

TUGAS AKHIR
PERILAKU KOLOM TERSUSUN DARI PROFIL
LIP CHANNEL BENTUKAN DINGIN

*(Behavior of Latticed Columns Composed of Cold-formed
Lip Channel Profiles)*

Diajukan kepada Universitas Islam Indonesia
untuk memenuhi sebagian persyaratan memperoleh
derajat Sarjana Teknik Sipil



Disusun oleh:

Nama : Nani Rahayu
No. Mhs : 97 511 324
Nama : Lika Mustika Hasan
No. Mhs : 97 511 347

JURUSAN TEKNIK SIPIL
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA
YOGYAKARTA
2003

**HALAMAN PENGESAHAN
TUGAS AKHIR**

**PERILAKU KOLOM TERSUSUN DARI PROFIL
LIP CHANNEL BENTUKAN DINGIN**

*(Behavior of Latticed Columns Composed of Cold-formed
Lip Channel Profiles)*

Diajukan kepada Universitas Islam Indonesia
untuk memenuhi sebagian persyaratan memperoleh
derajat Sarjana Teknik Sipil

Disusun oleh :

Nama : Nani Rahayu
No. Mhs : 97 511 324

Nama : Lika Mustika Hasan
No. Mhs : 97 511 347

Telah diperiksa dan disetujui oleh:

Ir. H. SARWIDI, MSCE, PhD
Dosen Pembimbing I

Tanggal : 10 - 09 - 2003

Ir. FATKHURROHMAN N.S.,MT
Dosen Pembimbing II

Tanggal : 10 - 09 - 2003

HALAMAN PERSEMBAHAN

Ayu...

Tugas Akhir ini kupersembahkan untuk :

Bapak Ibu-ku tersayang, gelar ini kupersembahkan untuk kalian yang selalu mendoakan dan merestui tiap langkahku. Sekarang saatnya aku membahagiakan kalian.

Kak Ichank tersayang, terimakasih banyak telah memberiku kesempatan untuk menyelesaikan sekolahku, maapin aku ya kalo lama banget.

Adek-adekku (Yanto, Yanti dan Hendro) tersayang kalian sangat membantuku, semoga kalian bisa lebih baik dari kakak. Jadilah kebanggaan orang tua dan keluarga!!!

Special Anakku tercinta A.M R JFKI, ibu chayang banget ama Cikhi. ... Sekarang lagi ngapain ?

My Best Friend (Idris, Gita , Piet, Deni, Nopiet, Heri dan Iqbal), Kalian adalah teman terbaikku. Sekarang kita udah terpisah oleh jarak. Jangan lupakan persahabatan kita ya??... "Hubungin aku terus okay"...

Lika thanks ya atas dukungan and pengertianmu selama ini.

Mas Heru, Mas Bayu, Kholid n Yousef, Thanks ya atas kerjasamanya.

Cah-cah kost mbah Sosro (Angga, Anto and yudi), kalian baek banget... thanks ya.

Civil "F97" and semua orang yang baek ama aku.....

Lika....

Tugas akhir ini kupersembahkan kepada:

Kedua orang tuaku yang paling kusayangi, terimakasih banyak atas semua yang telah kalian beri selama ini, dengan do'a dan restamu akhirnya anakmu ini bisa menyelesaikan sebagian harapannya.

Kakak-kakakku tercinta, A. Edwin, Teh Liza, Teh Lina dan Mas Monag akhirnya akupun bisa seperti kalian, mendapat gelar yang selama ini aku cita-citakan....semoga kita bisa menjadi kebanggaan kedua orang tua kita selamanya.

Mas Nonoku terkasih, makasih banyak atas segalanya, makasih telah sabar menunggu menunda pernikahan ini sampai aku selesai kuliah....Akhirnya kita menikah juga.....

Keluargaku di Demak, terima kasih atas segala dukungan dan do'anya...

Ayu, makasih atas segala bantuannya, pengertiannya dan kesabarannya....

Teman-teman seperjuanganku, Mas Heru, Mas Bayu, Kholid dan Yousef, thanx banget ya....

Anak kost Wisma Sakinah, temanku Anie dan Lina (kapan kafian menyusul aku jadi ST...?)

Semua orang yang telah banyak membantuku...thanx atas kebaikan kafian.

MOTTO

...."Allah meninggikan orang yang beriman diantara kamu dan orang yang diberi ilmu pengetahuan beberapa derajat "....

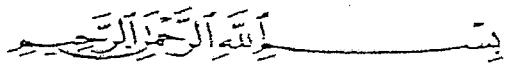
(QS. Mujadilah 11)

...."Katakanlah". "Apakah sama orang yang mengetahui dengan orang yang tidak mengetahui ?" sesungguhnya orang yang berakalallah yang dapat menerima pelajaran.

(QS. Az-Zumar 9)

....Ketahuilah...."Sesungguhnya tangan diatas lebih baik dari pada tangan dibawah".

KATA PENGANTAR



Assalamu 'alaikum Wr.Wb.

Segala puji bagi Allah S.W.T. atas karunia ilmu dan nikmat kesempatan yang diberikan-Nya, sehingga penyusun dapat menyelesaikan tugas akhir ini yang berjudul “KAPASITAS KOLOM TERSUSUN DARI PROFIL LIPS CHANNEL BENTUKAN DINGIN”.

Tugas akhir ini diselesaikan untuk memperoleh derajat kesarjanaan pada jurusan Teknik Sipil, Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan, Universitas Islam Indonesia.

Selama penyusunan tugas akhir ini, penyusun telah banyak mendapat bimbingan dan bantuan dari berbagai pihak, oleh karena itu penyusun menyampaikan ucapan terima kasih kepada :

1. bapak Prof Ir. H. Widodo, MSCE, Ph.D., selaku Dekan Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan, Universitas Islam Indonesia,
2. bapak Ir. H. Munadhir, MS., selaku Ketua Jurusan Teknik Sipil Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan, Universitas Islam Indonesia,
3. bapak Ir. H. Sarwidi, MSCE, Ph.D., selaku Dosen Pembimbing I Tugas Akhir,

4. bapak Ir. Fatkhurrohman N, MT. , selaku Dosen Pembimbing II Tugas Akhir,
5. kedua orang tua kami dan segenap keluarga serta teman-teman terdekat atas segala bantuannya dan
6. semua pihak yang tidak dapat penyusun sebutkan satu persatu, yang telah banyak membantu dalam penyelesaian Tugas Akhir ini.

Semoga Allah memberikan imbalan yang lebih baik atas kebaikan semuanya, serta mandapatkan ridho dari Allah S.W.T.

Penyusun menyadari bahwa dalam tugas akhir ini masih terdapat banyak kekurangan, maka dengan segala kerendahan hati penyusun menerima kritik dan saran yang bersifat membangun. Semoga Tugas Akhir ini bermanfaat bagi kita semua. *Amin.*

Wassalamu 'alaikum wr.wb.

Yogyakarta, Agustus 2003

Penyusun

DAFTAR ISI

HALAMAN JUDUL	i
LEMBAR PENGESAHAN	ii
HALAMAN PERSEMBERHAN.....	iii
HALAMAN MOTO	v
KATA PENGANTAR	vi
DAFTAR ISI	viii
DAFTAR NOTASI	xii
DAFTAR GAMBAR	xv
DAFTAR TABEL	xxi
DAFTAR LAMPIRAN	xxv
ABSTRAKSI	xxvi

BAB I PENDAHULUAN

1.1 Latar Belakang	1
1.2 Rumusan Masalah	3
1.3 Tujuan Penelitian	3
1.4 Batasan Masalah	3
1.5 Manfaat Penelitian	4

BAB II TINJAUAN PUSTAKA

2.1 Profil Bentukan Dingin	5
2.2 Kolom Tersusun	5
2.3 Kapasitas Kolom Tersusun	6

BAB III LANDASAN TEORI

3.1 Elemen-elemen Bentukan Dingin	10
3.2 Kolom Tersusun	11
3.3 Kuat Tekan	13
3.3.1 Tekuk lokal	14
3.3.2. Tekuk keseluruhan	17
3.3.3. Tekuk inelastis	20
3.3.4. Hubungan antara tekuk lokal dan tekuk keseluruhan	22
3.4 Pengaruh Gaya Lintang Terhadap Beban Kritis Kolom Tersusun.....	24
3.5 Hubungan Momen Dan Kelengkungan	27
3.6 Beban dan Deformasi	30
3.7 Tegangan Kritis Berdasarkan AISC	32
3.8 Hipotesis	35

BAB IV METODE PENELITIAN

4.1 Bahan dan Alat yang Digunakan	36
4.1.1 Bahan	36

4.1.2 Peralatan penelitian	37
4.2 Pembuatan Benda Uji	39
4.3 Pengujian Sampel	41
4.4 Prosedur Penelitian	43
4.5 Bagan Alir Penelitian	46

BAB V HASIL DAN PEMBAHASAN

5.1 Hasil Pengujian	46
5.1.1 Hasil uji pendahuluan	46
5.1.2 Hasil pengujian kolom bentukan dingin	48
5.2 Pembahasan	66
5.2.1. Pembahasan uji pendahuluan	66
5.2.2. Pembahasan kolom bentukan dingin	69
5.2.2.1 Beban dan lendutan	69
5.2.2.2 Momen dan kelengkungan	90
5.2.2.3 Beban kritis (P_{cr})	95
5.2.2.4 Tegangan Kritis (F_{cr})	105
5.2.2.5 Perhitungan koefisien tekuk pelat	107
5.2.2.6 Perhitungan modulus tangen	111
5.3 Perhitungan Teoritis	112
5.3.1 Perhitungan dengan metode <i>Bleich</i>	113
5.3.2 Perhitungan tegangan berdasarkan AISC	114

5.3.3 Perbandingan tegangan teoritis dengan tegangan hasil pengujian dan tegangan AISC	116
5.4 Hubungan Tegangan Kritis (F_{cr}) Dengan Faktor-faktor Yang Mempengaruhinya.....	121
BAB VI KESIMPULAN	
6.1 Kesimpulan	125
6.2 Saran	127
DAFTAR PUSTAKA	128
LAMPIRAN	

DAFTAR NOTASI

A	= Luas penampang, mm ² .
A_d	= Luas penampang satu batang diagonal, mm ² .
A_{gab}	= Luas gabungan penampang, mm ² .
A_{bruto}	= Luas bruto, mm ² .
a	= Jarak sumbu elemen batang tersusun, mm.
b	= Panjang sayap penampang, mm.
C_y	= Titik pusat terhadap sumbu y
d	= Panjang batang diagonal, mm.
E	= Modulus elastisitas, MPa.
E_t	= Modulus elastisitas tangensial, MPa.
F_a	= Tegangan ijin, MPa.
F_{cr}	= Tegangan kritis, MPa.
F_u	= Tegangan ultimit, MPa.
F_y	= Tegangan leleh, MPa.
f	= Tegangan yang bekerja pada elemen, MPa.
g	= Percepatan gravitasi.
h	= Jarak antara dua garis pusat profil tunggal, mm.
I	= Momen inersia, mm ⁴ .
I_I	= Momen inersia sumbu lemah batang tunggal, mm ⁴ .
I_x	= Momen inersia arah sumbu kuat penampang kolom, mm ⁴ .
I_y	= Momen inersia arah sumbu lemah penampang kolom, mm ⁴ .

K	= Faktor panjang efektif untuk sebuah kolom.
k	= Faktor tekuk.
L, l	= Panjang kolom, mm.
L_I	= Panjang elemen batang yang dibatasi oleh ujung-ujung batang penghubung, mm.
L_d	= Panjang batang diagonal, mm.
L_k	= Panjang tekuk, mm.
M	= Momen, kg.m.
M_y	= Momen pada saat leleh, kg.m.
P	= Beban, kg.
P_{cr}	= Beban kritis, kg.
P_u	= Beban ultimit, kg.
P_y	= Beban leleh, kg.
Q	= Faktor bentuk.
Q_a	= Faktor bentuk untuk elemen batang yang diperkuat.
Q_s	= Faktor bentuk untuk elemen yang tidak diperkuat.
r	= Radius girasi.
T	= Gaya tarik, kg.
t	= tebal penampang, mm.
V	= Gaya lintang, kg.
α	= Sudut.
Δ, δ	= Defleksi, lendutan.
λ_I	= Angka kelangsungan.

μ = Angka poisson.

σ_{cr} = Tegangan kritis, MPa.

ϕ = Kelengkungan, 1/m.

DAFTAR GAMBAR

3.1	Elemen-elemen bentukan dingin	11
3.2	Penampang profil tersusun dengan profil <i>Lips Channal</i>	12
3.3	Bentuk susunan batang perangkai	12
3.4	Kolom tersusun dari profil tersusun dari profil <i>Lips Channal</i> dengan perangkai silang ganda.....	13
3.5	Koefisien tekuk elastis untuk tekanan pada pelat segi empat datar.....	16
3.6	Rasio tebal terhadap tebal berbagai penampang profil	17
3.7	Batang lurus dibebani gaya tekan aksial	18
3.8	Diagram tegangan tekan untuk material kolom	21
3.9	Diagram tegangan kritis terhadap rasio kelangsungan	22
3.10	Gaya geser ideal.....	24
3.11	Kolom tersusun yang dibebani gaya aksial	25
3.12	Momen yang terjadi pada kolom tersusun dengan tumpuan pada kedua ujung sendi	27
3.13	Penurunan yang terjadi akibat beban (P)	28
3.14	Grafik hubungan momen (M) - kelengkungan (Φ).....	39
3.15	Garis pusat kolom dalam keadaan setimbang	30
3.16	Grafik hubungan KL/r dengan F_a beberapa negara	34
4.1	<i>Universal Testing Material Shimatsu UMH-30</i>	37
4.2	Bentuk fisik <i>Loading Frame</i>	38
4.3	<i>Hidraulic Jack</i>	38

4.4	Benda uji kuat tekan.....	40
4.5	Benda uji kuat tarik baja	40
4.6	Benda uji kuat geser las	41
4.7	Benda uji kolom tersusun.....	41
4.8	Pengujian sampel	43
4.9	Bagan alir prosedur penelitian.....	45
5.1	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial 1.....	50
5.2	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial 2.....	51
5.3	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial 3.....	52
5.4	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial 4.....	53
5.5	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial 5.....	54
5.6	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial A.....	55
5.7	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial B.....	56
5.8	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial C.....	57
5.9	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial 1	59
5.10	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial 2	60

5.11	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial 3	61
5.12	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial 4	62
5.13	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial 5	63
5.14	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial A	64
5.15	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial B	65
5.16	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial C	66
5.17.a	Grafik hubungan λ_1 dan F_{cr} untuk benda uji profil <i>Lips Channal</i> dengan pelat.....	68
5.17.b	Grafik hubungan λ_1 dan F_{cr} untuk benda uji profil <i>Lips Channal</i> tanpa pelat	68
5.18	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial 1 yang telah direvisi	71
5.19	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial 2 yang telah direvisi	72
5.20	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial 3 yang telah direvisi	73
5.21	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial 4 yang telah direvisi	74
5.22	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial 5 yang telah direvisi	75

5.23	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial A yang telah direvisi	77
5.24	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial B yang telah direvisi.....	78
5.25	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial C yang telah direvisi.....	79
5.26	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial 1 yang telah direvisi.....	81
5.27	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial 2 yang telah direvisi.....	82
5.28	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial 3 yang telah direvisi.....	83
5.29	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial 4 yang telah direvisi.....	85
5.30	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial 5 yang telah direvisi.....	86
5.31	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial A yang telah direvisi.....	87
5.32	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial B yang telah direvisi	88
5.33	Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial C yang telah direvisi	90
5.34	Grafik hubungan momen dan kelengkungan kolom tersusun <i>front to front</i>	91
5.35	Grafik hubungan momen dan kelengkungan kolom tersusun <i>back to back</i>	91

5.36	Grafik hubungan momen dan kelengkungan hasil regresi untuk kolom tersusun <i>front to front</i>	92
5.37	Grafik hubungan momen dan kelengkungan hasil regresi untuk kolom tersusun <i>back to back</i>	92
5.38	Deformasi sampel kolom 1, $\lambda_I=25,66$ FF pada saat kritis.....	97
5.39	Deformasi sampel kolom 2, $\lambda_I=34,22$ FF pada saat kritis.....	97
5.40	Deformasi sampel kolom 3, $\lambda_I=42,77$ FF pada saat kritis.....	98
5.41	Deformasi sampel kolom 4, $\lambda_I=51,33$ FF pada saat kritis.....	98
5.42	Deformasi sampel kolom 5, $\lambda_I=25,66$ FF pada saat kritis.....	99
5.43	Deformasi sampel kolom 6, $\lambda_I=34,22$ BB pada saat kritis.....	99
5.44	Deformasi sampel kolom 7, $\lambda_I=42,77$ BB pada saat kritis.....	100
5.45	Deformasi sampel kolom 8, $\lambda_I=51,33$ BB pada saat kritis.....	100
5.46.a	Grafik P_{cr} hasil pengujian benda uji kolom tersusun <i>front to front</i>	101
5.46.b	Grafik P_{cr} hasil pengujian benda uji kolom tersusun <i>back to back</i>	102
5.47.a	Perbandingan P_{cr} pengujian dan P_{cr} regresi benda uji <i>front to front</i>	104
5.47.b	Perbandingan P_{cr} pengujian dan P_{cr} regresi benda uji <i>back to back</i>	104
5.48	Grafik beban kritis (P_{cr}) dan fungsi kelangsungan (λ_I) untuk nilai λ_I antara 0 sampai 300	105
5.49.a	Grafik F_{cr} fungsi λ_I , kolom tersusun <i>front to front</i>	106
5.49.b	Grafik F_{cr} fungsi λ_I , kolom tersusun <i>back to back</i>	107
5.50	Grafik perbandingan nilai k profil <i>Lips Channal</i>	108
5.51	Grafik perbandingan nilai rasio b/t profil <i>Lips Channal</i>	109
5.52	Grafik perbandingan nilai k kolom tersusun silang ganda	110
5.53	Grafik perbandingan nilai rasio b/t kolom tersusun silang ganda	110

5.54	Grafik perbandingan modulus tangen (E_t) kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> dengan <i>back to back</i>	112
5.55	Perbandingan tegangan kritis (F_{cr}) kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> dengan <i>back to back</i>	114
5.56	Grafik tegangan berdasarkan AISC	116
5.57	Grafik perbandingan tegangan kritis (F_{cr}) hasil pengujian dengan F_{cr} teori <i>Bleich</i> dan F_{cr} AISC untuk kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i>	118
5.58	Grafik perbandingan tegangan kritis (F_{cr}) hasil pengujian dengan F_{cr} teori <i>Bleich</i> dan F_{cr} AISC untuk kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i>	120
5.59	Grafik hubungan tegangan kritis (F_{cr}) dan luas penampang (A)	121
5.60	Grafik hubungan tegangan kritis (F_{cr}) dan panjang elemen batang yang dibatasi oleh ujung-ujung batang penghubung (L_I).....	122
5.61	Grafik hubungan tegangan kritis (F_{cr}) dan faktor tekuk (k).....	123
5.62	Grafik hubungan tegangan kritis (F_{cr}) dan angka kelangsungan (λ_I)....	123
5.63	Grafik hubungan tegangan kritis (F_{cr}) dan momen inersia (I)	124

DAFTAR TABEL

5.1	Hasil pengujian tarik baja.....	47
5.2.a	Hasil uji kuat tekan profil <i>Lips Channal</i> dengan pelat	47
5.2.b	Hasil uji kuat tekan profil <i>Lips Channal</i> tanpa pelat	48
5.3	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial 1	50
5.4	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial 2	51
5.5	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial 3	52
5.6	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial 4	53
5.7	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial 5	54
5.8	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial A.....	55
5.9	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial B	56
5.10	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial C	57
5.11	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial 1	58
5.12	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial 2	59

5.13	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial 3	60
5.14	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang 1 ganda <i>back to back</i> pada dial 4	61
5.15	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial 5	62
5.16	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial A	63
5.17	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial B	64
5.18	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial C	65
5.19	Hasil perhitungan benda uji tarik	67
5.20	Kuat tekan profil <i>Lips Channal</i>	67
5.21	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial 1 yang telah direvisi	70
5.22	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial 2 yang telah direvisi	71
5.23	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial 3 yang telah direvisi	72
5.24	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial 4 yang telah direvisi	73
5.25	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial 5 yang telah direvisi	75
5.26	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial A yang telah direvisi	76

5.27	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial B yang telah direvisi	78
5.28	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i> pada dial C yang telah direvisi	79
5.29	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial 1 yang telah direvisi.....	80
5.30	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial 2 yang telah direvisi.....	82
5.31	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial 3 yang telah direvisi.....	83
5.32	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial 4 yang telah direvisi.....	84
5.33	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial 5 yang telah direvisi.....	85
5.34	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial A yang telah direvisi.....	86
5.35	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial B yang telah direvisi	88
5.36	Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i> pada dial C yang telah direvisi	89
5.37.a	Nilai faktor kekakuan untuk benda uji <i>front to front</i>	93
5.37.b	Nilai faktor kekakuan untuk benda uji <i>back to back</i>	93
5.38	Momen maksimum kolom tersusun silang ganda	94
5.39.a	Nilai daktilitas untuk benda uji <i>front to front</i>	94
5.39.b	Nilai daktilitas untuk benda uji <i>back to back</i>	95
5.40	Beban Kritis (P_{cr}) kolom.....	96

5.41.a Regresi beban kritis (P_{cr} reg) benda uji <i>front to front</i>	103
5.41.b Regresi beban kritis (P_{cr} reg) benda uji <i>back to back</i>	103
5.42.a Tegangan kritis (F_{cr}) kolom tersusun <i>front to front</i>	105
5.42.b Tegangan kritis (F_{cr}) kolom tersusun <i>back to back</i>	106
5.43 Perhitungan koefisien tekuk pelat pada pengujian kuat tekan profil <i>Lips Channal</i>	108
5.44 Perhitungan koefisien tekuk pelat pada pengujian kolom tersusun perangkai silang ganda.....	109
5.45.a Perhitungan modulus tangen (E_t) untuk kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i>	111
5.45.b Perhitungan modulus tangen (E_t) untuk kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i>	111
5.46.a Perhitungan tegangan kritis (F_{cr}) dengan metode <i>Bleich</i> untuk kolom tersusun <i>front to front</i>	113
5.46.b Perhitungan tegangan kritis (F_{cr}) dengan metode <i>Bleich</i> untuk kolom tersusun <i>back to back</i>	113
5.47 Perhitungan tegangan kritis (F_{cr}) dengan sistem perencanaan AISC ...	115
5.48 Perbandingan tegangan kritis (F_{cr}) hasil pengujian dengan F_{cr} teori <i>Bleich</i> dan F_{cr} AISC untuk kolom tersusun silang ganda <i>front to front</i>	117
5.49 Perbandingan tegangan kritis (F_{cr}) hasil pengujian dengan F_{cr} teori <i>Bleich</i> dan F_{cr} AISC untuk kolom tersusun silang ganda <i>back to back</i>	119

DAFTAR LAMPIRAN

- Lampiran 1** Lembar Konsultasi Tugas Akhir
- Lampiran 2** Properti Dimensi Benda Uji
- Lampiran 3** Benda Uji
- Lampiran 4** Perhitungan koefisien tekuk pelat (k)
- Lampiran 5** Perhitungan Modulus Tangen (E_t)
- Lampiran 6** Perhitungan Dengan Metode *Bleich*
- Lampiran 7** Perhitungan Tegangan Berdasarkan AISC
- Lampiran 8** Dokumentasi Hasil Penelitian di Laboratorium

Abstraksi

Kolom tersusun dari profil C bentukan dingin dengan variasi jarak batang perangkai (L_1) dibuat untuk mendapatkan struktur ringan yang mempunyai kapasitas pikul beban yang cukup besar. Pada kolom tersusun dengan variasi batang perangkai, jarak antar profil dapat diatur, sehingga dapat diperoleh momen inersia (I) yang besar. Persoalan yang mungkin timbul pada profil C bentukan dingin sebagai struktur tekan adalah masalah instabilitas, dimana rasio kelangsungan batang tunggal (λ_1) berpengaruh pada peristiwa tekuk batang tunggal.

Penelitian eksperimental kuat tekan kolom tersusun dari profil C bentukan dingin dengan variasi jarak batang perangkai (L_1) dilakukan untuk mengetahui perilaku kolom tersusun yaitu kekakuan, kekuatan dan daktilitas berdasarkan hubungan momen-kelengkungan ($M-\Phi$).

Penelitian ini menggunakan uji laboratorium untuk memperoleh data yang diperlukan dalam menganalisa perilaku kolom tersusun dengan perangkai silang ganda.

Hasil penelitian menunjukkan bahwa kolom tersusun yang dirangkai saling berhadapan (front to front) mempunyai kuat tekan (P_{cr}) yang lebih besar dibanding kolom tersusun yang dirangkai saling membelaangi (back to back). Hal tersebut dipengaruhi oleh momen inersia (I), faktor tekuk (k), angka kelangsungan (λ_1). Selain itu kolom front to front lebih kaku daripada kolom back to back. Namun kolom back to back lebih daktil daripada kolom front to front. Berdasarkan hasil penelitian tegangan kritis (F_{cr}) hasil pengujian berada dibawah tegangan kritis (F_{cr}) teoritis, hal ini menunjukkan terjadi tekuk lokal pada benda uji kolom tersusun.

Tekuk lokal yang terjadi pada benda uji disebabkan karena elemen pembentuk kolom tersusun terdiri dari pelat yang tipis dan pelenturan akibat pengelasan.

BAB I

PENDAHULUAN

Pada bab ini akan diuraikan mengenai latar belakang masalah, rumusan masalah, tujuan penelitian, batasan masalah dan manfaat penelitian.

1.1 Latar Belakang

Pada saat ini penggunaan profil baja bentukan dingin masih terbatas sebagai komponen struktur yang memikul beban kecil atau ringan, misalnya gording, balok lantai dengan bentang kecil atau joist dengan bentang kecil. Keterbatasan profil tersebut terutama disebabkan oleh ukuran penampang yang tersedia atau kapasitas yang kecil.

Untuk mendapatkan profil bentukan dingin yang mempunyai kapasitas tekan yang cukup besar dibuat batang tersusun dari profil bentukan dingin dengan berbagai konfigurasi batang perangkai, diantaranya profil *Lips Channal* yang dirancang saling berhadapan (*front to front*) dan saling membelakangi (*back to back*). Karena profil bentukan dingin terdiri dari elemen-elemen yang langsing, maka kekuatan elemen dibatasi oleh instabilitas atau tekuk, yang berupa tekuk lokal (*local buckling*) maupun tekuk keseluruhan (*lateral buckling*).

Perilaku kolom tersusun dengan variasi batang diagonal menarik untuk diteliti karena kondisi batas kekuatan profil tersebut dibatasi oleh masalah instabilitas yang berupa tekuk lokal maupun tekuk keseluruhan dan profil tersebut dapat mengalami kegagalan dini. Selain itu, terdapat perbedaan antara koefisien

tekuk (k) elemen pelat secara teoritis dengan tekuk pelat secara eksperimen untuk profil individu. Nilai k berpengaruh terhadap tegangan kritis (F_{cr}) akan mempengaruhi kapasitas tekan profil individu, sehingga kolom tersusun yang terdiri dari profil-profil individu akan terpengaruh.

Kolom adalah elemen yang menahan gaya tekan, sehingga kekuatan kolom sangat tergantung dengan faktor tekuk. Tekuk ditinjau berdasarkan angka kelangsungan untuk penampang lintang keseluruhan, yang diwakili oleh KL/r . Dengan demikian, semakin langsing kolom tersebut, kemungkinan terjadi tekuk keseluruhan semakin besar. Semua profil baja yang digunakan dalam struktur baja, baik itu penampang profil giling maupun penampang profil tersusun, terdiri dari elemen-elemen plat. Oleh karena itu, meninjau kekuatan kolom hanya berdasarkan angka kelangsungan penampang keseluruhan kolom kurang memadai dan kurang tepat. Tekuk lokal dapat terjadi lebih dahulu pada salah satu elemen pembentuk penampang kolom yang terbuat dari plat tipis baja. Tekuk lokal dapat menyebabkan elemen yang tertekuk tidak dapat memikul lagi bagian beban yang harus diterimanya jika kolom harus menerima beban tambahan, dengan kata lain efisiensi penampang lintang berkurang.

Efisiensi penggunaan baja dapat diperoleh dengan menggantikan profil baja struktural dengan merangkaikan baja non-struktural, dalam hal ini *Cold-formed*, yaitu profil yang dibentuk secara dingin dari pelat yang relatif tipis dengan kombinasi perangkai dari baja tulangan.

Penelitian ini dititikberatkan pada hubungan perilaku tekuk keseluruhan kolom yang diwakili dengan KL/r dan tekuk lokal pada elemen pelat baja

penyusun kolom yang diwakili oleh b/t , yang dibebani aksial sentris secara bertahap.

1.2 Rumusan Masalah

Meninjau kekuatan kolom hanya berdasarkan angka kelangsungan penampang keseluruhan (L/r) kolom kurang memadai dan kurang tepat. Tekuk lokal dapat terjadi lebih dahulu pada salah satu elemen pembentuk penampang kolom yang terbuat dari pelat tipis baja. Salah satu cara mengetahui perilaku kolom tersusun dari profil *Light Lips Channal* diperlukan penelitian laboratorium, sehingga didapatkan beban kritis (P_{cr}) dan tegangan kritis (F_{cr}) kolom tersusun.

1.3 Tujuan Penelitian

Penelitian ini dilakukan dengan tujuan untuk mengetahui perilaku (kekakuan, kekuatan dan daktilitas) kolom tersusun dari profil *Lips Channal* bentukan dingin yang disusun saling berhadapan (*front to front*) dan saling membelakangi (*back to back*) dengan perangkai silang ganda berdasarkan hubungan momen dan kelengkungan.

1.4 Batasan Masalah

Untuk membatasi persoalan penelitian agar penelitian dapat terarah maka batasan masalah dibuat sebagai berikut ini.

1. Struktur kolom tersusun dibuat dari profil *Lips Channal* 2C 60 x 30 x 1,2 mm dan pelat baja 15 x 0,2 mm, yang dirangkai menggunakan sambungan las.
2. Profil *Lips Channal* dirancang saling berhadapan (*front to front*) dan saling membelakangi (*back to back*),
3. Beban yang bekerja pada kolom adalah aksial sentris.
4. Jenis tumpuan adalah sendi-sendi ($k=1$).
5. Tinggi kolom adalah 3000 mm dan lebar adalah 120 mm.
6. Jarak antara tengah-tengah pelat melintang (l_l), adalah 300 mm, 400 mm, 500 mm dan 600 mm.
7. Rangka kolom ditumpu oleh pelat dasar kolom.
8. Tegangan residu tidak diperhitungkan.

1.4 Manfaat Penelitian

Penelitian ini mempunyai manfaat:

1. sebagai salah satu pertimbangan dalam perencanaan struktur kolom tersusun menggunakan profil *Lips Channal* bentukan dingin dan
2. untuk mendapatkan data perencanaan dan permodelan yang lebih akurat pada perancangan struktur kolom tersusun yang menggunakan profil *Lips Channal* bentukan dingin.

BAB II

TINJAUAN PUSTAKA

Bab tinjauan pustaka ini berisi tentang profil bentukan dingin, kolom tersusun dan kapasitas kolom tersusun.

2.1 Profil Bentukan Dingin

Elemen bentukan dingin adalah elemen yang dibentuk dalam keadaan sudah dingin tidak dalam keadaan panas seperti yang dilakukan dalam pembentukan profil gilas (Tall, 1974).

2.2 Kolom Tersusun

Batang tersusun adalah gabungan dua batang tunggal atau lebih, satu dengan yang lain dihubungkan bersama-sama dengan menggunakan batang penghubung. Batang-batang penghubung dapat berupa batang diagonal, batang transversal atau kombinasi batang diagonal dan transversal (PADOSBAJAYO, 1991).

Fungsi penghubung ialah untuk menahan gaya lintang yang timbul sepanjang kolom, sehingga batang tersusun dapat membentuk satu kesatuan dalam hal mendukung beban (PADOSBAJAYO, 1994).

Profil tersusun terdiri dari elemen-elemen pelat, kekuatan penampang kolom yang didasarkan pada angka kelangsungan keseluruhan (kl/r) hanya dapat

tercapai jika elemen pelat tersebut tidak tertekuk setempat. Tekuk setempat elemen pelat dapat mengakibatkan kehancuran penampang keseluruhan yang terlalu dini, atau paling sedikit menyebabkan tegangan menjadi tidak merata dan mengurangi kekuatan keseluruhan (Salmon dan Johnson, 1990).

2.3 Kapasitas Kolom Tersusun

Kekuatan kolom dipengaruhi oleh faktor tekuk (*buckling*), atau lenturan mendadak akibat ketidakstabilan, terjadi sebelum kekuatan batang sepenuhnya tercapai (Salmon dan Johnson, 1994).

Pada beban dengan besar tertentu suatu batang yang lurus, homogen, dan dibebani secara sentris akan menjadi tidak stabil. Hal ini berarti dengan beban tersebut suatu kolom mulai melentur, meskipun tidak ada beban lentur yang bekerja (Gaylord dan Gaylord, 1972).

Peristiwa tekuk pada komponen struktur dari pelat baja dapat terjadi dalam bentuk tekuk keseluruhan dan tekuk lokal (local buckling). Tekuk keseluruhan merupakan fungsi dari kelangsungan (kl/r). Tekuk setempat dapat terjadi lebih dahulu pada salah satu elemen penyusun penampang sebelum tegangan kritis terlampaui (Salmon dan Johnson, 1990).

Tekuk lokal adalah tekuk yang terjadi pada salah satu elemen penyusun tumpang suatu struktur. Tekuk lokal menyebabkan elemen yang tertekuk tidak dapat lagi menanggung penambahan beban (Tall, 1974).

Tekuk lokal (*local buckling*) dan tekuk keseluruhan (*bend buckling*) dari suatu kolom akan terjadi secara bersamaan apabila tegangan kritis plat sama dengan tegangan kritis kolom secara keseluruhan (Gaylord dan Gaylord 1972).

Tegangan kritis pelat dipengaruhi oleh koefisien tekuk (k), modulus elastis (E), kondisi tumpuan tepi, rasio panjang dengan lebar (a/b) pelat, angka poisson (μ), dan rasio lebar dengan tebal (b/t) (Salmon dan Johnson, 1990).

Koefisien tekuk pelat segi empat dipengaruhi oleh aspek rasio (a/b) dan kondisi tepi yang berbeda-beda, yaitu beberapa kombinasi jepit, tumpuan sederhana dan bebas. Nilai koefisien tekuk terbesar terjadi pada kondisi tumpuan berupa jepit-jepit dengan nilai $k = 6,97$, pada kondisi tumpuan berupa jepit – tumpuan sederhana mempunyai nilai $k = 5,42$, nilai koefisien tekuk pada kondisi tumpuan berupa tumpuan sederhana-tumpuan sederhana mempunyai nilai $k = 4$, pada kondisi tumpuan berupa jepit-bebas mempunyai nilai $k = 1,277$, sedangkan nilai koefisien tekuk terkecil terjadi pada kombinasi tumpuan sederhana-bebas dengan nilai $k = 0,425$ (Salmon dan Johnson, 1994).

Pada kolom tersusun gaya gesernya lebih besar jika dibandingkan dengan kolom berbadan solid. Pengurangan kuat tekuk pada geser defleksi akan lebih besar jika dibandingkan dengan kolom berbadan solid (Bleich, 1952).

Considere dan Engesser (1889) menemukan bahwa sebagian dari kolom dengan panjang yang umum menjadi tidak elastis (inelastis) sebelum tekuk terjadi. Pada teori modulus tangen Engesser kolom tetap lurus sampai sesaat sebelum runtuh dan modulus elastisitas pada saat runtuh adalah tangen sudut garis singgung pada kurva tegangan regangan (Salmon dan Johnson, 1994).

Fatkhurrohman (1991) mengatakan bahwa pengaruh gaya lintang terhadap beban kritis kolom tunggal dan kolom solid relatif kecil sehingga untuk tujuan praktis sering diabaikan. Namun pengaruh gaya lintang terhadap beban kritis kolom tersusun cukup berarti, sehingga harus diperhitungkan. Beban kritis kolom tersusun lebih kecil daripada beban kritis kolom solid yang mempunyai luas penampang dan kelangsungan sama (Syarifah dan Tony, 2002).

Koefisien tekuk kolom tersusun dipengaruhi oleh luas penampang batang diagonal (A_d) dan batang transversal (A_b), semakin besar luas penampang batang diagonal dan batang transversal maka nilai k akan semakin kecil. Semakin panjang batang perangkai diagonal (d), nilai k akan semakin besar dan P_c akan semakin kecil. Semakin panjang elemen batang yang dibatasi oleh ujung-ujung batang penghubung (L_1), nilai k akan semakin kecil dan P_c akan semakin besar dan tegangan kritis (F_{cr}) akan membesar (Bleich, 1952)

Faktor kekakuan (EI) berbanding terbalik dengan kelengkungan (φ) dan berbanding lurus dengan momen (M), sehingga semakin besar kelengkungan maka kekakuan suatu struktur akan semakin kecil dan momen akan semakin besar (Bruneau dkk, 1978).

Lendutan maksimal (δ) sangat kecil sehingga tidak ada perbedaan berarti antara panjang asli kolom dan proeksinya pada bidang tegak (Singger dan Pytel, 1985).

AISC mengemukakan hitungan tegangan kritis yang mempertimbangkan tekuk lokal. Pengaruh tekuk setempat yang terjadi sebelum kekuatan kolom

keseluruhan tercapai diperhitungkan dengan mengalikan tegangan maksimum yang dapat dicapai dengan faktor bentuk Q (Salmon dan Johnson, 1994).

BAB III

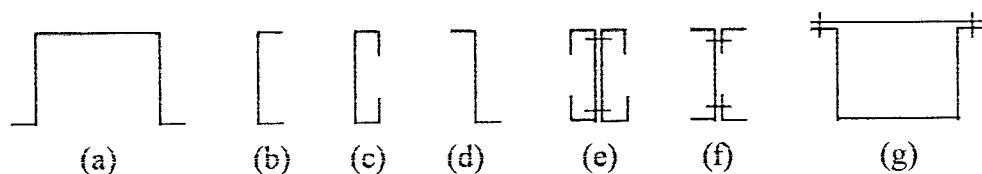
LANDASAN TEORI

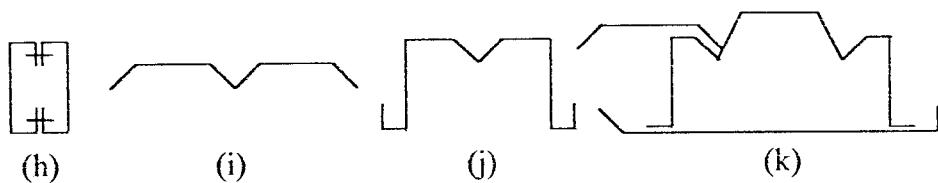
Sebagai dasar teori dalam penelitian ini, akan dijelaskan mengenai elemen-elemen bentukan dingin, kolom tersusun, kuat tekan, pengaruh gaya lintang terhadap beban kritis kolom tersusun, momen dan kelengkungan dan hipotesa.

3.1 Elemen – elemen Bentukan Dingin

Tall (1974) mengemukakan, bahwa elemen bentukan dingin yaitu, elemen yang dibentuk dalam keadaan sudah dingin tidak dalam keadaan panas seperti yang dilakukan dalam pembentukan profil gilas. Proses pembentukan dingin mengakibatkan perubahan properti, biasanya proses pembentukan dingin meningkatkan titik leleh. Perubahan properti material selama proses pembentukan dingin tergantung pada banyak faktor, antara lain : kandungan bahan kimia dalam baja, jumlah penggeraan dingin selama proses penggeraan, tipe penggeraan dingin (ditarik atau ditekan), properti material awal, dan lain-lain.

Beberapa profil bentukan dingin ditunjukkan pada Gambar 3.1.





Gambar 3.1 Elemen-elemen bentukan dingin (Tall, 1974)

3.2 Kolom Tersusun

Kolom merupakan batang desak karena beban yang bekerja adalah aksial desak sepanjang sumbu bahan. Kolom merupakan elemen struktur yang harus direncanakan dan dihitung secara cermat mengenai kekuatan terhadap beban yang bekerja karena elemen struktur ini berhubungan erat dengan kestabilan bangunan.

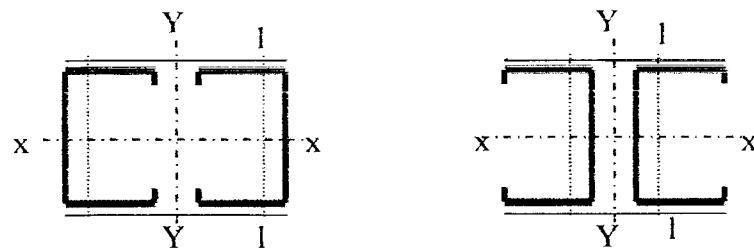
Profil tersusun dari profil-profil yang kecil, tipis dan ringan, tetapi dapat menghasilkan I yang besar. Pada komponen struktur tersusun yang terdiri dari beberapa elemen yang dihubungkan pada tempat-tempat tertentu, kekuatannya harus dihitung terhadap sumbu bahan dan sumbu bebas bahan. Sumbu bahan adalah sumbu yang memotong semua elemen komponen struktur itu; sedangkan, sumbu bebas bahan adalah sumbu yang sama sekali tidak, atau hanya memotong sebagian dari elemen komponen struktur itu (lihat Gambar 3.2), dimana:

x-x adalah sumbu bahan,

y-y adalah sumbu bebas bahan,

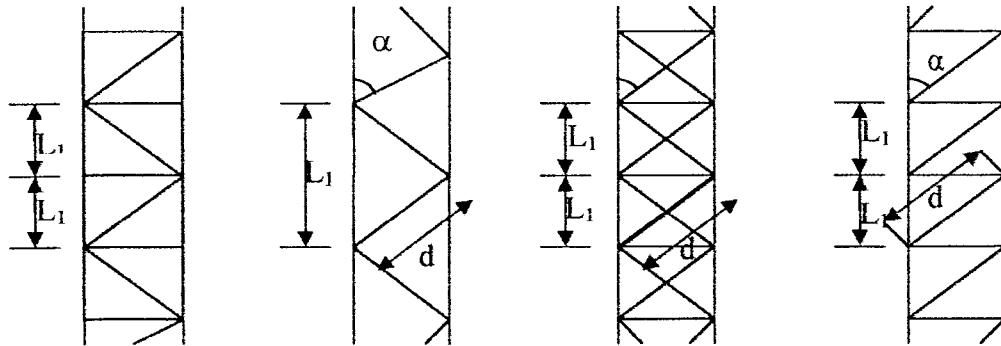
l-l adalah sumbu minimum dari elemen komponen struktur, dan

— adalah pelat kopel.



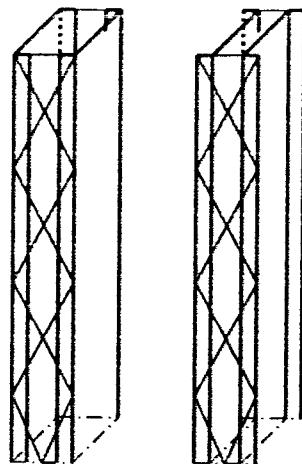
Gambar 3.2 Penampang profil tersusun dengan profil *Lips Chamil*

Fungsi perangkai ialah untuk menahan gaya lintang yang timbul sepanjang kolom, sehingga batang tersusun dapat membentuk satu kesatuan dalam hal mendukung beban. Susunan batang-batang perangkai seperti pada Gambar 3.3.



Gambar 3.3 Bentuk susunan batang perangkai

Dalam penelitian ini bentuk perangkai yang digunakan adalah silang ganda, seperti yang ditunjukkan pada Gambar 3.4.



Gambar 3.4 Kolom tersusun dari profil *Lips Channal* dengan perangkai silang ganda

Gambar 3.4 menunjukkan profil bentukan dingin yang tersusun dari dua profil *Lips Channal* yang disambung pada sisi depannya dengan perangkai dan disatukan dengan alat sambung las pada tempat-tempat tertentu. Kolom tersusun dibebani dengan beban aksial sentris (P) pada kedua ujungnya.

3.3 Kuat Tekan

Kekuatan tekan kolom langsing dibatasi oleh masalah instabilitas yang dapat terjadi dalam bentuk tekuk lokal maupun tekuk menyeluruh. Dalam menahan gaya tekan dipengaruhi oleh banyak faktor, antara lain: sifat bahan (meliputi tegangan leleh, tegangan residu, modulus elastisitas, dan lain-lain), geometri penampang (luas tampang, inersia tampang, bentuk tampang, rasio b/t , dan lain-lain), dan kelangsungan. Faktor yang dibahas dalam penelitian ini adalah faktor geometri penampang yang diwakili dengan rasio b/t dan faktor

kelangsungan yang diwakili dengan rasio L/r . Rasio b/t berpengaruh pada kekuatan struktur kolom terhadap tekuk keseluruhan.

3.3.1 Tekuk lokal

Menurut Tall (1974), tekuk lokal adalah tekuk yang terjadi pada salah satu elemen penyusun tampang suatu struktur. Elemen kolom tersusun memiliki rasio b/t besar, sehingga memungkinkan terjadinya tekuk lokal. Tekuk lokal menyebabkan elemen yang tertekuk tidak dapat lagi menanggung penambahan beban, dengan kata lain efisiensi penampang berkurang. Keruntuhan akibat tekuk lokal ini terjadi pada batang yang langsing dimana tegangan kritis (F_{cr}) yang dimiliki oleh pelat jauh dibawah tegangan lelehnya (F_y).

Salmon dan Johnson (1990), mengemukakan tegangan tekuk elastik teoritik untuk pelat dinyatakan sebagai:

$$F_{cr} = k \frac{\pi^2 E}{12(1-\mu^2)(b/t)^2} \quad (3.1)$$

Dengan: F_{cr} = tegangan kritis (MPa),

k = koefisien tekuk,

E = modulus elastis baja ($2 \cdot 10^5$ MPa),

μ = angka poisson dan

b/t = rasio lebar terhadap tebal.

Dari persamaan (3.1) tampak, bahwa nilai F_{cr} dipengaruhi oleh koefisien tekuk (k) dan rasio lebar terhadap tebal (b/t). Semakin besar rasio b/t maka semakin kecil kekuatan pelat. Semakin besar nilai k maka semakin besar kekuatan pelat, sehingga menyebabkan tekuk lokal baik pada sayap maupun badan. Kerusakan

akibat tekuk dapat dicegah dengan cara memperkecil rasio lebar terhadap tebal (b/t) dan meningkatkan koefisien tekuk (k).

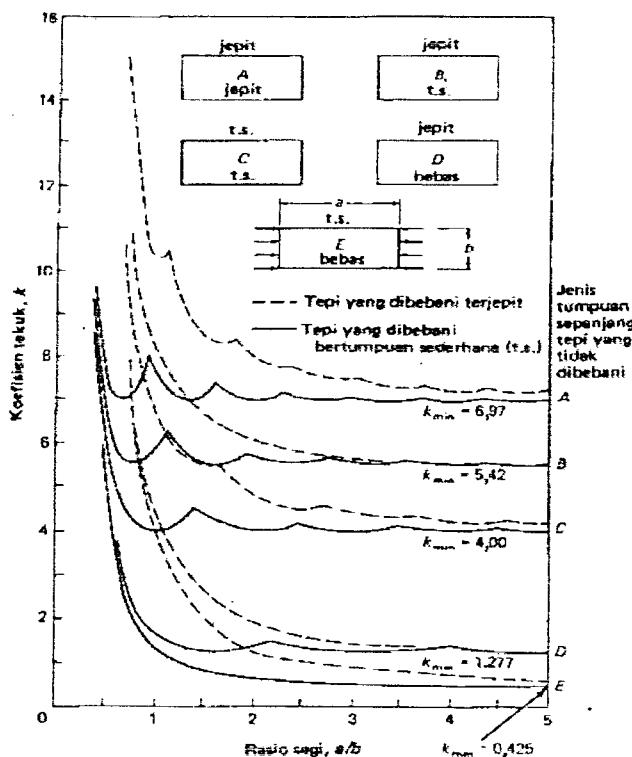
Sifat kekompakan suatu penampang dapat diketahui dengan menggunakan tegangan kritis (F_{cr}) pelat. Penampang dinamakan kompak apabila tegangan kritis F_{cr} lebih dari tegangan bahan F_y . Apabila penampang yang memiliki F_{cr} kurang dari F_y tetapi masih lebih dari F_y dikurangi tegangan residu bahan F_r , maka penampang tersebut dinamakan setengah kompak. Apabila penampang yang memiliki F_{cr} kurang dari F_y dikurangi tegangan residu bahan F_r , maka penampang tersebut dinamakan tidak kompak.

Secara umum elemen-elemen tekan pelat dapat dibedakan atas dua kategori, yaitu:

1. elemen yang diperkuat, yaitu: elemen yang bertumpu pada dua tepi yang sejajar arah tegangan tekan,
2. elemen yang tidak diperkuat, yaitu: elemen yang bertumpu pada satu tepi dan bebas ditepi lainnya yang sejajar arah tegangan tekan.

Menurut Gerard dan Becker yang dikemukakan oleh Salmon dan Johnson (1994), koefisien tekuk (k) merupakan konstanta yang tergantung pada jenis tegangan (tekanan merata pada dua tepi berlawanan) dan kondisi tumpuan tepi (tumpuan sederhana pada keempat tepi), serta rasio panjang dengan lebar (ratio segi, a/b).

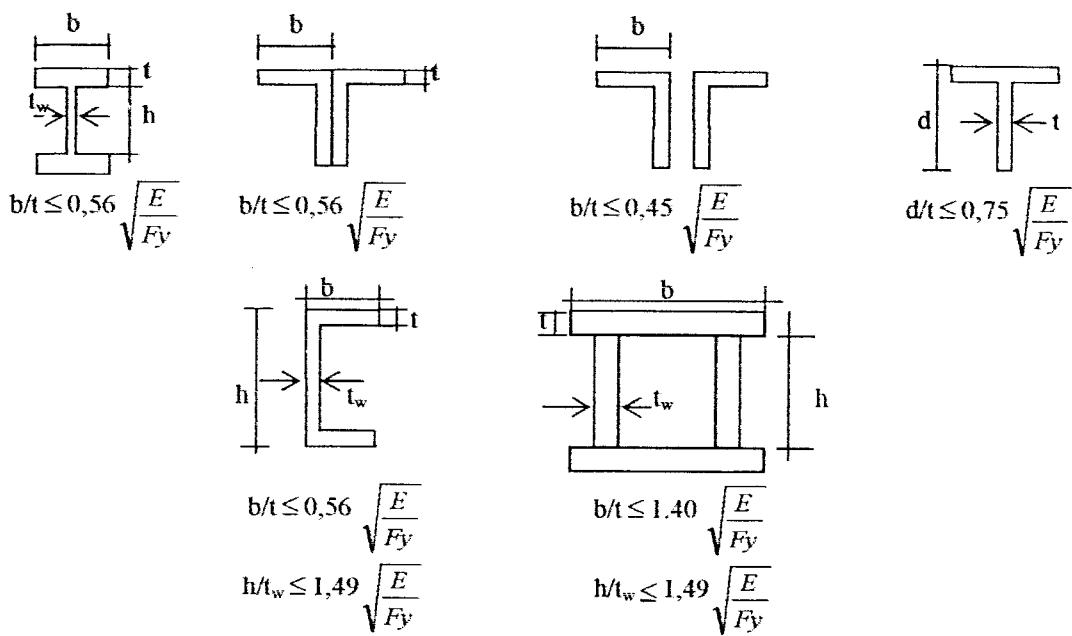
Seperti yang ditunjukkan pada Gambar 3.5.



Gambar 3.5 Koefisien tekuk elastis untuk tekanan pada pelat segi empat datar
(Salmon dan Johnson, 1994)

Gambar 3.5 memperlihatkan variasi koefisien tekuk k terhadap rasio a/b untuk kondisi tepi yang berbeda-beda, yaitu beberapa kombinasi jepit, tumpuan sederhana dan bebas. Nilai koefisien tekuk terbesar terjadi pada kondisi tumpuan berupa tumpuan jepit-jepit seperti pada grafik A dengan nilai $k=6,97$, nilai koefisien tekuk pada kondisi tumpuan berupa tumpuan jepit-tumpuan sederhana seperti pada grafik B dengan nilai $k=5,42$. Pelat dengan tumpuan sederhana yang ditekan secara merata tepi longitudinal seperti pada grafik C memiliki koefisien tekuk minimum sebesar 4. Kondisi ini terjadi pada rasio a/b merupakan kelipatan bulat (bukan pecahan). Nilai k menjadi lebih datar dan mendekati nilai konstan 4 untuk rasio a/b yang besar. Nilai koefisien tekuk pada kondisi tumpuan berupa

tumpuan jepit-bebas seperti pada grafik D dengan nilai $k = 1,277$, sedangkan nilai koefisien tekuk terkecil terjadi pada kombinasi tumpuan sederhana dan bebas seperti pada grafik E dengan nilai $k=0,425$. Tetapi ada perbedaan antara nilai k teoritis dengan nilai k hasil penelitian seperti yang dikemukakan Barker dan Pucket (1997). Sebagai contoh nilai k pada sayap adalah 0,425 tetapi pada penelitian nilai k adalah 0,56.



Gambar 3.6 Rasio tebal terhadap tebal berbagai penampang profil
(Barker dan Pucket dalam Kristiawan dan Hadiono, 2003)

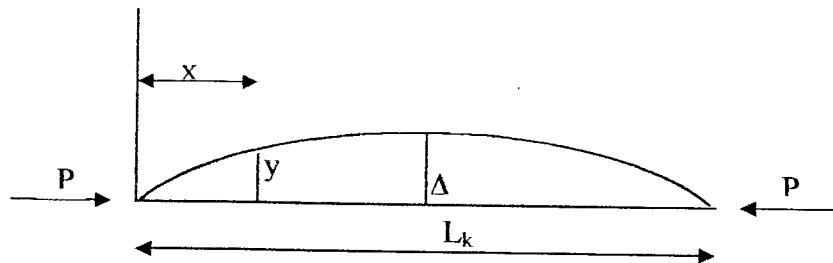
Gambar 3.6 menunjukkan adanya perbedaan nilai k pada masing masing profil.

3.3.2 Tekuk keseluruhan

Menurut persamaan Euler yang dikemukakan oleh Tall (1974), beban kritis kolom diturunkan dari persamaan pelenturan sebuah batang lurus yang

semua seratnya tetap elastis hingga tekuk terjadi, batang tersebut memiliki dukungan sederhana pada ujung-ujungnya dan diberi gaya aksial tekan sentris.

Persamaan garis elastis untuk kolom yang ujungnya sendi-sendi ditunjukkan dengan persamaan (3.2)



Gambar 3.7 Batang lurus dibebani gaya tekan aksial

Disuatu titik sejarak x , momen lentur M_x (terhadap sumbu x) pada batang yang sedikit melengkung adalah

$$M_x = P \cdot y \quad (3.2)$$

Dan karena

$$\frac{d^2y}{dx^2} = -\frac{P_{cr}}{EI}y \quad (3.3)$$

Persamaan differensialnya menjadi

$$\frac{d^2y}{dz^2} + \frac{P_{cr}}{EI}y = 0 \quad (3.4)$$

dengan E = modulus elastis, I = inersia, P = gaya aksial, y = pelenturan,

bila diasumsikan $k^2 = P_{cr}/EI$ (3.5)

substitusi k^2 kedalam persamaan (3.4) maka akan diperoleh:

$$\frac{d^2y}{dx^2} + k^2y = 0 \quad (3.6)$$

penyelesaian persamaan deferensial linear berordo dua ini dapat dinyatakan sebagai :

$$y = A \sin kx + B \cos kx \quad (3.7)$$

dengan menerapkan syarat batas:

- a. untuk $x = 0$, nilai $y = 0$, maka $\theta = A$, $\theta+B$, diperoleh $B = 0$ dan
- b. untuk $x = L$, nilai $y = 0$, diperoleh: $\theta = A \sin (k.L_k)$.

Untuk $A \sin (k.L_k) = 0$, dapat dipenuhi oleh tiga keadaan: (a) konstanta $A=0$, yaitu tidak ada lendutan, (b) $kL=0$, yaitu tidak ada beban luar dan (c) $k.L_k=N\pi$, yakni syarat terjadinya tekuk.

substitusi nilai $k = (N. \pi)/L_k$ ke persamaan (3.5), maka:

$$P_{cr} = \frac{N^2 \pi^2 E I}{L_k^2} \quad (3.8)$$

Menurut Tall (1974), beban kritis adalah beban terkecil yang mampu mengakibatkan kolom tersebut dalam kondisi kritis. Kondisi dapat terjadi bila defleksi merupakan lendutan berkelengkungan tunggal (*single curvature*), sehingga nilai $N=1$. Dengan demikian, beban kritis Euler untuk kolom yang berujung sendi-sendi adalah:

$$P_{cr} = \frac{\pi^2 E I}{L_k^2} \quad (3.9)$$

dengan L_k = panjang tekuk.

Bila masing-masing ruas persaman (3.9) dibagi dengan luas penampang batang A , maka diperoleh:

$$F_{cr} = \frac{\pi^2 E I}{A L_k^2} \quad (3.10)$$

dengan $I = A \cdot r^2$ atau $r^2 = I/A$, maka

$$F_{cr} = \frac{\pi^2 E}{(L_k/r)^2} \quad (3.11)$$

dengan r = jari-jari kelembaman,

$$E = \text{Modulus Elastisitas} = 2 \cdot 10^5 \text{ MPa.}$$

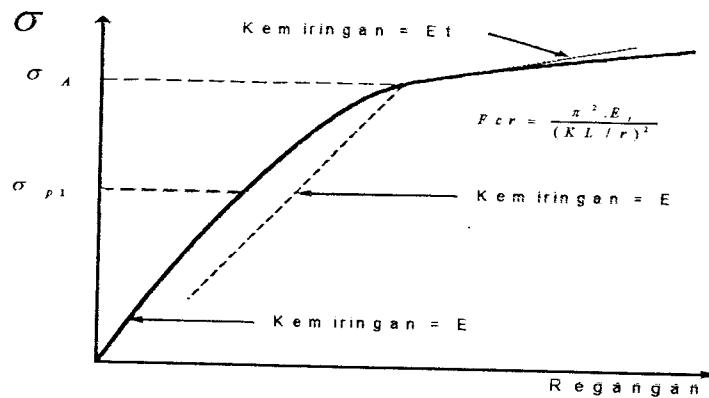
Persamaan (3.10) diatas memperlihatkan dengan jelas kapasitas pikul beban suatu kolom selalu berbanding terbalik dengan kuadrat panjang tekuk, sebanding dengan modulus elastis material dan momen inersia penampang. Semakin panjang kolom maka semakin kecil beban yang dapat menyebabkan kolom tersebut tertekuk, sebaliknya semakin pendek kolom maka semakin besar beban yang dapat menyebabkan kolom tersebut tertekuk

3.3.3 Tekuk inelastis

Menurut Salmon dan Johnson (1994), pendekatan Euler umumnya tidak digunakan untuk perencanaan karena tidak sesuai dengan hasil percobaan, dalam praktek kolom dengan panjang yang umum tidak sekuat seperti yang dinyatakan oleh persamaan (3.9).

Menurut Salmon dan Johnson (1994), Considere dan Engesser (1889) menemukan bahwa, sebagian dari kolom dengan panjang yang umum menjadi tidak elastis (inelastis) sebelum tekuk terjadi. Pada teori modulus tangen Engesser kolom tetap lurus sampai sesaat sebelum runtuh dan modulus elastisitas pada saat runtuh adalah tangen sudut garis singgung pada kurva tegangan regangan. Diagram tegangan-regangan tekan untuk bahan kolom tersebut ditunjukkan dalam

Gambar 3.8. Limit proporsional untuk bahan ditunjukkan dengan σ_{pl} dan tegangan aktual σ_A di kolom.



Gambar 3.8 Diagram tegangan tekan untuk material kolom
(Gere dan Timoshenko,2000)

Persamaan Euler dimodifikasi oleh Engesser dengan mengganti harga E (modulus elastisitas) pada persamaan (3.9) dengan harga E_t (modulus tangen). Seperti pada persamaan (3.12).

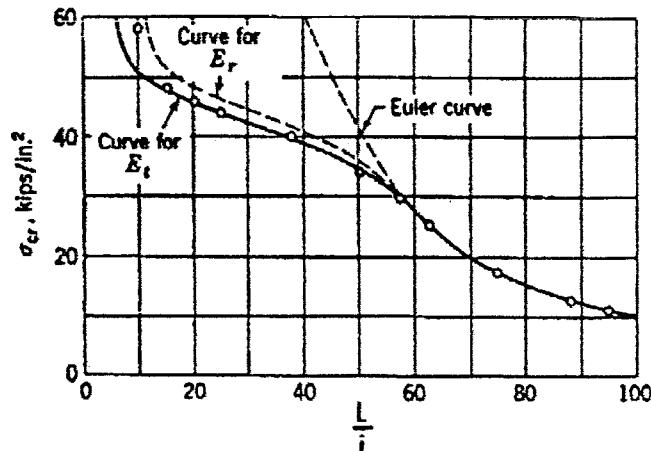
$$P_{cr} = \frac{\pi^2 E_t I}{L^2} \quad (3.12)$$

Beban ini menyatakan beban kritis untuk kolom menurut teori modulus tangen, maka tegangan kritis modulus tangen adalah

$$F_{cr} = \frac{P_{cr}}{A} = \frac{\pi^2 E_t}{(KL/r)^2} \quad (3.13)$$

Pada tahun 1895, Engesser merubah teorinya dengan alasan, bahwa selama melentur sejumlah serat mengalami kenaikan regangan (yang memperkecil modulus tangen), sehingga harga modulus yang berlainan harus digunakan. Pada Gambar 3.9 menunjukkan perbandingan diagram tegangan kritis kolom F_{cr}

terhadap rasio kelangsungan, dengan menggunakan rumus euler dan teori modulus tangen.



Gambar 3.9 Diagram tegangan kritis terhadap rasio kelangsungan
(Gere dan Timoshenko, 2000)

Menurut Shanley (1946) yang dikemukakan oleh Salmon dan Johnson (1990) menyatakan, bahwa pada hakikatnya kolom masih mampu memikul beban aksial yang lebih besar walaupun telah melentur, tetapi kolom mulai melentur pada saat mencapai beban yang disebut *bebannya tekuk*.

3.3.4 Hubungan antara tekuk lokal dan tekuk keseluruhan

Tekuk lokal dan tekuk keseluruhan dapat terjadi secara bersamaan apabila tegangan kritis pelat sama dengan tegangan kritis kolom keseluruhan, seperti pada persamaan (3.14).

$$F_{cr\ pelat} = F_{cr\ keseluruhan} \quad (3.14)$$

Dengan memasukkan persamaan (3.11) ke dalam persamaan (3.14), maka

$$F_{cr\ pelat} = \frac{\pi^2 E}{(KL/r)^2} \quad (3.15)$$

sehingga

$$(KL/r) = \sqrt{\frac{\pi^2 E}{F_{cr\ pelat}}} \quad (3.16)$$

dengan memasukkan persamaan (3.1) kedalam persamaan (3.16), maka

$$(KL/r) = \sqrt{\frac{\frac{\pi^2 E}{k\pi^2 E}}{\frac{12(1-\mu^2)(b/t)^2}{k}}} \quad (3.17)$$

$$KL/r = (b/t) \sqrt{\frac{12(1-\mu^2)}{k}} \quad (3.18)$$

Dengan μ *baja* 0,3, sehingga

$$KL/r = \frac{3,3045(b/t)}{\sqrt{k}} \quad (3.19)$$

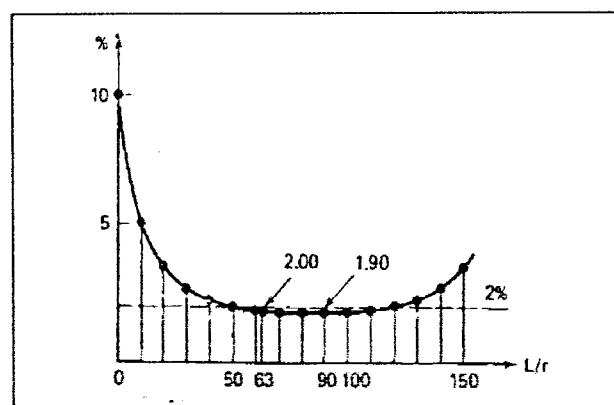
Dari persamaan (3.14) sampai persamaan (3.19) dapat diambil kesimpulan bahwa pada profil baja yang sama apabila semakin panjang batang tersebut, maka KL/r akan semakin besar, sehingga $F_{cr\ keseluruhan}$ akan semakin kecil bahkan bisa lebih kecil dari $F_{cr\ pelat}$, sehingga keruntuhan kolom diakibatkan oleh tekuk keseluruhan kolom. Sebaliknya, pada profil baja yang sama apabila semakin pendek batang tersebut, maka KL/r akan semakin kecil, sehingga $F_{cr\ keseluruhan}$ akan semakin besar bahkan bisa lebih besar dari $F_{cr\ pelat}$. Dengan demikian apabila $F_{cr\ pelat}$ lebih kecil dari $F_{cr\ keseluruhan}$, maka dapat disimpulkan, bahwa keruntuhan kolom diakibatkan oleh tekuk lokal kolom.

3.4 Pengaruh Gaya Lintang Terhadap Beban Kritis Kolom Tersusun

Bila batang mengalami lentur akibat gaya tekan aksial, maka pada batang tersebut bekerja komponen gaya yang arahnya tegak lurus terhadap sumbu batang, komponen gaya ini disebut gaya lintang.

Penyambungan antara batang-batang tersusun dengan memakai batang ikat/diagonal bermanfaat agar semua komponen bekerja sebagai satu kesatuan. Komponen geser dari beban aksial timbul ketika batang tekan melentur. Besarnya pengaruh geser terhadap pengurangan kekuatan kolom sebanding dengan besarnya deformasi yang ditimbulkan oleh gaya geser.

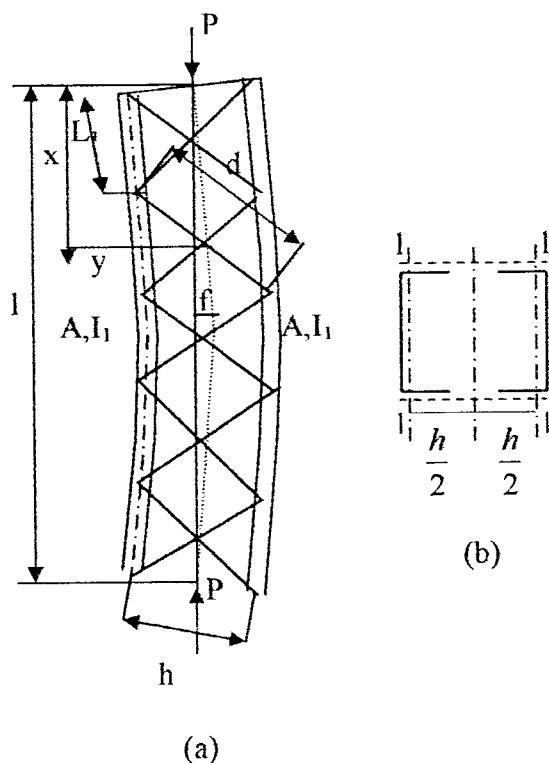
Besarnya gaya geser yang terjadi pada kolom yang disyaratkan oleh AASHTO yang dikemukakan oleh Trahair dan Bradford (1977) adalah sebesar 2 % dari gaya aksial yang diterima oleh kolom, hal tersebut dapat dilihat pada Gambar 3.10.



Gambar 3.10 Gaya geser ideal (AASHTO,1973)

Gambar 3.10 memperlihatkan pada $L/r = 90$, pengaruh gaya geser mempunyai harga minimum yaitu sebesar 1,9 %. Namun dalam praktek sering digunakan pendekatan pengaruh gaya geser sebesar 2 %, sehingga diasumsikan $V=0,02.P$.

Bila pada satu panel ada dua batang diagonal, maka sebagai akibat pengaruh gaya lintang satu batang diagonal berfungsi sebagai tarik, sedangkan batang diagonal lain berfungsi sebagai batang tekan. Untuk keadaan ini, batang transversal dianggap tidak menahan gaya lintang.



Gambar 3.11 Kolom tersusun yang dibebani gaya aksial
(Bleich, 1952)

Bleich (1952) mengemukakan, bahwa dengan memasukkan pengaruh geser, maka beban kritis kolom akan menjadi:

$$P_{cr} = \frac{\pi^2 E_t I}{l^2} \frac{1}{1 + \frac{\pi^2 E_t I_0}{l^2} \frac{1}{E.L_1.h^2} \frac{d}{2A_d}} \quad (3.20)$$

dengan $I = I_0 + 2I_1$

dengan :

$$k = \sqrt{1 + \frac{\pi^2 E_t I_0}{l^2} \frac{1}{E.L_1.h^2} \frac{d}{2A_d}} \quad (3.21)$$

dengan : E_t = modulus elastis kolom,

l = panjang kolom,

L_1 = panjang elemen batang yang dibatasi oleh ujung-ujung batang penghubung,

$I_0 = Ah^2/2$, I_1 adalah momen inersia sumbu $I-I$ (lihat Gambar 3.11.b),

d = panjang batang diagonal,

h = jarak antara dua garis pusat profil tunggal dan

A_d = luas penampang satu batang diagonal.

Dari persamaan (3.21) dapat kita lihat, bahwa semakin besar luas penampang batang diagonal (A_d) maka nilai k akan semakin kecil. Semakin panjang batang perangkai diagonal (d) maka nilai k akan semakin besar dan P_{cr} akan semakin kecil. Semakin panjang elemen batang yang dibatasi oleh ujung-ujung batang penghubung (h) maka nilai k akan semakin kecil dan P_{cr} akan semakin besar dan tegangan kritis (F_{cr}) akan membesar.

3.5 Hubungan Momen Dan Kelengkungan

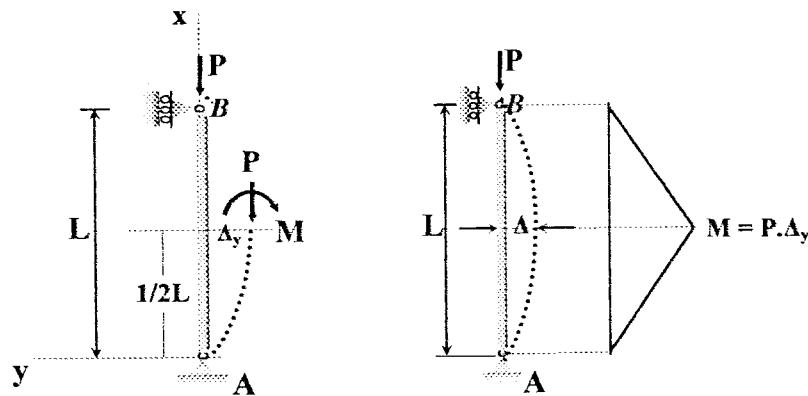
Faktor kekakuan (EI) didefinisikan sebagai rasio momen dan kelengkungan (Bruneau dkk, 1978), yang dinyatakan dengan persamaan (3.22).

$$EI = \frac{M}{\phi} \quad (3.22)$$

Persamaan (3.22) menunjukkan bahwa faktor kekakuan berbanding terbalik dengan kelengkungan, sehingga semakin besar kelengkungan maka kekakuan suatu struktur semakin kecil.

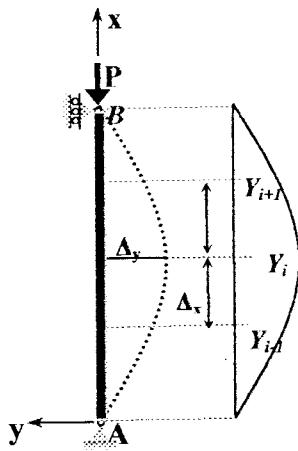
Struktur yang diberi beban transversal P seperti pada Gambar 3.12 akan mengakibatkan terjadinya momen sebesar:

$$M = P \cdot \Delta_y \quad (3.23)$$



Gambar 3.12 Momen yang terjadi pada kolom tersusun dengan tumpuan pada kedua ujung sendi

Pemberian beban aksial (P) dari struktur akan didapatkan perpindahan yang diukur pada tiga titik distrik yang berurutan dengan jarak yang sama (Δ_y), dimana tiga titik distrik tersebut diberi notasi y_{i+1}, y_i dan y_{i-1} seperti terlihat pada Gambar 3.13.



Gambar 3.13 Penurunan yang terjadi akibat beban (P)

Dengan mengacu pada Gambar (3.13) dy dan dx didekati dengan persamaan (3.24).

$$\frac{dy}{dx} = \frac{y_{i+1} - y_{i-1}}{2\Delta_x} \quad (3.24)$$

Turunan kedua dari Persamaan (3.24) adalah,

$$\frac{dy}{dx} = \frac{(2\Delta_x) \frac{d}{dx}(y_{i+1} - y_{i-1}) - (y_{i+1} - y_{i-1}) \frac{d}{dx}(2\Delta_x)}{(2\Delta_x)^2} \quad (3.25)$$

dimana $(2\Delta_x)$ adalah konstanta maka nilai dari

$$\frac{d}{dx}(2\Delta_x) = 0 \quad (3.26)$$

maka persamaan (3.26) menjadi

$$\frac{d^2y}{dx^2} = \frac{(2\Delta_x) \frac{d}{dx} \frac{(y_{i+2} - y_i)}{(2\Delta_x)} - \frac{(y_i - y_{i-2})}{(2\Delta_x)}}{(2\Delta_x)^2} \quad (3.27)$$

Selanjutnya dari persamaan (3.27) didapatkan

$$\frac{d^2y}{dx^2} = \frac{y_{i+2} - 2y_i + y_{i-2}}{(2\Delta_x)^2} \quad (3.28)$$

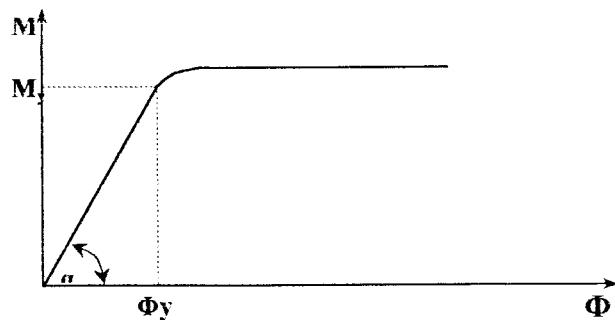
kemudian pada persamaan disederhanakan, menjadi

$$\frac{d^2y}{dx^2} = \frac{y_{i+1} - 2y_i + y_{i-1}}{(\Delta_x)^2}$$

dengan nilai $\frac{d^2y}{dx^2} = \phi = \frac{M}{EI}$ (3.29)

dari persamaan (3.29) dapat dicari faktor kekakuan EI setelah momen (M) dan kelengkungan (Φ) diketahui.

Grafik hubungan momen dan kelengkungan ditunjukkan pada Gambar 3.14 berikut.

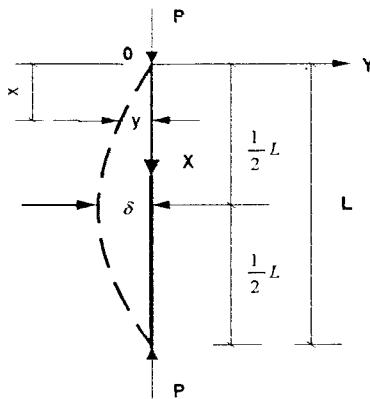


Gambar 3.14 Grafik hubungan Momen (P) – Kelengkungan (Φ)

Gambar 3.14 menunjukkan hubungan antara momen-kelengkungan. Tampak bahwa pada grafik hubungan momen kelengkungan akan membentuk sudut (α), dimana

$$\tan \alpha = \frac{M}{\phi} \quad (3.30)$$

3.6 Beban Dan Deformasi



Gambar 3.15 Garis pusat kolom dalam keadaan setimbang
(Singger dan Pytel, 1985)

Gambar 3.15 memperlihatkan garis pusat kolom dalam keadaan setimbang akibat kerja beban kritis P . Kolom dianggap mempunyai ujung berengsel (kadang kala disebut bulat, pivot, atau peniti) dijepit melawan gerakan lateral. Lendutan maksimal (δ) sangat kecil sehingga tidak ada perbedaan berarti antara panjang asli kolom dan proyeksinya pada bidang tegak (Singger dan Pytel, 1985).

Dengan kondisi kemiringan dy/dx sangat kecil sehingga kita bisa mempergunakan pendekatan persamaan diferensial kurva elastis batang, yaitu

$$EI \frac{d^2y}{dx^2} = M = P(-y) = -P.y \quad (3.31)$$

Persamaan (3.31) tidak dapat diintegrasikan langsung, seperti yang dilakukan pada persamaan kurva elastis balok, karena di sini M bukanlah fungsi x . Untuk dapat menyelesaikan persamaan (3.31), persamaan di atas kita tulis kembali dalam bentuk,

$$EI \frac{d}{dx} \left(\frac{dy}{dx} \right) = -P.y \quad (3.32)$$

setelah mengalikannya dengan $2dy$ kita memperoleh diferensial sempurna, dengan integrasi,

$$EI \left(\frac{dy}{dx} \right)^2 = -P.y^2 + C_1 \quad (3.33)$$

Karena menurut Gambar 3.15, $y = \delta$ bila $dy/dx = 0$, maka substitusi harga itu ke Persamaan (3.33), maka menghasilkan $C_1 = P.\delta^2$, dan Persamaan (3.33) menjadi,

$$EI \left(\frac{dy}{dx} \right)^2 = P.(\delta^2 - y^2) \quad (3.34)$$

atau dapat ditulis,

$$\frac{dy}{dx} = \sqrt{\frac{P}{EI}} \cdot \sqrt{(\delta^2 - y^2)} \quad (3.35)$$

pisahkan variabelnya, maka didapat

$$\frac{dy}{\sqrt{\delta^2 - y^2}} = \sqrt{\frac{P}{EI}} dx \quad (3.36)$$

bila persamaan di atas diintegrasikan, menghasilkan

$$\sin^{-1} \frac{y}{\delta} = x \sqrt{\frac{P}{EI}} + C_2 \quad (3.37)$$

untuk mengevaluasi C_2 kita gunakan hubungan $y = 0$ pada $x = 0$, oleh karena itu $C_2 = 0$, jadi

$$\sin^{-1} \frac{y}{\delta} = x \sqrt{\frac{P}{EI}} \quad (3.38)$$

atau

$$y = \delta \cdot \sin \left(x \sqrt{\frac{P}{EI}} \right) \quad (3.39)$$

Dari Persamaan (3.39) tampak bahwa kolom mempunyai bentuk deformasi kurva sinus. Hal ini sesuai dengan anggapan bahwa ujung-ujung kolom tidak mengalami deformasi, sehingga nilai lendutan diujung-ujung kolom sama dengan nol ($y = 0$).

3.7 Tegangan Kritis Berdasarkan AISC

AISC mengemukakan hitungan tegangan kritis yang mempertimbangkan tekuk lokal. Pengaruh tekuk lokal yang terjadi sebelum kekuatan kolom keseluruhan tercapai diperhitungkan dengan mengalikan tegangan maksimum yang dapat dicapai dengan faktor bentuk Q . Faktor bentuk Q dipengaruhi oleh bentuk penampang, dimana

$$Q = Q_a \cdot Q_s \quad (3.40)$$

Faktor bentuk untuk elemen penampang yang tidak diperkuat adalah Q_a . Faktor bentuk Q_s diperhitungkan apabila,

$$\left(\frac{b}{t} \right) > \left(\frac{76}{\sqrt{F_y}} \right) \quad (3.41)$$

Besar Q_s menurut AISC adalah,

$$Q_s = 1,340 - 0,00447 \left(\frac{b}{t} \right) \sqrt{F_y} \quad (3.42)$$

Apabila semua elemen penampang diperkuat maka nilai $Q_s = 1,0$.

Faktor bentuk untuk elemen penampang yang diperkuat adalah Q_a .

Faktor bentuk Q_a diperhitungkan apabila,

$$\left(\frac{b}{t} \right) > \left(\frac{238}{\sqrt{F_y}} \right) \quad (3.43)$$

Besar Q_a menurut AISC adalah,

$$Q_a = \frac{A_{ef}}{A_{bruto}} \quad (3.44)$$

Luas efektif didapatkan dari lebar efektif, besar lebar efektif menurut penelitian AISC yang dilakukan pada baja ringan adalah,

$$\frac{b_E}{t} = \frac{253}{\sqrt{f}} \left(1 - \frac{50,3}{(b/t)\sqrt{f}} \right) \quad (3.45)$$

dengan f adalah tegangan yang bekerja pada elemen.

Besar tegangan kritis menurut AISC dapat ditentukan dengan menggunakan persamaan tegangan kritis kolom seperti pada persamaan dibawah ini.

$$F_{cr} = QF_y \left[1 - \frac{QF_y}{4\pi^2 E} \left(\frac{KL}{r} \right)^2 \right] \quad (3.46)$$

Apabila

$$C_c = \sqrt{\frac{2\pi^2 E}{QF_y}} \quad (3.47)$$

maka

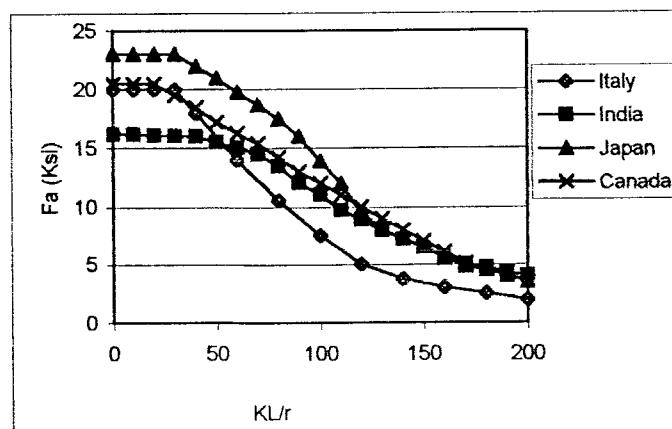
$$F_{cr} = QF_y \left[1 - \frac{KL/r^2}{2C_c^2} \right]$$

(3.48)

Apabila KL/r lebih dari C_c maka tegangan kritis yang terjadi adalah,

$$F_{cr} = \frac{\pi^2 E}{(KL/r)^2} \quad (3.49)$$

Penelitian tentang hubungan antara tegangan yang terjadi pada kolom dengan kelangsungan (KL/r) yang pernah dilakukan di beberapa negara memiliki bentuk grafik yang hampir sama. Penurunan tegangan kritis relatif kecil pada KL/r kecil (0 s/d ± 40), penurunan tegangan kritis terjadi relatif besar seiring dengan pertambahan KL/r untuk $KL/r = \pm 40$ sampai dengan ± 160 , dan kembali menjadi relatif datar untuk KL/r lebih dari ± 160 . Grafik tersebut terdapat pada Gambar 3.16.



Gambar 3.16 Grafik hubungan KL/r dengan F_a beberapa Negara
(Tall, 1974)

3.8 Hipotesis

Perbedaan penampang kolom tersusun akan mempengaruhi Inersia kolom tersusun, sehingga akan turut mempengaruhi kuat tekan dan tegangan kritis kolom tersusun. Dengan membandingkan P_{cr} profil *Lips Channal* bentukan dingin yang disusun saling berhadapan (*front to front*) dan saling membelaangi (*back to back*) dapat diketahui bahwa kolom tersusun dengan penampang yang disusun saling berhadapan mempunyai kuat tekan yang lebih besar.

BAB IV

METODOLOGI PENELITIAN

Metode penelitian adalah urutan atau tata cara pelaksanaan penelitian dalam rangka mencari jawaban atas permasalahan penelitian yang diajukan dalam penulisan tugas akhir. Metode yang dipergunakan dalam penulisan ini adalah dengan mengadakan penelitian di laboratorium untuk mendapatkan data yang diperlukan kemudian membahasnya. Pada bab metode penelitian ini akan diuraikan mengenai bahan dan alat yang digunakan didalam penelitian, pembuatan benda uji, pengujian sampel dan prosedur penelitian.

4.1 Bahan dan Alat yang Digunakan

Untuk kelancaran penelitian diperlukan beberapa peralatan dan bahan yang digunakan sebagai sarana untuk mencapai maksud dan tujuan penelitian.

4.1.1 Bahan

Bahan yang digunakan meliputi baja profil dan sambungan baja.

a. Baja profil

Baja profil yang digunakan adalah *Lips Channal* yang disambungkan pada kedua sisinya dengan cara *front to front* dan *back to back* yang diberi perangkai transversal dan diagonal, sehingga membentuk profil tersusun.

b. Sambungan baja

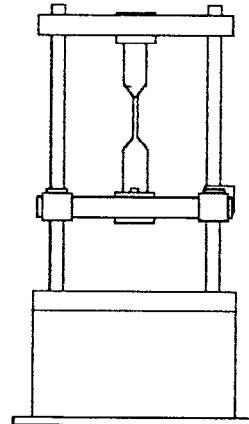
Sambungan baja profil *Lips Channal* menggunakan alat sambung las.

4.1.2 Peralatan penelitian

Penelitian ini menggunakan beberapa peralatan sebagai sarana mencapai maksud dan tujuan, yaitu mesin uji kuat tarik, loading frame, hidraulic jack, alat pengukur, dial gauge dan dukungan tempat dial.

a. Mesin uji kuat tarik

Digunakan untuk mengetahui kuat tarik baja. Alat yang digunakan yaitu *Universal Testing Material (UTM)* merk *Shimatsu* type *UMH-30* dengan kapasitas 30 ton, seperti pada Gambar 4.1.

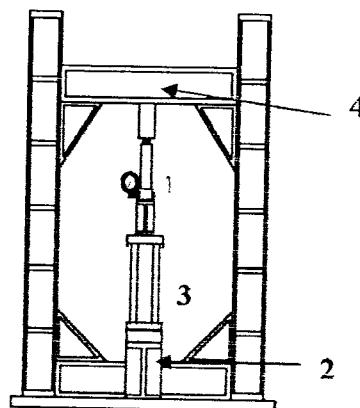


Gambar 4.1 *Universal Testing Material Shimatsu UMH- 30*

b. *Loading Frame*

Untuk keperluan uji pembebanan digunakan *loading frame*, dari bahan baja profil *WF 450x200x9x14*, seperti pada Gambar 4.2. Bentuk dasar *Loading Frame* berupa portal segi empat yang berdiri di atas lantai beton (*rigid*

floor) dengan perantara pelat dasar dari besi setebal 14 mm. Agar *Loading Frame* tetap stabil, pelat dasar dibaut ke lantai beton dan kedua kolomnya dihubungkan oleh balok WF 450x200x9x14. Posisi balok portal dapat diatur untuk menyesuaikan dengan bentuk dan ukuran model yang akan diuji.



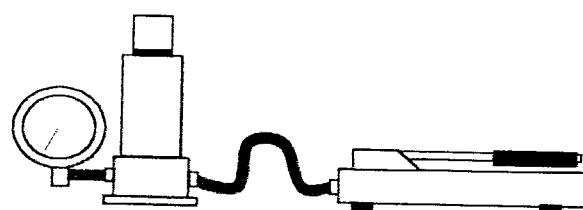
Gambar 4.2 Bentuk fisik *Loading Frame*

Keterangan :

1. Hydraulic Jack
2. Dukungan
3. Benda uji
4. Baja WF 450 x 200 x14

c. *Hidraulic Jack*

Alat ini digunakan untuk memberikan pembebanan pada pengujian desak rangka jembatan skala penuh. Dengan kapasitas maksimum 30 ton dengan ketelitian pembacaan sebesar 0,25 ton. Alat tersebut dapat dilihat pada Gambar 4.3.



Gambar 4.3 Hidraulic Jack

d. Alat pengukur

Alat ukur digunakan untuk mengukur dimensi kolom tersusun.

e. *Dial Gauge*

Alat ini digunakan untuk mengukur besar lendutan yang terjadi.

Untuk penelitian skala punuh digunakan *dial gauge* dengan kapasitas lendutan maksimum 50 mm dan ketelitian 0,01 mm. Pada pengujian balok kecil dipakai *dial gauge* dengan kapasitas lendutan maksimum 20 mm dan ketelitian 0,01 mm.

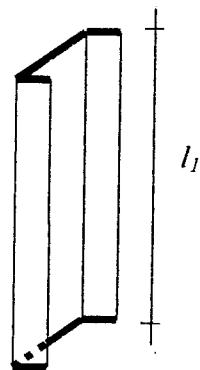
f. Dukungan tempat dial

Dukungan ini menggunakan pelat baja yang berfungsi untuk menaruh dial-dial pada waktu pengujian.

4.2 Pembuatan Benda Uji

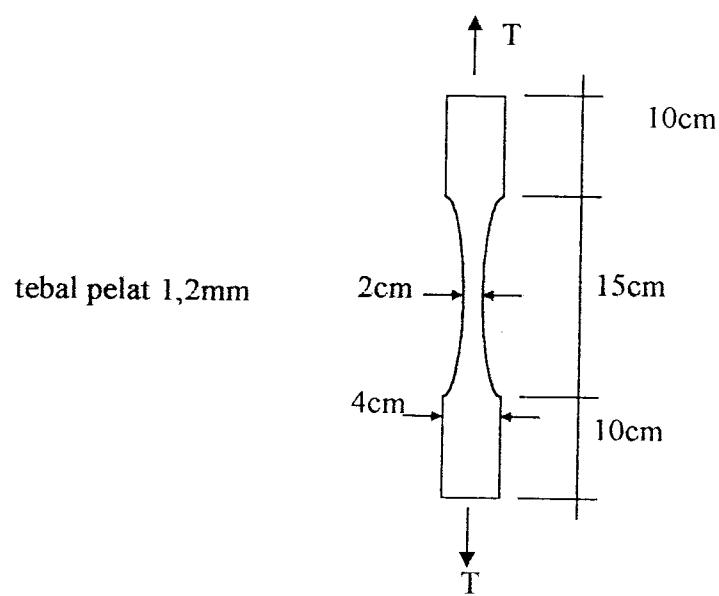
Benda Uji yang akan digunakan dalam penelitian dibuat terlebih dahulu kemudian diuji di laboratorium, benda uji tersebut berupa empat benda uji kuat tekan baja, tiga buah benda uji kuat tarik baja, tiga buah benda uji kuat sambungan las dan delapan buah benda uji kolom tersusun. Sebagaimana yang akan diterangkan sebagai berikut ini.

a. Empat benda uji kuat tekan baja yang diambil dari profil *Light Lips Channel*, sebagaimana terlihat pada Gambar 4.4.



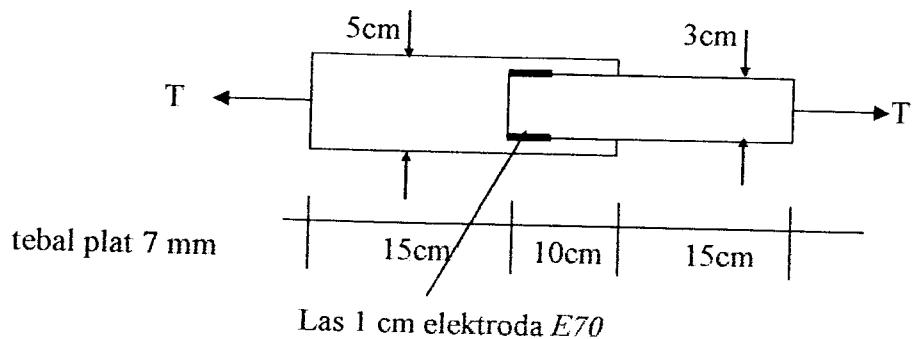
Gambar 4.4 Benda uji kuat tekan

- b. Tiga benda uji kuat tarik baja yang diambil dari profil *Light Lips Channel*, sebagaimana terlihat pada Gambar 4.5.



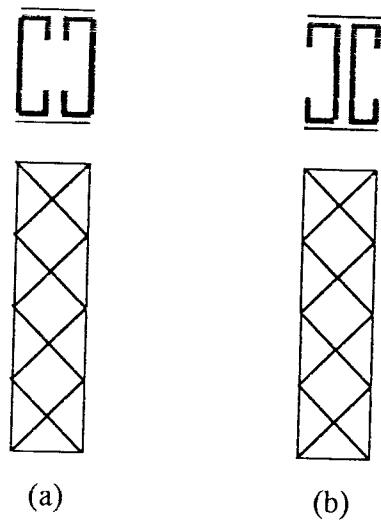
Gambar 4.5 Benda uji kuat tarik baja

- c. Tiga benda uji kuat sambungan las, sebagaimana yang terlihat pada Gambar 4.6.



Gambar 4.6 Benda uji kuat geser las

- d. Delapan buah sampel kolom tersusun terbuat dari profil *Lips Channel* yang saling berhadapan (*front to front*) dan saling membelakangi (*back to back*). Bentuk-bentuk benda uji kolom tersusun dapat dilihat pada Gambar 4.7.



Gambar 4.7 Benda uji kolom tersusun

4.3 Pengujian Sampel

Tahap-tahap pengujian yang dilakukan dalam penelitian ini ada dua macam pengujian.

1. Pengujian awal sampel

Pada pengujian awal sampel ini ada tiga macam pengujian, yaitu pengujian kuat tarik baja dan pengujian kuat sambungan las baja per sentimeter.

a. Pengujian kuat tekan baja. Pengujian ini dilakukan untuk mengetahui beban maksimum yang dapat ditanggung oleh profil baja.

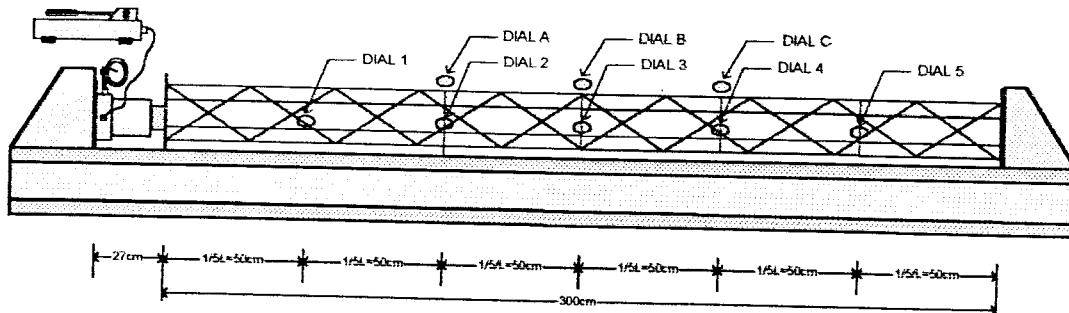
b. Pengujian kuat tarik baja. Pengujian kuat tarik baja ini dilakukan untuk mengetahui tegangan leleh baja (F_y), tegangan ultimit baja (F_u), dan modulus elastis baja (E). Pada pengujian ini sampel baja yang diuji adalah seperti pada Gambar 4.5.

c. Pengujian kuat sambungan las baja per sentimeter. Pengujian ini dilakukan dengan tujuan untuk mengetahui kekuatan geser las per sentimeter, sehingga akan didapatkan kekuatan las yang sesuai agar pada waktu pengujian sampel kolom tersusun, sampel tidak rusak pada lasnya. Sampel untuk uji kekuatan geser las dapat dilihat pada Gambar 4.6.

2. Pengujian sampel

Setelah pengujian awal dilakukan, kemudian sampel kolom tersusun yang telah dibuat diuji kekuatan tekannya. Pengujian kolom ini dilakukan dengan pembebanan aksial sentris secara bertahap untuk mengetahui kekuatan tekan pada kolom tersusun. Pemasangan

alat ukur diletakkan pada sumbu terlemah dari benda uji tersebut, dimana pada benda uji tersebut sumbu terlemah terletak pada sumbu Y. Pengujian sampel pada penelitian ini dilakukan dengan cara diuji berdiri. Ilustrasi pengujian sampel dapat dilihat pada Gambar 4.8.



Gambar 4.8 Pengujian sampel

4.4 Prosedur penelitian

Prosedur dari penelitian ini terdiri dari beberapa tahap, yaitu tahap perumusan masalah, perumusan teori, pelaksanaan penelitian, analisis dan pembahasan serta penarikan kesimpulan. Untuk lebih jelasnya, tahap penelitian ini akan dijabarkan lebih rinci yang kemudian disertai dengan bagan alir. Prosedur penelitiannya sebagai berikut ini (lihat Gambar 4.9).

1. Tahap Perumusan masalah

Tahap ini meliputi perumusan terhadap topik penelitian, perumusan tujuan, serta pembahasan masalah.

2. Tahap Perumusan Teori

Pada tahap ini dilakukan pengkajian pustaka terhadap teori yang melandasi penelitian serta ketentuan-ketentuan yang dijadikan acuan dalam pelaksanaan penelitian ini.

3. Tahap Pelaksanaan Penelitian

Pelaksanaan penelitian dilakukan di Laboratorium Struktur Teknik Sipil Universitas Islam Indonesia, yang meliputi:

- a. pengumpulan bahan,
- b. pembuatan benda uji, pembuatan benda uji dilakukan di bengkel las,
- c. persiapan peralatan,
- d. pengujian benda uji.

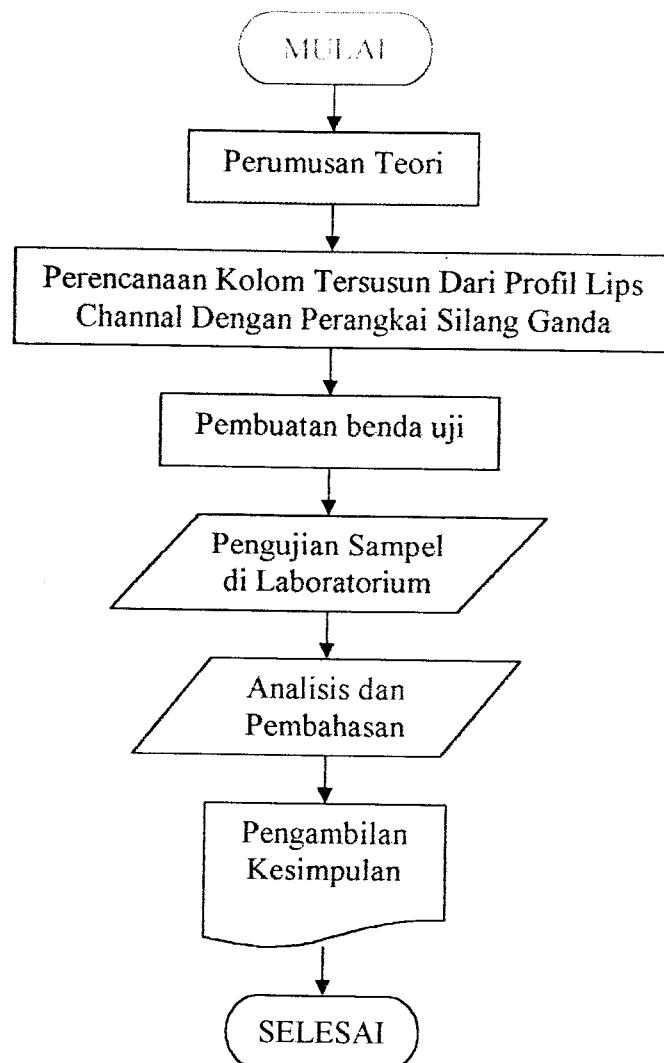
4. Tahap Analisis dan Pembahasan

Analisis dilakukan dengan mencatat hasil uji di laboratorium berupa beban dan lendutan yang terjadi, kemudian membandingkan dengan hasil perhitungan analitis.

5. Tahap Penarikan kesimpulan

Dari penelitian dapat diambil kesimpulan berdasarkan teori yang digunakan untuk menjawab permasalahan .

4.5 Bagan Alir Penelitian



Gambar 4.9 Bagan alir prosedur penelitian



BAB V

PEMBAHASAN

Pada bab ini akan dilakukan analisis terhadap hasil pengujian yang meliputi hasil pengujian pendahuluan dan hasil pengujian kolom tersusun bentukan dingin. Selanjutnya hasil uji akan dibahas yang meliputi pembahasan uji pendahuluan dan pembahasan kolom bentukan dingin.

5.1 Hasil Pengujian

Pengujian yang dilakukan meliputi pengujian pendahuluan yang berguna untuk mengetahui kapasitas tekan profil C bentukan dingin sebagai elemen yang dipergunakan. Pengujian pendahuluan meliputi uji kuat tarik, uji kuat tekan dan uji sambungan las. Pengujian sampel kolom tersusun untuk mengetahui kapasitas tekan kolom tersusun dengan perangkai silang ganda. Hasil pengujian akan digunakan untuk mengetahui perilaku kolom tersusun dalam menerima beban aksial tekan sentris.

5.1.1 Hasil uji pendahuluan

Hasil uji pendahuluan meliputi dimensi benda uji , beban leleh (P_y) dan beban maksimum atau beban ultimit (P_u). Hasil pengujian digunakan untuk menentukan tegangan leleh (F_y) dan tegangan ultimit (F_u) yang berguna mengetahui perilaku kolom tersusun. Uji pendahuluan meliputi uji tarik profil *Lips Channal* bentukan dingin, uji tekan dan uji sambungan las.

1. Hasil uji tarik profil *Lips Channal* bentukan dingin.

Hasil dari uji tarik profil *Lips Channal* bentukan dingin di laboratorium disajikan dalam bentuk Tabel berikut ini.

Tabel 5.1 Hasil pengujian tarik baja

Benda uji	Luas penampang (mm ²)	Beban leleh (kg)	Beban Ultimit (kg)	Beban putus (kg)
Sampel 1	24	335	460	155
Sampel 2	24	362,5	480	175
Sampel 3	24	362,5	502	190

2. Hasil uji tekan profil *Lips Channal* bentukan dingin.

Hasil dari uji tekan profil *Lips Channal* bentukan dingin dengan pelat dan tanpa pelat disajikan dalam Tabel berikut ini.

Tabel 5.2.a Hasil uji kuat tekan profil *Lips Channal* dengan pelat

Benda uji	$\lambda_I = L_I/r_I$	Luas penampang (mm ²)	Beban maksimum (kg)
Sampel 1	25,66	155,8	1385
Sampel 2	34,22	155,8	1205
Sampel 3	42,77	155,8	1385
Sampel 4	51,33	155,8	1190

Tabel 5.2.b Hasil uji kuat tekan profil *Lips Channal* tanpa pelat

Benda uji	$\lambda_I = L_I/r_I$	Luas penampang (mm^2)	Beban maksimum (kg)
Sampel 1	25,66	155,8	1385
Sampel 2	34,22	155,8	1355
Sampel 3	42,77	155,8	1255
Sampel 4	51,33	155,8	1360

3. Hasil uji sambungan las.

Kekuatan las diuji dengan menggunakan tiga benda uji. Ketiga benda uji mempunyai panjang las 1cm. Benda uji pertama mempunyai beban maksimum 2345 kg, benda uji kedua mempunyai beban maksimum 3280 kg dan benda uji ketiga mempunyai beban maksimum 2720 kg.

5.1.2 Hasil pengujian kolom tersusun bentukan dingin

Hasil yang diperoleh dari pengujian berupa besarnya beban yang bekerja dan defleksi kolom. Dari pengujian juga diperoleh beban maksimum yang mampu ditahan oleh kolom yang selanjutnya disebut beban kritis (P_{cr}).

Pengukuran lendutan yang terjadi pada kolom dilakukan pada delapan titik yang masing-masing titik berjarak 50 cm. Dial pertama (Dial 1) diletakkan pada jarak 50 cm dari tepi yang langsung menerima beban (ujung yang terdapat dongkrak), dial kedua (Dial 2) diletakkan pada jarak 100 cm dari tepi yang langsung menerima beban, dial ketiga (Dial 3) diletakkan ditengah kolom. Dial keempat (Dial 4) diletakkan pada jarak 100 cm dari tepi yang tidak menerima beban (pelat dasar dukungan) dan dial kelima (Dial 5) diletakkan pada jarak 50

cm dari tepi yang tidak menerima beban. Dial A, dial B dan dial C diletakkan pada profil *Lips Channal* dengan jarak antar dial 50 cm. Dial A diletak pada jarak 100 cm dari tepi yang langsung menerima beban, dial B diletakkan pada tengah-tengah kolom dan dial C diletakkan pada jarak 100 cm dari tepi yang tidak menerima beban. Semua sampel diuji dengan posisi tidur.

Hasil pengujian disajikan dalam bentuk Tabel dan grafik hubungan beban lendutan, yaitu :

1. Kolom tersusun silang ganda yang dirangkai saling berhadapan (*front to front*).

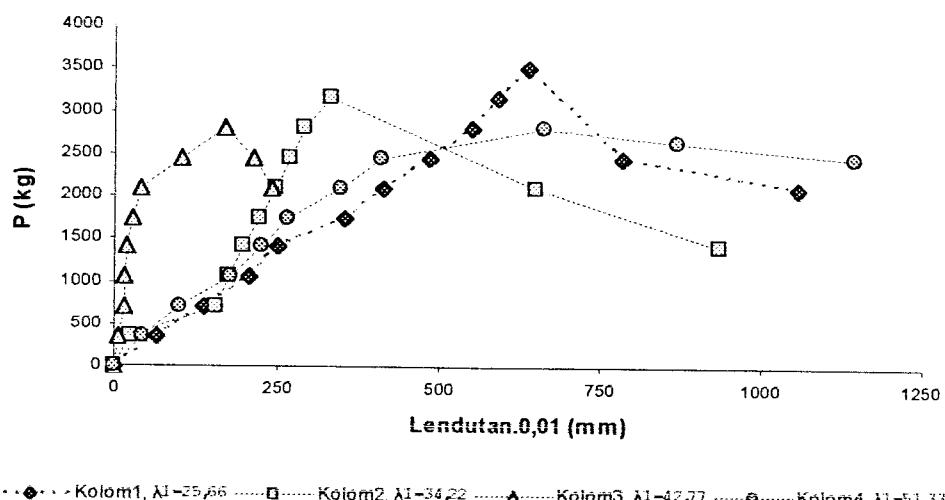
Hasil dari pengujian tekan kolom tersusun yang dirangkai saling berhadapan (*front to front*) disajikan dalam Tabel 5.3 sampai dengan Tabel 5.10. Kemudian dari data hasil pengujian ditampilkan dalam bentuk grafik yang seperti pada Gambar 5.1 sampai dengan Gambar 5.8.

- a. Hasil pengujian pada dial 1 disajikan dalam Tabel 5.3.

Tabel 5.3 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial 1

BEBAN & LENDUTAN FRONT TO FRONT PADA DIAL 1							
Kolom1, $\lambda_1=25,66$		Kolom2, $\lambda_1=34,22$		Kolom3, $\lambda_1=42,77$		Kolom4, $\lambda_1=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
0	0	0	0	0	0	0	0
350	66	350	26	350	7	350	44
700	139	700	155	700	16	700	101
1050	205	1050	174	1050	16	1050	178
1400	251	1400	198	1400	19	1400	224
1750	352	1750	221	1750	28	1750	266
2100	413	2100	248	2100	42	2100	348
2450	483	2450	268	2450	102	2450	410
2800	552	2800	292	2800	169	2800	663
3150	590	3150	330	2450	212	2625	868
3500	639	2100	650	2100	241	2450	1145
2450	783	1400	933				
2100	1056						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.3 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.1.



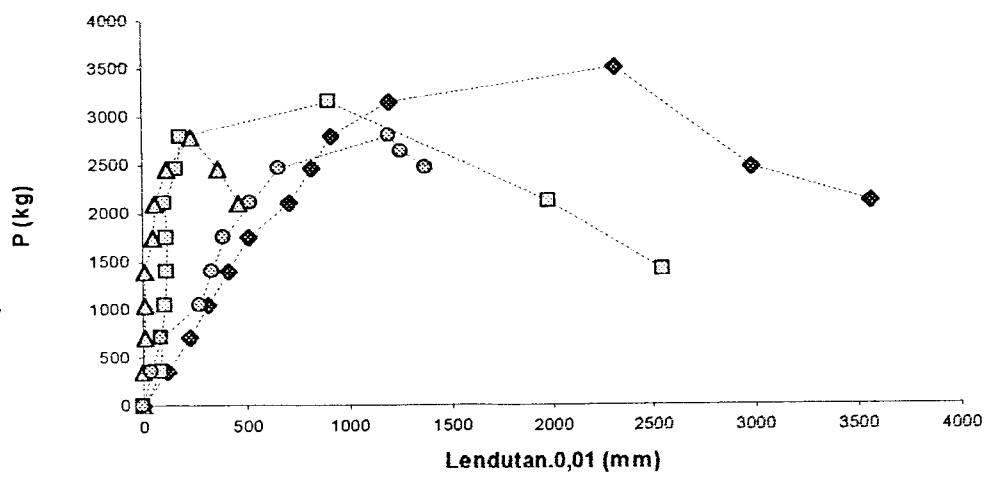
Gambar 5.1 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial 1

b. Hasil pengujian pada dial 2 disajikan dalam Tabel 5.4.

Tabel 5.4 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial 2

BEBAN & LENDUTAN FRONT TO FRONT PADA DIAL 2							
Kolom1, $\lambda_1=25,66$		Kolom2, $\lambda_1=34,22$		Kolom3, $\lambda_1=42,77$		Kolom4, $\lambda_1=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
0	0	0	0	0	0	0	0
350	120	350	86	350	0	350	36
700	222	700	90	700	11	700	87
1050	319	1050	112	1050	12	1050	275
1400	411	1400	114	1400	14	1400	334
1750	512	1750	116	1750	48	1750	398
2100	707	2100	105	2100	60	2100	516
2450	815	2450	170	2450	121	2450	659
2800	912	2800	187	2800	239	2800	1198
3150	1202	3150	904	2450	366	2625	1256
3500	2305	2100	1985	2100	464	2450	1375
2450	2961	1400	2544				
2100	3558						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.4 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.2.



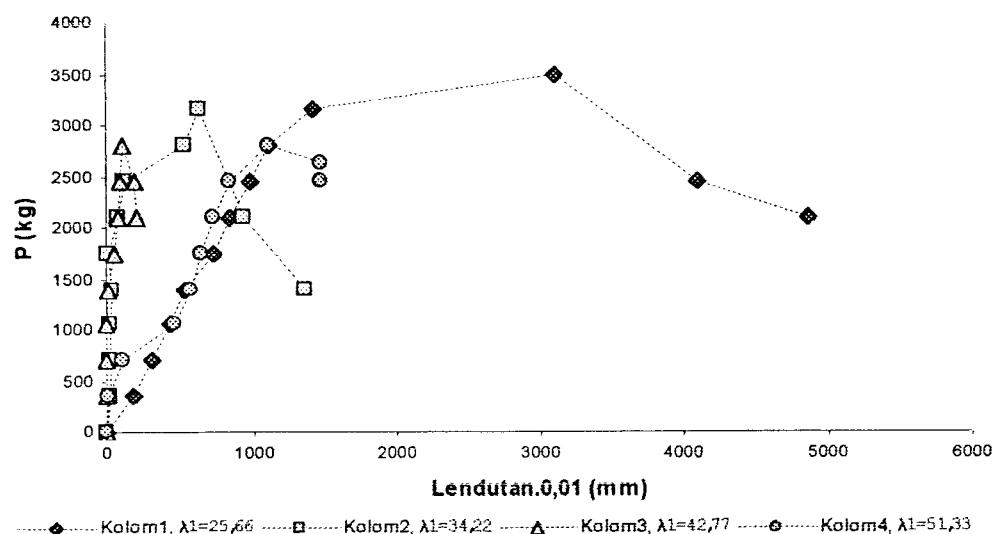
Gambar 5.2 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial 2

c. Hasil pengujian pada dial 3 disajikan dalam Tabel 5.5.

Tabel 5.5 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda
Front to Front pada dial 3

BEBAN & LENDUTAN FRONT TO FRONT PADA DIAL 3							
Kolom1, $\lambda_1=25,66$		Kolom2, $\lambda_1=34,22$		Kolom3, $\lambda_1=42,77$		Kolom4, $\lambda_1=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
0	0	0	0	0	0	0	0
350	180	350	26	350	0	350	13
700	314	700	27	700	0	700	110
1050	432	1050	31	1050	0	1050	457
1400	538	1400	37	1400	14	1400	569
1750	731	1750	15	1750	62	1750	637
2100	844	2100	82	2100	84	2100	734
2450	974	2450	123	2450	104	2450	845
2800	1106	2800	538	2800	112	2800	1107
3150	1419	3150	629	2450	189	2625	1465
3500	3100	2100	935	2100	203	2450	1472
2450	4094	1400	1355				
2100	4872						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.5 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.3.



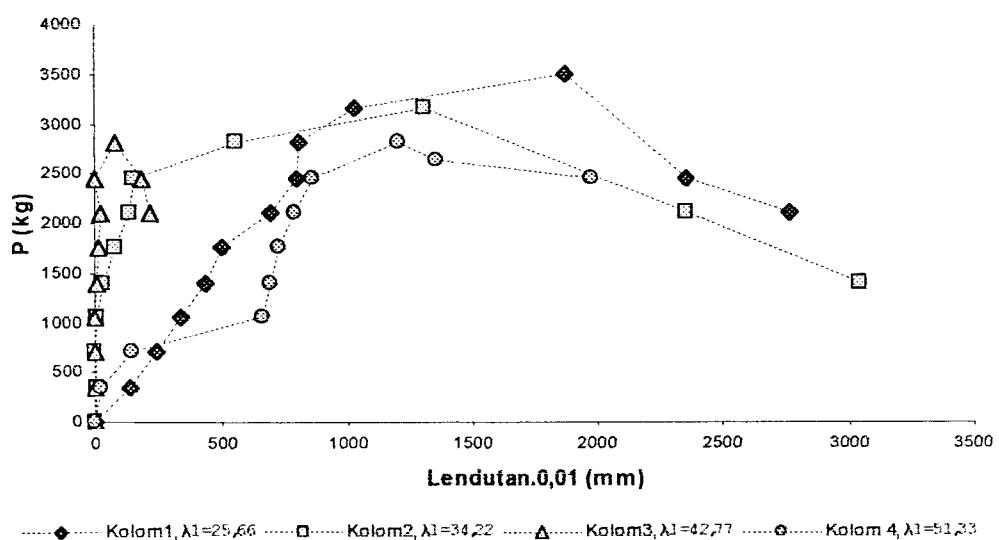
Gambar 5.3 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda
Front to Front pada dial 3

d. Hasil pengujian pada dial 4 disajikan dalam Tabel 5.6.

Tabel 5.6 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial 4

BEBAN & LENDUTAN FRONT TO FRONT PADA DIAL 4						
Kolom1, $A_f=25,66$		Kolom2, $A_f=34,22$		Kolom3, $A_f=42,77$		Kolom 4, $A_f=51,33$
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)
0	0	0	0	0	0	0
350	135	350	12	350	0	350
700	241	700	0	700	0	700
1050	337	1050	12	1050	1	1050
1400	430	1400	31	1400	6	1400
1750	501	1750	78	1750	18	1750
2100	693	2100	139	2100	26	2100
2450	796	2450	149	2450	2	2450
2800	801	2800	557	2800	83	2800
3150	1028	3150	1311	2450	182	2625
3500	1868	2100	2350	2100	218	2450
2450	2350	1400	3040			
2100	2759					

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.6 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.4.



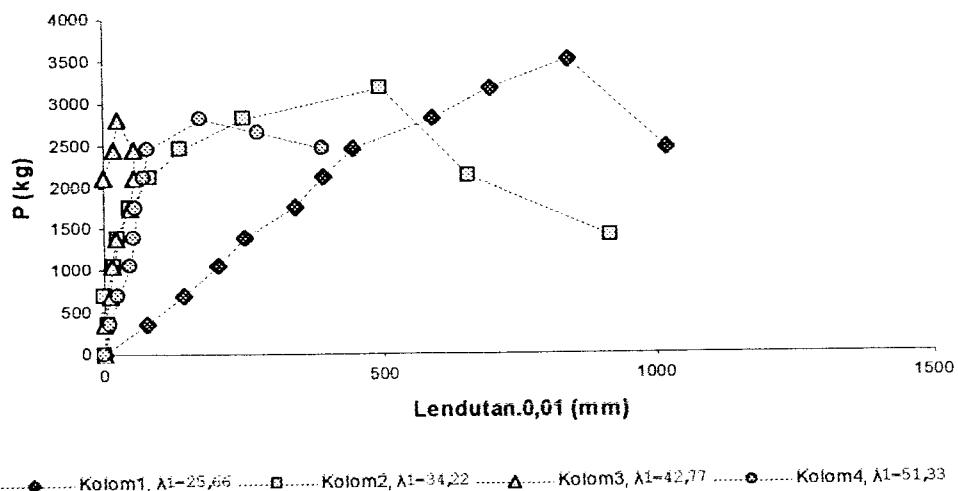
Gambar 5.4 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial 4

e. Hasil pengujian pada dial 5 disajikan dalam Tabel 5.7.

Tabel 5.7 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial 5

BEBAN & LENDUTAN FRONT TO FRONT PADA DIAL 5							
Kolom1, $\lambda_1=25,66$		Kolom2, $\lambda_1=34,22$		Kolom3, $\lambda_1=42,77$		Kolom4, $\lambda_1=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
0	0	0	0	0	0	0	0
350	78	350	6	350	0	350	12
700	140	700	0	700	10	700	27
1050	204	1050	17	1050	13	1050	48
1400	250	1400	27	1400	20	1400	54
1750	343	1750	49	1750	46	1750	59
2100	394	2100	84	2100	55	2100	71
2450	448	2450	138	2450	56	2450	80
2800	591	2800	252	2800	25	2800	173
3150	699	3150	499	2450	19	2625	277
3500	838	2100	657	2100	1	2450	393
2450	1017	1400	916				
2100	1159						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.7 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.5.



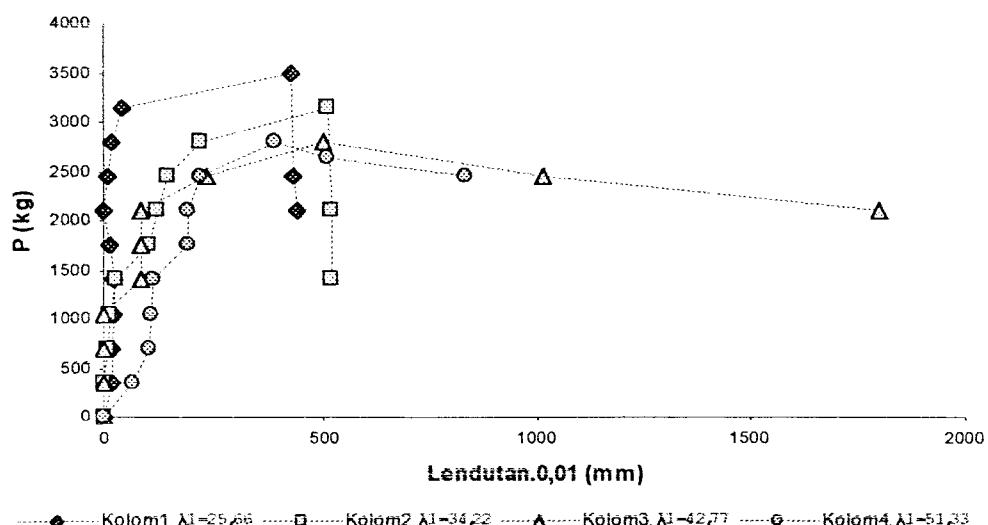
Gambar 5.5 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial 5

f. Hasil pengujian pada dial A disajikan dalam Tabel 5.8.

Tabel 5.8 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial A

BEBAN & LENDUTAN FRONT TO FRONT PADA DIAL A							
Kolom 1, $\lambda_1=25,66$		Kolom 2, $\lambda_1=34,22$		Kolom 3, $\lambda_1=42,77$		Kolom 4, $\lambda_1=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
0	0	0	0	0	0	0	0
350	21	350	2	350	0	350	65
700	21	700	10	700	0	700	103
1050	22	1050	15	1050	0	1050	107
1400	22	1400	29	1400	85	1400	112
1750	12	1750	105	1750	84	1750	190
2100	1	2100	120	2100	85	2100	193
2450	9	2450	145	2450	232	2450	219
2800	18	2800	220	2800	503	2800	389
3150	40	3150	510	2450	1015	2625	512
3500	425	2100	518	2100	1800	2450	836
2450	432	1400	518				
2100	439						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.8 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.6.



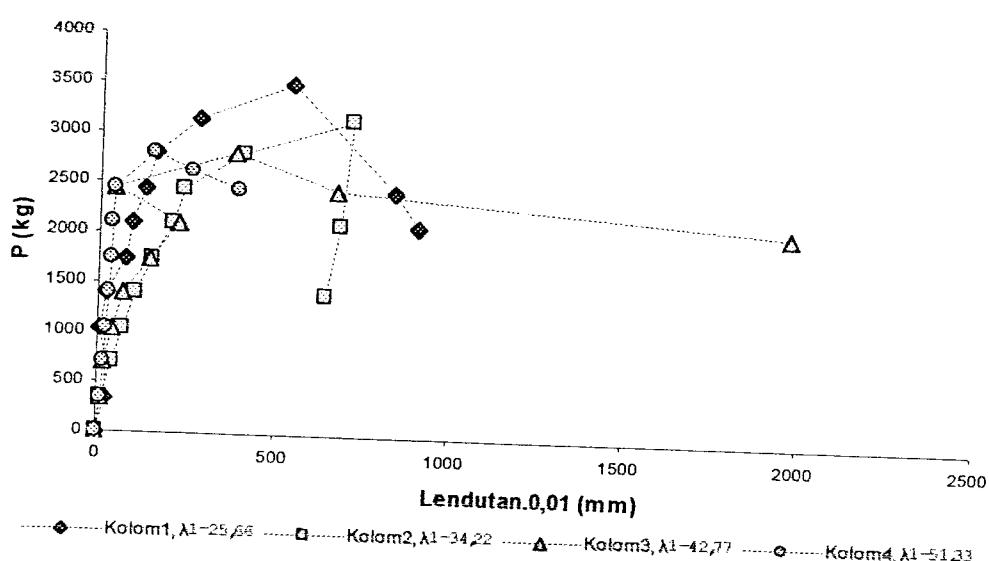
Gambar 5.6 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial A

g. Hasil pengujian pada dial B disajikan dalam Tabel 5.9

Tabel 5.9 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial B

BEBAN & LENDUTAN FRONT TO FRONT PADA DIAL B							
Kolom1, $A_t=25,66$		Kolom2, $A_t=34,22$		Kolom3, $A_t=42,77$		Kolom4, $A_t=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)
0	0	0	0	0	0	0	0
350	21	350	12	350	10	350	10
700	25	700	40	700	16	700	17
1050	3	1050	72	1050	40	1050	24
1400	24	1400	105	1400	70	1400	30
1750	75	1750	153	1750	142	1750	34
2100	95	2100	210	2100	224	2100	32
2450	126	2450	235	2450	40	2450	42
2800	157	2800	402	2800	380	2800	152
3150	278	3150	710	2450	670	2625	260
3500	536	2100	683	2100	1975	2450	395
2450	835	1400	643				
2100	907						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.9 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.7.



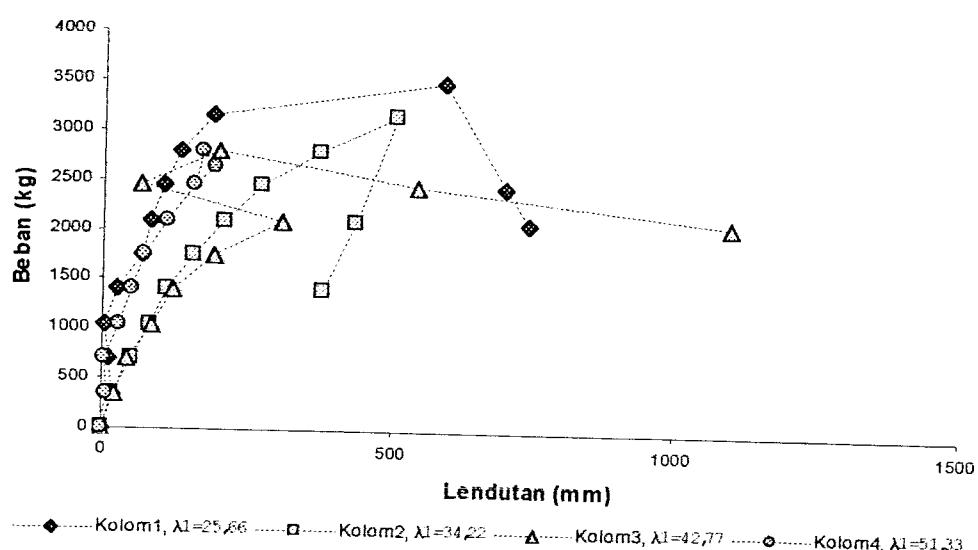
Gambar 5.7 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial B

h. Hasil pengujian pada dial C disajikan dalam Tabel 5.10.

Tabel 5.10 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial C

BEBAN & LENDUTAN FRONT TO FRONT PADA DIAL C								
Kolom1, $\lambda_1=25,66$		Kolom2, $\lambda_1=34,22$		Kolom3, $\lambda_1=42,77$		Kolom4, $\lambda_1=51,33$		
Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)	
0	0	0	0	0	0	0	0	
350	18	350	16	350	22	350	8	
700	12	700	49	700	43	700	2	
1050	5	1050	82	1050	85	1050	28	
1400	25	1400	110	1400	119	1400	51	
1750	66	1750	155	1750	190	1750	70	
2100	81	2100	207	2100	308	2100	110	
2450	102	2450	270	2450	65	2450	155	
2800	130	2800	370	2800	198	2800	170	
3150	186	3150	503	2450	545	2625	192	
3500	590	2100	433	2100	1098	2450	155	
2450	700	1400	376					
2100	740							

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.10 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.8.



Gambar 5.8 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial C

2. Kolom tersusun silang ganda yang dirancang saling membelakangi (*back to back*).

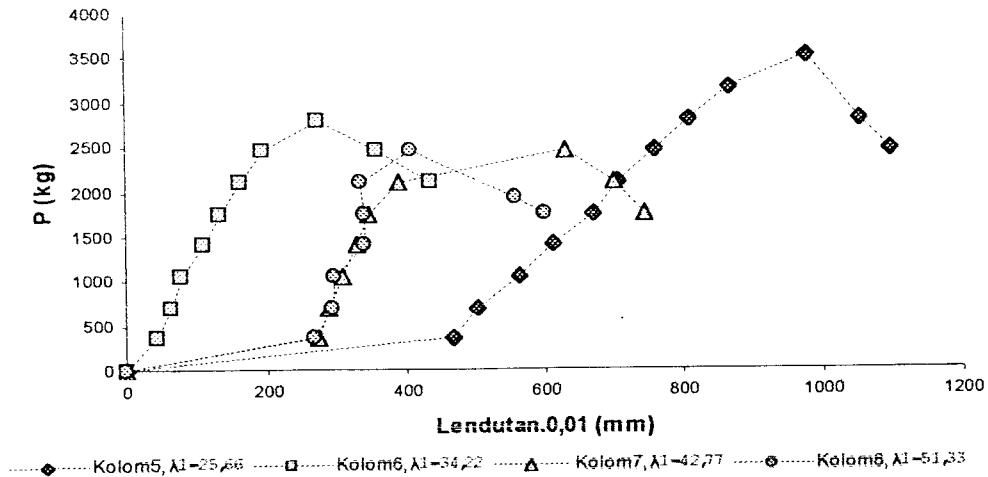
Hasil dari pengujian tekan kolom tersusun yang dirangkai saling berhadapan (*front to front*) disajikan dalam Tabel 5.11 sampai dengan Tabel 5.18. Kemudian dari data hasil pengujian ditampilkan dalam bentuk grafik yang seperti pada Gambar 5.9 sampai dengan Gambar 5.16.

- a. Hasil pengujian pada dial 1 disajikan dalam Tabel 5.11.

Tabel 5.11 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial 1

BEBAN & LENDUTAN BACK TO BACK PADA DIAL 1							
Kolom6, $A_t=25,66$		Kolom6, $A_t=34,22$		Kolom7, $A_t=42,77$		Kolom8, $A_t=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
0	0	0	0	0	0	0	0
350	467	350	43	350	274	350	268
700	503	700	64	700	289	700	294
1050	564	1050	79	1050	307	1050	295
1400	613	1400	109	1400	328	1400	340
1750	671	1750	134	1750	346	1750	341
2100	706	2100	164	2100	389	2100	335
2450	757	2450	196	2450	631	2450	408
2800	808	2800	272	2100	700	1925	558
3150	866	2450	356	1750	745	1750	600
3500	975	2100	437				
2800	1053						
2450	1096						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.11 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.9.



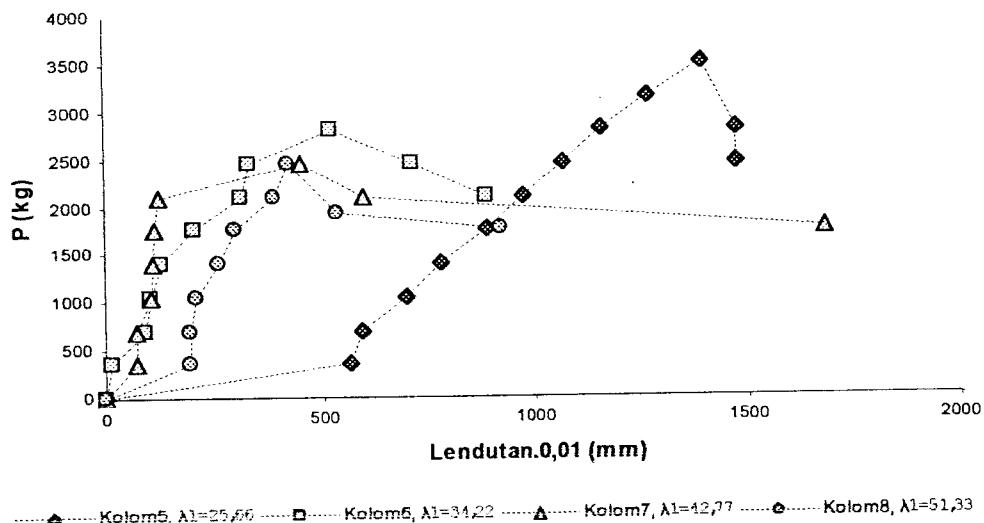
Gambar 5.9 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial 1

b. Hasil pengujian pada dial 2 disajikan dalam Tabel 5.12.

Tabel 5.12 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial 2

BEBAN & LENDUTAN BACK TO BACK PADA DIAL 2							
Kolom5, $A_1=25,66$		Kolom6, $A_1=34,22$		Kolom7, $A_1=42,77$		Kolom8, $A_1=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)
0	0	0	0	0	0	0	0
350	566	350	15	350	71	350	194
700	591	700	89	700	71	700	195
1050	698	1050	103	1050	103	1050	208
1400	778	1400	127	1400	108	1400	261
1750	886	1750	205	1750	112	1750	300
2100	971	2100	311	2100	123	2100	389
2450	1066	2450	331	2450	450	2450	420
2800	1157	2800	521	2100	596	1925	536
3150	1266	2450	711	1750	1683	1750	921
3500	1391	2100	885				
2800	1475						
2450	1476						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.12 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.10.



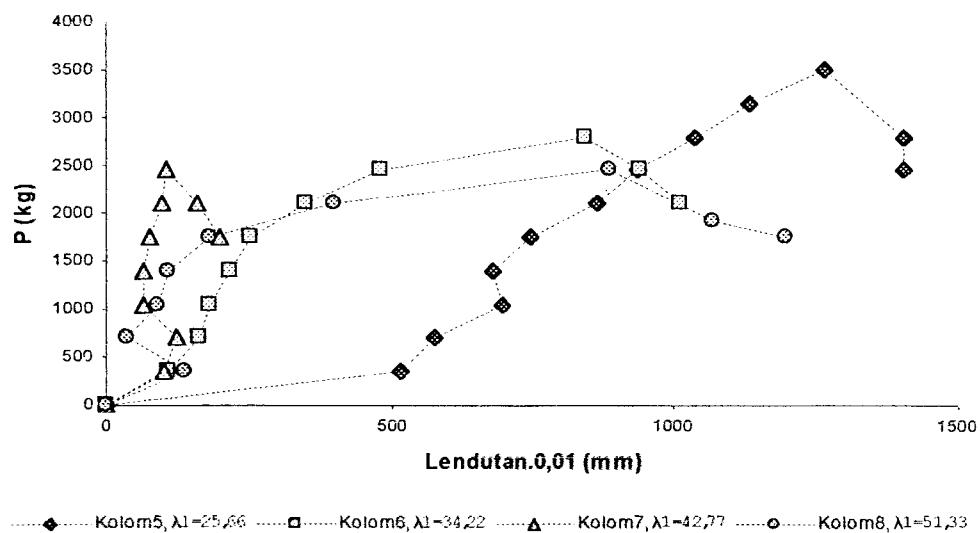
Gambar 5.10 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial 2

c. Hasil pengujian pada dial 3 disajikan dalam Tabel 5.13.

Tabel 5.13 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial 3

BEBAN & LENDUTAN BACK TO BACK PADA DIAL 3							
Kolom5, $A_1=25,66$		Kolom6, $A_1=34,22$		Kolom7, $A_1=42,77$		Kolom8, $A_1=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
0	0	0	0	0	0	0	0
350	515	350	106	350	101	350	135
700	574	700	160	700	121	700	36
1050	698	1050	177	1050	63	1050	91
1400	678	1400	213	1400	64	1400	106
1750	746	1750	250	1750	76	1750	177
2100	866	2100	345	2100	98	2100	396
2450	935	2450	478	2450	104	2450	885
2800	1034	2800	843	2100	157	1925	1068
3150	1131	2450	940	1750	195	1750	1198
3500	1264	2100	1011				
2800	1402						
2450	1405						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.13 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.11.



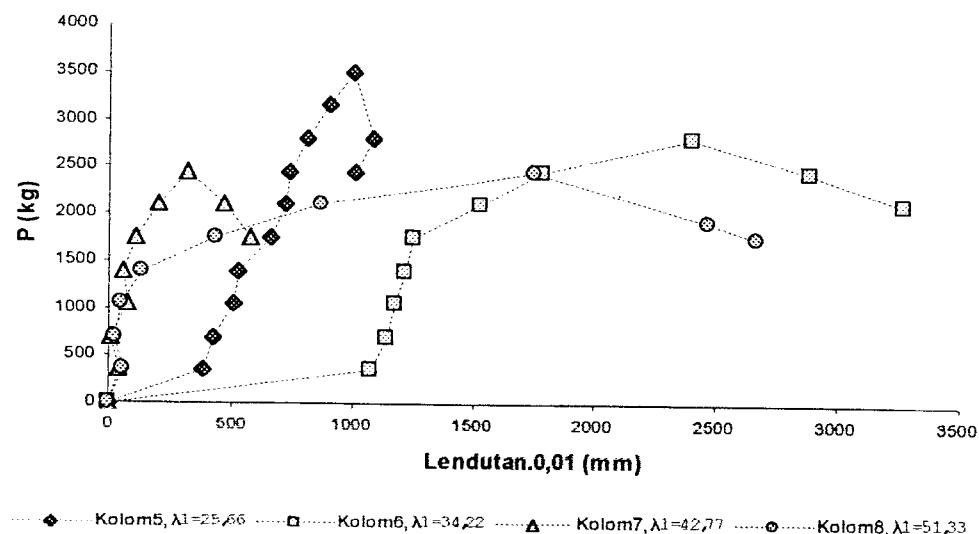
Gambar 5.11 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial 3

d. Hasil pengujian pada dial 4 disajikan dalam Tabel 5.14.

Tabel 5.14 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial 4

BEBAN & LENDUTAN BACK TO BACK PADA DIAL 4							
Kolom5, $\lambda_1=25,66$		Kolom6, $\lambda_1=34,22$		Kolom7, $\lambda_1=42,77$		Kolom8, $\lambda_1=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta_{0,01}$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta_{0,01}$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta_{0,01}$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta_{0,01}$ (mm)
0	0	0	0	0	0	0	0
350	385	350	1075	350	41	350	55
700	429	700	1143	700	5	700	25
1050	506	1050	1171	1050	76	1050	53
1400	523	1400	1214	1400	60	1400	133
1750	657	1750	1247	1750	109	1750	432
2100	714	2100	1527	2100	198	2100	865
2450	736	2450	1787	2450	318	2450	1749
2800	811	2800	2404	2100	463	1925	2467
3150	896	2450	2886	1750	578	1750	2667
3500	1004	2100	3270				
2800	1060						
2450	1007						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.14 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.12.



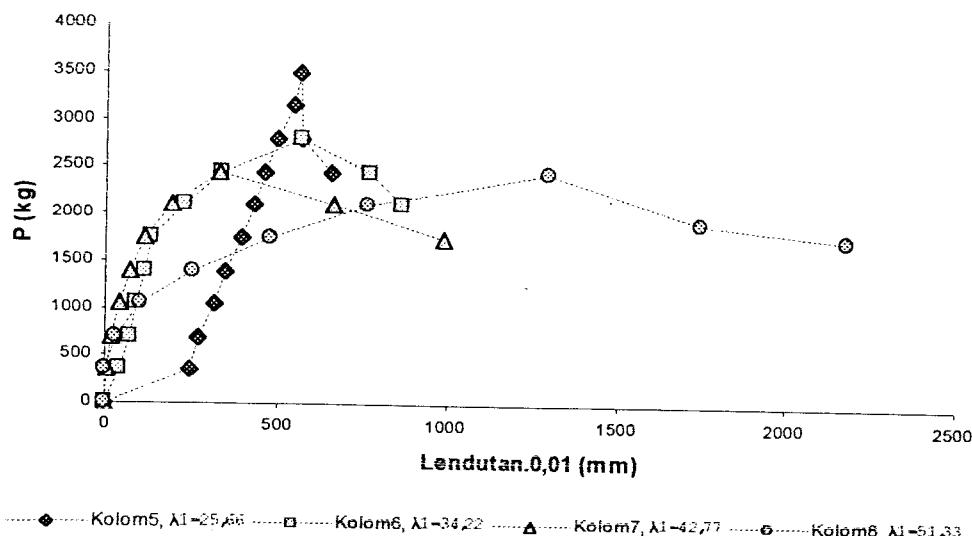
Gambar 5.12 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial 4

e. Hasil pengujian pada dial 5 disajikan dalam Tabel 5.15.

Tabel 5.15 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial 5

BEBAN & LENDUTAN BACK TO BACK PADA DIAL 5							
Kolom5, $\lambda_1=25,66$		Kolom6, $\lambda_1=34,22$		Kolom7, $\lambda_1=42,77$		Kolom8, $\lambda_1=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)
0	0	0	0	0	0	0	0
350	245	350	39	350	7	350	1
700	269	700	74	700	20	700	31
1050	312	1050	89	1050	41	1050	102
1400	342	1400	110	1400	73	1400	248
1750	394	1750	133	1750	114	1750	473
2100	426	2100	225	2100	190	2100	761
2450	458	2450	332	2450	328	2450	1295
2800	495	2800	567	2100	657	1925	1745
3150	538	2450	766	1750	986	1750	2180
3500	559	2100	863				
2800	562						
2450	656						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.15 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.13.



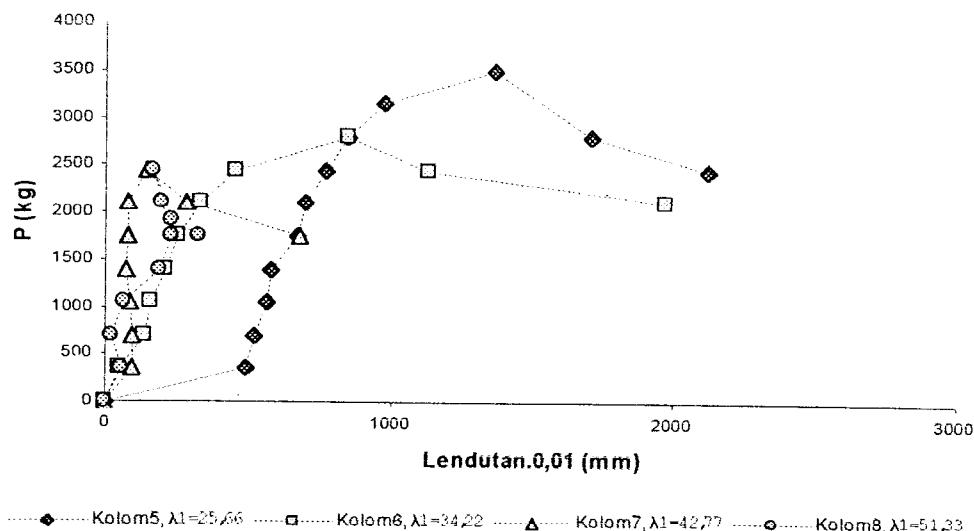
Gambar 5.13 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial 5

f. Hasil pengujian pada dial 5 disajikan dalam Tabel 5.16.

Tabel 5.16 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial A

BEBAN & LENDUTAN BACK TO BACK PADA DIAL A							
Kolom5, $\lambda_1=25,66$		Kolom6, $\lambda_1=34,22$		Kolom7, $\lambda_1=42,77$		Kolom8, $\lambda_1=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta_{0,01}$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta_{0,01}$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta_{0,01}$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta_{0,01}$ (mm)
0	0	0	0	0	0	0	0
350	542	350	37	350	147	350	80
700	547	700	97	700	147	700	99
1050	570	1050	122	1050	147	1050	56
1400	586	1400	160	1400	142	1400	21
1750	580	1750	191	1750	143	1750	34
2100	693	2100	230	2100	157	2100	64
2450	788	2450	274	2450	166	2450	136
2800	885	2800	487	2100	138	1925	97
3150	1050	2450	1180	1750	542	1750	36
3500	1510	2100	1917				
2800	1860						
2450	2710						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.17 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.15.



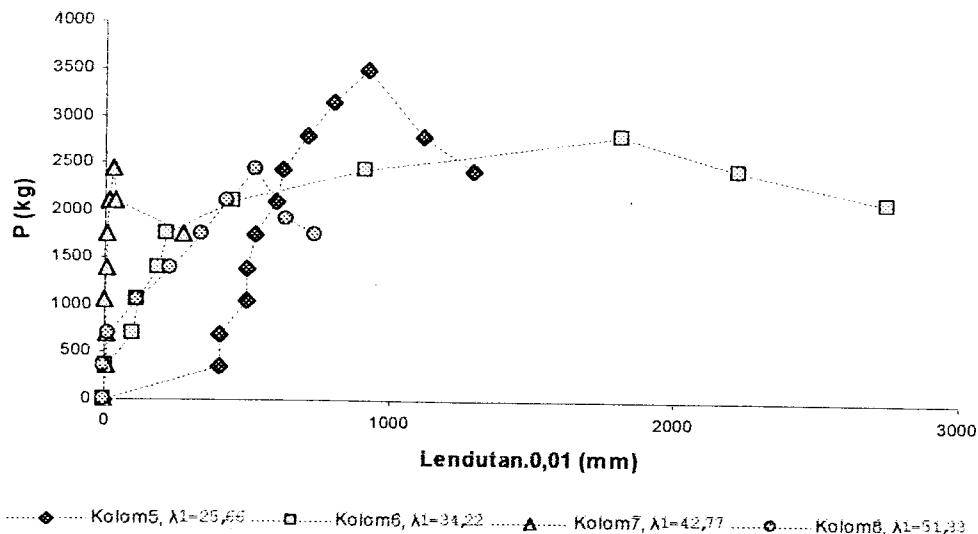
Gambar 5.15 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial B

h. Hasil pengujian pada dial C disajikan dalam Tabel 5.18.

Tabel 5.18 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial C

BEBAN & LENDUTAN BACK TO BACK PADA DIAL C							
Kolom5, $\lambda_1=25,66$		Kolom6, $\lambda_1=34,22$		Kolom7, $\lambda_1=42,77$		Kolom8, $\lambda_1=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
0	0	0	0	0	0	0	0
350	397	350	9	350	9	350	2
700	400	700	103	700	8	700	12
1050	490	1050	113	1050	3	1050	112
1400	491	1400	182	1400	4	1400	230
1750	520	1750	214	1750	9	1750	338
2100	591	2100	443	2100	17	2100	419
2450	613	2450	908	2450	32	2450	517
2800	695	2800	1809	2100	39	1925	627
3150	790	2450	2222	1750	274	1750	725
3500	914	2100	2740				
2800	1110						
2450	1290						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.18 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.16.



Gambar 5.16 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial C

5.2 Pembahasan

Hasil pengujian pendahuluan dan hasil pengujian sampel kolom tersusun akan dibahas untuk mengetahui kapasitas profil *Lips Channal* bentukan dingin dan kapasitas kolom tersusun. Pembahasan ini akan meliputi pembahasan uji pendahuluan dan pembahasan kolom bentukan dingin.

5.2.1 Pembahasan uji pendahuluan

Data yang diperoleh dari uji pendahuluan berguna untuk mendapatkan properti dari profil baja yang digunakan dalam pengujian. Tegangan leleh (F_y) didapatkan dengan membagi beban leleh dengan luas penampang ($F_y = P_y/A$). Tegangan ultimit (F_u) didapatkan dengan membagi beban maksimum dengan luas

penampang ($F_u = P_u/A$). Tegangan kritis (F_{cr}) diperoleh dengan membagi beban maksimum dengan luas penampang ($F_{cr} = P_{cr}/A$). Kekuatan las didapatkan dengan membagi beban maksimum dengan luas efektif las, sehingga tegangan las diketahui dengan cara tersebut.

- Hasil pengujian tarik .

Hasil perhitungan pada pengujian tarik baja disajikan dalam Tabel 5.19.

Tabel 5.19 Hasil perhitungan benda uji tarik

Benda uji	Tegangan leleh (F_y) (MPa)	Tegangan Ultimit (F_u) (MPa)	Tegangan putus (MPa)
Sampel 1	139,6	191,7	63,36
Sampel 2	151	200	71,53
Sampel 3	151	209,2	77,66
Rata-rata	147,2	200,3	70,85

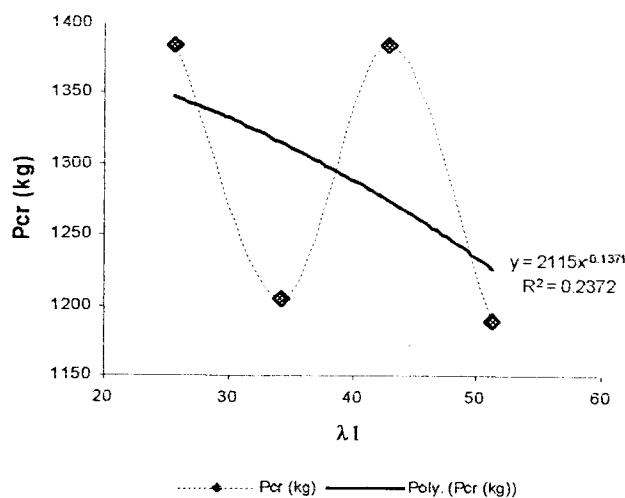
- Hasil pengujian tekan.

Hasil perhitungan pada pengujian tekan profil *Lips Channal* dengan pelat dan tanpa pelat disajikan dalam Tabel 5.20.

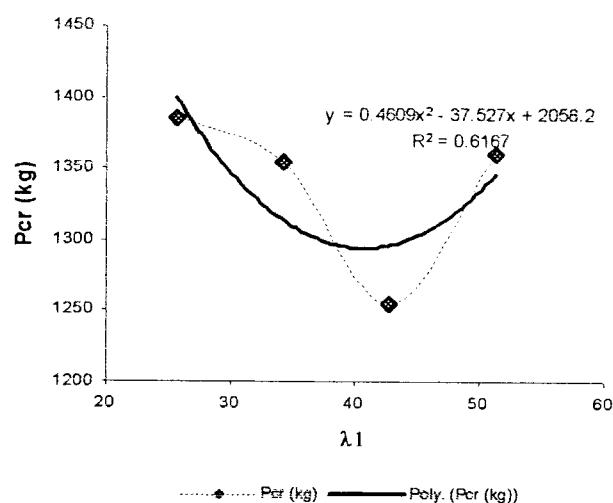
Tabel 5.20 Kuat tekan profil *Lips Channal*

No	Profil dengan pelat dasar				Profil tanpa pelat		
	L_I/r_I	P_{cr} (kg)	P_{cr} reg	F_{cr}	P_{cr} (kg)	P_{cr} reg	F_{cr}
			(kg)	Mpa		(kg)	Mpa
1	25.660	1385.000	1355.506	85.350	1385.000	1398.730	88.072
2	34.220	1205.000	1303.049	82.047	1355.000	1313.744	82.720
3	42.770	1385.000	1263.808	79.576	1255.000	1296.282	81.621
4	51.330	1190.000	1232.590	77.610	1360.000	1346.304	84.770

Dari Tabel 5.20 dapat dibuat grafik hubungan L_I/r_I dengan F_{cr} seperti yang terlihat pada Gambar 5.17.a dan Gambar 5.17.b.



Gambar 5.17.a Grafik hubungan λ_1 dan F_{cr} untuk benda uji profil *Lips Channel* dengan pelat



Gambar 5.17.b Grafik hubungan λ_1 dan F_{cr} untuk benda uji profil *Lips Channel* tanpa pelat

3. Hasil pengujian sambungan las

Kekuatan las diuji dengan menggunakan 3 benda uji. Benda uji pertama memiliki panjang las 1cm dan beban maksimum 2345 kg, sehingga kekuatan las 2345 kg/cm. Benda uji kedua memiliki panjang las 1cm dan

beban maksimum 3280 kg, sehingga kekuatan las 3280 kg/cm. Benda uji ketiga mempunyai panjang las 1cm dan beban maksimum 2720 kg, sehingga kekuatan las 2720 kg/cm. Sehingga rerata kekuatan las adalah 2781,67 kg/cm. Tebal pelat benda uji adalah 3 mm, dengan proses SMAW diketahui tebal efektif (t_e) adalah 2,121 mm ($t_e=0,707.\alpha$).

5.2.2 Pembahasan kolom bentukan dingin

Pembahasan kolom bentukan dingin meliputi hubungan beban dan lendutan hasil penelitian, hubungan momen (M) dan kelengkungan (ϕ), beban kritis hasil pengujian (P_{cr}), tegangan kritis hasil pengujian (F_{cr}), perhitungan koefisien tekuk pelat (k), hitungan tegangan kritis teoritis dengan metode *Bleich* dan AISC dan perbandingan hitungan tegangan teoritis dengan hasil pengujian.

5.2.2.1 Beban dan lendutan

Dari hasil pengujian tekan terhadap kolom tersusun silang ganda diperoleh hasil yang kurang realistik, karena data dimulai dari nilai 0. Hal tersebut dianggap tidak realistik karena pada saat alat diset beban sudah berjalan dan kolom sudah mengalami lendutan. Oleh karena itu data pengujian yang digunakan dimulai dari beban (P) = 350 kg. Hasil pengujian yang telah direvisi disajikan dalam bentuk Tabel dan grafik hubungan beban lendutan berikut ini.

1. Kolom tersusun silang ganda yang dirangkai saling berhadapan (*front to front*).

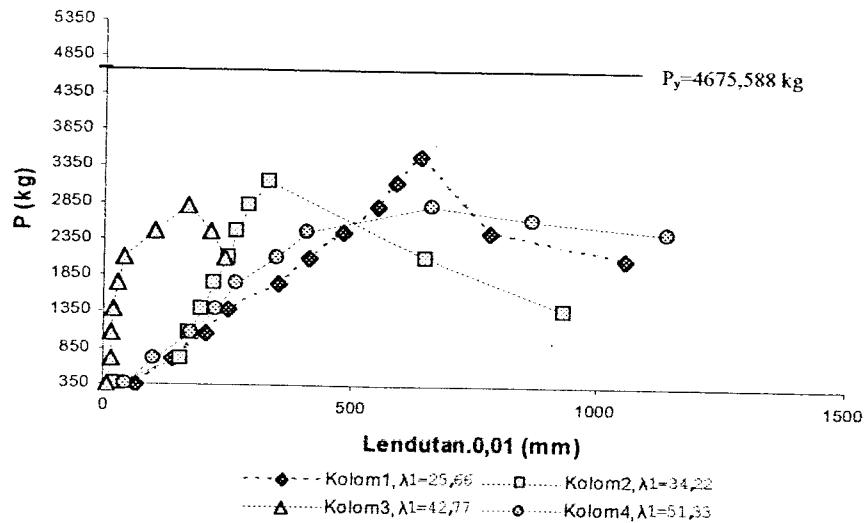
Data hasil pengujian tekan kolom tersusun yang dirangkai saling berhadapan (*front to front*) yang telah direvisi disajikan dalam Tabel 5.21 sampai dengan Tabel 5.28, kemudian data hasil pengujian yang telah direvisi ditampilkan dalam bentuk grafik yang seperti pada Gambar 5.18 sampai dengan Gambar 5.25.

- a. Data hasil pengujian pada dial 1 yang telah direvisi disajikan dalam Tabel 5.21.

Tabel 5.21 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial 1 yang telah direvisi

BEBAN & LENDUTAN FRONT TO FRONT PADA DIAL 1							
Kolom1, $A_r=25,66$		Kolom2, $A_r=34,22$		Kolom3, $A_r=42,77$		Kolom4, $A_r=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
350	66	350	26	350	7	350	44
700	139	700	155	700	16	700	101
1050	205	1050	174	1050	16	1050	178
1400	251	1400	198	1400	19	1400	224
1750	352	1750	221	1750	26	1750	266
2100	413	2100	248	2100	42	2100	348
2450	483	2450	268	2450	102	2450	410
2800	552	2800	292	2800	169	2800	663
3150	590	3150	330	2450	212	2625	868
3500	638	2100	650	2100	241	2450	1145
2450	783	1400	933				
2100	1056						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.21 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.18.



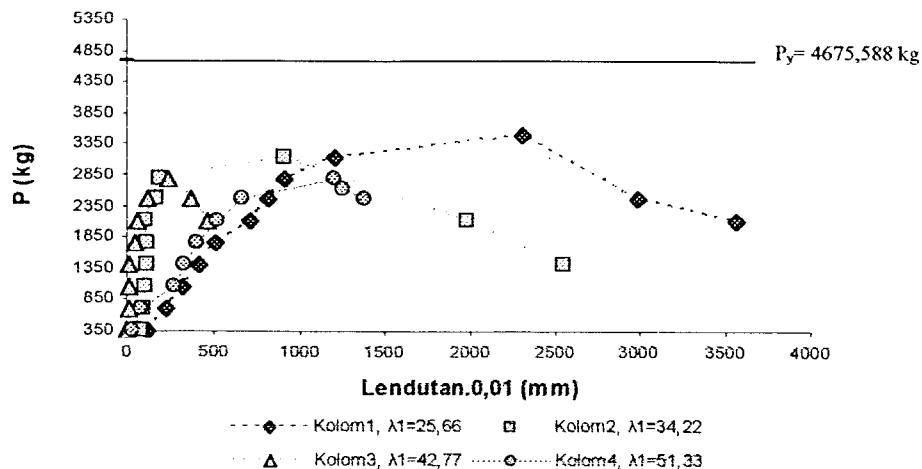
Gambar 5.18 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial 1 yang telah direvisi

b. Data hasil pengujian pada dial 2 yang telah direvisi disajikan dalam Tabel 5.22.

Tabel 5.22 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial 2 yang telah direvisi

BEBAN & LENDUTAN FRONT TO FRONT PADA DIAL 2							
Kolom1, $\lambda_1=25,66$		Kolom2, $\lambda_1=34,22$		Kolom3, $\lambda_1=42,77$		Kolom4, $\lambda_1=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
350	120	350	86	350	0	350	36
700	222	700	90	700	11	700	87
1050	319	1050	112	1050	12	1050	275
1400	411	1400	114	1400	14	1400	334
1750	512	1750	116	1750	48	1750	398
2100	707	2100	105	2100	60	2100	516
2450	815	2450	170	2450	121	2450	659
2800	912	2800	187	2800	239	2800	1198
3150	1202	3150	904	2450	366	2625	1256
3500	2305	2100	1965	2100	464	2450	1375
2450	2981	1400	2544				
2100	3558						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.22 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.19.



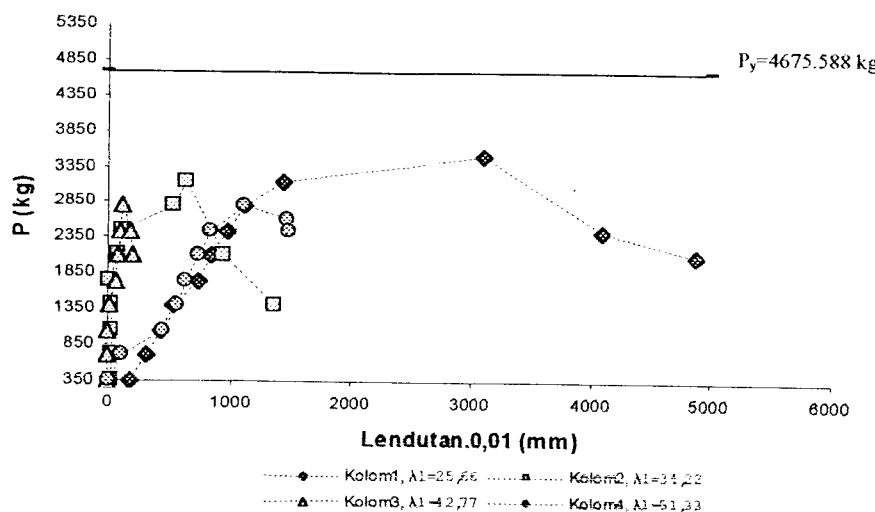
Gambar 5.19 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial 2 yang telah direvisi

- c. Data hasil pengujian pada dial 3 yang telah direvisi disajikan dalam Tabel 5.23 seperti berikut

Tabel 5.23 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial 3 yang telah direvisi

BEBAN & LENDUTAN FRONT TO FRONT PADA DIAL 3								
Kolom1, $\lambda_1=25,66$		Kolom2, $\lambda_1=34,22$		Kolom3, $\lambda_1=42,77$		Kolom4, $\lambda_1=51,33$		
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	
350	180	350	26	350	0	350	13	
700	314	700	27	700	0	700	110	
1050	432	1050	31	1050	0	1050	457	
1400	538	1400	37	1400	14	1400	569	
1750	731	1750	15	1750	62	1750	637	
2100	844	2100	82	2100	84	2100	734	
2450	974	2450	123	2450	104	2450	845	
2600	1106	2600	538	2600	112	2600	1107	
3150	1419	3150	629	2450	189	2625	1465	
3500	3100	2100	935	2100	203	2450	1472	
2450	4094	1400	1355					
2100	4872							

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.23 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.20.



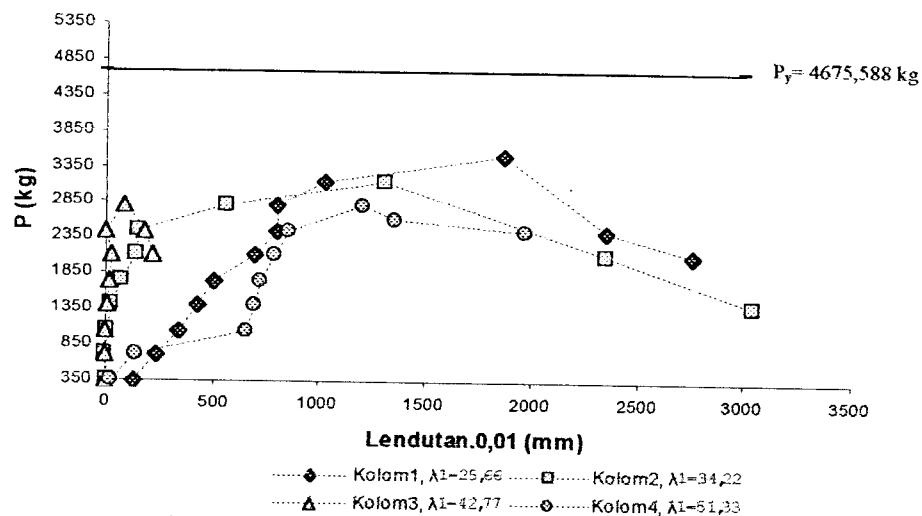
Gambar 5.20 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial 3 yang telah direvisi

- d. Data hasil pengujian pada dial 4 yang telah direvisi disajikan dalam Tabel 5.24.

Tabel 5.24 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial 4 yang telah direvisi

BEBAN & LENDUTAN FRONT TO FRONT PADA DIAL 4							
Kolom1, $A_1=25,66$		Kolom2, $A_1=34,22$		Kolom3, $A_1=42,77$		Kolom4, $A_1=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
350	135	350	12	350	0	350	25
700	241	700	0	700	0	700	147
1050	337	1050	12	1050	1	1050	657
1400	430	1400	31	1400	6	1400	691
1750	501	1750	78	1750	18	1750	722
2100	693	2100	139	2100	26	2100	783
2450	796	2450	149	2450	2	2450	857
2800	801	2800	557	2800	83	2800	1205
3150	1028	3150	1311	2450	182	2625	1359
3500	1868	2100	2350	2100	218	2450	1972
2450	2350	1400	3040				
2100	2759						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.24 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.21.



Gambar 5.21 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial 4 yang telah direvisi

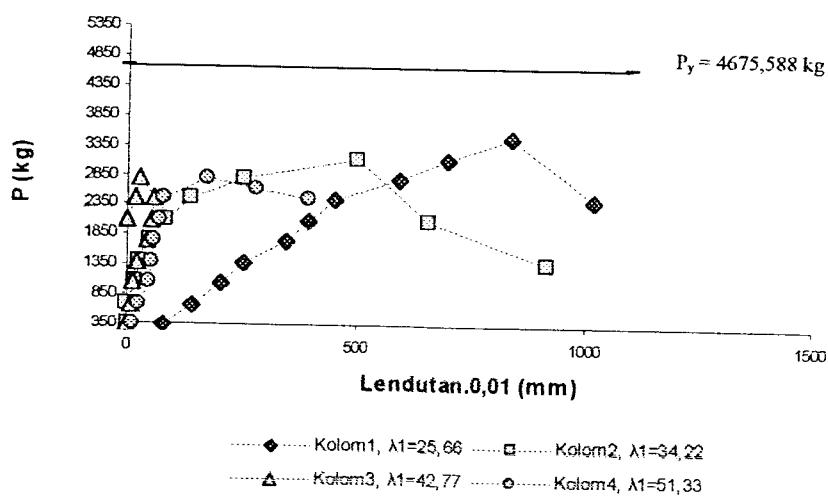
Dari Gambar 5.21 nampak bahwa grafik kolom 2 pada beban 700 kg dan kolom 3 pada beban 2450 kg mengalami penurunan lendutan.

- e. Data hasil pengujian pada dial 5 yang telah direvisi disajikan dalam Tabel 5.25.

Tabel 5.25 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial 5 yang telah direvisi

BEBAN & LENDUTAN FRONT TO FRONT PADA DIAL 5							
Kolom1, $\lambda_1=25,66$		Kolom2, $\lambda_1=34,22$		Kolom3, $\lambda_1=42,77$		Kolom4, $\lambda_1=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
350	78	350	6	350	0	350	12
700	140	700	0	700	10	700	27
1050	204	1050	17	1050	13	1050	48
1400	250	1400	27	1400	20	1400	54
1750	343	1750	49	1750	46	1750	59
2100	394	2100	84	2100	55	2100	71
2450	448	2450	138	2450	56	2450	80
2800	591	2800	252	2800	25	2800	173
3150	699	3150	499	2450	19	2625	277
3500	838	2100	657	2100	1	2450	393
2450	1017	1400	916				
2100	1159						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.25 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.22.



Gambar 5.22 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial 5 yang telah direvisi

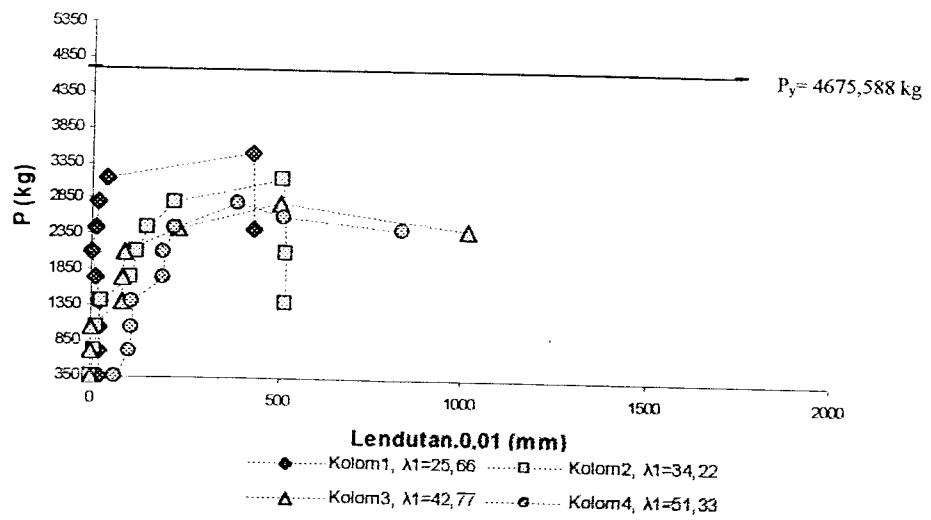
Pada Gambar 5.22 nampak bahwa grafik kolom 2 mengalami penurunan lendutan pada beban setelah beban 700 kg.

- f. Data hasil pengujian pada dial A yang telah direvisi disajikan dalam Tabel 5.26.

Tabel 5.26 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial A yang telah direvisi

BEBAN & LENDUTAN FRONT TO FRONT PADA DIAL A							
Kolom1, $A_t=25,66$		Kolom2, $A_t=34,22$		Kolom3, $A_t=42,77$		Kolom4, $A_t=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
0	0	0	0	0	0	0	0
350	21	350	2	350	0	350	65
700	21	700	10	700	0	700	103
1050	22	1050	15	1050	0	1050	107
1400	22	1400	29	1400	85	1400	112
1750	12	1750	105	1750	84	1750	190
2100	1	2100	120	2100	85	2100	193
2450	9	2450	145	2450	232	2450	219
2600	18	2600	220	2600	503	2600	389
3150	40	3150	510	2450	1015	2625	512
3500	425	2100	518	2100	1800	2450	836
2450	432	1400	518				
2100	439						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.26 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.23.



Gambar 5.23 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial A yang telah direvisi

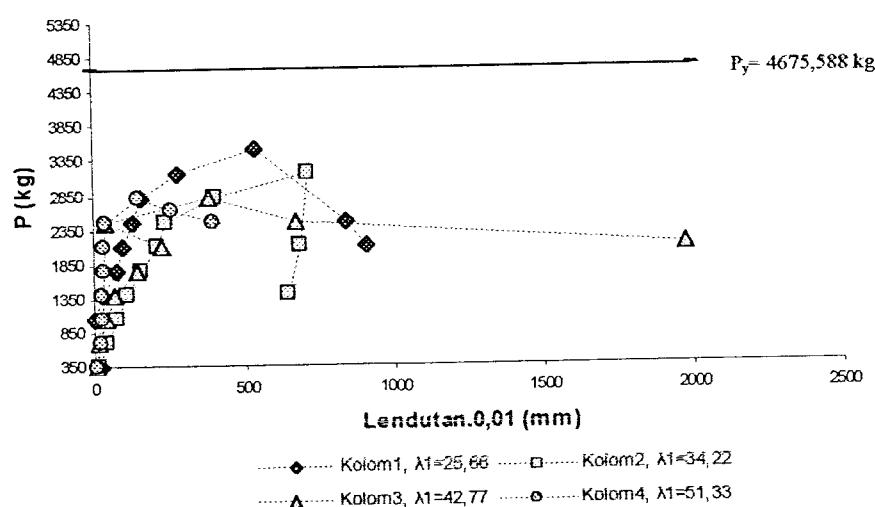
Dari Gambar 5.23 nampak bahwa grafik kolom 1 dan kolom 3 mengalami penurunan lendutan pada beban 1750 kg.

- g. Data hasil pengujian pada dial B yang telah direvisi disajikan dalam Tabel 5.27.

Tabel 5.27 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial B yang telah direvisi

BEBAN & LENDUTAN FRONT TO FRONT PADA DIAL B							
Kolom1, $\lambda_1=25,66$		Kolom2, $\lambda_1=34,22$		Kolom3, $\lambda_1=42,77$		Kolom4, $\lambda_1=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
350	21	350	12	350	10	350	10
700	25	700	40	700	16	700	17
1050	3	1050	72	1050	40	1050	24
1400	24	1400	105	1400	70	1400	30
1750	75	1750	153	1750	142	1750	34
2100	95	2100	210	2100	224	2100	32
2450	126	2450	235	2450	40	2450	42
2800	157	2800	402	2800	380	2800	152
3150	278	3150	710	2450	670	2625	260
3500	536	2100	663	2100	1975	2450	395
2450	635	1400	643				
2100	907						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.27 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.24.



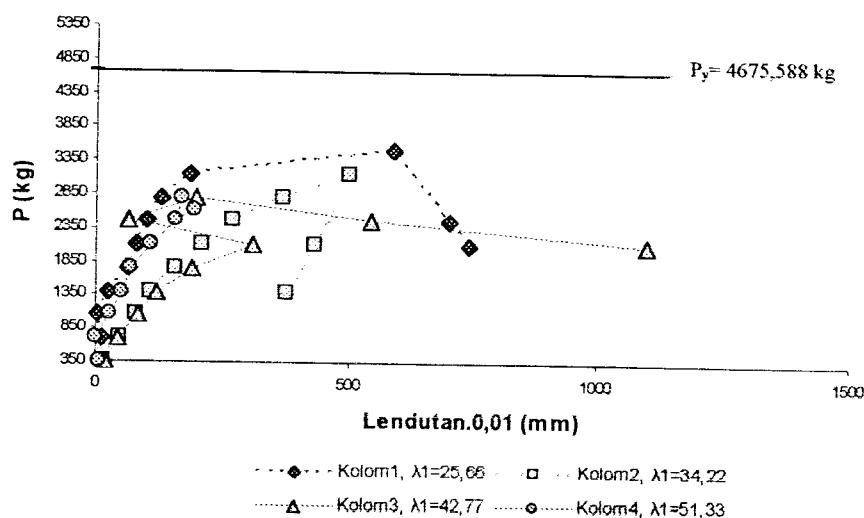
Gambar 5.24 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial B yang telah direvisi

- h. Data hasil pengujian pada dial C yang telah direvisi disajikan dalam Tabel 5.28.

Tabel 5.28 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial C yang telah direvisi

BEBAN & LENDUTAN FRONT TO FRONT PADA DIAL C							
Kolom1, $\lambda_1=25,66$		Kolom2, $\lambda_1=34,22$		Kolom3, $\lambda_1=42,77$		Kolom4, $\lambda_1=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
350	18	350	16	350	22	350	8
700	12	700	49	700	43	700	2
1050	5	1050	82	1050	85	1050	28
1400	25	1400	110	1400	119	1400	51
1750	66	1750	155	1750	190	1750	70
2100	81	2100	207	2100	308	2100	110
2450	102	2450	270	2450	65	2450	155
2800	130	2800	370	2800	198	2800	170
3150	186	3150	503	2450	545	2625	192
3500	590	2100	433	2100	1098	2450	155
2450	700	1400	376				
2100	740						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.28 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.25.



Gambar 5.25 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Front to Front* pada dial C yang telah direvisi

Dari Gambar 5.25 nampak bahwa grafik kolom 3 mengalami penurunan lendutan pada beban 2450 kg.

2. Kolom tersusun silang ganda yang dirancang saling membelakangi (*back to back*)

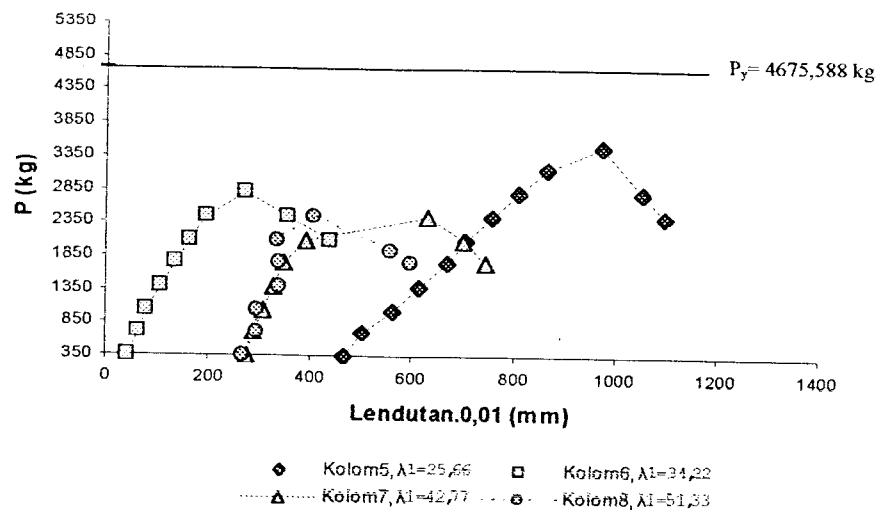
Data hasil pengujian tekan kolom tersusun yang dirangkai saling berhadapan (*front to front*) yang telah direvisi disajikan dalam Tabel 5.29 sampai dengan Tabel 5.36. Dari data hasil pengujian yang telah direvisi ditampilkan dalam bentuk grafik yang seperti pada Gambar 5.26 sampai dengan Gambar 5.31.

- a. Data hasil pengujian dial 1 yang telah direvisi disajikan dalam Tabel 5.29.

Tabel 5.29 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial 1 yang telah direvisi

BEBAN & LENDUTAN BACK TO BACK PADA DIAL 1							
Kolom5, $A_t=25,66$		Kolom6, $A_t=34,22$		Kolom7, $A_t=42,77$		Kolom8, $A_t=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
350	467	350	43	350	274	350	268
700	503	700	64	700	289	700	294
1050	564	1050	79	1050	307	1050	295
1400	613	1400	109	1400	328	1400	340
1750	671	1750	134	1750	346	1750	341
2100	706	2100	164	2100	389	2100	335
2450	757	2450	196	2450	631	2450	408
2800	808	2800	272	2100	700	1925	558
3150	866	2450	356	1750	745	1750	600
3500	975	2100	437				
2800	1053						
2450	1096						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.29 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.26.



Gambar 5.26 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial 1 yang telah direvisi

Pada Gambar 5.26 nampak bahwa kolom 8 mengalami penurunan lendutan pada beban 2100 kg.

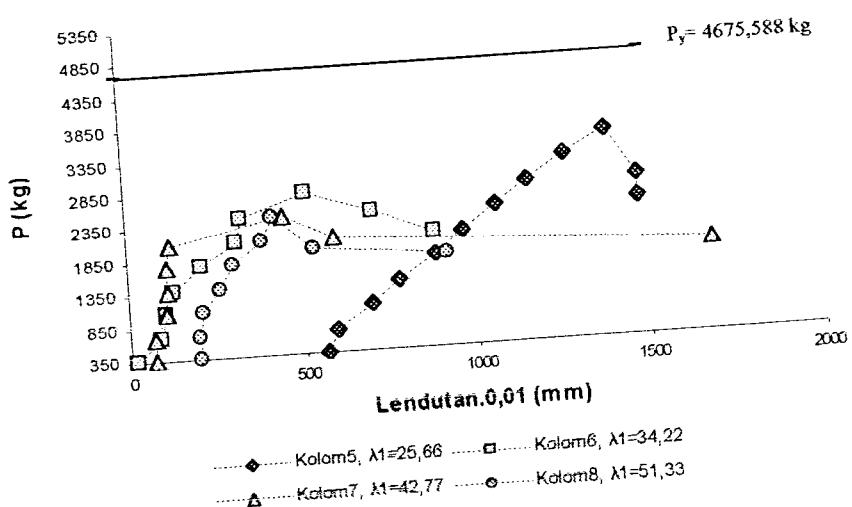
b. Data hasil pengujian pada dial 2 yang telah direvisi disajikan dalam

Tabel 5.30.

Tabel 5.30 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial 2 yang telah direvisi

BEBAN & LENDUTAN BACK TO BACK PADA DIAL 2							
Kolom6, $\lambda_1=25,66$		Kolom6, $\lambda_1=34,22$		Kolom7, $\lambda_1=42,77$		Kolom8, $\lambda_1=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)
350	566	350	15	350	71	350	194
700	591	700	89	700	71	700	195
1050	698	1050	103	1050	103	1050	208
1400	778	1400	127	1400	108	1400	261
1750	886	1750	205	1750	112	1750	300
2100	971	2100	311	2100	123	2100	369
2450	1066	2450	331	2450	450	2450	420
2800	1157	2800	521	2100	596	1925	536
3150	1266	2450	711	1750	1683	1750	921
3500	1391	2100	885				
2600	1475						
2450	1476						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.30 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.27.



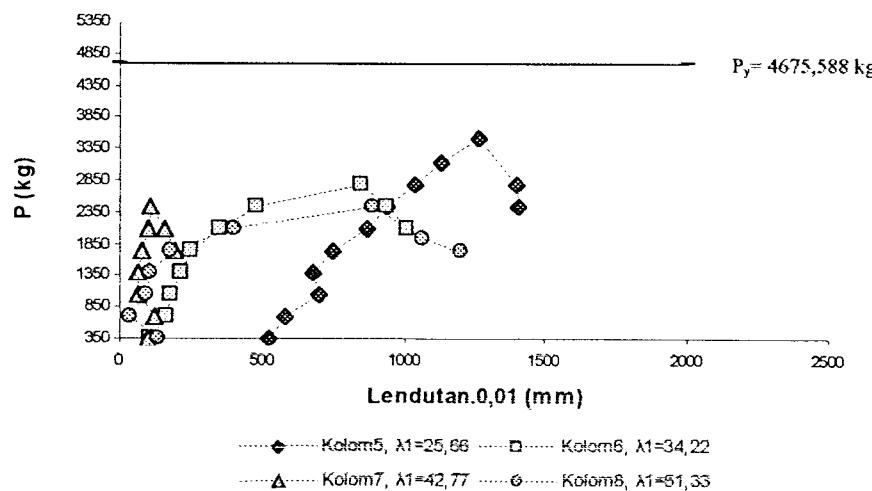
Gambar 5.27 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial 2 yang telah direvisi

- c. Data hasil pengujian pada dial 3 yang telah direvisi disajikan dalam Tabel 5.31.

Tabel 5.31 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial 3 yang telah direvisi

BEBAN & LENDUTAN BACK TO BACK PADA DIAL 3							
Kolom5, $\lambda_1=25,66$		Kolom6, $\lambda_1=34,22$		Kolom7, $\lambda_1=42,77$		Kolom8, $\lambda_1=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
350	515	350	106	350	101	350	135
700	574	700	160	700	121	700	36
1050	698	1050	177	1050	63	1050	91
1400	678	1400	213	1400	64	1400	106
1750	746	1750	250	1750	76	1750	177
2100	866	2100	345	2100	98	2100	396
2450	935	2450	478	2450	104	2450	885
2800	1034	2800	843	2100	157	1925	1068
3150	1131	2450	940	1750	195	1750	1198
3500	1264	2100	1011				
2800	1402						
2450	1405						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.31 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.28.



Gambar 5.28 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial 3 yang telah direvisi

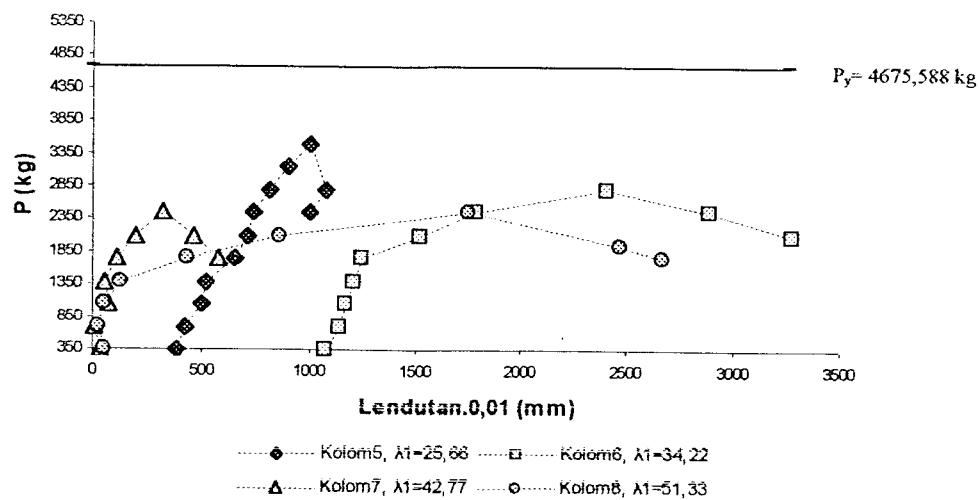
Dari Gambar 5.28 nampak bahwa grafik kolom 7 mengalami penurunan lendutan pada beban 1050 kg. Sedangkan grafik kolom 8 mengalami penurunan lendutan pada beban 700 kg.

- d. Data hasil pengujian pada dial 4 yang telah direvisi disajikan dalam Tabel 5.32.

Tabel 5.32 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial 4 yang telah direvisi

BEBAN & LENDUTAN BACK TO BACK PADA DIAL 4							
Kolom5, $A_t=25,66$		Kolom6, $A_t=34,22$		Kolom7, $A_t=42,77$		Kolom8, $A_t=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
350	365	350	1075	350	41	350	55
700	429	700	1143	700	5	700	25
1050	506	1050	1171	1050	76	1050	53
1400	523	1400	1214	1400	60	1400	133
1750	657	1750	1247	1750	109	1750	432
2100	714	2100	1527	2100	198	2100	865
2450	736	2450	1787	2450	318	2450	1749
2800	811	2800	2404	2100	463	1925	2467
3150	896	2450	2886	1750	578	1750	2667
3500	1004	2100	3270				
2800	1080						
2450	1007						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.32 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.29.



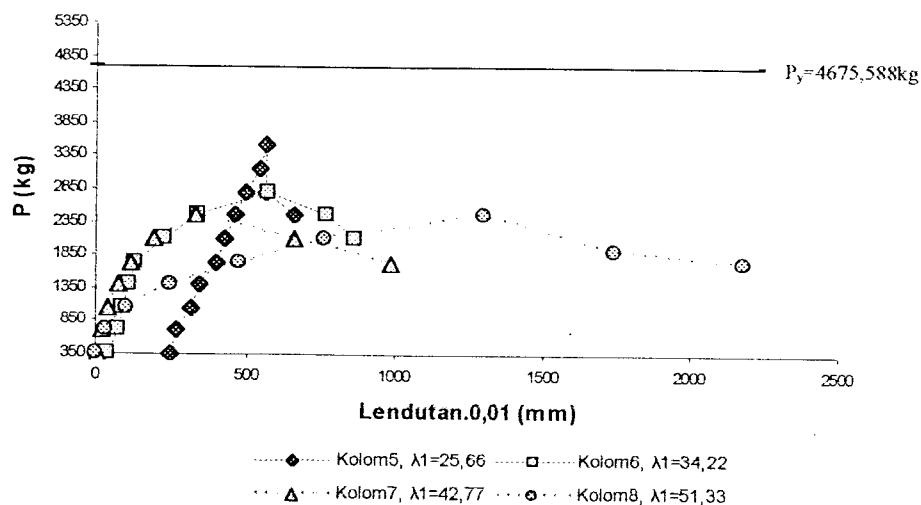
Gambar 5.29 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial 4 yang telah direvisi

- e. Data hasil pengujian pada dial 5 yang telah direvisi disajikan dalam Tabel 5.33.

Tabel 5.33 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial 5 yang telah direvisi

BEBAN & LENDUTAN BACK TO BACK PADA DIAL 5							
Kolom5, $\lambda_1=25,66$		Kolom6, $\lambda_1=34,22$		Kolom7, $\lambda_1=42,77$		Kolom8, $\lambda_1=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
350	245	350	39	350	7	350	1
700	269	700	74	700	20	700	31
1050	312	1050	89	1050	41	1050	102
1400	342	1400	110	1400	73	1400	246
1750	394	1750	133	1750	114	1750	473
2100	426	2100	225	2100	190	2100	761
2450	458	2450	332	2450	328	2450	1295
2800	495	2800	567	2100	657	1925	1745
3150	538	2450	766	1750	986	1750	2180
3500	559	2100	863				
2800	562						
2450	656						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.33 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.30.



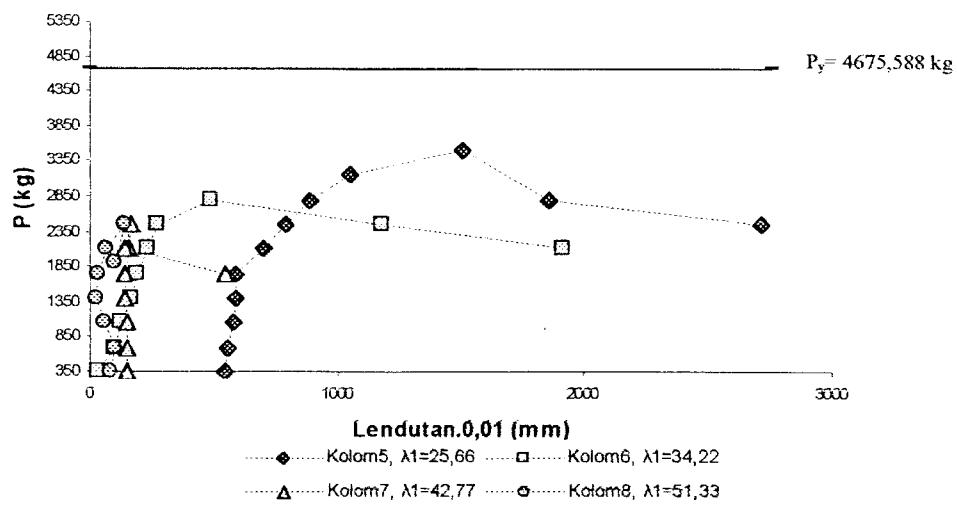
Gambar 5.30 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial 5 yang telah direvisi

f. Data hasil pengujian pada dial 5 yang telah direvisi disajikan dalam Tabel 5.34.

Tabel 5.34 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial A yang telah direvisi

BEBAN & LENDUTAN BACK TO BACK PADA DIAL A							
Kolom5, $\lambda_1=25,66$		Kolom6, $\lambda_1=34,22$		Kolom7, $\lambda_1=42,77$		Kolom8, $\lambda_1=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
350	542	350	37	350	147	350	80
700	547	700	97	700	147	700	99
1050	570	1050	122	1050	147	1050	56
1400	586	1400	160	1400	142	1400	21
1750	580	1750	191	1750	143	1750	34
2100	693	2100	230	2100	157	2100	64
2450	768	2450	274	2450	166	2450	136
2800	885	2800	487	2100	138	1925	97
3150	1050	2450	1180	1750	542	1750	36
3500	1510	2100	1917				
2800	1860						
2450	2710						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.34 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.31.



Gambar 5.31 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial A yang telah direvisi

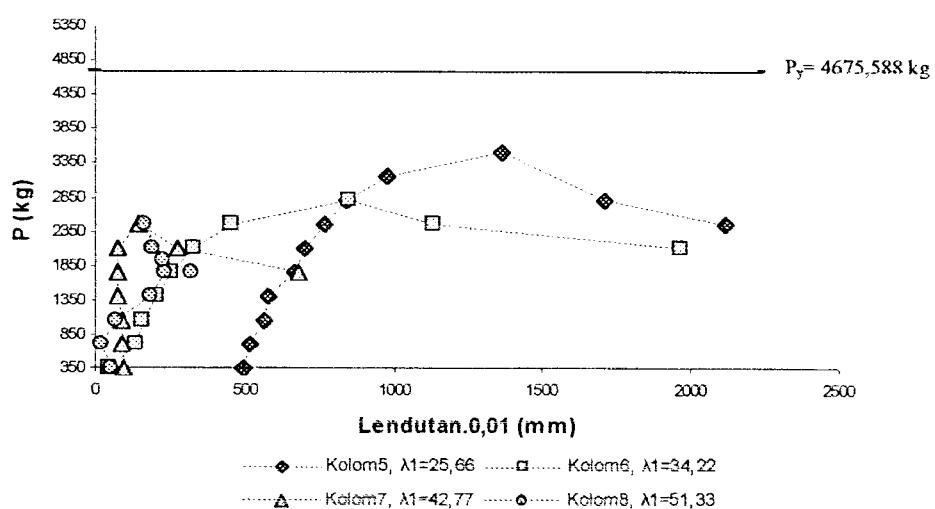
Dari Gambar 5.31 nampak bahwa grafik kolom 7 mengalami penurunan lendutan pada beban 1400 kg. Sedangkan grafik kolom 8 mengalami penurunan lendutan pada beban 1050

- g. Data hasil pengujian pada dial B yang telah direvisi disajikan dalam Tabel 5.35.

Tabel 5.35 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial B yang telah direvisi

BEBAN & LENDUTAN BACK TO BACK PADA DIAL B								
Kolom5, $\lambda_1=25,66$		Kolom6, $\lambda_1=34,22$		Kolom7, $\lambda_1=42,77$		Kolom8, $\lambda_1=51,33$		
Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta,0,01$ (mm)	
350	489	350	48	350	94	350	57	
700	511	700	136	700	90	700	19	
1050	556	1050	158	1050	86	1050	66	
1400	574	1400	207	1400	73	1400	184	
1750	662	1750	251	1750	77	1750	231	
2100	694	2100	329	2100	77	2100	192	
2450	761	2450	451	2450	146	2450	163	
2800	840	2800	842	2100	275	1925	225	
3150	974	2450	1132	1750	672	1750	319	
3500	1363	2100	1971					
2800	1708							
2450	2119							

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.35 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.32.



Gambar 5.32 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial B yang telah direvisi

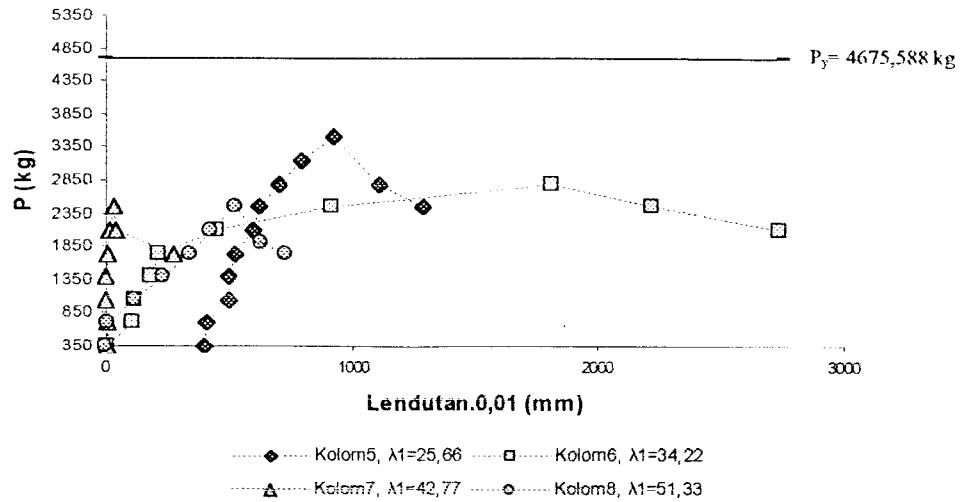
Dari Gambar 5.32 nampak bahwa grafik kolom 8 mengalami penurunan lendutan pada beban 700 kg,

- h. Data hasil pengujian pada dial C yang telah direvisi disajikan dalam Tabel 5.36.

Tabel 5.36 Hubungan beban lendutan hasil pengujian kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial C yang telah direvisi

BEBAN & LENDUTAN BACK TO BACK PADA DIAL C							
Kolom5, $A_t=25,66$		Kolom6, $A_t=34,22$		Kolom7, $A_t=42,77$		Kolom8, $A_t=51,33$	
Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)	Beban (kg)	$\Delta 0,01$ (mm)
350	397	350	9	350	9	350	2
700	400	700	103	700	8	700	12
1050	490	1050	113	1050	3	1050	112
1400	491	1400	182	1400	4	1400	230
1750	520	1750	214	1750	9	1750	338
2100	591	2100	443	2100	17	2100	419
2450	613	2450	908	2450	32	2450	517
2800	695	2800	1809	2100	39	1925	627
3150	790	2450	2222	1750	274	1750	725
3500	914	2100	2740				
2800	1110						
2450	1290						

Dari data hubungan beban lendutan pada Tabel 5.36 disajikan dalam bentuk grafik pada Gambar 5.33.

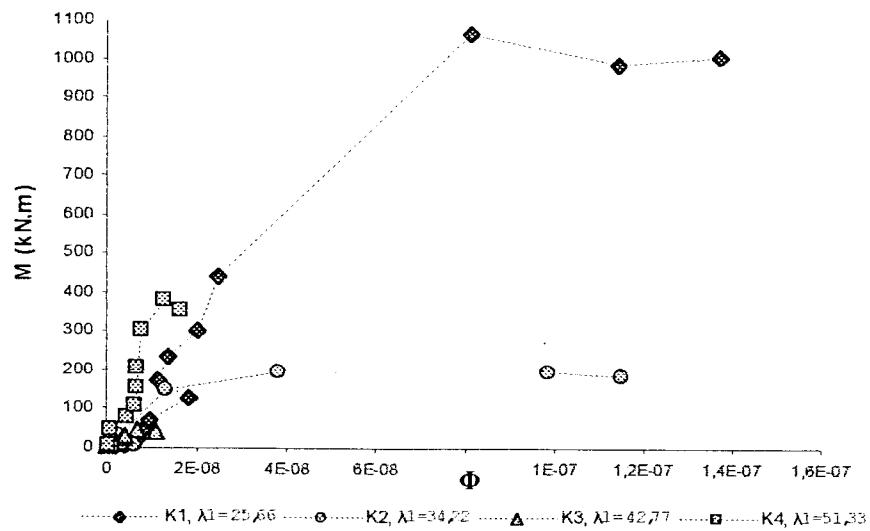


Gambar 5.33 Grafik hubungan beban dan lendutan kolom tersusun silang ganda *Back to Back* pada dial C yang telah direvisi

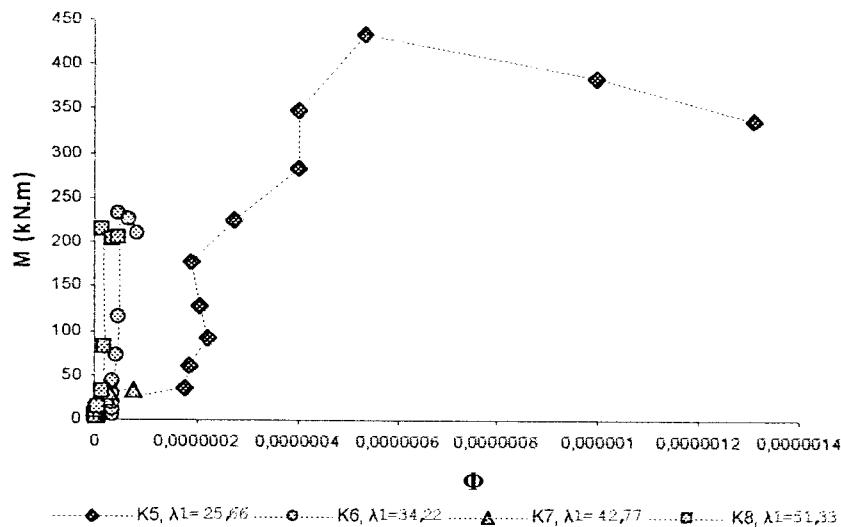
Dari Gambar 5.33 nampak bahwa grafik kolom 7 mengalami penurunan lendutan pada beban 700 kg.

5.2.2.2 Momen dan Kelengkungan

Dari hubungan beban dan lendutan diperoleh hubungan momen kelengkungan yang tersaji dalam Gambar 5.34 dan Gambar 5.35.

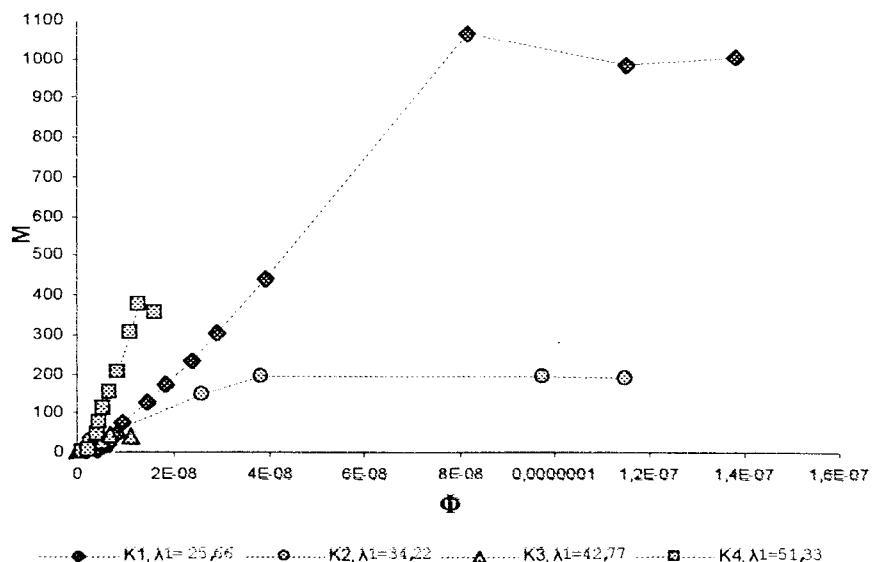


Gambar 5.34 Grafik hubungan momen dan kelengkungan kolom tersusun *front to front*

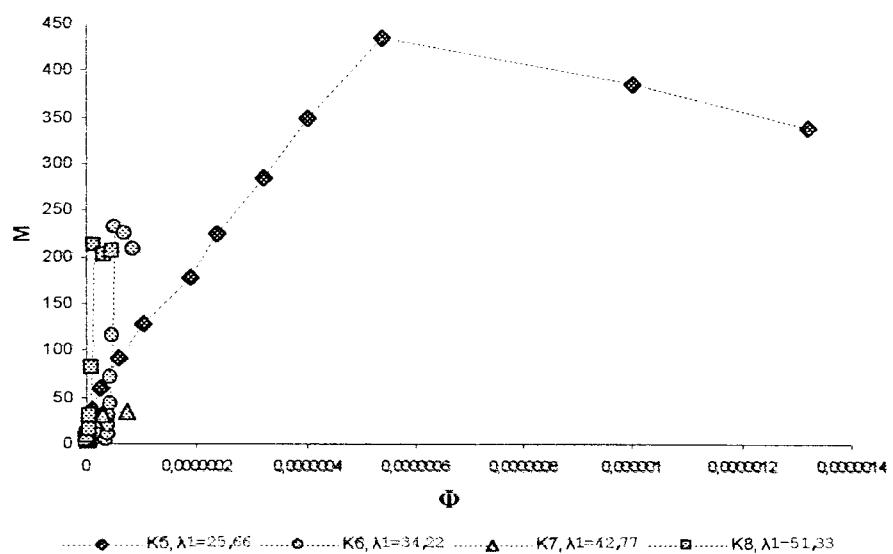


Gambar 5.35 Grafik hubungan momen dan kelengkungan kolom tersusun *back to back*

Grafik momen dan kelengkungan kemudian diregresi yang disajikan dalam Gambar 5.36 dan Gambar 6.37.



Gambar 5.36 Grafik momen dan kelengkungan hasil regresi untuk kolom tersusun *front to front*



Gambar 5.37 Grafik momen dan kelengkungan hasil regresi untuk kolom tersusun *back to back*

Dari grafik hubungan momen dan kelengkungan hasil regresi yang ditunjukkan pada Gambar 5.36 dan Gambar 5.37 dapat dicari perilaku kolom

tersusun silang ganda. Perilaku tersebut meliputi nilai faktor kekakuan, kekuatan dan daktilitas kolom.

1. Kekakuan

Hasil perhitungan nilai faktor kekakuan ditunjukkan pada Tabel 5.37.a dan Tabel 5.37.b.

Tabel 5.37.a Nilai faktor kekakuan untuk benda uji *front to front*

Benda uji	Momen	Kelengkungan	EI
Front to Front	(KN.m)	(1/m)	KN.m ²
K1	73,88892	9,33254E-09	7917340422
K2	29,56244	2,95121E-09	1,0017E+10
K3	17,30484	3,31131E-09	5225978133
K4	78,14646	4,57088E-09	1,7097E+10

Berdasarkan Tabel 5.37.a, benda uji kolom 4 dengan $\lambda_J=51,33$ mempunyai angka kekakuan yang paling besar, hal ini menunjukkan bahwa kolom 4 merupakan kolom dengan kekakuan paling besar.

Tabel 5.37.b Nilai faktor kekakuan untuk benda uji *back to back*

Benda uji	Momen	Kelengkungan	EI
Back to Back	(KN.m)	(1/m)	KN.m ²
K5	178,4047	1,86209E-07	958089750
K6	71,07345	4,57088E-08	1554917664
K7	20,18898	5,01187E-09	1028231097
K8	14,55804	7,24436E-09	2009568934

Berdasarkan Tabel 5.37.b, benda uji kolom 8 dengan $\lambda_J=51,33$ mempunyai angka kekakuan yang paling besar, hal ini menunjukkan bahwa kolom 8 merupakan kolom dengan kekakuan terbesar.

Dari Tabel 5.37.a dan Tabel 5.37.b dapat disimpulkan bahwa angka kekakuan kolom yang dirancang saling berhadapan (*front to front*) lebih besar

daripada angka kekakuan untuk kolom yang dirancang saling membelakangi (*back to back*).

2. Kekuatan

Dari grafik hubungan momen dan kelengkungan pada Gambar 5.36 dan Gambar 5.37 dapat diperoleh nilai momen maksimum masing-masing kolom yang disajikan dalam Tabel 5.38.

Tabel 5.38 Momen maksimum kolom tersusun silang ganda

Benda uji	Momen	Benda uji	Momen
Front to Front	(KN.m)	Back to Back	(KN.m)
K1	1064,385	K5	433,9944
K2	194,3704	K6	231,55524
K3	45,425	K7	33,476625
K4	377,2558	K8	212,705325

Berdasarkan Tabel 5.38 nampak bahwa kolom dengan kekuatan paling besar adalah kolom dengan $\lambda_I = 25,66$. Selain itu dari Tabel 5.38 juga dapat disimpulkan bahwa kolom *front to front* lebih kuat dari pada kolom *back to back*.

3. Daktilitas (keliatan)

Berdasarkan Grafik hubungan momen dan kelengkungan pada Gambar 5.36 dan Gambar 5.37 dapat diperoleh nilai daktilitas bagi kolom tersusun silang ganda yang disajikan dalam Tabel 5.39.a dan Tabel 5.39.b.

Tabel 5.39.a Nilai daktilitas untuk benda uji *front to front*

Benda uji	Φ_{maks}	Φ_y	μ
Front to Front	(1/m)	(1/m)	
K1	1,38E-07	8,13E-08	1,698244
K2	1,15E-07	3,8E-08	3,019952
K3	1,1E-08	6,76E-09	1,62181
K4	1,62E-08	1,26E-08	1,28825

Berdasarkan Tabel 5.39.a nampak bahwa kolom 2 dengan $\lambda_I = 34,22$ mempunyai daktilitas paling tinggi dibanding dengan benda uji kolom *front to front* yang lain.

Tabel 5.39.b Nilai daktilitas untuk benda uji *back to back*

Benda uji	Φ_{maks}	Φ_y	μ
	(1/m)	(1/m)	
K5	1,32E-06	5,37E-07	2,454709
K6	8,51E-08	5,01E-08	1,698244
K7	7,41E-08	2,95E-08	2,511886
K8	4,79E-08	1,58E-08	3,019952

Berdasarkan Tabel 5.39.b nampak bahwa kolom 8 dengan $\lambda_I = 51,33$ mempunyai daktilitas paling tinggi dibanding dengan benda uji kolom *back to back* yang lain.

Dari Tabel 5.39.a dan Tabel 5.39.b dapat disimpulkan bahwa kolom tersusun yang dirancang saling membelakangi lebih daktil dibandingkan dengan kolom tersusun yang dirancang saling berhadapan.

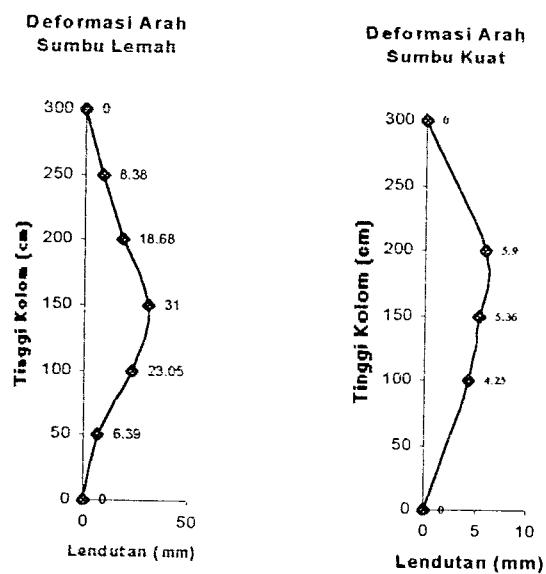
5.2.2.3 Beban kritis (P_{cr})

Beban Kritis (P_{cr}) yang terjadi pada masing-masing kolom dan bentuk deformasi kolom pada saat terjadi beban kritis (P_{cr}) ditentukan berdasarkan hasil pengujian (Tabel 5.3 sampai dengan Tabel 5.18). Beban kritis (P_{cr}) yang terjadi pada masing-masing kolom ditampilkan pada Tabel 5.40.

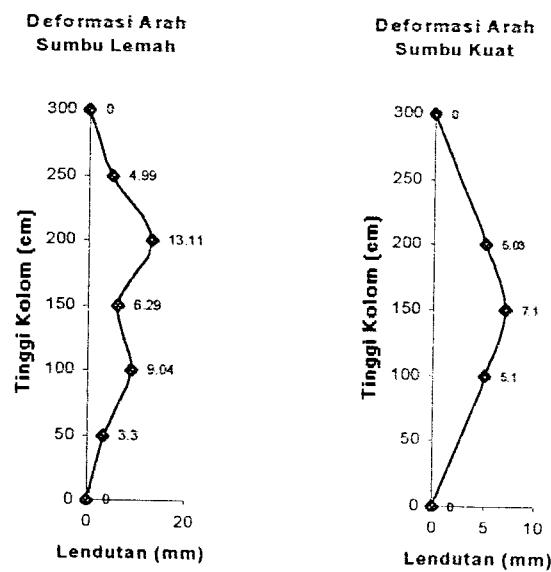
Tabel 5.40 Beban kritis (P_{cr}) kolom

No	Sampel	L_I/r_I	P_{cr} (kg)
1	Sampel 1, $L_I=30$ cm <i>front to front</i>	25,66	3500
2	Sampel 2, $L_I=40$ cm <i>front to front</i>	34,22	3150
3	Sampel 3, $L_I=50$ cm <i>front to front</i>	42,77	2800
4	Sampel 4, $L_I=60$ cm <i>front to front</i>	51,33	2800
5	Sampel 5, $L_I=30$ cm <i>back to back</i>	25,66	3500
6	Sampel 6, $L_I=40$ cm <i>back to back</i>	34,22	2800
7	Sampel 7, $L_I=50$ cm <i>back to back</i>	42,77	2450
8	Sampel 8, $L_I=60$ cm <i>back to back</i>	51,33	2450

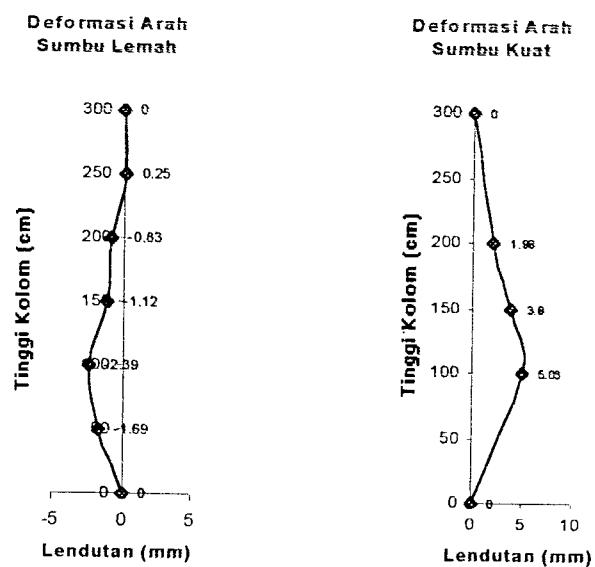
Pada saat terjadi beban kritis (P_{cr}) bentuk deformasi kolom dapat ditentukan dengan cara memilih defleksi yang terbaca pada masing-masing dial pada saat terjadi beban kritis kemudian ditampilkan dalam bentuk grafik sehingga dapat dilihat bentuk deformasi kolom. Bentuk deformasi kolom dapat dilihat pada Gambar 5.38 sampai Gambar 5.45.



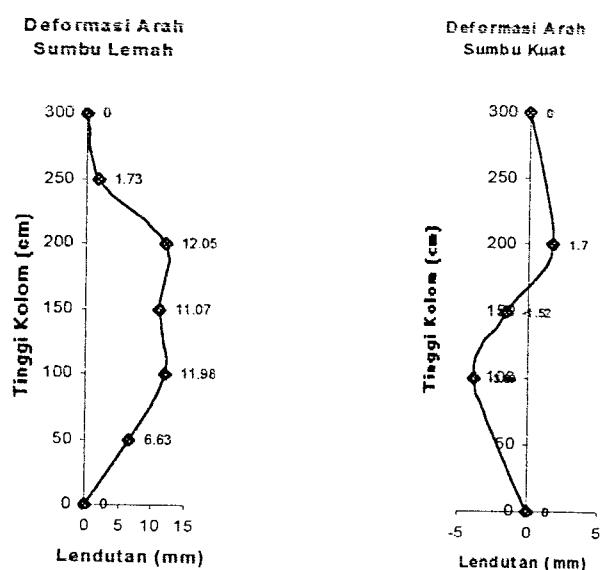
Gambar 5.38 Deformasi sampel kolom 1, $\lambda_l = 25,66$ FF pada saat kritis



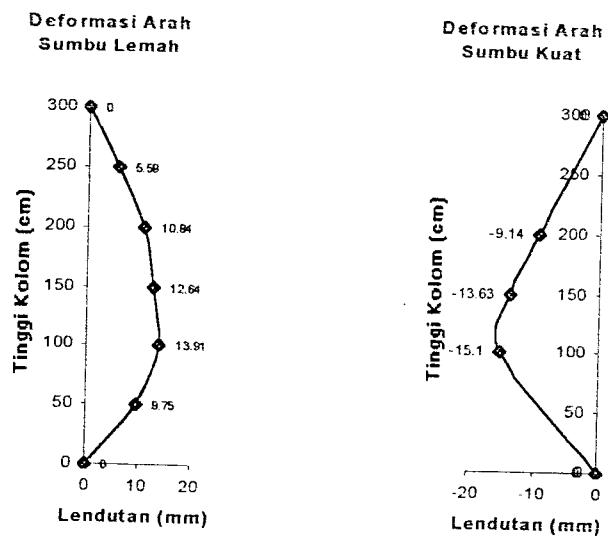
Gambar 5.39 Deformasi sampel kolom 2, $\lambda_l = 34,22$ FF pada saat kritis



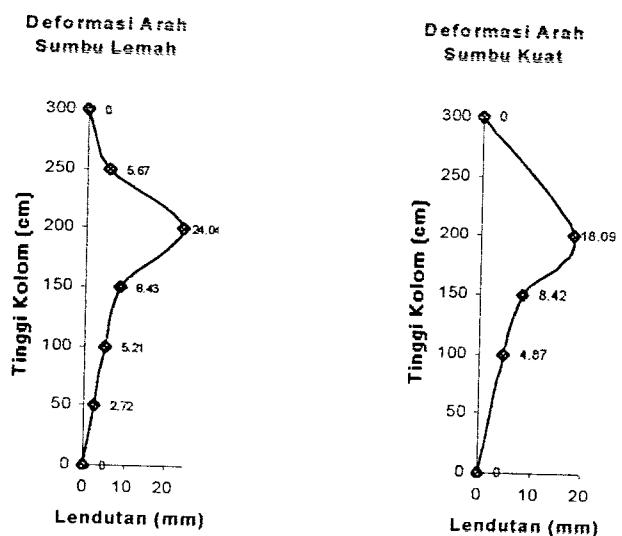
Gambar 5.40 Deformasi sampel kolom 3, $\lambda_1 = 42,77$ FF pada saat kritis



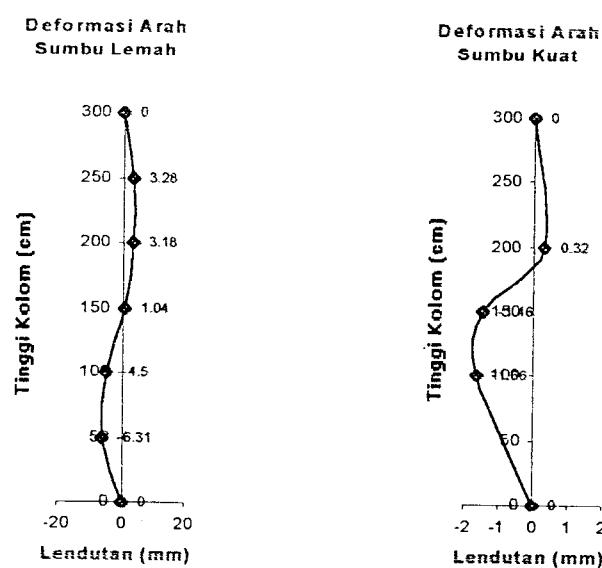
Gambar 5.41 Deformasi sampel kolom 4, $\lambda_1=51,33$ FF pada saat kritis



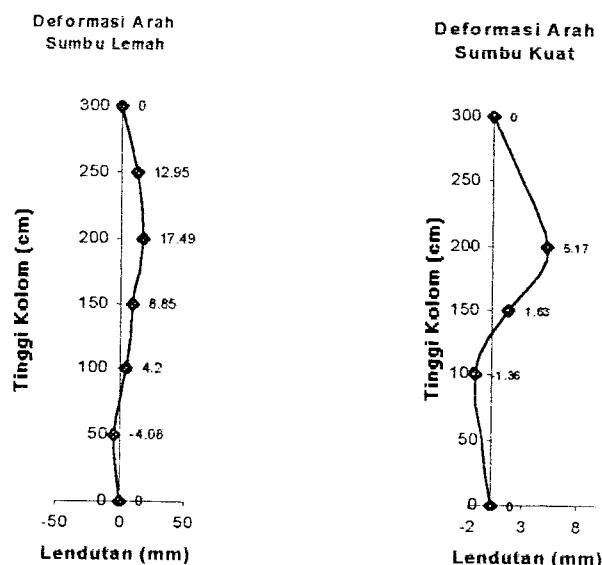
Gambar 5.42 Deformasi sampel kolom 5, $\lambda_1=25,66$ BB pada saat kritis



Gambar 5.43 Deformasi sampel kolom 6, $\lambda_1=34,22$ BB pada saat kritis



Gambar 5.44 Deformasi sampel kolom 7, $\lambda_f=42,77$ BB pada saat kritis

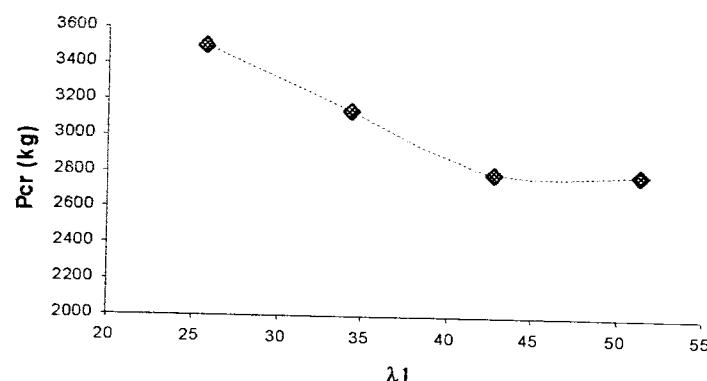


Gambar 5.45 Deformasi sampel kolom 8, $\lambda_f=51,33$ BB pada saat kritis

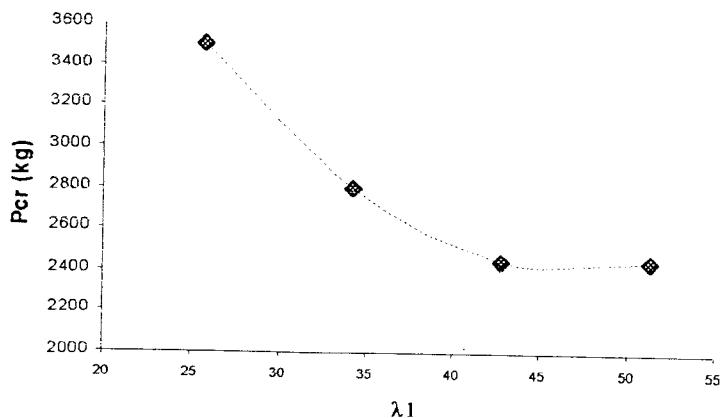
Berdasarkan grafik deformasi pada Gambar 5.38 sampai dengan Gambar 5.45 dapat dilihat tidak ada bentuk deformasi kolom yang tetap untuk semua benda uji, sebagian mengalami lengkung simetris dan tidak simetris. Sampel

kolom 3, sampel kolom 7 dan sampel kolom 8 mengalami kelengkungan ganda. Seperti pada Gambar 5.40, Gambar 5.44 dan Gambar 5.45 dapat dilihat ada pengekangan pada salah satu tumpuan sehingga asumsi tumpuan sendi-sendi tidak dapat memenuhi syarat. Hal ini disebabkan oleh keterbatasan alat yang digunakan dalam pengujian. Ketidaksamaan bentuk deformasi tersebut menyebabkan faktor panjang efektif (K) pada setiap benda uji kolom tidak sama. Karena faktor panjang efektif (K) tidak sama, maka untuk pembahasan selanjutnya kelangsungan hanya ditunjukkan dengan λ_I atau rasio L_I/r_I .

Data Beban kritis P_{cr} pada Tabel 5.40 dapat disajikan dalam bentuk grafik P_{cr} yang merupakan fungsi dari λ_I . Gambar grafik P_{cr} yang merupakan fungsi dari λ_I dapat dilihat pada Gambar 5.46.a dan Gambar 5.46.b.



Gambar 5.46.a Grafik P_{cr} hasil pengujian benda uji kolom tersusun *front to front*



Gambar 5.46.b Grafik P_{cr} hasil pengujian benda uji kolom tersusun *back to back*

Grafik pada Gambar 5.46.a dan Ganbar 5.46.b masih kasar sehingga perlu diperhalus dengan regresi. Regresi dapat digunakan untuk memperkirakan beban kritis untuk setiap angka kelangsungan. Persamaan regresi yang mempunyai nilai $R \leq 1$ adalah persamaan polinomial.

Persamaan regresi untuk kolom tersusun *front to front* ditunjukkan pada persamaan (5.1).

$$P_{cr} = 1,1949 \cdot \lambda_1^2 - 120,63 \cdot \lambda_1 + 5826 \quad (5.1)$$

Persamaan regresi untuk kolom tersusun *back to back* ditunjukkan pada persamaan (5.2).

$$P_{cr} = 2,3897 \cdot \lambda_1^2 - 224,89 \cdot \lambda_1 + 7697,3 \quad (5.2)$$

Namun persamaan (5.1) dan persamaan (5.2) apabila dipakai didalam perhitungan beban kritis (P_{cr}) mempunyai hasil yang tidak realistik. Hal tersebut disebabkan pada $\lambda_1 \geq 50$ kekuatan kolom kembali bertambah. Oleh karena itu dalam mencari beban kritis regresi ($P_{cr\ reg}$) digunakan persamaan eksponensial.

Persamaan regresi untuk kolom tersusun *front to front* ditunjukkan pada persamaan (5.3).

$$P_{cr} = 4345,3 \cdot e^{-0,0092 \cdot \lambda_1} \quad (5.3)$$

Persamaan regresi untuk kolom tersusun *back to back* ditunjukkan pada persamaan (5.4).

$$P_{cr} = 4760 \cdot e^{-0,0141 \cdot \lambda_1} \quad (5.4)$$

Dengan menggunakan persamaan (5.3) dan persamaan (5.4), maka diperoleh beban kritis hasil regresi yang disajikan dalam Tabel 5.41.a dan Tabel 5.41.b.

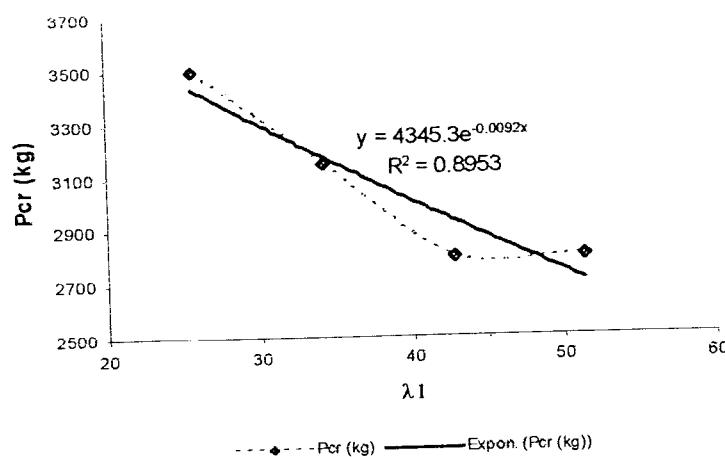
Tabel 5.41.a Regresi beban (P_{cr} reg) benda uji *front to front*

Benda uji	λ_1	P_{cr} (kg)	P_{cr} reg (kg)
Kolom 1	25.663	3500	3431.493
Kolom 2	34.217	3150	3171.789
Kolom 3	42.772	2800	2931.740
Kolom 4	51.326	2800	2709.858

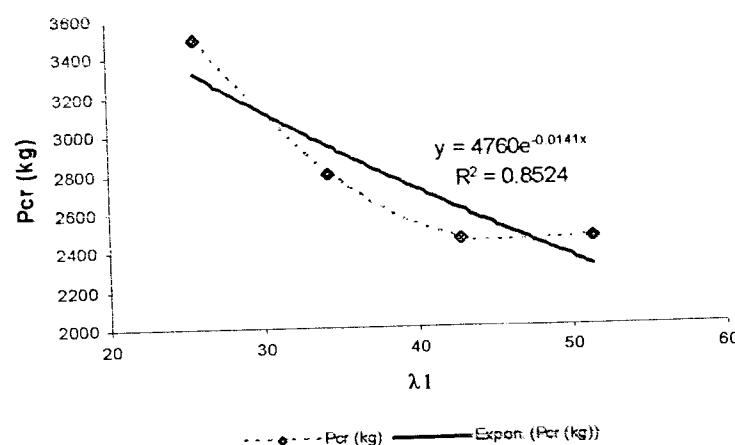
Tabel 5.41.b Regresi beban (P_{cr} reg) benda uji *back to back*

Benda uji	λ_1	P_{cr} (kg)	P_{cr} reg (kg)
Kolom 5	25.663	3500	3314.809
Kolom 6	34.217	2800	2938.161
Kolom 7	42.772	2450	2604.311
Kolom 8	51.326	2450	2308.394

Dari Tabel 5.41.a dan Tabel 5.41.b disajikan pada Gambar 5.47.a dan Gambar 5.47.b.

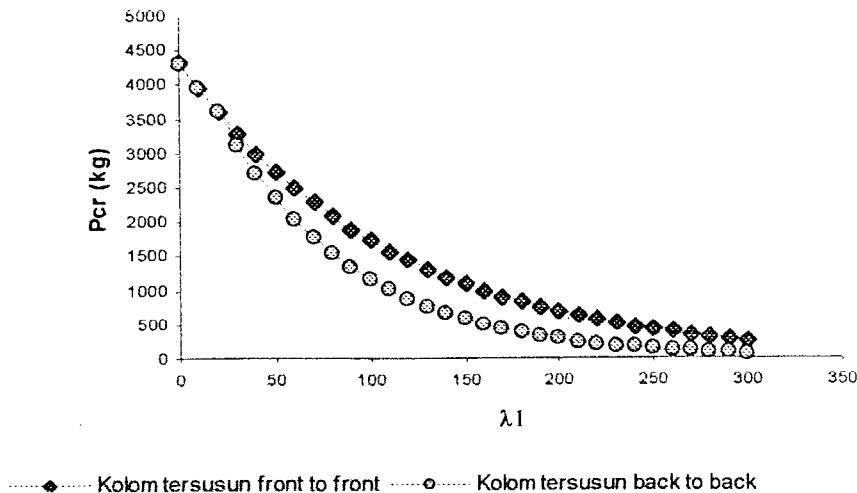


Gambar 5.47.a Perbandingan P_{cr} pengujian dan P_{cr} regresi benda uji
front to front



Gambar 5.47.b Perbandingan P_{cr} pengujian dan P_{cr} regresi benda uji
back to back

Persamaan (5.3) dan persamaan (5.4) dapat digunakan untuk menentukan beban kritis (P_{cr}) untuk setiap angka kelangsungan λ_1 . Gambar 5.48 menampilkan beban kritis untuk angka kelangsungan λ_1 antara 0 sampai dengan 300.



Gambar 5.48 Grafik beban kritis (P_{cr}) dan Fungsi kelangsungan (λ_1) untuk nilai λ_1 antara 0 sampai dengan 300

5.2.2.4 Tegangan kritis (F_{cr})

Tegangan yang terjadi pada masing-masing kolom dapat diketahui dengan membagi beban yang terjadi dengan luas penampang kolom ($F = P/A$).

Hasil perhitungan tegangan kritis untuk sampel kolom tersusun silang ganda disajikan dalam bentuk Tabel 5.42.a dan Tabel 5.42.b.

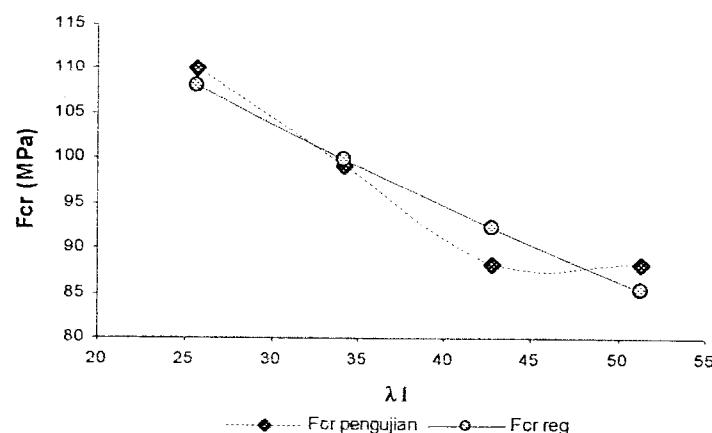
Tabel 5.42.a Tegangan Kritis (F_{cr}) kolom tersusun *front to front*

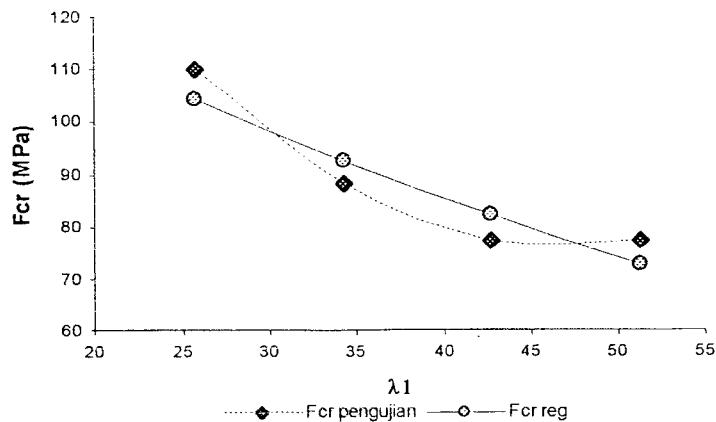
Benda uji	λ_1	P_{cr} (kg)	P_{cr} reg (kg)	F_{cr} (MPa)	F_{cr} reg (MPa)
Kolom 1	25.663	3500	3431.493	110.189	108.033
Kolom 2	34.217	3150	3171.789	99.170	99.856
Kolom 3	42.772	2800	2931.740	88.151	92.299
Kolom 4	51.326	2800	2709.858	88.151	85.314

Tabel 5.42.b Tegangan Kritis (F_{cr}) kolom tersusun *back to back*

Benda uji	λ_1	P_{cr} (kg)	P_{cr} reg (kg)	F_{cr} (MPa)	F_{cr} reg (MPa)
Kolom 5	25.66	3500	3062.73689	110.1893	96.42313
Kolom 6	34.22	2800	2863.21325	88.15148	90.1416
Kolom 7	42.77	2450	2676.89834	77.13254	84.27591
Kolom 8	51.33	2450	2502.51036	77.13254	78.78571

Tabel 5.42.a dan Tabel 5.42.b dapat ditampilkan dalam bentuk grafik hubungan kelangsungan (λ_1) dengan tegangan kritis (F_{cr}) seperti pada Gambar 5.49.a dan Gambar 5.49.b.

**Gambar 5.49.a** Grafik F_{cr} fungsi λ_1 kolom tersusun *front to front*



Gambar 5.49.b Grafik F_{cr} fungsi λ_1 kolom tersusun *back to back*

5.2.2.5 Perhitungan koefisien tekuk pelat

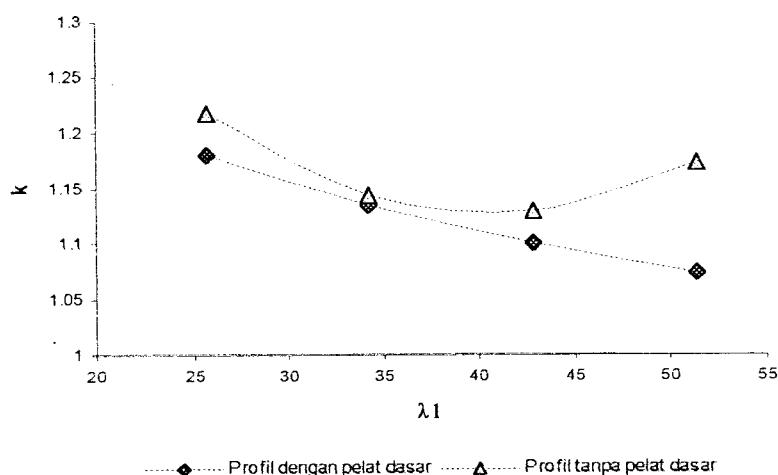
Besar nilai koefisien tekuk dapat ditentukan dengan menggunakan persamaan (3.1), dan telah diketahui besar tegangan kritis (F_{cr}) dan rasio b/t . Pada penelitian ini hitungan koefisien tekuk pelat dilakukan pada tiga macam sampel benda uji, yaitu: a) pengujian koefisien tekuk pelat pada pengujian kuat tekan profil *Lips Channal* tanpa pelat dasar, b) pengujian koefisien tekuk pelat pada pengujian kuat tekan profil *Lips Channal* dengan pelat dasar, dan c) pengujian koefisien tekuk pelat pada pengujian kuat tekan kolom tersusun perangkai silang ganda.

Hasil perhitungan koefisien tekuk pelat pada masing-masing sampel kuat tekan profil *Lips Channal* bentukan dingin disajikan dalam bentuk Tabel 5.43.

Tabel 5.43 Perhitungan koefisien tekuk pelat pada pengujian kuat tekan profil *Lips Channal*

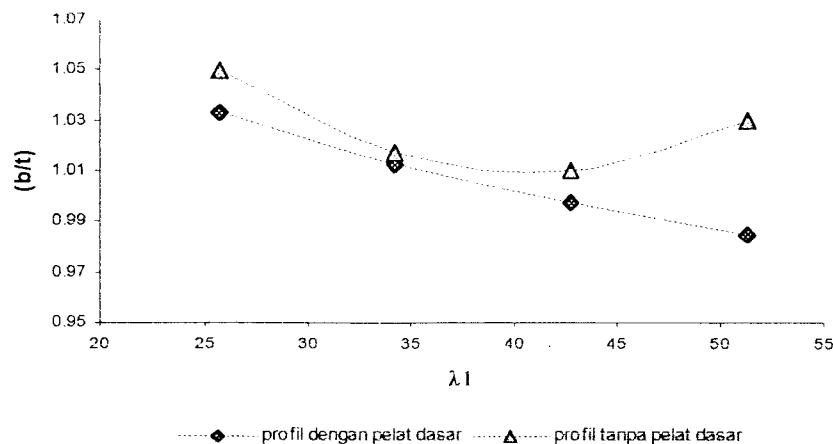
No	L_x/r_t	Kuat tekan profil dengan pelat dasar				Kuat tekan profil tanpa pelat dasar			
		P_{cr} (kg)	F_{cr} Mpa	k $x \sqrt{E/F_y}$	(b/t) $\sqrt{E/F_y}$	P_{cr} (kg)	F_{cr} Mpa	k $x \sqrt{E/F_y}$	(b/t) $\sqrt{E/F_y}$
1	25.66	1355.5055	85.3499	1.1801	1.0329	1398.7301	88.0715	1.2177	1.0492
2	34.22	1303.0485	82.0469	1.1344	1.0127	1313.7438	82.7203	1.1438	1.0169
3	42.77	1263.8082	79.5761	1.1003	0.9973	1296.2821	81.6208	1.1286	1.0101
4	51.33	1232.5895	77.6104	1.0731	0.9850	1346.3041	84.7705	1.1721	1.0294

Dari data koefisien tekuk pelat pada Tabel 5.43 disajikan dalam bentuk grafik yang ditunjukkan pada Gambar 5.54.



Gambar 5.50 Grafik Perbandingan nilai k profil *Lips Channal*

Dari data rasio b/t disajikan dalam bentuk grafik yang ditunjukkan pada Gambar 5.51.



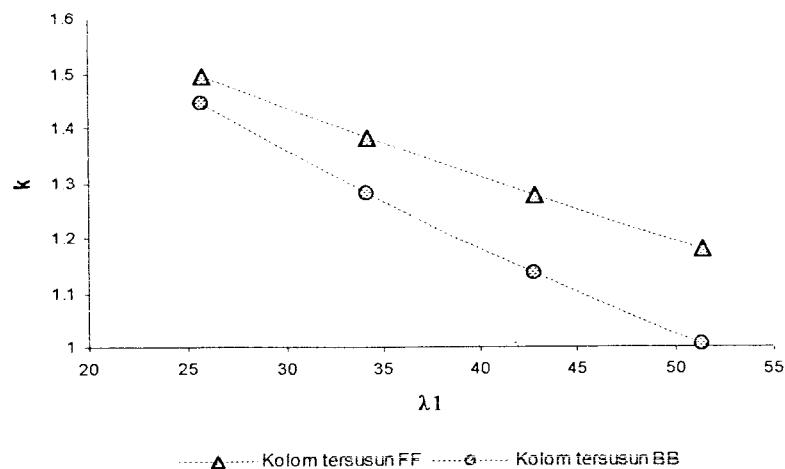
Gambar 5.51 Grafik perbandingan nilai rasio b/t profil *Lips Channal*

Hasil perhitungan koefisien tekuk pelat pada masing-masing sampel kuat tekan kolom tersusun silang ganda disajikan dalam bentuk Tabel 5.44.

Tabel 5.44 Perhitungan koefisien tekuk pelat pada pengujian kolom tersusun perangkai silang ganda

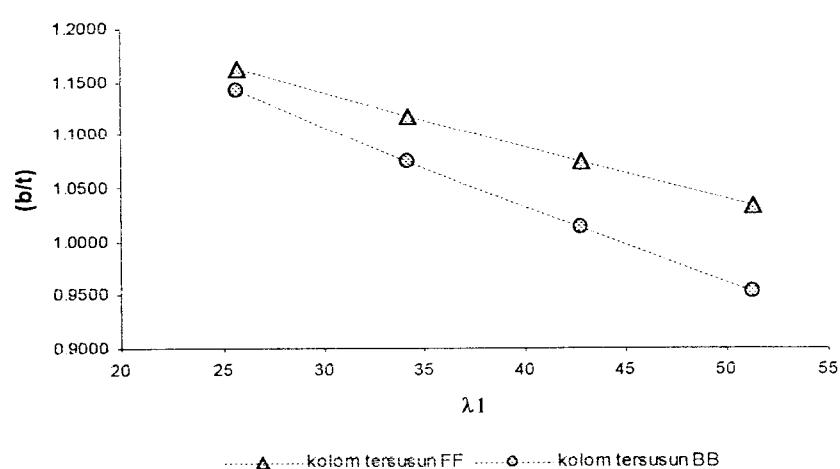
No	λ_1	kolom tersusun front to front				kolom tersusun back to back			
		P_{cr} (kg)	F_{cr} (MPa)	k	(b/t)	P_{cr} (kg)	F_{cr} (MPa)	k	(b/t)
1	25.66	3431.4934	108.0326	1.4937	1.1621	3314.8087	104.3590	1.4429	1.1421
2	34.22	3171.7891	99.8564	1.3807	1.1172	2938.1613	92.5012	1.2790	1.0753
3	42.77	2931.7399	92.2990	1.2762	1.0741	2604.3108	81.9907	1.1337	1.0124
4	51.33	2709.8582	85.3136	1.1796	1.0327	2308.3943	72.6744	1.0049	0.9531

Dari data koefisien tekuk pelat pada Tabel 5.44 disajikan dalam bentuk grafik yang ditunjukkan pada Gambar 5.52.



Gambar 5.52 Grafik Perbandingan nilai k kolom tersusun silang ganda

Dari data rasio b/t disajikan dalam bentuk grafik yang ditunjukkan pada Gambar 5.53.



Gambar 5.53 Grafik perbandingan nilai rasio b/t kolom tersusun silang ganda

Persyaratan rasio b/t berdasarkan penelitian yang dikemukakan oleh Barker dan Puckett (1997) terdapat pada Gambar 3.6.

Hasil perhitungan pada Tabel 5.44 mendekati sama dengan persyaratan yang dikemukakan Barker dan Puckett (1997) untuk kolom berpenampang kotak seperti pada Gambar 3.6. Berdasarkan kondisi tersebut dapat diambil kesimpulan, bahwa profil yang digunakan memenuhi syarat, nilai koefisien tekuk k sesuai dengan asumsi berdasarkan teori.

5.2.2.6 Perhitungan modulus tangen

Beban kritis untuk tekuk elastis hanya berlaku untuk kolom yang relatif panjang, sedangkan pada kolom dengan panjang menengah kita membutuhkan teori tekuk inelastis untuk mendapatkan modulus tangen.

Hasil dari perhitungan modulus tangen kolom tersusun silang ganda disajikan dalam Tabel 5.45.a dan Tabel 5.45.b.

Tabel 5.45.a Perhitungan modulus tangen (E_t) untuk kolom tersusun silang ganda

front to front

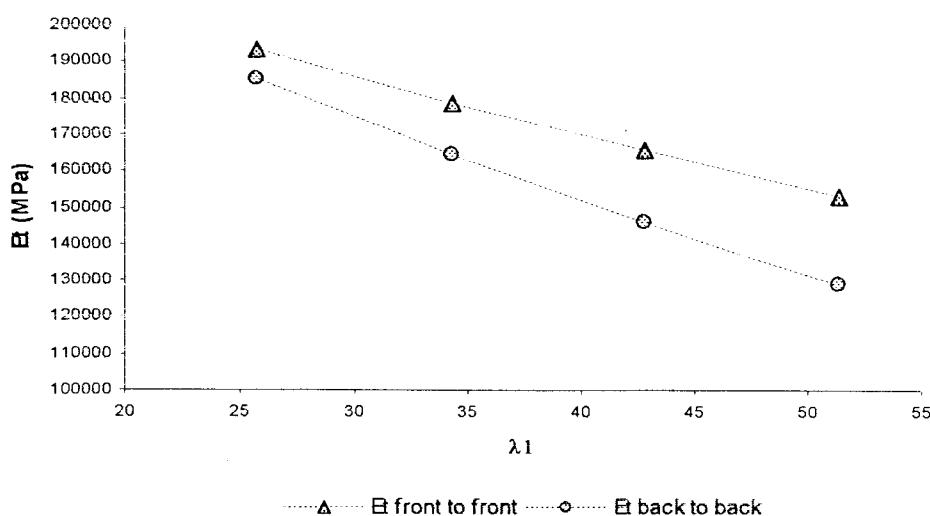
Benda Uji	λ_t	P_{cr} (kg)	$F_{cr,gab}$ (MPa)	E_t (MPa)
Kolom 1	25.663	3431.4934	108.03	193511.46
Kolom 2	34.217	3171.7891	99.86	178866.01
Kolom 3	42.772	2931.7399	92.30	165328.97
Kolom 4	51.326	2709.8582	85.31	152816.44

Tabel 5.45.b Perhitungan modulus tangen (E_t) untuk kolom tersusun silang ganda

back to back

Benda Uji	λ_t	P_{cr} (kg)	$F_{cr,gab}$ (MPa)	E_t (MPa)
Kolom 5	25.663	3314.81	104.36	185448.69
Kolom 6	34.217	2938.16	92.50	164376.96
Kolom 7	42.772	2604.31	81.99	145699.52
Kolom 8	51.326	2308.39	72.67	129144.31

Data hasil perhitungan modulus tangen kolom tersusun pada Tabel 5.45.a dan Tabel 5.45.b disajikan dalam bentuk grafik perbandingan modulus tangen untuk kedua penampang kolom berikut ini.



Gambar 5.54 Grafik perbandingan modulus tangen (E_t) kolom tersusun silang ganda *front to front* dengan *back to back*

Dari Gambar 5.54 nampak bahwa modulus tangen *front to front* mempunyai nilai yang lebih besar dibanding modulus tangen *back to back*, hal ini disebabkan Tegangan maksimum yang terjadi pada kolom tersusun *front to front* lebih besar dibandingkan dengan kolom tersusun *back to back*.

5.3 Perhitungan teoritis

Perhitungan teoritis dilakukan dengan menggunakan metode *Bleich* dan metode *AISC*.

5.3.1 Perhitungan dengan metode *Bleich*

Tegangan kritis (F_{cr}) secara teori dapat ditentukan berdasarkan kekuatan kolom menahan tekuk keseluruhan dengan menggunakan persamaan tekuk *Bleich*. Persamaan yang digunakan untuk mengetahui tegangan kritis (F_{cr}) tekuk keseluruhan adalah persamaan (3.10). Besar F_{cr} tergantung kelangsungan L/r sehingga F_{cr} selalu berubah sebanding dengan pertambahan angka kelangsungan (L/r).

Dari hasil perhitungan tegangan kritis (F_{cr}) kolom tersusun dengan menggunakan metode *Bleich*, diperoleh data yang disajikan dalam Tabel 5.46.a dan Tabel 5.46.b.

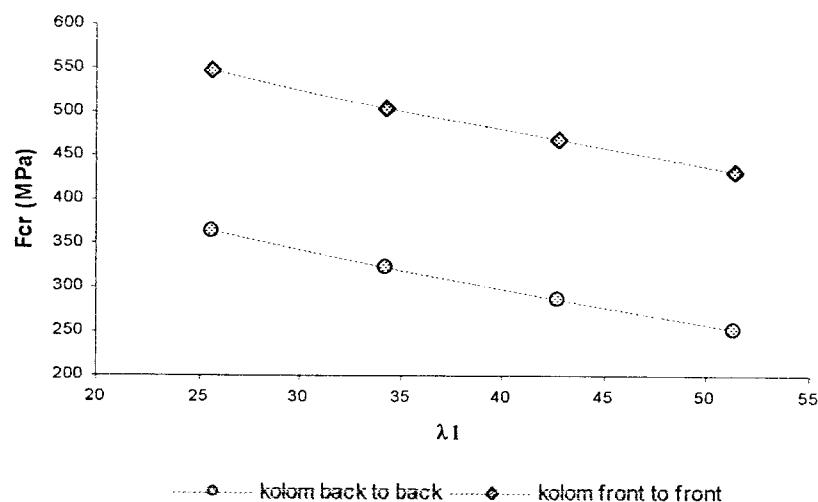
Tabel 5.46.a Perhitungan tegangan kritis (F_{cr}) dengan metode *Bleich*
untuk kolom tersusun *front to front*

Benda uji	λ_f	E_t (MPa)	k	P_{cr} (kg)	F_{cr} (MPa)
Kolom 1	25.663	193511.46	1.000000742047	17375.25456	547.0194
Kolom 2	34.217	178866.01	1.000000664870	16060.25278	505.6196
Kolom 3	42.772	165328.97	1.000000605349	14844.77303	467.3531
Kolom 4	51.326	152816.44	1.000000554859	13721.28355	431.9826

Tabel 5.46.b Perhitungan tegangan kritis (F_{cr}) dengan metode *Bleich*
untuk kolom tersusun *back to back*

Benda uji	λ_f	E_t (MPa)	k	P_{cr} (kg)	F_{cr} (MPa)
Kolom 5	25.663	185448.69	1.000000711129	11533.9376	363.1192
Kolom 6	34.217	164376.96	1.000000611013	10223.3883	321.8596
Kolom 7	42.772	145699.52	1.000000533476	9061.75043	285.2881
Kolom 8	51.326	129144.31	1.000000468908	8032.10404	252.8721

Dari data pada Tabel 5.46.a dan Tabel 5.46.b disajikan dalam grafik perbandingan tegangan kritis (F_{cr}) kolom tersusun yang ditunjukkan pada Gambar 5.55.



Gambar 5.55 Perbandingan tegangan kritis (F_{cr}) kolom tersusun silang ganda *front to front* dengan *back to back*

Dari Grafik di atas, nampak bahwa kolom tersusun silang ganda yang dirancang saling berhadapan (*front to front*) mempunyai kapasitas yang lebih besar dalam menahan gaya tekan aksial dibandingkan dengan kolom tersusun silang ganda yang dirancang saling membelakangi (*back to back*).

5.3.2 Perhitungan tegangan berdasarkan AISC

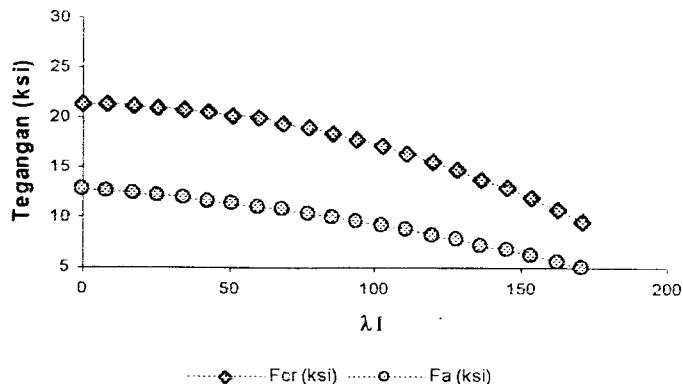
Sebagai bahan perbandingan pada penelitian ini, perencanaan hitungan tegangan juga menggunakan perencanaan AISC. Pada perencanaan AISC hitungan tegangan ijin sangat mempertimbangkan pengaruh tekuk lokal. Hal ini dibuktikan dengan tingginya faktor keamanan yang dianjurkan.

Hasil perhitungan dilakukan untuk semua nilai L_I/r_I . Besar tegangan kritis F_{cr} dan tegangan ijin F_a ditampilkan dalam Tabel 5.47 dibawah ini.

Tabel 5.47 Perhitungan tegangan kritis (F_{cr}) dengan sistem perencanaan AISC

L_I (inch)	A_I	F_y (ksi)	Q_x	Q_s	Q	C_c	F_{cr} (ksi)	FS	F_a (ksi)
0.000	0.000	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	21.349	1.667	12.809
0.394	8.554	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	21.320	1.686	12.643
0.787	17.109	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	21.232	1.706	12.448
1.181	25.663	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	21.087	1.725	12.224
1.575	34.217	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	20.882	1.744	11.974
1.969	42.772	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	20.620	1.762	11.700
2.362	51.326	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	20.299	1.780	11.401
2.756	59.880	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	19.920	1.798	11.081
3.150	68.435	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	19.483	1.814	10.738
3.543	76.989	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	18.987	1.830	10.375
3.937	85.543	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	18.433	1.845	9.992
4.331	94.098	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	17.820	1.859	9.589
4.724	102.652	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	17.150	1.871	9.166
5.118	111.206	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	16.421	1.882	8.724
5.512	119.760	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	15.633	1.892	8.262
5.906	128.315	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	14.788	1.900	7.781
6.299	136.869	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	13.884	1.907	7.280
6.693	145.423	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	12.921	1.912	6.757
7.087	153.978	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	11.901	1.915	6.213
7.480	162.532	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	10.822	1.917	5.646
7.874	171.086	21.349	1.000	1.000	1.000	163.665	9.684	1.916	5.055

Data pada Tabel 5.47 disajikan dalam bentuk grafik yang ditunjukkan pada Gambar 5.56.



Gambar 5.56 Grafik tegangan berdasarkan AISC

Grafik tegangan kritis F_{cr} berdasarkan AISC yang tidak menyertakan faktor reduksi tegangan (faktor keamanan FS). Grafik tegangan ijin F_a berdasarkan AISC yang telah direduksi oleh faktor keamanan FS sehingga nilainya lebih kecil dari Grafik F_{cr} berdasarkan AISC.

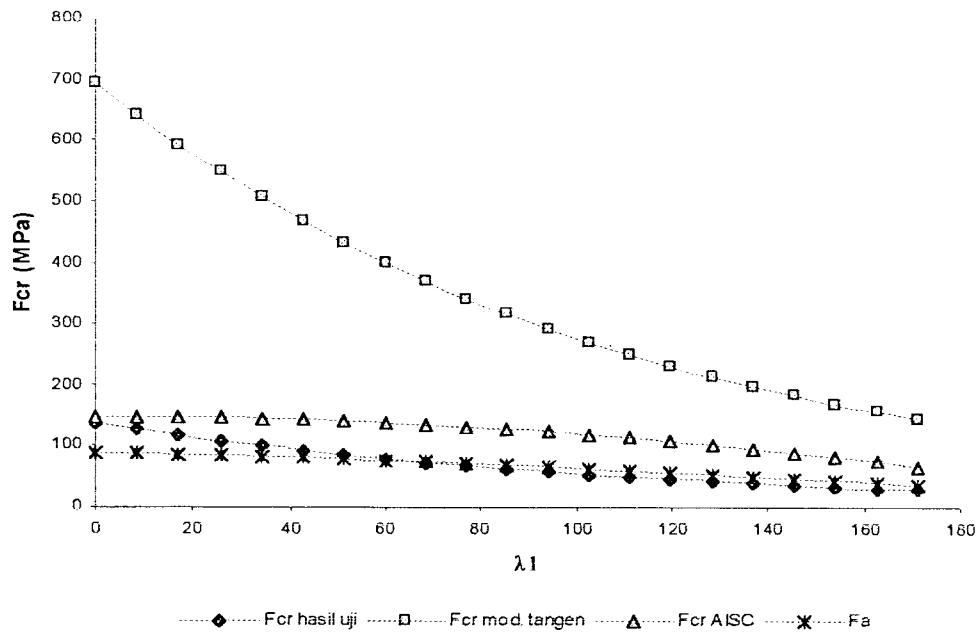
5.3.3 Perbandingan tegangan teoritis dengan tegangan hasil pengujian dan tegangan AISC

Tegangan yang mampu ditahan oleh kolom bentukan dingin adalah seperti hasil dari pengujian, sedangkan tegangan teoritis didapat berdasarkan hitungan dengan menggunakan metode *Bleich*, kemudian keduanya dibandingkan dengan tegangan AISC dan tegangan ijin berdasarkan AISC. Perbandingan tegangan hasil pengujian, tegangan metode *Bleich*, tegangan AISC dan tegangan ijin AISC untuk kolom tersusun silang ganda *front to front* disajikan dalam bentuk Tabel 5.48 dan grafik yang ditunjukkan pada Gambar 5.57.

Tabel 5.48 Perbandingan tegangan kritis (F_{cr}) hasil pengujian dengan F_{cr} teori *Bleich* dan F_{cr} AISC untuk kolom tersusun silang ganda *front to front*

L_1/r_1	Pengujian Front to Front		Metode Bleich		AISC	
	P_{cr} (kg)	F_{cr} (MPa)	Modulus tangen		F_{cr}	F_a
			P_{cr} (kg)	F_{cr} (MPa)	MPa	MPa
0.000	4345.000	136.792	22000.798	692.644	147.167	88.300
8.554	4016.159	126.439	20335.669	640.221	146.966	87.156
17.109	3712.206	116.870	18796.628	591.768	146.363	85.807
25.663	3431.256	108.025	17374.055	546.982	145.358	84.267
34.217	3171.570	99.849	16059.144	505.585	143.951	82.545
42.772	2931.537	92.293	14843.748	467.321	142.143	80.652
51.326	2709.671	85.308	13720.336	431.953	139.932	78.596
59.880	2504.596	78.851	12681.947	399.262	137.319	76.385
68.435	2315.042	72.884	11722.145	369.044	134.305	74.025
76.989	2139.834	67.368	10834.984	341.114	130.888	71.522
85.543	1977.885	62.269	10014.965	315.298	127.069	68.880
94.098	1828.194	57.556	9257.007	291.435	122.849	66.101
102.652	1689.831	53.200	8556.413	269.379	118.227	63.189
111.206	1561.941	49.174	7908.842	248.991	113.202	60.142
119.760	1443.729	45.452	7310.281	230.147	107.776	56.962
128.315	1334.464	42.012	6757.020	212.729	101.948	53.645
136.869	1233.468	38.833	6245.631	196.629	95.718	50.189
145.423	1140.116	35.894	5772.946	181.748	89.085	46.589
153.978	1053.829	33.177	5336.035	167.993	82.051	42.838
162.532	974.073	30.666	4932.190	155.279	74.615	38.930
171.086	900.352	28.345	4558.909	143.527	66.777	34.855

Data pada Tabel 5.48 dapat disajikan dalam bentuk grafik perbandingan antara F_{cr} hasil pengujian dengan F_{cr} hasil analisis dengan menggunakan metode *Bleich* dan F_{cr} hasil analisis dengan menggunakan metode AISC. Grafik tersebut ditunjukkan pada Gambar 5.57.



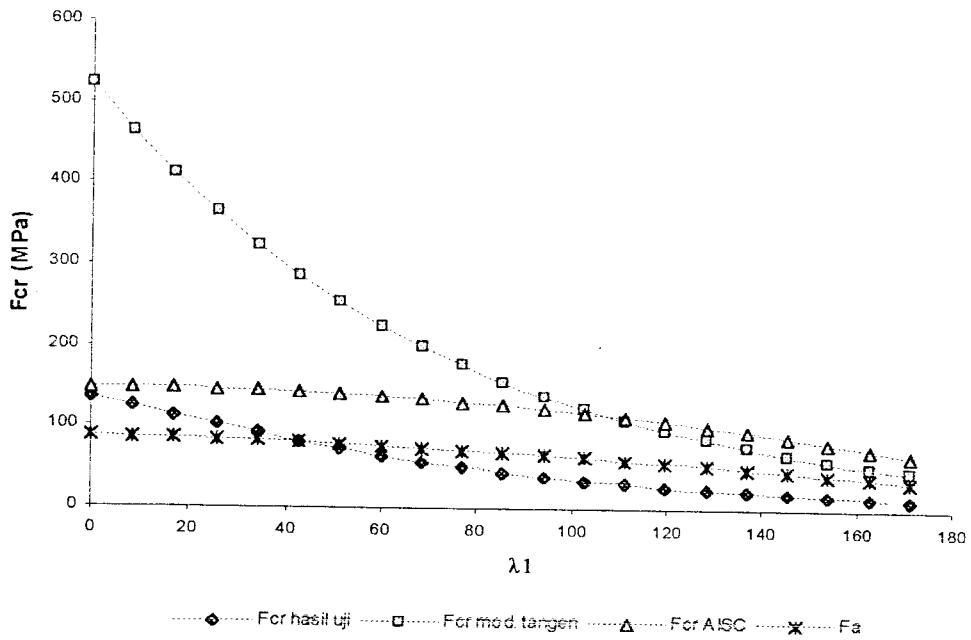
Gambar 5.57 Grafik perbandingan tegangan kritis (F_{cr}) hasil pengujian dengan F_{cr} teori Bleich dan F_{cr} AISC untuk kolom tersusun silang ganda *front to front*

Perbandingan tegangan hasil pengujian, tegangan metode Bleich, tegangan AISC dan tegangan ijin AISC untuk kolom tersusun silang ganda *back to back* disajikan dalam bentuk Tabel 5.49 dan grafik pada Gambar 5.58.

Tabel 5.49 Perbandingan tegangan kritis (F_{cr}) hasil pengujian dengan F_{cr} teori *Bleich* dan F_{cr} AISC untuk kolom tersusun silang ganda *back to back*

L_1	A_1	Pengujian Back to Back		Metode Bleich		AISC	
		P_{cr} (kg)	F_{cr} (MPa)	Modulus tangen		F_{cr}	F_a
				P_{cr} (kg)	F_{cr} (MPa)	MPa	MPa
0	0.000	4307.300	135.605	16560.791	521.378	147.167	88.300
10	8.554	3950.370	124.368	14679.022	462.135	146.966	87.156
20	17.109	3595.100	113.183	13011.120	409.625	146.363	85.807
30	25.663	3314.460	104.348	11532.726	363.081	145.358	84.267
40	34.217	2937.853	92.491	10222.314	321.826	143.951	82.545
50	42.772	2604.037	81.982	9060.799	285.258	142.143	80.652
60	51.326	2308.152	72.667	8031.260	252.846	139.932	78.596
70	59.880	2045.886	64.410	7118.704	224.116	137.319	76.385
80	68.435	1813.421	57.091	6309.837	198.651	134.305	74.025
90	76.989	1607.370	50.604	5592.878	176.079	130.888	71.522
100	85.543	1424.732	44.854	4957.384	156.072	127.069	68.880
110	94.098	1262.846	39.758	4394.098	138.338	122.849	66.101
120	102.652	1119.354	35.240	3894.816	122.619	118.227	63.189
130	111.206	992.167	31.236	3452.265	108.687	113.202	60.142
140	119.760	879.431	27.687	3059.999	96.337	107.776	56.962
150	128.315	779.505	24.541	2712.305	85.391	101.948	53.645
160	136.869	690.933	21.752	2404.118	75.688	95.718	50.189
170	145.423	612.425	19.281	2130.948	67.088	89.085	46.589
180	153.978	542.838	17.090	1888.818	59.465	82.051	42.838
190	162.532	481.158	15.148	1674.200	52.708	74.615	38.930
200	171.086	426.486	13.427	1483.968	46.719	66.777	34.855

Data pada Tabel 5.49 dapat disajikan dalam bentuk grafik perbandingan antara F_{cr} hasil pengujian dengan F_{cr} hasil analisis dengan menggunakan metode *Bleich* dan F_{cr} hasil analisis dengan menggunakan metode AISC. Grafik tersebut ditunjukkan pada Gambar 5.58.



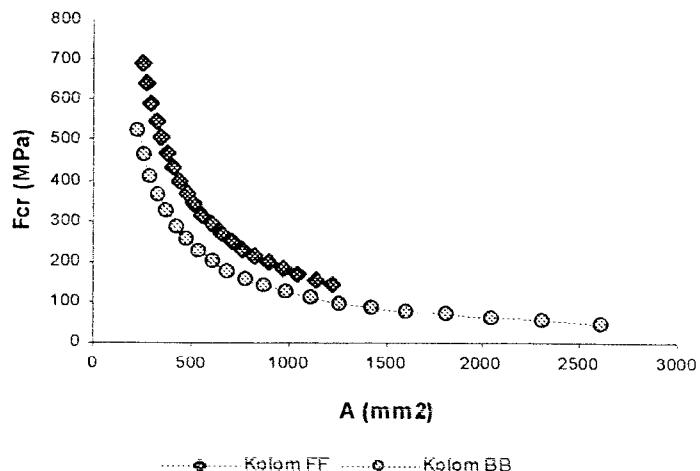
Gambar 5.58 Grafik perbandingan tegangan kritis (F_{cr}) hasil pengujian dengan F_{cr} teori Bleich dan F_{cr} AISC untuk kolom tersusun silang ganda *back to back*

Pada Gambar 5.57 dan Gambar 5.58 nampak bahwa nilai F_{cr} hasil pengujian berada dibawah nilai F_{cr} metode Bleich dengan menggunakan modulus tangen. Hal tersebut dikarenakan teori tegangan kritis (F_{cr}) Bleich tidak memperhatikan tekuk lokal pada elemen pembentuk kolom tersusun. Hasil penelitian dan analisis menunjukkan bahwa benda uji kolom tersusun silang ganda *front to front* dan *back to back* mengalami tekuk lokal. Gambar 5.57 dan Gambar 5.58 menunjukkan bahwa tegangan kritis (F_{cr}) berdasarkan hasil pengujian yang dapat di tahan oleh kolom tersusun silang ganda *front to front* dan *back to back* lebih rendah dari tegangan kritis (F_{cr}) AISC. Gambar 5.57 dan Gambar 5.58 juga memperlihatkan bahwa tegangan kritis (F_{cr}) hasil pengujian diatas tegangan ijin

(F_a) AISC hal ini menunjukkan bahwa angka keamanan masih memadai untuk digunakan, namun setelah $L_f/r_f > 50$ F_{cr} hasil pengujian berada dibawah F_a hal tersebut menunjukkan bahwa kolom dengan $\lambda_f > 50$ sudah tidak layak digunakan dalam konstruksi.

5.4 Hubungan Tegangan Kritis (F_{cr}) Dengan Faktor-faktor Yang Mempengaruhinya

Berdasarkan rumus *Euler* pada persamaan (3.8) sampai dengan persamaan (3.10) dapat diperoleh grafik hubungan tegangan kritis (F_{cr}) dengan luas penampang (A), panjang elemen batang yang dibatasi oleh ujung-ujung batang penghubung (L_f), faktor tekuk (k), angka kelangsingan (λ_f) dan momen inersia (I). Seperti yang ditunjukkan pada Gambar 5.59 sampai dengan Gambar 5.63.



Gambar 5.59 Grafik hubungan tegangan kritis (F_{cr}) dan luas penampang (A)

BAB VI

KESIMPULAN DAN SARAN

Dari hasil analisis dan pembahasan yang dilakukan pada penelitian dapat diambil beberapa kesimpulan dan saran guna melengkapi penelitian ini.

6.1. Kesimpulan

Penelitian ini menghasilkan kesimpulan berdasarkan hasil pengujian di laboratorium dan pengolahan data hasil pengujian. Kesimpulan yang dapat diambil dari penelitian ini adalah sebagai berikut ini.

1. Kapasitas kolom tersusun profil *Light Lipped Channel* yang dirangkai secara *front to front* dan *back to back* dipengaruhi oleh kelangsungan L_t/r_t , semakin besar nilai kelangsungan (λ_t) semakin kecil kapasitas kolom.
2. Tidak ada keseragaman bentuk deformasi kolom yang disebabkan oleh kondisi dukungan pada saat pengujian, hal ini tidak sesuai dengan asumsi sendi-sendi karena keterbatasan alat pendukung pengujian.
3. Kapasitas (tegangan kritis F_{cr}) terbesar adalah mendekati atau sama dengan tegangan leleh $F_y = 147,2$ MPa. Perbandingan antara tegangan kritis (F_{cr}) kolom tersusun *front to front* dengan tegangan kritis (F_{cr}) kolom tersusun *back to back* adalah 1,2313: 1.
4. Angka kekakuan paling besar bagi kolom *front to front* dimiliki oleh benda uji kolom 4 dengan $\lambda_t = 51,33$ dengan angka kekakuan sebesar $1,7097 \cdot 10^{10}$, sedangkan angka kekakuan paling besar bagi kolom *back to*

back dimiliki oleh benda uji kolom 8 dengan $\lambda_l = 51,33$ dengan angka kekakuan sebesar $0,20096 \cdot 10^{10}$. Perbandingan kekakuan antara kolom tersusun *front to front* dengan kekakuan kolom tersusun *back to back* adalah 5,683:1.

5. Kolom 1 dengan $\lambda_l = 25,66$ mempunyai kekuatan yang lebih besar daripada benda uji kolom *front to front* yang lain dengan momen sebesar 1064,385 kN.m. Sedangkan kolom 5 dengan $\lambda_l = 25,66$ mempunyai kekuatan yang lebih besar daripada benda uji kolom *back to back* yang lain dengan momen sebesar 433,9944 kN.m. Perbandingan kekuatan antara kolom tersusun *front to front* dengan kekakuan kolom tersusun *back to back* adalah 1,8442:1.
6. Kolom 2 dengan $\lambda_l = 34,22$ mempunyai daktilitas paling besar dibanding benda uji kolom *front to front* yang lain, yaitu sebesar 3,019952. Sedangkan kolom 8 dengan $\lambda_l = 51,33$ mempunyai daktilitas paling besar dibanding benda uji kolom *back to back* yang lain, yaitu sebesar 3,019952. Perbandingan daktilitas antara kolom tersusun *front to front* dengan kekakuan kolom tersusun *back to back* adalah 0,78765:1.
7. Tegangan kritis yang terjadi berdasarkan hasil pengujian laboratorium berada dibawah hitungan teoritis *Bleich*, sehingga dapat disimpulkan bahwa tekuk yang terjadi pada benda uji kolom tersusun adalah tekuk lokal.

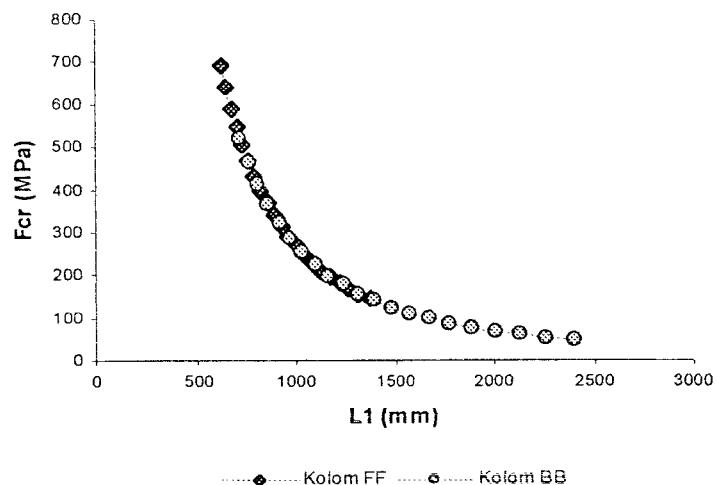
8. Tekuk lokal yang terjadi pada benda uji kolom tersusun disebabkan elemen pelat yang tipis dan sampel telah mengalami lentur akibat pengelasan.

6.2. Saran

Untuk melakukan penelitian lebih lanjut tentang analisis perbandingan struktur kolom tersusun silang ganda yang perlu diperhatikan adalah sebagai berikut ini.

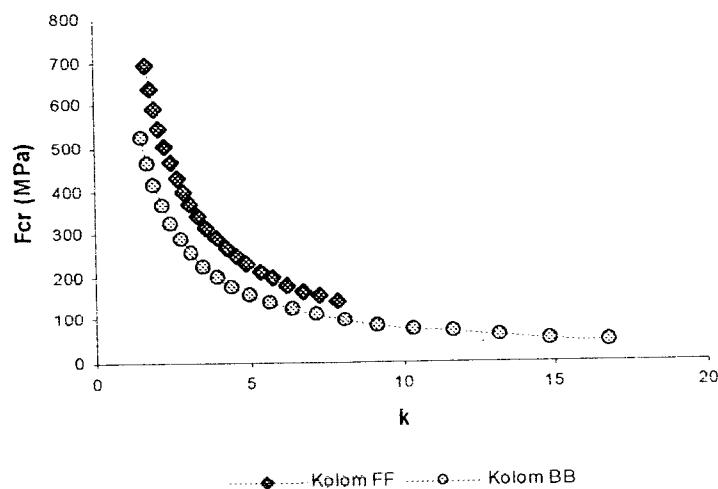
1. Pembuatan benda uji dilakukan oleh tukang, maka pada pelaksanaan pembuatan sebaiknya diawasi untuk menghindari terjadinya kesalahan.
2. Pada pelaksanaan pengujian sebaiknya peletakan *dial gauge* harus tepat.
3. Pada pelaksanaan pengujian perlu diperhatikan ketelitian pembacaan pembebanan dan dial lendutan.
4. Sebaiknya pembebanan dilakukan sampai terjadinya patah pada elemen baja.
5. Penelitian ini baru menggunakan data lendutan sehingga belum diketahui diagram tegangan-regangan belum diketahui, disarankan dipasang *Strain Gauge* untuk mengetahui distribusi tegangan-regangan.

Berdasarkan Gambar 5.59 dapat disimpulkan, bahwa semakin luas penampang kolom (A), maka tegangan kritis (F_{cr}) yang terjadi pada kolom semakin kecil.



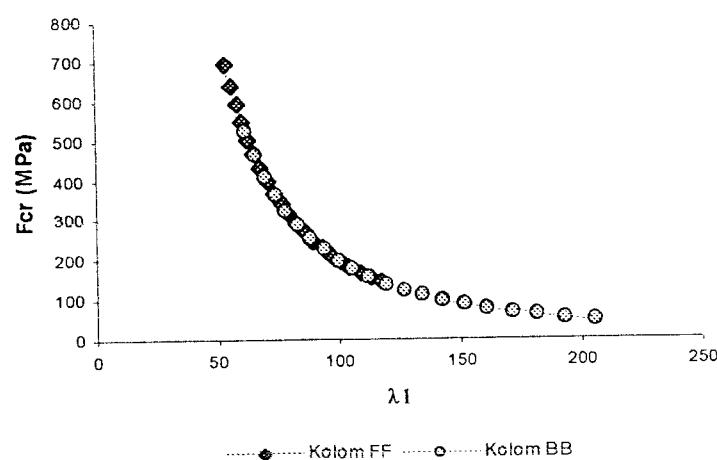
Gambar 5.60 Grafik hubungan tegangan kritis (F_{cr}) dan panjang elemen batang yang dibatasi oleh ujung-ujung batang penghubung (L_1)

Berdasarkan Gambar 5.60 dapat disimpulkan, bahwa semakin panjang elemen batang yang dibatasi oleh ujung-ujung batang penghubung (L_1), maka tegangan kritis (F_{cr}) yang terjadi pada kolom semakin kecil.



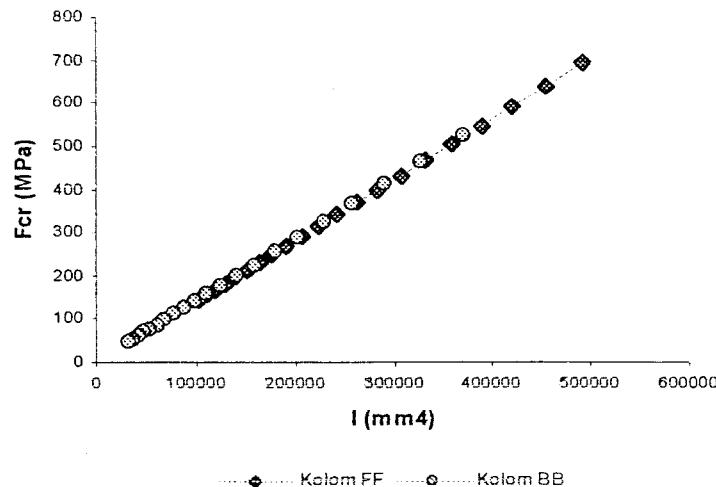
Gambar 5.61 Grafik hubungan tegangan kritis (F_{cr}) dan faktor tekuk (k)

Berdasarkan Gambar 5.61 dapat disimpulkan, bahwa semakin besar faktor tekuk (k), maka tegangan kritis (F_{cr}) yang terjadi pada kolom semakin kecil.



Gambar 5.62 Grafik hubungan tegangan kritis (F_{cr}) dan angka kelangsungan (λ_1)

Berdasarkan Gambar 5.62 dapat disimpulkan, bahwa semakin besar angka kelangsungan (λ_I), maka tegangan kritis (F_{cr}) yang terjadi pada kolom akan semakin kecil.



Gambar 5.63 Grafik hubungan tegangan kritis (F_{cr}) dan momen inersia (I)

Berdasarkan Gambar 5.63 dapat disimpulkan, bahwa semakin besar momen inersia (I) yang terjadi pada kolom, maka tegangan kritis (F_{cr}) yang terjadi pada kolom akan semakin besar pula.

DAFTAR PUSTAKA

- (1973), **Manual of Steel Construction** Seventh Edition, American Institute of Steel Construction Inc 1973, New York.
- (2000), **Tata Cara Perencanaan Struktur Baja Untuk Bangunan Gedung**, Bandung.
- Bleich, F. (1952), **Buckling Strength of Metal Structures**, Mc Graw-Hill Books Company Inc, New York.
- Bruneau, M. dkk. (1978), **Ductile Design of Steel Structure**. McGraw-Hill, USA.
- Gaylord, E. H. Jr. and Charles N. Gaylord (1972), **Design of Steel Structures** Second Edition, McGraw-Hill Kogakusha, Tokyo.
- Gere, J. M. dan S. P. Timoshenko (2000), **Mekanika Bahan** Jilid II Edisi Keempat, Airlangga, Jakarta.
- Kristiawan, B. dan D. T. Hadiono (2003), **Kapasitas Kolom Tersusun Dari Profil Light Lipped Channal Bentukan Dingin**, Tugas Akhir Strata I, Jurusan Teknik, Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan, Universitas Islam Indonesia, Yogyakarta.
- PADOSBAJAYO (1992), **Pengetahuan Dasar Struktur Baja** Edisi Kedua, Yogyakarta.
- Salmon, C. G. dan J. E. Johnson (1990), **Struktur Baja Desain Dan Perilaku** Jilid 1 Edisi Kedua, PT. Gramedia Pustaka Utama, Jakarta.

Singer, F. L. dan Andrew, P. (1985), **Kekuatan Bahan** Edisi ketiga, Erlangga, Jakarta.

Syarifah, A. dan T. Haryanto (2002), **Pengaruh Batang Perangkai Terhadap Kuat Tekan Kolom Tersusun Profil Siku**, Tugas Akhir Strata I, Jurusan Teknik, Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan, Universitas Islam Indonesia, Yogyakarta.

Tall, L. (1972), **Structural Steel design** Second Edition, The Ronald Press Company, New York.

Trahair, N.S. and M. A. Bradford (1977), **The Behaviour And Design of Steel Structures** Second Edition, Chapman and Hall, New York.

LAMPIRAN 1

KARTU PESERTA TUGAS AKHIR

NO.	N A M A	NO. MHS.	BID. STUDI
1	Nani Rahayu	97511324	Teknik Sipil
2	Lika Mustika Hasan	97511347	Teknik Sipil

JUDUL TUGAS AKHIR :

.....Kapasitas kelam terusurun dari profil Lips Chanal bentukan dingin.
.....

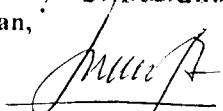
**PERIODE II : DESEMBER - MEI
TAHUN : 2002 / 2003**

No.	Kegiatan	Bulan Ke :					
		Des.	Jan.	Peb.	Mar.	Apr.	Mei.
1.	Pendaftaran						
2.	Penentuan Dosen Pembimbing						
3.	Pembuatan Proposal						
4.	Seminar Proposal						
5.	Konsultasi Penyusunan TA.						
6.	Sidang-Sidang						
7.	Pendadaran						

DOSEN PEMBIMBING I : ...Ir. H. Sa'widi, MSC.E, PhD.
DOSEN PEMBIMBING II : ...Ir. Fathkurnizoman N., MS.



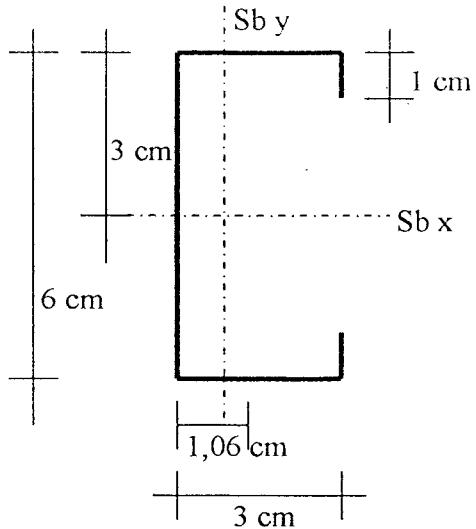
Yogyakarta, ...27, Feb. 2003...
a.n. Dekan,


.....Ir. H. Munadhir, MS.....

Seminar :
Sidang :
Pendadaran :

LAMPIRAN 2

Properti Dimensi Benda Uji



Properti *Light Lips Channal*:

$$\text{luas penampang } (A) : 155,8 \text{ mm}^2,$$

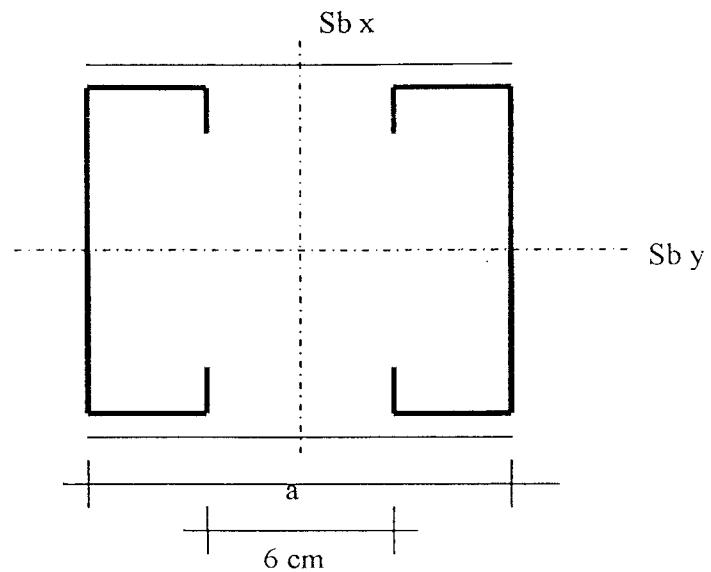
$$I_x : 93140 \text{ mm}^4,$$

$$I_y : 21300 \text{ mm}^4,$$

$$\text{radius girasi } (r) = \sqrt{\frac{I}{A}},$$

$$\begin{aligned} \text{radius girasi terhadap sumbu x } (r_x) &= \sqrt{\frac{I_x}{A}} \\ &= \sqrt{\frac{93140}{155,8}} \\ &= 24,4503 \text{ mm}, \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{radius girasi terhadap sumbu y } (r_y) &= \sqrt{\frac{I_y}{A}} \\ &= \sqrt{\frac{21300}{155,8}} \\ &= 11,69 \text{ mm}. \end{aligned}$$



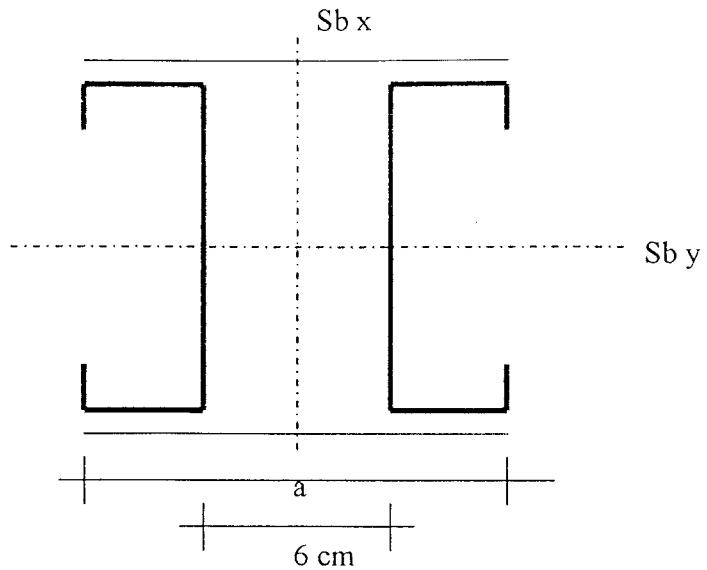
Properti *Light Lips Channal* ganda *Front to Front* :

$$\begin{aligned} \text{Luas penampang gabungan } (A_{gab}) &= 2.A \\ &= 2.155,8 \\ &= 311,6 \text{ mm}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} h &= a - 2C_y \\ &= 120 - 2.10,6 \\ &= 98,8 \text{ mm} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{Momen Inersia} & I_o = \frac{A.h^2}{2} \\ &= (155,8.98,8^2)/2 \\ &= 760416,176 \text{ mm}^4 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} I &= I_o + 2I_I \\ &= 760416,176 + 2.21300 \\ &= 803016,176 \text{ mm}^4 \end{aligned}$$



Properti *Light Lips Channal* ganda Back to Back :

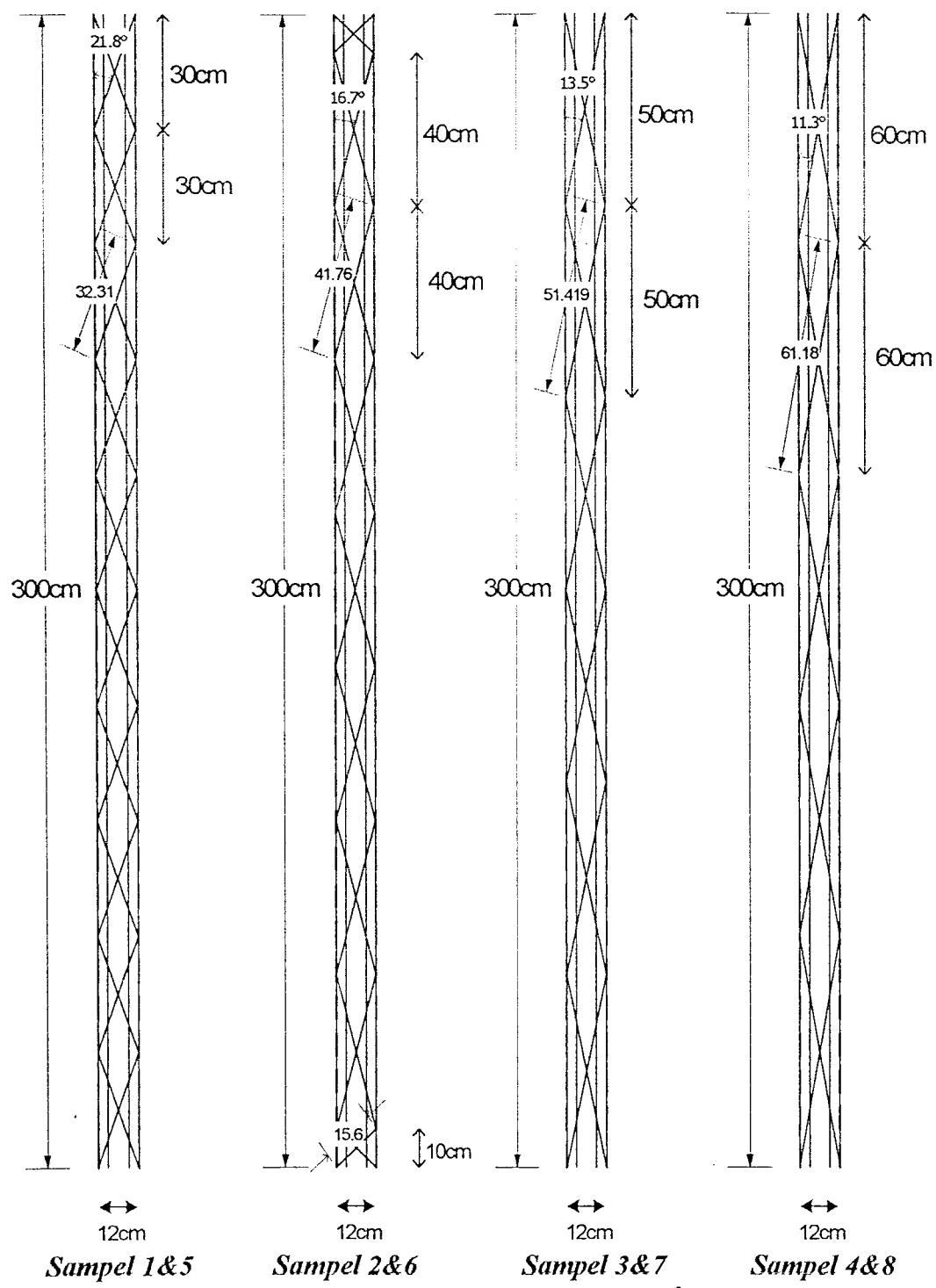
$$\begin{aligned} \text{Luas penampang gabungan } (A_{gab}) &= 2.A \\ &= 2.155,8 \\ &= 311,6 \text{ mm}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} h &= 60 + 2C_y \\ &= 60 + 2.10,6 \\ &= 81,2 \text{ mm} \end{aligned}$$

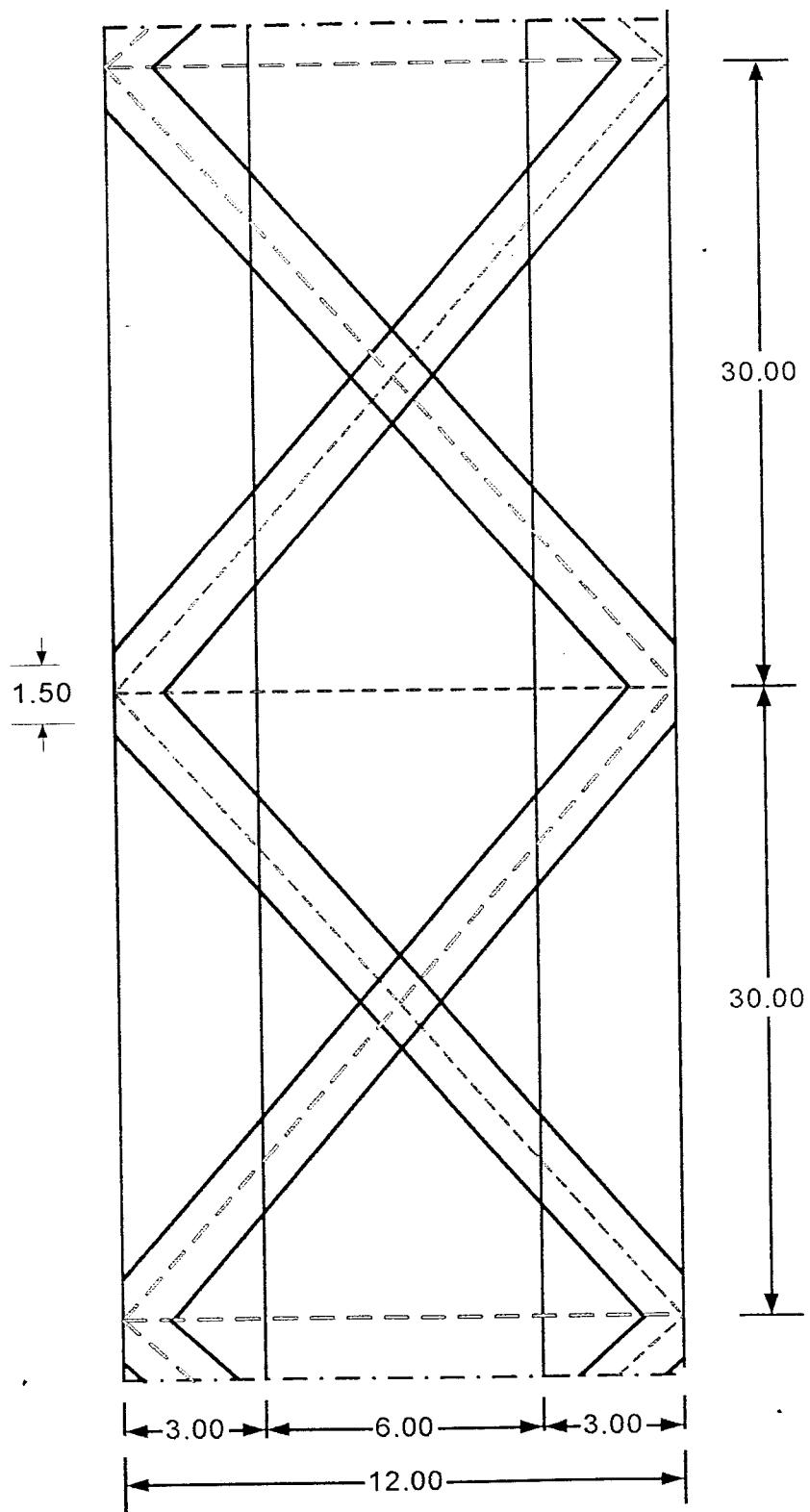
$$\begin{aligned} \text{Momen Inersia} \quad I_o &= \frac{A.h^2}{2} \\ &= (155,8.81,2^2)/2 \\ &= 512628,976 \text{ mm}^4 \\ I &= I_o + 2I_I \\ &= 512628,976 + 2.21300 \\ &= 556228,976 \text{ mm}^4 \end{aligned}$$

LAMPIRAN 3

BENDA UJI



DETAIL SAMBUNGAN



LAMPIRAN 4

Perhitungan Koefisien Tekuk Pelat (k)

Kolom 1, $\lambda_1=25,66$ pada pengujian kuat tekan kolom tersusun perangkai silang ganda memiliki $F_{cr}=108,0326$ MPa, lebar $b=60\text{mm}$ dan tebal $t=1,2\text{mm}$ sehingga rasio $b/t=50$, maka

$$k = \frac{12F_{cr}(1-\mu^2)(b/t)^2}{\pi^2 E}$$

$$k = \frac{12 \cdot 108,0326(1-\mu^2)(50)^2}{\pi^2 E}$$

$$k = 1.4937$$

Nilai $k = 1.4937$ dimasukkan ke dalam persamaan tegangan kritis pelat (Persamaan 3.1).

$$F_{cr} = 1.4937 \frac{\pi^2 E}{12 \cdot (1 - 0,3^2) \cdot (b/t)^2}$$

$$F_{cr} = 1.35 \frac{E}{(b/t)^2}$$

$$(b/t)^2 = 1.35 \frac{E}{F_{cr}}$$

Penelitian ini didapatkan nilai F_{cr} sama dengan nilai F_y , persamaan diatas menjadi

$$(b/t)^2 = 1.35 \frac{E}{F_y}$$

$$(b/t) = \sqrt{1.35 \frac{E}{F_y}}$$

$$(b/t)=1.162\sqrt{\frac{E}{F_y}}$$

LAMPIRAN 5

Perhitungan Modulus Tangen (E_t)

Perhitungan modulus tangen didapatkan dari persamaan :

$$P_{cr} = \frac{\pi^2 E_t I}{(KL)^2}$$

Kolom sampel 1 dengan $\lambda_I=25,66$ pada pengujian kuat tekan kolom tersusun perangkai diagonal *front to front* memiliki $F_{cr}= 108,03$ MPa, lebar $b=60$ mm dan tebal $t=1,2$ mm, sehingga rasio $b/t = 50$.

$$F_{cr} = \frac{\pi^2 E_t}{(KL/r)^2}$$

$$E_t = \frac{F_{cr} (KL/r)^2}{\pi^2}$$

$$E_t = \frac{108,03 (1.300 / 70,765)^2}{\pi^2}$$

$$E_t = 193511,46 \text{ MPa}$$

LAMPIRAN 6

Perhitungan dengan Metode Bleich

Kolom 1 menggunakan profil 2C60x30x10x1,2 mm dengan perangkai dari pelat 15 x 0,2 mm. Dimana profil C mempunyai properties sebagai berikut:

$$A = 155,8 \text{ mm}^2,$$

$$E = 2 \cdot 10^5 \text{ MPa},$$

$$L = 3000 \text{ mm},$$

$$A_d = 30 \text{ mm}^2,$$

$$L_I = 300 \text{ mm},$$

$$d = 32,311 \text{ mm},$$

$$C_y = 10,6 \text{ mm},$$

$$a = 120 \text{ mm},$$

$$I_y = 21300 \text{ mm}^4,$$

$$I_x = 93140 \text{ mm}^4 \text{ dan}$$

$$r_{min} = 11,69 \text{ mm}.$$

Perangkai silang ganda menggunakan pelat 15 x 0,2 mm, maka

$$h = a - 2 C_y$$

$$= 120 - 2 \cdot 10,6$$

$$= 98,8 \text{ mm}$$

$$I_0 = \frac{A \cdot h^2}{2}$$

$$= 155,8 \cdot 98,8^2 / 2$$

$$= 760416,176 \text{ mm}^4$$

$$I = I_o + 2I_1$$

$$= 760416,176 + 2.21300$$

$$= 803016,176 \text{ mm}^4$$

$$k = \sqrt{1 + \frac{\pi^2 E_t I_o}{l^2} \frac{d}{2E L_1 h^2 A_d}}$$

$$k = \sqrt{1 + \frac{\pi^2 \cdot 193511,46 \cdot 803016,176}{3000^2} \frac{32,311}{2.2 \cdot 10^5 \cdot 300 \cdot 98,8^2 \cdot 30}}$$

$$k = 1.000000742047$$

$$P_{cr} = \frac{\pi^2 \cdot E_t \cdot I}{(k \cdot l)^2}$$

$$P_{cr} = \frac{\pi^2 \cdot 193511,46 \cdot 803016,176}{(1,000000742047 \cdot 3000)^2}$$

$$P_{cr} = 17375,25456 \text{ kg}$$

$$F_{cr} = \frac{P_{cr} \cdot 9,81}{A_{gab}}$$

$$F_{cr} = \frac{17375,25456 \cdot 9,81}{311,6}$$

$$F_{cr} = 547,0194 \text{ MPa.}$$

LAMPIRAN 7

Perhitungan Tegangan Berdasarkan AISC

Pengaruh tekuk setempat yang terjadi sebelum kekuatan kolom keseluruhan tercapai diperhitungkan dengan mengalikan tegangan maksimum yang dapat dicapai dengan faktor bentuk Q . Faktor bentuk Q dipengaruhi oleh bentuk penampang, dimana :

$$Q = Q_a \cdot Q_s$$

Faktor bentuk untuk elemen penampang yang tidak diperkuat adalah Q_s . Faktor bentuk Q_s diperhitungkan apabila,

$$\left(\frac{b}{t}\right) > \left(\frac{76}{\sqrt{F_y}}\right)$$

besar Q_s menurut AISC adalah,

$$Q_s = 1,340 - 0,00447 \frac{b}{t} \sqrt{F_y}$$

Apabila semua elemen penampang diperkuat maka nilai $Q_s = 1,0$. Dalam penelitian ini profil yang digunakan adalah *Lips Channal* ganda yang disatukan secara *front to front* dan *back to back* sehingga membentuk penampang kotak. Semua elemen pelat pembentuknya merupakan elemen yang diperkuat sehingga memiliki nilai $Q_s = 1,0$.

Faktor bentuk untuk elemen penampang yang diperkuat adalah Q_a . Faktor bentuk Q_a diperhitungkan apabila,

$$\left(\frac{b}{t}\right) > \left(\frac{238}{\sqrt{F_y}}\right)$$

Pada penelitian ini penampang yang digunakan tegangan leleh $F_y = 21,349$ ksi memiliki rasio b/t terbesar adalah 50 (lebar profil 60 mm dan tebal 1,2 mm),

$$\left(\frac{60}{1,2}\right) > \left(\frac{238}{\sqrt{21,349}}\right)$$

$$b/t = 50 < 51,5096$$

Berdasarkan hitungan diatas dapat diambil kesimpulan bahwa tekuk setempat tidak mengalami efisiensi penampang, sehingga $Q_a=1$

Besar tegangan kritis menurut AISC dapat ditentukan dengan menggunakan persamaan tegangan kritis kolom seperti pada persamaan dibawah ini.

$$F_{cr} = Q.F_y \left[1 - \frac{Q.F_y}{4\pi^2.E} \left(\frac{KL}{r} \right)^2 \right]$$

$$\text{Apabila } C_c = \sqrt{\frac{2\pi^2.E}{Q.F_y}}$$

$$C_c = \sqrt{\frac{2.\pi^2.29000}{1.21,349}}$$

$$C_c = 163,665$$

maka

$$F_{cr} = Q.F_y \left[1 - \frac{KL/r^2}{2C_c^2} \right]$$

$$F_{cr} = 1.21,349 \left[1 - \frac{8,554}{2.163,665^2} \right]$$

$$F_{cr} = 21,320 \text{ ksi}$$

Apabila KL/r lebih dari C_c maka tegangan kritis yang terjadi adalah

$$F_{cr} = \frac{\pi^2 E}{(KL/r)^2}$$

Tegangan ijin F_a menurut AISC dapat ditentukan dengan mereduksi tegangan kritis dengan faktor keamanan FS . Tegangan kritis F_{cr} dan tegangan ijin F_a dihitung karena akan dibandingkan dengan tegangan kritis F_{cr} pengujian.

$$FS = \frac{5}{3} + \frac{3}{8} \left(\frac{KL/r}{C_c} \right) - \frac{1}{8} \left(\frac{KL/r}{C_c} \right)^3$$

$$FS = \frac{5}{3} + \frac{3}{8} \left(\frac{8,554}{163,665} \right) - \frac{1}{8} \left(\frac{8,554}{163,665} \right)^3$$

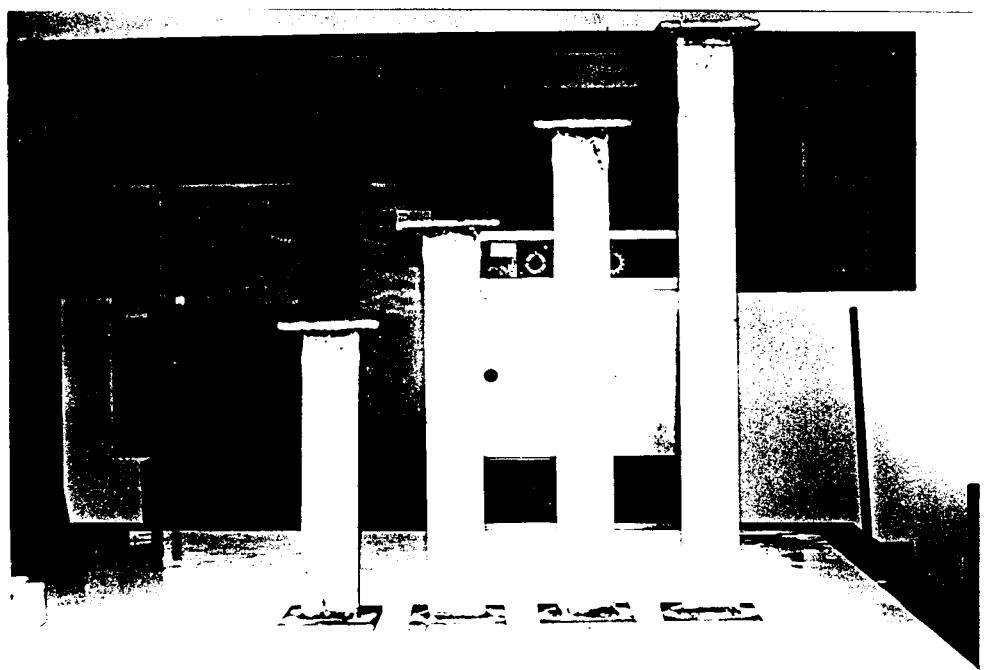
$$FS = 1,686$$

$$F_a = F_{cr}/FS$$

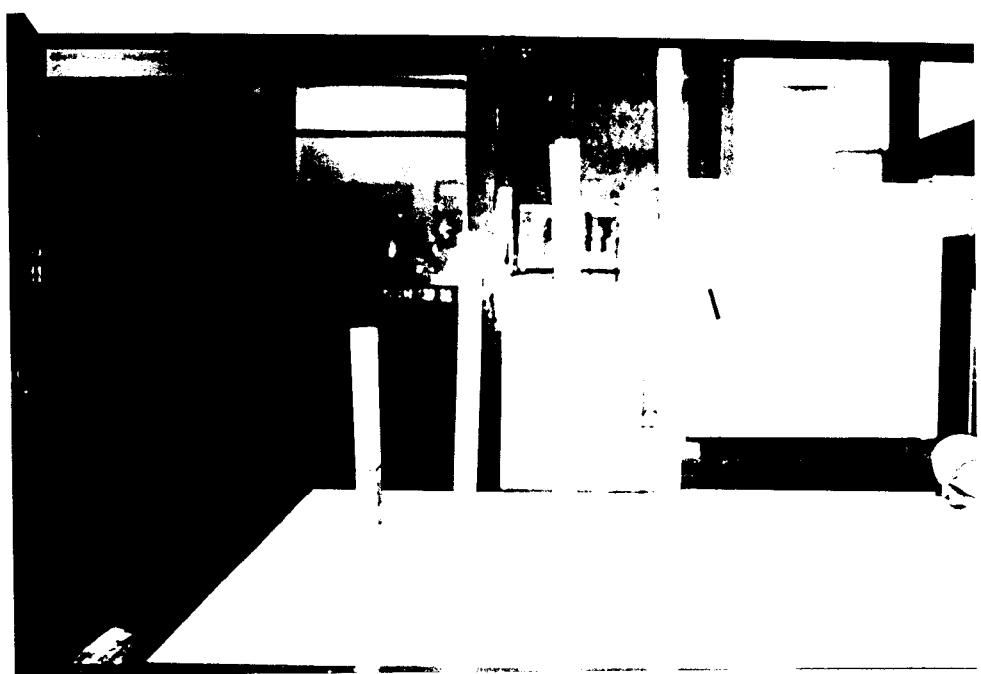
$$F_a = 21,349/1,686$$

$$F_a = 1.686$$

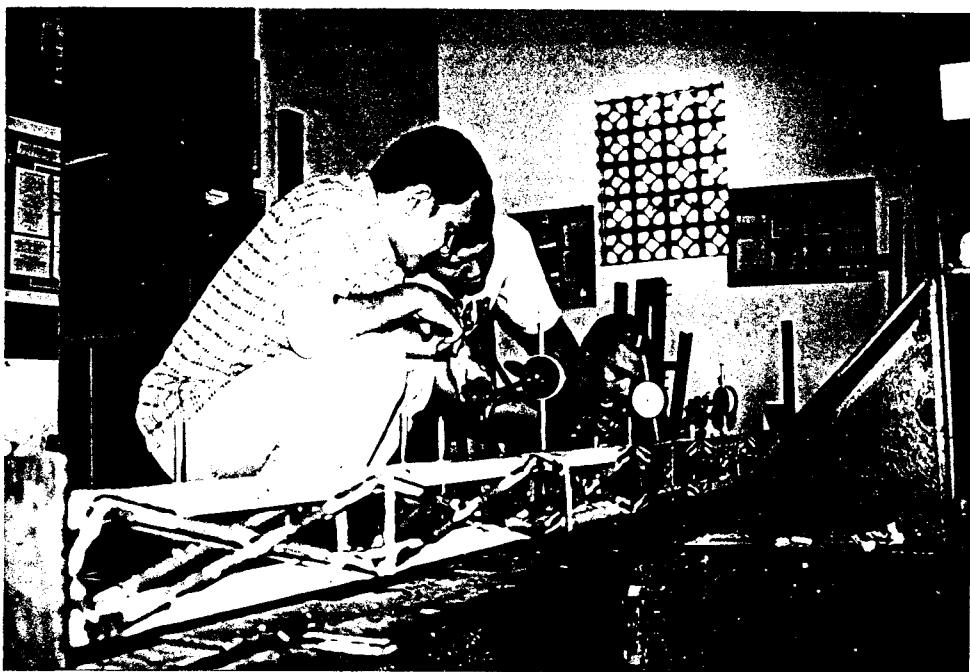
LAMPIRAN 8



Gambar A Hasil pengujian tekan profil *Lips Channal* dengan pelat dasar



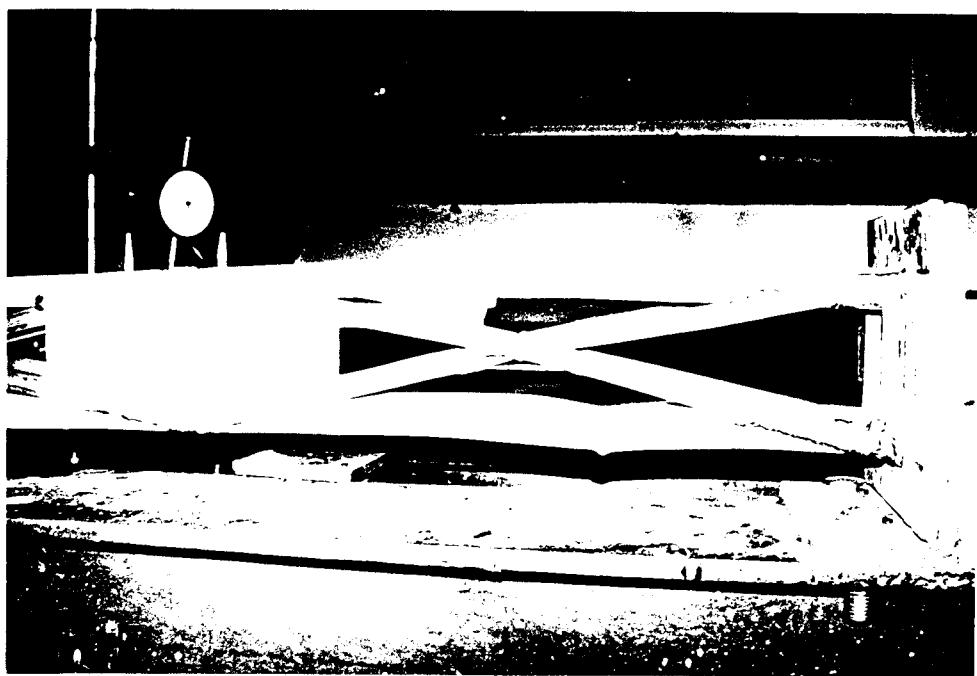
Gambar B Hasil pengujian tekan profil *Lips Channal* tanpa pelat dasar



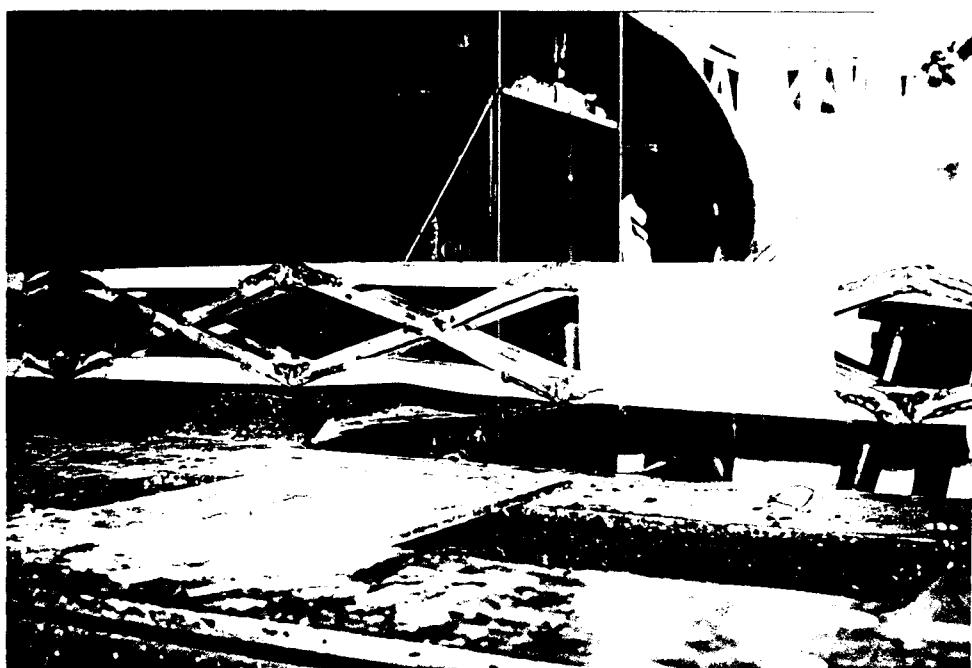
Gambar C Pemasangan benda uji kolom tersusun



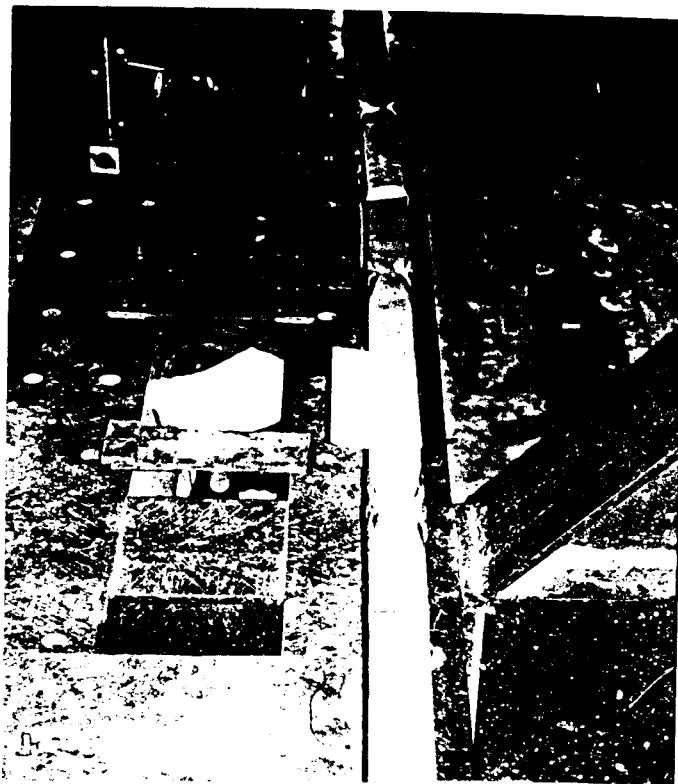
Gambar D Benda uji kolom tersusun setelah diset



Gambar E Tekuk lokal yang terjadi pada kolom tersusun



Gambar F Tekuk lokal yang terjadi pada kolom tersusun



Gambar G Tekuk lokal yang terjadi pada kolom tersusun



Gambar H Tekuk lokal yang terjadi pada kolom tersusun