SPESIFIKASI PELAT BETON ELEMINDO PERKASA

i															• • • • •		
TIPE (t.d.n)						D/ (YA DUK Netto, set	UNG MA elah dikur	AXIMAL angi berat	(Kg/m2) sendiri)							
Bentang (m)	1,00	4,25	4,50	4,75	5,00	5,25	5,50	5,75	6,00	6,25	6,50	6,75	7,00	7,25	7,50	7,75	8,00
120.05.12	831,70	675,40	544,41	433,56	338,92	257,47											
120.05.14	999,10	823,68	676,68	522,27	446,05	354,64	275,41	-									
120.05.16	1.166,49	971,96	808,94	670,98	553,18	451,82	363,95	287,30									
150.05.12	1.220,89	1.022,24	855,78	714,90	594,61	491,10	401,38	323,11	254,41			(
150.05.14	1.426,92	1.204,75	1.018,56	861,00	726,47	610,70	510,36	422,81	345,98	278,19		an k					
150.05.16	1.632,95	1.387,25	1.181,35	1.007,10	858,33	730,30	619,33	522,52	437,55	362,57	296,08						
150.07.12	2.165,03	1.858,57	1.601,76	1.384,42	1.198,86	1.039,17	900,76	780,01	674,03	580,51	497,58	423,69	357,57				
150.07.14	2.568,84	2.216,28	1.920,83	1.670,78	1.457,30	1.273,59	1.114,35	975,43	853,50	745,92	650,50	565,50	489,43	421,10	359,49		
200.05.12	1.880,67	1.605,75	1.375,37	1.180,40	1.013,93	870,67	746,51	638,18	543,11	459,22	384,82	318,53	259,22				
200.05.14	2.150,64	1.844,89	1.588,68	1,371,84	1.186,71	1.027,39	889,30	768,82	663,09	569,79	487,05	413,33	347,37	288,11			·
200.05.16	2.420,60	2.084,30	1.081,98	1.563,28	1.359,49	1.184,10	1.032,09	899,47	783,03	680,37	589,29	508,14	435,52	370,29	311,47	258,25	
200.07.12	3.112,45	2.696,88	2.348,63	2.053,90	1.802,27	1.585,72	1.398,02	1.234,28	1.090,56	963,75	851,29	751,09	661,43	580,89	508,26	442,55	382,91
200.07.14	3.641,58	3.165,59	2.766,71	2.429,13	2.140,91	1.892,88	1.677,90	1.490,34	1.325,73	1.180,48	1.051,67	936,90	834,21	741,95	658,77	583,51	515,19
200.07.16	4.053,03	3.590,23	3.184,79	2.804,36	2.479,56	2.200,04	1.957,77	1.746,40	1.560,90	1.397,22	1.252,05	1.122,71	1.006,99	903,02	809,28	724,46	647,47
		<u>.</u>			t = te	ebal pela	:(mm);	d = diam	meter P(C-WIRE (r	mm) ; n	= jumlah	PC-WIRE				

Tabel 1 Spesifikasi Pelat Beton Elemindo PerkasaLOAD CAPACITY OF HCS (Kg/m2)With Topping = 50,00 mm



Spesifikasi Pemasangan Pelat Beton Berongga Pracetak

PERBANDINGAN LENDUTAN

Tipe	Lendutan Ijin δ	Lendutan
Balok	(m)	Hasil Analisis Software SAP2000 v.11
		(m)
BI ₁	0,04	0,014
BI ₂	0,04	0,011
BA ₁	0,04	0,034
BA ₂	0,04	0,034

Tabel 1 Perbandingan Lendutan Ijin dengan Lendutan Hasil AnalisisSoftware SAP2000 v.11



Gambar 1 Lendutan BI1, Hasil Analisis Software (Satuan : m)



Gambar 2 Lendutan BI2, Hasil Analisis Software (Satuan : m)



Gambar 3 Lendutan BA1 dan BA2, Hasil Analisis Software (Satuan : m)

LANGKAH-LANGKAH PENGGUNAAN *SOFTWARE* CSiCol DAN HASIL EVALUASI KEKUATAN KOLOM

DENGAN SOFTWARE CSiCol

Langkah-langkah Penggunaan Software CSiCol

Langkah umum penggunaan software CSiCol dalam Tugas Akhir ini adalah :

1. Tampilan menu utama pada software CSiCol dapat dilihat pada Gambar

1 berikut.

Units and Code	Define <u>F</u> raming	Units and Codes
daterial Parameters	Define <u>L</u> oading	
Confinement/ Cover	Results	Section and Rebar Properties
tion Shape	Capacity Ratios	Section Shape
Rectangular	Detailed Results	
Circular General	Interaction Curves	
Define <u>X</u> S	<u>G</u> enerate Report	View Results

Gambar 1 Tampilan Menu Utama Software CSiCol

2. Pilih Unit and Code pada menu utama untuk merubah satuan menjadi

SI-m, sepeti yang terlihat pada Gambar 2.

aerierai 2	(iew Section Capacity	
Working <u>U</u> r <u>D</u> esign Cod	iits <mark>SI-m</mark> Details le ACI-318-02	
Show I	Quick Design Wizard at startup	
Je show i		

Gambar 2 Tampilan Unit and Code

3. Pilih *Material Parameters* untuk merubah mutu material beton dan baja tulangan sesuai dengan yang digunakan dalam Tugas Akhir ini, untuk lebih jelasnya dapat dilihat pada Gambar 3.

Lolumn <u>L</u> aption	Column1	
Concrete Properties —		
<u>C</u> oncrete Type	fc' = 25000 kN	/m^2 💌
Concrete <u>F</u> c'	25000	kN/m^2
Concrete _Ec	23500000	
Rebar Properties	G400000	.
Rebar <u>F</u> y	400000	kN/m^2
Modulus of Elasticity	20000000	
	Elasto-Plastic	-
Stress-Strain <u>C</u> urve		

Gambar 3 Input Data Material

4. Pilih *Convinement And Cover*, kemudian *input* besarnya selimut beton sesuai dengan yang digunakan pada *software* SAP2000 v.11 dan pilih bentuk tulangan pengikat yang digunakan.

Clear Cover to Longitudinal Rebars	0.05	m
Transverse Reinforcement Type	C Ties	
	Spiral	

Gambar 4 Tampilan Confinement and Cover

- 5. Pilih bentuk kolom yang digunakan pada *Section Shape* yang terdapat pada menu utama.
- 6. Pilih *Define XS* untuk merubah diameter kolom, jumlah dan diameter tulangan yang digunakan, tampilan pada *software* CSiCol dapat dilihat pada Gambar 5.

Cross-section Size		
Diameter, D 1.8	m 🖉	à
Behar Laugut		9
Total Bars 104-d 25		
(Example: 8·#8)	C Ties © Spiral	

Gambar 5 Tampilan Circular Column

Pilih *Define Loading*, kemudian *input* nilai M_{ux bot}, M_{ux top}, M_{uy bot}, M_{uy top} dan P_u yang merupakan hasil analisis *software* SAP2000 v.11, untuk lebih jelasnya dapat dilihat pada Gambar 6.

Sr. No	Load Comb	Load-Pu (kN)	Mux-Bot (kN-m)	Muy-Bot (kN-m)	Mux-Top (kN-m)	Muy-Top (kN-m)	
1	Combination1	7693.5	4989.7	891.0	11062.9	1975.5	-
2							
3							
4							
5							
6							
7							
8							
9							
10							
11							
12							
13							
14							

Gambar 6 Tampilan Input Nilai Mux bot, Mux top, Muy bot, Muy top dan Pu

96

8. Hasil evaluasi dapat dilihat pada *Capacity Ratio*, *Detailed Result*, *Interaction Curves* dan *Generate Report*. Gambar 7 sampai dengan 11 merupakan hasil evaluasi kekuatan kolom dengan *software* CSiCol.

Sr. No	Load Comb	Load-Pu (kN)	Mux (kN-m)	Muy (kN-m)	Capacity Ratio	Remarks	
1	Combination1	7527.4	4832.2	870.6	0.37	ОК	
			de la companya de la				

Gambar 7 Capacity Calculation Result (Bottom End)

Sr. No	Load Comb	Load-Pu (kN)	Mux (kN-m)	Muy (kN-m)	Capacity Ratio	Remarks	
1	Combination1	7693.5	11062.9	1975.5	0.84	OK	
			Sec				

Gambar 8 Capacity Calculation Result (Top End)

apacity Pottom E	y Calculation R	esults										
Sr. No	Load Comb	Load-Pu (kN)	Mux (kN-m)	Muy (kN-m)	Muxy (kN-m)	Mx-My Angle (Deg)	P-M Vector	Capacity Vector	Capacity Ratio	N/A Angle (deg)	N/A Depth (m)	Remarks
1	Combination1	7693.5	4989.7	891.0	5068.6	10.1	9213.1	3481.2	0.38	0.0	0.0	OK





Gambar 10 Detailed Result (Bottom End)



Gambar 11 Interaction Curve (Interaction Survace)

Project Information

Project Job No Company Designer Remarks

Software File Name CSICOL (Version: 8.0 (Rev. 0)) D:\Program Files\Computers and Structures\CSiCol \Column1

Working Units Design Code SFm (m, KN, KN-m, KN/m/2) ACF318-02

Column:Column1

Basic Design Parameters

Caption Default Concrete Strength, Fc Default Concrete Modulus, Ec Maximum Concrete Strain	= Column1 = 25000 = 23500000 = 0.003	kN/m/2 kN/m/2 in/in
Rebar Set Default Rebar Yeild Strength, Fy Default Rebar Modulus, Es Default Cover to Rebars Maximum Steel Strain	= ASTM = 400000 = 200000000 = 0.050 = Infinity	kN/m²2 kN/m²2 m
Transverse Rebar Type	= Spiral	
Total Shapes in Section Consider Slenderness	= 1 = No	

JUMLAH TULANGAN DAN NILAI-NILAI

TULANGAN HASIL DESAIN DENGAN

MENGGUNAKAN SOFTWARE SAP2000 V.11

	Tulangan BI2 (120 cm x 150 cm)				
	Tumpuan Kiri	Lapangan	Tumpuan Kanan		
	150 cm	150 cm	150 cm		
Ukuran Balok	120 cm x 150 cm	120 cm x 150 cm	120 cm x 150 cm		
Tulangan Atas	40-D25	18-D25	40-D25		
Tulangan Samping	18-D16	18-D16	18-D16		
Tulangan Bawah	26-D25	34-D25	26-D25		
Tulangan Geser	3D13–100 mm	3D13-115 mm	3D13–110 mm		

Tabel 1 Tulangan BI2 (120 cm x 150 cm)

Tabel 2 Tulangan BA1 (70 cm x 85 cm)

	Tulangan BA1 (70 cm x 85 cm)			
	Tumpuan Kiri	Lapangan	Tumpuan Kanan	
	85 cm	85 cm	85 cm	
Ukuran Balok	70 cm x 85 cm	70 cm x 85 cm	70 cm x 85 cm	
Tulangan Atas	24-D25	6-D25	24-D25	
Tulangan Samping	6-D13	6-D13	6-D13	

	Tulangan BA1 (70 cm x 85 cm)				
	Tumpuan Kiri	Lapangan	Tumpuan Kanan		
Tulangan Bawah	12-D25	18-D25	12-D25		
Tulangan Geser	2D13-90 mm	D13-130 mm	2D13-90 mm		

Tabel 2 Tulangan BA1 (70 cm x 85 cm) (Lanjutan)

Tabel 3 Tulangan BA2 (70 cm x 90 cm)

	Tulangan BA2 (70 cm x 90 cm)				
	Tumpuan Kiri	Lapangan	Tumpuan Kanan		
	90 cm	90 cm	90 cm		
Ukuran Balok	70 cm x 90 cm	70 cm x 90 cm	70 cm x 90 cm		
Tulangan Atas	22-D25	6-D25	22-D25		
Tulangan Samping	6-D13	6-D13	6-D13		
Tulangan Bawah	12-D25	20-D25	12-D25		
Tulangan Geser	D13-100 mm	D13-110 mm	D13-100 mm		

Lokasi		Tumpuan Kiri	Lapangan	Tumpuan
				Kanan
Tulangan				
Tulangan	$A_{s top}$	15816,3mm ²	4925,40 mm ²	15846,6 mm ²
Longitudinal	A _{s bot}	8688,55 mm ²	$13095,2 \text{ mm}^2$	8664,85 mm ²
Tulangan Geser	A _{v/s}	1,778 mm	1,246 mm	1,783 mm
Tulangan Torsi	A _{t/s}	2,818 mm	2,818 mm	2,609 mm
i unungun i orbi	A _l	14212,7 mm ²	14212,7 mm ²	13162,1 mm ²

Tabel 4 Nilai-nilai Tulangan Tumpuan BI2 (120 cm x 150 cm) Hasil Analisis *Software* SAP2000 V.11

Tabel 5 Nilai-nilai Tulangan Tumpuan BA1 (70 cm x 85 cm) Hasil Analisis *Software* SAP2000 V.11

Lokasi		Tumpuan Kiri	Lapangan	Tumpuan
				Kanan
Tulangan				
Tulangan	A_{stop}	11211,6 mm ²	$1906,4 \text{ mm}^2$	11211,6 mm ²
Longitudinal	$A_{s bot}$	$5260,4 \text{ mm}^2$	7915,96 mm ²	$5260,4 \text{ mm}^2$
Tulangan Geser	$A_{v\!/\!s}$	5,1 mm	1,361 mm	5,1 mm
Tulangan Torsi	$A_{t/s}$	0,333 mm	0,333 mm	0,333 mm
i unungun i oror	A _l	$2260,02 \text{ mm}^2$	$2260,02 \text{ mm}^2$	$2260,02 \text{ mm}^2$

Tabel 6 Nilai-nilai Tulangan Tumpuan BA2 (70 cm x 90 cm) Hasil Analisis *Software* SAP2000 V.11

Lokasi		Tumpuan Kiri	Lapangan	Tumpuan
				Kanan
Tulangan				
	\sim			
Tulangan	A _{s top}	$10102,7 \text{ mm}^2$	$2204,10 \text{ mm}^2$	9987,31 mm ²
Longitudinal	A _{s bot}	4589,89 mm ²	8451,07 mm ²	4527,19 mm ²
Tulangan Geser	A _{v/s}	1,059 mm	0,812 mm	1,045 mm
Tulangan Torsi	A _{t/s}	0,784 mm	0,784 mm	0,748 mm
	A ₁	2411,49 mm ²	2411,49 mm ²	2411,49 mm ²

GAMBAR PENAMPANG MELINTANG JEMBATAN



DENAH DAN POTONGAN JEMBATAN

106



Universitas Kristen Maranatha





		SI	2
2 7,5 m	sı BA2	s	
s	BI2 SI BAI	SI	KI BI2
4,33 m	n 4,33 m	4,33 m	

Balok
Dimensi
Tabel

Tipe Balok

BII BI2

	•		
	2	5	
,	7	5	
1	4	1	
1		2	
	-	2	
	-	5	
	5	È	
	-	-	
1		1	
•	-		
	ž	5	
ſ			

	Dimensi	Diameter 180 cm
Tabel Dimensi Kolom	Tipe Kolom	KI

Dimensi 120 cm x 150 cm

120 cm x 150 cm 70 cm x 85 cm 70 cm x 90 cm

	Dimensi	Pelat HCS with topping 200.07.12
abel Dimensi Pelat	Tipe Pelat	S1

.

1	10	

Universitas Kristen Maranatha

BAI

B12





abel Dimensi Balok		Tabel Dimensi Kolom		Tabel Dimensi Pelat	
Tipe Balok	Dimensi	Tipe Kolom	Dimensi	Tipe Pelat	Dimensi
BII	120 cm x 150 cm	K1	Diameter 180 cm	SI	Pelat HCS with topping 200.07.12
B12	120 cm x 150 cm				
BA1	70 cm x 85 cm			~	
BI2	70 cm x 90 cm				

Universitas Kristen Maranatha



Universitas Kristen Maranatha



