

Modifikasi Struktur Bangunan Gedung Hotel Fave Dengan Menggunakan Rangka Baja

Imron Hamzah^{1*}, Eka Susanti², dan Jaka Propika³

^{1,2,3}Program Studi Teknik Sipil, FTSP, ITATS

^{1*}ihamzah08@gmail.com, ^{2*}ekasusanti2015@gmail.com

Abstract

The owner of Fave Hotel requested to have efficient structure of building which could be accomplished faster than reinforced concrete. Therefore, steel material which has the same characteristics as the owner desire was selected. The idea of redesigning the building structure by means of steel came out as it has some advantages such as high strength, uniformity, and ductility. The problems of calculation were focused on the results of remodeling the structure using steel and the structural behavior toward drift, seismic shear, and mass participation. In terms of remodeling the structure calculation using steel, the results were as follows: the main beam consisted of plate beam for floors 1-12 (transverse beam WF 350.175.7.11 and long beam WF 400.200.8.13) and plate beam for roof (transverse beam WF 300.150.6.5.9 and long beam WF 350.175.7.11). The major column included floors 1-2 (Hbeam 500.500.20.30), floors 1-2 lobby entrance (WF 400.200.8.13), floors 3-6 (Hbeam 500.500.15.30), and floors 7-12 (WF 500.300.12.22), Bresing (Hbeam 200.200.10.16). Meanwhile, the structural behaviour of Fave Hotel building post-redesigning had met the seismic loading and analysis by SAP 2000: mass participation ratio was 99% > 90%, fundamental period reached 1.52 second, shear force of seismic base was more than 85%, permitted shear force and shear direction went to axes X and Y, the biggest inter-storey drift was 12.87 mm, thus it did not exceed the permitted drift 38.50 mm.

Keywords: Drift, mass participation, modification, seismic shear force, steel frame.

Abstrak

Struktur bangunan hotel fave didisain dengan material beton bertulang, namun pihak owner menginginkan struktur yang lebih efisien, dalam hal berat struktur. Maka dipilihlah material baja dengan karakteristik yang sama seperti yang di inginkan pihak owner. Ide redesign menggunakan baja ini timbul karena baja memiliki berbagai keunggulan dibanding beton bertulang. Diantaranya adalah, dengan inersia yang sama, baja memiliki kapasitas yang lebih tinggi, baja juga memiliki keseragaman kualitas material yang lebih terjamin karena hasil buatan pabrik. Selain itu, baja juga memiliki daktilitas yang lebih tinggi dibanding beton bertulang dan berat struktur yang lebih ringan. Tujuan dari penelitian ini adalah meredesign struktur dengan menggunakan material baja dan mengetahui perilaku struktur terhadap *drift*, gaya geser gempa dan partipasi massa. Hasil redesign struktur dengan menggunakan baja adalah: Balok utama dari lantai 1-12 (balok melintang WF 350.175.7.11 dan balok memanjang WF 400.200.8.13) dan balok atap (balok melintang WF 300.150.6.5.9 dan balok memanjang WF 350.175.7.11). Kolom utama lantai 1-2 (Hbeam 500.500.20.30), kolom lantai 1-2 lobby entrance (WF 400.200.8.13), kolom lantai 3-6 (Hbeam 500.500.15.30), dan kolom lantai 7-12 (WF 500.300.12.22). Bresing menggunakan Hbeam 200.200.10.16. Untuk perilaku struktur diperoleh dari hasil analisa program SAP 2000, hasil analisisnya adalah :Partisipasi massa memiliki rasio 99% > 90%, Periode fundamental mencapai waktu 1,52 detik, Gaya geser dasar gempa mencapai lebih dari 85% gaya geser ijin dengan arah gesernya lebih mengarah ke sumbu X dan Y, Simpangan antar lantai terbesar adalah 12,87 mm sehingga tidak lebih dari simpangan ijin sebesar 38,50 mm.

Kata kunci: Drift, Gaya Geser Gempa, Modifikasi, Partipasi Massa, Rangka Baja

1. Pendahuluan

Pada struktur bangunan hotel fave, pihak owner menginginkan struktur yang lebih efisien, dalam hal berat struktur. Maka dipilihlah material baja dengan karakteristik yang sama seperti yang di inginkan pihak owner.

Untuk bahan studi ini di peroleh data perencanaan Hotel Fave Surabaya dengan jumlah total 13 lantai. Dengan konstruksi struktur baja, dimana baja yang digunakan adalah kolom menggunakan *hbeam*, balok menggunakan *wf (wide flange)* dan plat lantai menggunakan perpaduan antara beton yang berbekisting plat bondek dengan berisi tulangan *wiremesh*, serta pengaku pada kolom berupa bresing agar mampu menahan gaya lateral yang terjadi.

Masalah dalam perhitungan ini adalah bagaimana hasil remodeling perhitungan struktur dengan menggunakan baja dan bagaimana perilaku struktur terhadap drift, gaya geser gempa, partipasi massa. Dengan tujuan Mendapatkan hasil remodeling perhitungan struktur dengan menggunakan baja dan hasil perilaku struktur terhadap drift, gaya geser gempa, partipasi massa.

2. Tinjauan Pustaka

Dalam merencanakan gedung ini diperlukan pengetahuan dasar tentang profil baja baik dari studi literatur, jurnal-jurnal, dan skripsi seperti pada [7] Moh Rama Rosyd tentang "Perencanaan Gedung Parkir Dari Kontruksi Baja Dengan Lokasi Di Ft Unnes Dengan Menggunakan Plat Precast" yang menggunakan acuan [1] SNI 1729-2002 dan [6] LRFD pada perhitungannya dan penelitian [8] J Propika dkk 2019. Untuk memperkuat struktur gedung akibat gaya lateral dari gempa adalah dengan penggunaan bresing. Sehingga sistem gedung yang digunakan adalah Sistem Rangka Bresing Konsentrik Khusus (SRBKK). Selain itu diperlukan pengetahuan tentang perhitungan struktur secara keseluruhan misalnya tentang pembebanan maupun perhitungan struktur yang meliputi balok, sistem balok, kolom, bresing, dan sistem sambungan. Baja profil adalah material baja yang di bentuk dan di buat dengan mutu tertentu dan sesuai kebutuhan struktural. dalam perencanaan ini menggunakan dua jenis profil yakni Hbeam (kolom dan bresing) dan wide flange (balok).

Perencanaan pembebanan pada struktur ini untuk beban mati dan beban hidup menggunakan [5] PPIUG 1983 dan [3] SNI 1727 – 2013 , untuk beban gempa menggunakan [2] SNI 1726 – 2012, serta untuk kontrol pada balok, kolom dan bresing menggunakan [4] SNI 1729 – 2015.

3. Metode

Metode penelitian ini bersifat permodelan struktur dengan program SAP 2000. Dimulai dari disain struktur sekunder (pelat lantai, anak tangga, balok lift dan tangga). Dilanjutkan dengan disain struktur primer yang dimulai dari permodelan struktur baja dan pembebanan yang disesuaikan dengan pembebanan pada struktur eksisting (beton bertulang), yaitu beban mati, beban hidup dan beban gempa. Hasil analisis struktur digunakan untuk mendisain struktur primer (balok dan kolom) dan melihat perilaku struktur terhadap partipasi massa, drift dan gaya geser gempa.

Tabel 1. Rekap hasil perhitungan struktur sekunder

Struktur sekunder yang di tinjau	Fungsi	Profil
Pelat antai	Lantai 1-mezzanine	Tebal 10cm (M10-200)
	Lantai 2-atap	Tebal 9cm (M8-200)
Balok anak	Balok anak 1-11	WF 350.175.7.11
	Balok anak atap	WF 300.150.6,5.9
Balok lift	Balok lift penumpang	WF 350.175.7.11
Tangga	Pelat anak tangga	Plat tebal 3mm
	Pelat bordes	Plat tebal 9mm
	Pengaku anak tangga	Siku 50.50.5
	Balok bordes	WF 100.50.5.7
	Balok utama tangga	WF 200.100.5,5.8
	Balok penumpu tangga	WF 200.100.5,5.8

4. Hasil dan Pembahasan

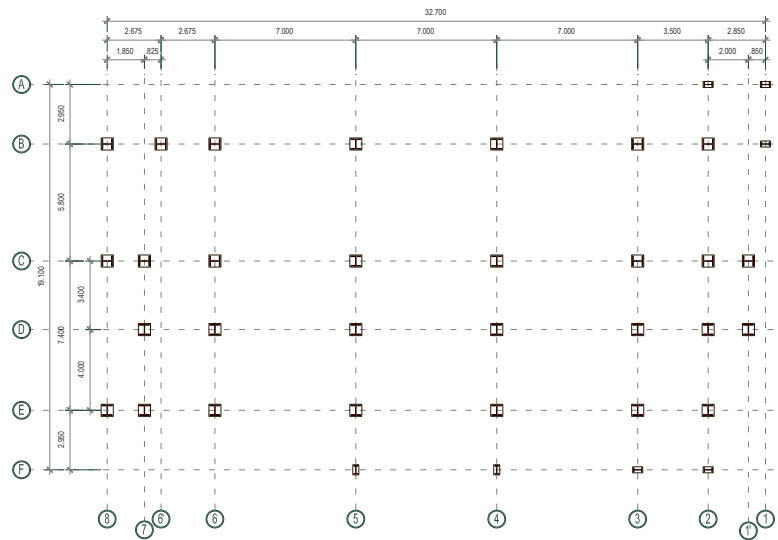
4.1. Struktur Sekunder

Hasil disain dari struktur sekunder, yaitu plat bondek lengkap dengan tulangan wire mesh, balok anak, balok lift dan tangga dapat dilihat pada Tabel 1.

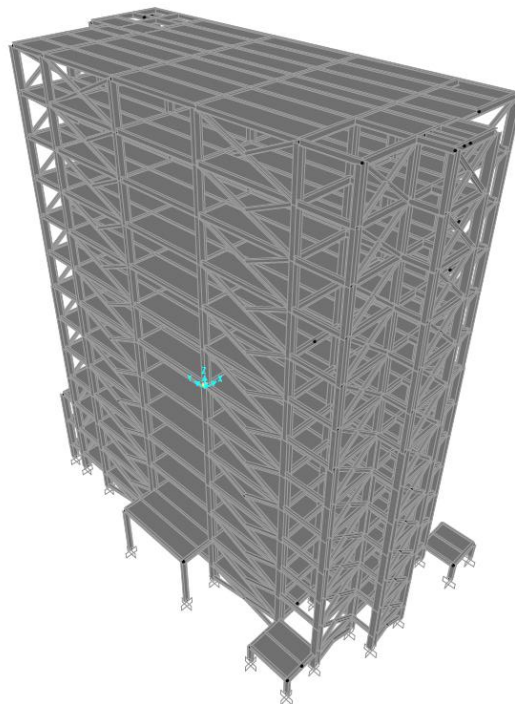
4.2. Struktur Primer

A. Permodelan Struktur

Permodelan struktur menggunakan SAP 2000 mengacu pada denah bangunan gambar 1. Dengan jumlah lantai adalah 13 lantai dan tinggi bangunan adalah 37,6m. Hasil permodelan SAP 3D dapat dilihat pada gambar 2



Gambar 1. Denah lantai atap



Gambar 2. Permodelan SAP 3D

B. Kontrol Desain Struktur

Desain struktur harus dikontrol terhadap standart keamanan dan kenyamanan yang sesuai dengan SNI 2847 2012. Kontrol tersebut adalah:

1. Kontrol partisipasi massa.
2. Kontrol nilai respon spektrum.
3. Kontrol periode getar struktur.
4. Kontrol batas simpangan (*drift*)

B.1. Kontrol partisipasi massa

Partisipasi massa diperoleh dari hasil analisis SAP 2000, tertera pada tabel 2

Tabel 2 Rasio Partisipasi Massa Hotel Fave Surabaya

Out put Case	Step Num	SumUX	SumUY	Out put Case	Step Num	SumUX	SumUY
MODAL	1	0,027	0,663	MODAL	7	0,845	0,859
MODAL	2	0,673	0,692	MODAL	8	0,846	0,909
MODAL	3	0,675	0,693	MODAL	9	0,904	0,909
MODAL	4	0,676	0,855	MODAL	10	0,904	0,942
MODAL	5	0,842	0,855	MODAL	11	0,937	0,942
MODAL	6	0,845	0,856	MODAL	12	0,937	0,989

Pada mode ke 9 struktur sdh mencapai partisipasi massa > 90%

B.2. Kontrol nilai respon spektrum

Gedung ini direncanakan dengan Sistem Rangka Bresing Konsentris Khusus (SRBKK) dengan struktur keseluruhan menggunakan material baja.

- Faktor pembesaran defleksi (C_d) = 5,5
- Koefisien modifikasi respons (R) = 7
- Faktor kuat- lebih sistem (Ω_o) = 2,5
- Faktor keutamaan $I_e = 1$
- Berikut adalah nilai parameter respon spektrum untuk wilayah surabaya dengan kondisi tanah sedang (kelas situs SD):

Penentuan koefisien nilai situs

$$S_s = 0,66 \text{ dan } S_1 = 0,31$$

$$F_a = 1,3 \text{ dan } F_v = 1,9$$

$$S_{MS} = F_a \times S_s = 0,56 \text{ dan } S_{M1} = F_v \times S_1 = 0,31$$

$$S_{DS} = (2/3) \times F_a \times S_s = 0,56 \text{ dan } S_{D1} = (2/3) \times F_v \times S_1 = 0,314$$

$$T = 0 ; T_0 = 0,2 (S_{D1} / S_{DS}) = 0,11 \text{ dan } T_1 = T_s = (S_{D1} / S_{DS}) = 0,56$$

$$S_a = S_{DS} \left(0,4 + 0,6 \frac{T}{T_0} \right) = 0,22 ; T < T_0$$

$$S_a = S_{DS} = 0,56 ; T_0 \leq T \leq T_s$$

$$S_a = \frac{S_{DS}}{T_s} = \frac{0,56}{0,56} = 1 ; T < T_s$$

$$C_s \text{ maks} = SDS / (R / I_e) = 0,562 / (7 / 1) = 0,080$$

$$C_s \text{ hitungan} = SD1 / (T_a \times (R / I_e)) = 0,314 / (1,483 \times (7 / 1)) = 0,030$$

$$C_s \text{ min} = 0,044 \times SDS \times I_e = 0,044 \times 0,562 \times 1 \geq 0,01 = 0,025$$

$$C_s \text{ min tambahan} = SD1 / 0,6g / (R / I_e) = 0,314 / (1,483 \times (7 / 1)) = 0,048$$

(menentukan, karena mendekati nilai C_s maks 0,048)

Tabel 3. Hasil output SAP 2000v14 berat bangunan total

OutputCase	CaseType	GlobalFX	GlobalFY	GlobalFZ
Text	Text	Kgf	Kgf	Kgf
1D + 1L	Combination	8,128E-10	-5,93E-10	4354561,5

Dari hasil analisis yang tertera di tabel 3, didapatkan nilai berat total struktur adalah 4354561,46kg maka :

$$V_{\text{statik}} = C_s \cdot W_t = 0,048 \cdot 4354561,46 \text{ kg} = 209453,11 \text{ kg}$$

Tabel 4. Hasil output Gaya Geser akibat Beban Gempa

Output Case	Case Type	GlobalFX	GlobalFY
		Kgf	Kgf
QUAKE X	LinRespSpec	256557,32	83772,07
QUAKE Y	LinRespSpec	86819,3	245008,12

$$\text{Arah Gempa X: } V_{\text{dinamik}} < 85\% \cdot V_{\text{statik}} = 256557,32 \text{ kg} < 1768035,15 \text{ kg (Not OK)}$$

$$\text{Arah Gempa Y: } V_{\text{dinamik}} < 85\% \cdot V_{\text{statik}} = 245008,12 \text{ kg} < 178035,15 \text{ kg (Not OK)}$$

Karena dari kontrol di atas analisis struktur masih belum memenuhi syarat nilai akhir respon. Pada Pasal 11.1.4 SNI 03-1726-2012 Pasal 7.9.4.2 dijelaskan apabila gaya geser dasar hasil analisis kurang dari 85%, maka harus diperbesar dengan factor skala $0,85 \times \frac{C_s \cdot W_t}{V}$ maka:

Pembesaran dengan Faktor Skala:

$$\text{Arah Gempa X: } 0,85 \times \frac{C_s \cdot W_t}{V} = 0,85 \times \frac{209453(11)}{256557,32} = 0,694$$

$$\text{Arah Gempa Y: } 0,85 \times \frac{C_s \cdot W_t}{V} = 0,85 \times \frac{209453(11)}{245008,12} = 0,727$$

Tabel 5. Hasil output Gaya Geser akibat Beban Gempa dengan pembesaran

Output Case	Case Type	GlobalFX	GlobalFY
		Kgf	Kgf
QUAKE X	LinRespSpec	178022,30	60239,48
QUAKE Y	LinRespSpec	60858,14	177781,00

$$\text{Arah Gempa X: } V_{\text{dinamik}} < 85\% \cdot V_{\text{statik}} = 178022,30 \text{ kg} < 178035,15 \text{ kg (OK)}$$

$$\text{Arah Gempa Y: } V_{\text{dinamik}} < 85\% \cdot V_{\text{statik}} = 177781,00 \text{ kg} < 178035,15 \text{ kg (OK)}$$

Setelah dikalikan dengan faktor skala untuk arah X = 0,694 dan Y = 0,727, dapat disimpulkan bahwa analisis struktur memenuhi persyaratan SNI 03-1726-2012 Pasal 7.8.

B.3. Kontrol periode getar struktur.

Untuk mencegah penggunaan struktur gedung yang terlalu fleksibel, nilai waktu getar alami fundamental (T) dari struktur gedung harus dibatasi.

Berdasarkan SNI 1726:2012, periode fundamental struktur harus ditentukan dari :

$$T_{\text{minimum}} = C_t \cdot h_n^x = 0,0731 \cdot 37,6^{0,75} = 1,11 \text{ s}$$

$$T_{\text{maksimum}} = C_u \cdot T_{\text{minimum}} = 1,4 \cdot 1,11 = 1,55 \text{ s}$$

Keterangan:

Besarnya koefisien tersebut tergantung dari nilai SD1, ketinggian struktur 37,6m dan sistem struktur rangka baja dengan bresing konsentrik sehingga pada Tabel 15 SNI 1726:2012 didapatkan nilai :

$$C_t = 0,0731; C_u = 1,4; x = 0,75 \text{ dan } h_n = 37,6 \text{ m}$$

Dari hasil analisis SAP 2000 periode dan frekuensi struktur dapat dilihat pada Tabel 6

Tabel 6. Periode dan Frekuensi Struktur

Out put Case	Step Num	Period (sec)	Frequency (Cyc/Sec)	Out put Case	Step Num	Period (sec)	Frequency (Cyc/Sec)
MODAL	1	1,5232	0,6565	MODAL	8	0,2479	4,0338
MODAL	2	1,3967	0,7160	MODAL	9	0,2112	4,7354
MODAL	3	0,9292	1,0762	MODAL	10	0,1606	6,2255
MODAL	4	0,4744	2,1081	MODAL	11	0,1393	7,1765
MODAL	5	0,4167	2,3996	MODAL	12	0,0785	12,745
MODAL	6	0,2853	3,5055	MODAL	13	0,0723	13,823
MODAL	7	0,2695	3,7105				

Kontrol waktu getar alami fundamental nilai T

$$T_{a_{\text{minimum}}} < T_{a_{\text{output sap}}} < T_{a_{\text{maksimum}}}$$

$$1,11 \text{ s} < 1,52 \text{ s} < 1,55 \text{ s} \quad (\text{OK})$$

Maka berdasarkan kontrol waktu getar alami fundamental nilai T dari Output SAP masih dalam batas Periode yang diijinkan. Sehingga analisis struktur Hotel Fave Surabaya masih memenuhi syarat SNI 1726:2012 Pasal 7.8.2.

B.4. Kontrol Batas Simpangan (*Drift*).

Tabel 7. Kontrol Simpangan akibat Gempa arah X

Lantai	hi	δx_e (mm)	δx (mm)	Δ (mm)	Δa (mm)	$\Delta a/\rho$ (mm)	$\Delta \leq \Delta a/\rho$ (mm)
1	1600	0,00	0,00	0,00	32	32	OK
Mezanine	3000	0,54	2,14	2,14	60	60	OK
2	3000	2,39	9,56	7,42	60	60	OK
3	3000	4,81	19,26	9,70	60	60	OK
4	3000	7,65	30,58	11,32	60	60	OK
5	3000	10,75	43,02	12,44	60	60	OK
6	3000	14,05	56,21	13,19	60	60	OK
7	3000	17,44	69,77	13,56	60	60	OK
8	3000	21,03	84,14	14,36	60	60	OK
9	3000	24,68	98,72	14,58	60	60	OK
10	3000	28,32	113,27	14,55	60	60	OK
11	3000	31,87	127,48	14,21	60	60	OK
12	3000	35,28	141,12	13,64	60	60	OK
atap	3000	38,50	154,00	12,87	60	60	OK

Tabel 8. Kontrol Simpangan akibat Gempa arah Y

Lantai	hi	δx_e (mm)	δx (mm)	Δ (mm)	Δa (mm)	$\Delta a/\rho$ (mm)	$\Delta \leq \Delta a/\rho$ (mm)
1	1600	0,00	0,00	0,00	32	32	OK
Mezanine	3000	0,70	2,80	2,80	60	60	OK
2	3000	2,96	11,84	9,04	60	60	OK
3	3000	5,56	22,25	10,41	60	60	OK
4	3000	8,37	33,50	11,24	60	60	OK
5	3000	11,31	45,24	11,74	60	60	OK
6	3000	14,31	57,24	12,00	60	60	OK
7	3000	17,30	69,20	11,97	60	60	OK
8	3000	20,45	81,81	12,60	60	60	OK
9	3000	23,59	94,37	12,56	60	60	OK
10	3000	26,70	106,79	12,42	60	60	OK
11	3000	29,70	118,80	12,01	60	60	OK

12	3000	32,53	130,12	11,32	60	60	OK
atap	3000	35,12	140,49	10,37	60	60	OK

Dari hasil kontrol tabel di atas maka analisis struktur Hotel Fave Surabaya memenuhi persyaratan sesuai dengan SNI 1726:2012 Pasal 7.9.3 dan Pasal 7.12.1

C. Disain Struktur Primer

Hasil analisis struktur dari SAP 2000 adalah gaya dalam (Mu dan Pu) yang digunakan untuk mengontrol dimensi balok dan kolom struktur primer. Selain gaya dalam, hasil analisis SAP adalah perilaku struktur, yaitu nilai drift, gaya geser gempa dan partipasi massa .

C.1. Balok

Kontrol balok induk meliputi: kontrol penampang pelat badan dan sayap ($\lambda < \lambda_p$), kontrol kuat lentur akibat tekuk local ($M_u < \phi \cdot M_n$), kontrol kuat lentur akibat tekuk lateral ($L_b < L_p$), kontrol kuat geser ($V_u < \phi \cdot V_n$), dan kontrol lendutan ($f < f_{Maks}$).

Tabel 9. Disain struktur Balok

Tipe	Profil balok	Mu	Vu	f	ϕM_n	ϕV_n	f ijin
		Kg.m	kg	cm	Kg.m	kg	cm
Tipe 1	WF300x150x6,5x9	7148,8	5402,3	0,43	13051,9	26325	0,74
Tipe 2	WF350x175x7x11	13362,2	10058,7	0,56	21021,2	33075	0,74
Tipe 3	WF400x200x8x13	7540,3	8365,8	1,4	32148,8	43200	0,74

Cek Persyaratan Desain : $M_u < \phi M_n$, $V_u < \phi V_n$ dan $f < f_{ijin}$

C.2. Kolom

Perhitungan kolom induk meliputi: Tekuk Lokal Elemen Tekan pelat badan dan sayap ($\lambda < \lambda_p$), Tekuk Lokal Elemen Lentur pelat badan dan sayap ($\lambda < \lambda_p$), Tekuk Lateral, Kuat Lentur ($L_b < L_p$), Penampang Kondisi Plastis ($M_u < \phi_b \cdot M_n$), Kuat property geometri penampang tekan nominal P_n ($\frac{K L}{R} \leq 4,71 \sqrt{\frac{E}{F_y}}$), Tegangan Kritis Tekuk – Lentur ($\frac{F_y}{F_e} < 2,25$), Tegangan Kritis Tekuk – Puntir ($\frac{F_y}{F_e} < 2,25$), Kuat Tekan Nominal ($P_u < \phi \cdot P_n$), Amplifikasi Momen, dan Interaksi Tekan – Lentur $\frac{P_r}{P_c} > 0,2$.

Tabel 10. Disain struktur Kolom

Ket	Profil Kolom	Pu	Mux	Muy	ϕP_n	ϕM_{rx}	ϕM_{ry}	Ratio
		kg	kgm	kgm	kg	kgm	kgm	
Lantai 1-2	Hbeam 500.500.20.30	476534,5	8467,9	14630,6	938462,0	8471,1	14636,1	0,78
Lobby	WF 400.200.8.13	10640,4	670,2	4763,6	1222259,5	670,2	4763,6	0,87
Lantai 3-6	Hbeam 500.500.15.30	34651,6	2813,9	13200,5	860424,8	2814,2	13201,6	0,62
Lantai 7-12	WF 500.300.12.22	200239,8	2031,4	11914,2	429745,1	2031,4	11914,8	0,99

Cek Persyaratan Desain : $P_u < \phi P_n$, $M_{ux} < \phi M_{rx}$, $M_{uy} < \phi M_{ry}$ dan ratio interaksi aksial lentur < 1

C.3. Bressing

Perhitungan bressing meliputi: Kontrol penampang pelat badan dan sayap ($\lambda < \lambda_p$), Kontrol kelangsingan penampang ($\frac{K x L}{r} \leq \frac{1900}{\sqrt{F_y}}$), Parameter kelangsingan dengan faktor tekuk (ω), Kuat nominal penampang profil ($\frac{P_u}{\phi \cdot P_n} < 1$), dan Kontrol kuat beban aksial terfaktor ($P_u < \phi \cdot P_n$).

Sistem rangka bressing yang digunakan adalah Sistem Rangka Bressing Konsentrik Khusus, dengan type x.

Sesuai dengan hasil output SAP 2000 untuk kombinasi pembebanan ENVELOPE maka gaya dalam yang didapat adalah

$$P_u = -46630,19 \text{ Kg (Tekan)}$$

$$P_u = 33872,14 \text{ Kg (Tarik)}$$

Maka Profil yang digunakan adalah Hbeam 200 . 200 10 . 16 dengan f_y 250 Mpa dan f_u 410 Mpa

C.4. Sambungan

Untuk sambungan baut diperlukan nilai ϕV_n dan ϕR_n . Dari nilai R_n dan V_n , di ambil nilai yang terkecil guna mencari jumlah baut (n).

$$\phi V_n = 0,75 \cdot V_n \text{ dimana } V_n = r1 \cdot m \cdot A_b \cdot f_u \text{ baut}$$

$$\phi R_n = 0,75 \cdot R_n \text{ dimana } R_n = \phi_{\text{baut}} \cdot 2,4 \cdot t_p \cdot f_u \text{ profil}$$

$$\text{Jumlah baut, } n = V_u / \phi V_n$$

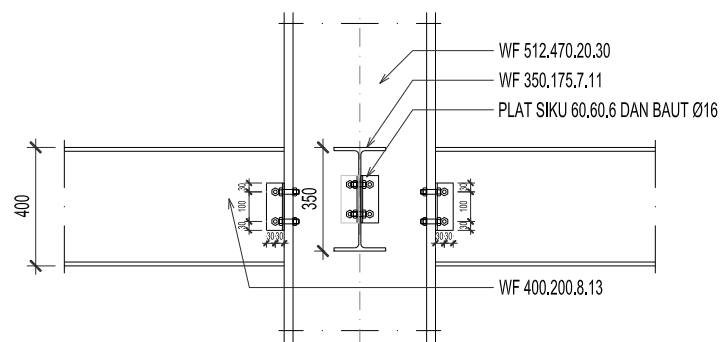
Dari hasil analisis, digunakan bressing dengan profil siku penyambung = L 80 . 80 . 8, diameter baut, $\phi = 16$ mm, luasan baut (A_b) = 201 mm² dan diameter lubang baut, $\phi = 18$ mm, $r1 = 0,5$. Jumlah baris (m) = 1 baris (pada badan balok dan kolom induk)

Mutu Baja profil siku penyambung $f_y = 250$ Mpa dan $f_u = 410$ Mpa

Mutu baut A235 $f_y = 585$ Mpa dan $f_u = 825$ Mpa

Tabel 11. Disain sambungan

Sambungan	V_u (kg)	Tebal pelat siku (mm)	ϕV_n	ϕR_n	Jumlah baut (n)
Balok induk dengan kolom induk	10058,67	0,6	6220,35	9446,4	2
Balok induk dengan balok anak	8458,59	0,6	6220,35	7084,80	2
Balok induk dengan balok induk tangga	1681,96	0,8	6220,35	7084,80	2
Bressing ke kolom induk	43630,19	1,1	12440,71	12988,80	4



Gambar 3. Sambungan balok induk – kolom induk lantai atap

5. Kesimpulan

Dari hasil perhitungan dan analisa yang telah dilakukan, maka dapat diambil kesimpulan sabagai berikut:

- Dari hasil perhitungan struktur sekunder diperoleh,
 - Pelat
 - Pelat Lantai1 sd mezzanine, tebal 10cm (M10-200)
 - Pelat Lantai2 sd atap, tebal 9cm (M8-200)
 - Balok anak
 - Balok anak lantai 1 sd 11, menggunakan WF 350.175.7.11
 - Balok anak atap, menggunakan WF 300.150.6,5.9
 - Balok lift , menggunakan WF 350.175.7.11
 - Tangga:
 - Pelat anak tangga, Plat tebal 3mm

- Pelat bordes, Plat tebal 9mm
 - Pengaku anak tangga, menggunakan Siku 50.50.5
 - Balok bordes, menggunakan WF 100.50.5.7
 - Balok utama tangga, menggunakan WF 200.100.5,5.8
 - Balok penumpu tangga, menggunakan WF 200.100.5,5.8
2. Dari hasil perhitungan struktur primer diperoleh
- Balok Utama
- Balok utama di Lantai 1-12, balok melintang menggunakan WF 350.175.7.11 dan balok memanjang menggunakan WF 400.200.8.13
 - Balok utama di Atap, balok melintang menggunakan WF 300.150.6,5.9 dan balok memanjang menggunakan WF 350.175.7.11.
- Kolom Utama
- Kolom utama lantai 1-2 menggunakan Hbeam 500.500.20.30
 - kolom lantai 1-2 bagian lobby entrance menggunakan WF 400.200.8.13
 - kolom lantai 3-6 menggunakan Hbeam 500.500.15.30
 - kolom lantai 7-12 menggunakan WF 500.300.12.22.
- Bresing menggunakan Hbeam 200.200.10.16.
3. Perilaku struktur diperoleh
- Partisipasi massa memiliki rasio $99\% > 90\%$,
 - Periode fundamental mencapai waktu 1,52 detik,
 - Gaya geser dasar gempa mencapai lebih dari 85% gaya geser ijin dengan arah gesernya lebih mengarah ke sumbu X dan Y,
 - Simpangan antar lantai terbesar adalah 12,87 mm sehingga tidak lebih dari simpangan ijin sebesar 38,50 mm.

Referensi

- [1] Badan Standarisasi Nasional. 2002. Tata cara perencanaan struktur baja untuk bangunan gedung (SNI 1729-2002).
 - [2] Badan Standarisasi Nasional. 2012. Tata cara perencanaan ketahanan gempa untuk struktur bangunan gedung dan non gedung (SNI 1726 – 2012).
 - [3] Badan Standarisasi Nasional. 2013. Beban umum untuk perancangan bangunan gedung dan struktur lain (SNI 1727 – 2013).
 - [4] Badan Standarisasi Nasional. 2015. Spesifikasi untuk bangunan gedung baja struktural (SNI 1729 -2015).
 - [5] Department pekerjaan umum. 1983. Peraturan pembebanan Indonesia untuk gedung 1983 (PPIUG 1983).
 - [6] LRFD Manual: Manual of Steel Construction, Load and Resistance Factor Design, 3rd Edition, 2001. (AISC-LRFD. 2002)
 - [7] Rosyd, Moh. 2005. Perencanaan Gedung Parkir Dari Kontruksi Baja Dengan Lokasi Di Ft Unnes Dengan Menggunakan Plat Precast. Semarang: Universitas Negeri Semarang.
 - [8] J Propika dkk. 2019. Penambahan Stressing Bar pada Perencanaan Struktur baja Gedung Parkir di Institut Teknologi Adhi Tama Surabaya, Prosiding SNTEKPAN ITATS 2019 Surabaya: Institut Teknologi Adhi Tama Surabaya.
-