerjaan AC-BC tersebut didapat harga satuan pekerjaan per m³ sebesar Rp. 2.090.342 (dua ratus sembilan puluh ribu tiga ratus empat puluh dua rupiah).

no	komponen	kode	satuan	koefisien	harga satuan (Rp)	jumlah harga (Rp)
A	TENAGA					
1	pekerja	L.01	jam	0,1687	7500	1265,25
2	Mandor	L.04	jam	0,0241	12500	301,25
					Jumlah harga tenaga	
B	BAHAN					
1	AC WC	M.04	m ³	1,0000	71846	71846
					Jumlah harga bahan	
C	PERALATAN					
1	wheel loader	0	jam	0,0082	375000	3075
2	AMP		jam	0,0241	3880338	93516,1458
3	Dump Truck	0	jam	0,2711	150000	40665
4	asphalt finisher	E.34	jam	0,0301	215353	6482,1253
5	tandem roller	E.17	jam	0,0317	379339	12025,0463
6	pneumatic tire loader	E.55	jam	0,0252	345725	8712,27
7	alat bantu		jam	1,0000		
					Harga satuan peralatan	237888
D	Jumlah harga tenaga, bahan dan peralatan (A + B + C)					311301
E	overhead dan profit (10% x D)					31130
F	harga satuan pekerjaan (D + E)					342431

Analisa perhitungan harga satuan pekerjaan AC-WC tersebut didapat harga

satuang pekerjaan per m³ sebesar Rp. 342.431 (tiga ratus empat puluh dua ribu empat ratus tiga puluh 1 rupiah).

Untuk menghitung rencana anggaran biaya, maka volume setiap pekerjaan pekerjaan dikalikan dengan analisa harga satuan setiap item pekerjaan

uraian pekerjaan	panjang (m)	lebar (m)	tinggi (m)	volume (m ³)	harga (m ³)	TOTAL
LPA Kelas A	7000	22,4	0,30	47040	Rp264,705	Rp12.451.741,334
AC BC	7000	22,4	0,14	21168	Rp2.090,342	Rp44.248.363,608
AC WC	7000	22,4	0,04	6272	Rp237,888	Rp1.492.034,084
total				0,475	74480	Rp2.592.936
						Rp58.192.139,026

(Sumber: Hasil Perhitungan)

rekapitulasi rencana anggaran biaya perencanaan lentur dengan metode Bina Marga 2013, didapatkan hasil adalah sebesar Rp. 58.192.139.026 (lima puluh delapan miliar seratus sembilan puluh dua juta seratus tiga puluh sembilan ribu dua puluh enam rupiah)

KESIMPULAN DAN SARAN

1. Kesimpulan

Dari hasil pembahasan tentang perencanaan perkerasan lentur dan rencana anggaran biayanya maka dapat diambil kesimpulan :

- Desain tebal perkerasan dengan umur rencana 20 tahun adalah AC dengan CTB. Karena pada tabel 4.2 dijelaskan bahwasannya jika CESA (4) = 4 – 10 maka dipilih perkerasan AC dengan CTB.
- LPA kelas A dengan tebal 150 mm, CTB dengan tebal 150 mm, AC BC 135 mm AC WC dengan tebal 40 mm
- Rencana anggaran biayanya adalah Rp 58.192.139.026 (lima puluh delapan miliar seratus sembilan puluh dua juta seratus tiga puluh sembilan ribu dua puluh enam rupiah) dengan total volumenya 74480 m³ dan harga Rp 2.592.936 m³

2. Saran

Saran yang diberikan penulis untuk penelitian lebih lanjut yaitu:

- Pemilihan tebal perkerasan dilihat dari nilai CESA (4), untuk mendapatkan nilai yang sesuai dengan peraturan yang dipilih.
- Harga satuan yg dipilih untuk rencana anggaran biaya disesuaikan dengan proyek yang akan dianalisa. Jika proyek nasional maka harga satuannya nasional.

DAFTAR PUSTAKA

- Badrujaman, Aceng. 2016. Perencanaan Geometri dan Anggaran Biaya Ruas jalan Cempaka – Wanaraja Kecamatan Garut Kota. *Jurnal Konstruksi*.
- Dipohusodo, Istimawan. 1996. *Manajemen Proyek dan Konstruksi Jilid 1*. Penerbit Andi. Yogyakarta.
- Munir, Muhammad. 2017. *Perencanaan Tebal Perkerasan kaku Pada Jalan Tol Pasuruan – Probolinggo Seksi I Ruas Grari Tongas Sta. 0+000 – Sta. 13+500*. Tugas Akhir tidak dipublikasikan. Malang: Universitas Muhammadiyah Malang.
- Pemerintah Republik Indonesia. 2016. *Peraturan Menteri Pekerjaan Umum dan Perumahan Rakyat Tahun 2016 tentang Analisis Harga Satuan Pekerjaan Bidang Pekerjaan Umum*. Jakarta.
- SNI, 2013, “*Manal Desain Perkerasan Jalan Nomor 2/M/BM/2013*”, Jakarta: Kementerian Pekerjaan Umum Direktorat Jendral Bin Marga.
- Sukirman, Silvia.1999. *Perkerasan Lentur Jalan Raya*. Nova. Bandung.
- Wicaksono, M & Istiar. Perencanaan Geometri dan Perkerasan Jalan Tol Pandaan – Malang dengan Jenis Perkerasan Lentur. *Jurnal Teknik ITS*.

● 19% Overall Similarity

Top sources found in the following databases:

- 14% Internet database
 - Crossref database
 - 14% Submitted Works database
 - 7% Publications database
 - Crossref Posted Content database
-

TOP SOURCES

The sources with the highest number of matches within the submission. Overlapping sources will not be displayed.

1	repository.umsu.ac.id	1%
	Internet	
2	ejournal.uigm.ac.id	1%
	Internet	
3	Sriwijaya University on 2021-03-24	1%
	Submitted works	
4	Politeknik Negeri Bandung on 2018-08-09	1%
	Submitted works	
5	Universitas Bung Hatta on 2021-08-12	<1%
	Submitted works	
6	Universitas Islam Indonesia on 2017-12-21	<1%
	Submitted works	
7	Universitas Islam Indonesia on 2018-01-03	<1%
	Submitted works	
8	Sriwijaya University on 2020-07-23	<1%
	Submitted works	

- 9 jurnal.untan.ac.id <1%
Internet
- 10 beritasatumeritmedia.cld.bz <1%
Internet
- 11 ejournal.uika-bogor.ac.id <1%
Internet
- 12 Universitas 17 Agustus 1945 Surabaya on 2021-07-07 <1%
Submitted works
- 13 Universitas Merdeka Malang on 2020-03-23 <1%
Submitted works
- 14 A.G. Hamid, T. Bahar, A. Setiawan. "Dampak Bangkitan Lalu-Lintas Ka... <1%
Crossref
- 15 Mishbahul Aziz, Sigit Winarto, Yosef Cahyo Setianto Poernomo, Agata I... <1%
Crossref
- 16 Sriwijaya University on 2020-07-30 <1%
Submitted works
- 17 St. Ursula Academy High School on 2022-08-22 <1%
Submitted works
- 18 Universitas 17 Agustus 1945 Surabaya on 2019-07-15 <1%
Submitted works
- 19 mankerry.blogspot.com <1%
Internet
- 20 Syiah Kuala University on 2019-01-16 <1%
Submitted works

21	Universitas Bung Hatta on 2023-02-20 Submitted works	<1%
22	Universitas Hasanuddin on 2020-03-16 Submitted works	<1%
23	jurnal.untagsmg.ac.id Internet	<1%
24	pengairan.studentjournal.ub.ac.id Internet	<1%
25	repository.radenintan.ac.id Internet	<1%
26	Houston Community College on 2022-02-10 Submitted works	<1%
27	Sriwijaya University on 2022-03-23 Submitted works	<1%
28	Universitas Negeri Surabaya The State University of Surabaya on 2018-... Submitted works	<1%
29	peraturan.bpk.go.id Internet	<1%
30	pu.go.id Internet	<1%
31	repository.iainpalopo.ac.id Internet	<1%
32	riset.unisma.ac.id Internet	<1%

33

variasy.blogspot.com

Internet

<1%

34

vdocument.in

Internet

<1%

● Excluded from Similarity Report

- Bibliographic material
 - Cited material
 - Manually excluded sources
 - Quoted material
 - Small Matches (Less than 10 words)
-

EXCLUDED SOURCES

jurnal.unmuhjember.ac.id

98%

Internet

repository.unmuhjember.ac.id

97%

Internet

core.ac.uk

97%

Internet

123dok.com

39%

Internet

eprints.umm.ac.id

37%

Internet

pt.scribd.com

32%

Internet

es.scribd.com

32%

Internet

scribd.com

32%

Internet

id.123dok.com

31%

Internet

idoc.pub	29%
Internet	
slideshare.net	29%
Internet	
fr.scribd.com	28%
Internet	
docplayer.info	26%
Internet	
qdoc.tips	26%
Internet	
vdocuments.site	24%
Internet	
text-id.123dok.com	24%
Internet	
adoc.pub	22%
Internet	
edoc.pub	22%
Internet	
edoc.site	20%
Internet	
vdocuments.mx	19%
Internet	
pdfcoffee.com	19%
Internet	

de.scribd.com	18%
Internet	
eprints.binadarma.ac.id	18%
Internet	
repository.untag-sby.ac.id	16%
Internet	
repository.its.ac.id	15%
Internet	
coursehero.com	15%
Internet	
id.scribd.com	15%
Internet	
baixardoc.com	14%
Internet	
repositori.usu.ac.id	14%
Internet	
pt.slideshare.net	12%
Internet	
dspace.uii.ac.id	12%
Internet	
dokumen.tips	11%
Internet	
bpsdm.pu.go.id	10%
Internet	

vdocuments.pub	10%
Internet	
library.polmed.ac.id	10%
Internet	
repository.unibos.ac.id	10%
Internet	
repository.usu.ac.id	10%
Internet	
garuda.kemdikbud.go.id	10%
Internet	
download.garuda.ristekdikti.go.id	9%
Internet	
media.neliti.com	9%
Internet	
eprints.polsri.ac.id	9%
Internet	
pdfcookie.com	9%
Internet	
notbot.se	9%
Internet	
journal.ubb.ac.id	8%
Internet	
binamarga.pu.go.id	8%
Internet	

dpu.balikpapan.go.id	8%
Internet	
journal.ubb.ac.id	8%
Internet	
moam.info	8%
Internet	
dokumen.tech	7%
Internet	
repository.ub.ac.id	7%
Internet	
ojs.umb-bungo.ac.id	7%
Internet	
vbook.pub	7%
Internet	
buarianeria.blogspot.com	7%
Internet	
ojs.ukim.ac.id	6%
Internet	
ejournal.unsrat.ac.id	6%
Internet	
Universitas Merdeka Malang on 2020-03-23	5%
Submitted works	
Universitas 17 Agustus 1945 Surabaya on 2018-07-17	5%
Submitted works	

digilib.unila.ac.id	4%
Internet	
jurnalmahasiswa.unesa.ac.id	4%
Internet	
ejurnal.unesa.ac.id	4%
Internet	
digilib.uns.ac.id	4%
Internet	
repositori.unsil.ac.id	4%
Internet	
Fakultas Teknologi Kebumian dan Energi Universitas Trisakti on 2018-04-30	4%
Submitted works	
Fakultas Teknologi Kebumian dan Energi Universitas Trisakti on 2018-04-30	4%
Submitted works	
Fakultas Teknologi Kebumian dan Energi Universitas Trisakti on 2018-04-30	4%
Submitted works	
ejurnalunsam.id	4%
Internet	
Universitas Islam Indonesia on 2018-07-20	4%
Submitted works	
konsultan-teknik.biz.id	4%
Internet	
ppsdm.lkpp.go.id	4%
Internet	

Universitas Islam Indonesia on 2018-01-05

4%

Submitted works

Universitas Islam Indonesia on 2018-01-22

3%

Submitted works

Sriwijaya University on 2020-07-27

3%

Submitted works

ojs.ummetro.ac.id

3%

Internet

Universitas 17 Agustus 1945 Surabaya on 2019-07-12

3%

Submitted works

ft-sipil.unila.ac.id

3%

Internet

e-journals.unmul.ac.id

3%

Internet

ejournal.unkhair.ac.id

3%

Internet

Universitas Merdeka Malang on 2020-03-23

3%

Submitted works

Sriwijaya University on 2020-07-21

3%

Submitted works

repository.undar.ac.id

3%

Internet

vdokumen.com

3%

Internet

xproposal.blogspot.com	2%
Internet	
journal.uta45jakarta.ac.id	2%
Internet	
Politeknik Negeri Bandung on 2017-07-31	2%
Submitted works	
repository.mercubuana.ac.id	2%
Internet	
Universitas Islam Indonesia on 2018-01-24	2%
Submitted works	
trijurnal.lemlit.trisakti.ac.id	2%
Internet	
ts.ft.unmul.ac.id	2%
Internet	
library.universitaspertamina.ac.id	2%
Internet	
Universitas Islam Indonesia on 2018-07-26	2%
Submitted works	
brandonsitemiranda.blogspot.com	2%
Internet	
Bellevue Public School on 2021-06-27	2%
Submitted works	
ejurnal.its.ac.id	1%
Internet	

tr.scribd.com	1%
Internet	
nadenade.blogspot.com	1%
Internet	
jurnal.ugn.ac.id	<1%
Internet	
kuliahtantan.blogspot.com	<1%
Internet	
Alik Ansyori Alamsyah. "Application of Pertamax as modifier at Lasbutag cold..."	<1%
Crossref	
Khairun Nisak, Hendra Saputra. "PERENCANAAN TEBAL PERKERASAN KAKU ...	<1%
Crossref	
Universitas Pelita Harapan	<1%
Submitted works	
ppid.bandung.go.id	<1%
Internet	