

Studi Konstruksi Baja pada Bangunan Gedung Showroom Rodalink

Construction Study on Rodalink Showroom Building

Safrin Zuraidah¹, Is'Datul Rofikoh², K. Budi Hastono³

¹Program Studi Teknik Sipil, Fakultas Teknik, Universitas Dr. Soetomo Surabaya Jln. Semelowaru No. 84, Surabaya
Email : safrin.zuraidah@unitomo.ac.id

²Program Studi Teknik Sipil, Fakultas Teknik, Universitas Dr. Soetomo Surabaya Jln. Semelowaru No. 84, Surabaya
Email : isdatulrofikoh@gmail.com

³Program Studi Teknik Sipil, Fakultas Teknik, Universitas Dr. Soetomo Surabaya Jln. Semelowaru No. 84, Surabaya
Email : budi.hastono@unitomo.ac.id

Abstrak

Showroom Rodalink merupakan bangunan empat lantai yang sudah berdiri dibuat dari beton bertulang. Untuk membandingkan kebutuhan material yang berbeda, studi konstruksi bangunan ini dilakukan dengan menggunakan struktur baja berdasarkan SNI 1729:2020. Pertama, struktur baja dimodelkan menggunakan AutoCAD, kemudian analisis strukturnya dilakukan dengan program ETABS. Struktur baja terdiri dari elemen balok induk yaitu WF 350.175.6.9, WF 350.175.7.11, WF 350.250.9.14, dan WF 350.250.8.12. Untuk balok anak, profil optimalnya adalah WF 300.200.8.12, sedangkan untuk profil kolom adalah WF 400.300.10.16, dan untuk komponen X-bracing adalah WF 300.200.8.12. Perbandingan biaya material menunjukkan bahwa portal struktur baja 95,45% lebih mahal dengan total biaya Rp 826.467.401 dibandingkan portal struktur beton yang sebesar Rp 422.863.490. Mahalnya biaya material struktur baja disebabkan oleh biaya produksi dan bahan baku yang tinggi, proses pembuatan yang kompleks, serta perlindungan tambahan yang diperlukan untuk mencegah korosi.. Harga tersebut belum termasuk biaya tenaga kerja. Konstruksi beton membutuhkan waktu pengerjaan yang lebih lama dibandingkan konstruksi baja, sehingga potensi biaya tenaga kerja untuk struktur beton cenderung lebih tinggi.

Kata Kunci: Studi; Struktur Baja; Portal; ETABS.

Abstract

The Rodalink showroom is an existing four-story building constructed of reinforced concrete. To compare the different material requirements, a construction study of this building was conducted using a steel structure based on SNI 1729:2020. First, the steel structure was modeled using AutoCAD, then the structural analysis was carried out with the ETABS program. The steel structure consists of main beam elements namely WF 350.175.6.9, WF 350.175.7.11, WF 350.250.9.14, and WF 350.250.8.12. For the sub-beams, the optimal profile is WF 300.200.8.12, while for the column profile is WF 400.300.10.16, and for the X-bracing component is WF 300.200.8.12. The material cost comparison shows that the steel structure portal is 95.45% more expensive with a total cost of IDR 826,467,401 compared to the concrete structure portal of IDR 422,863,490. The high cost of steel structure materials is due to the high cost of production and raw materials, complex manufacturing processes, and additional protection required to prevent corrosion. The price does not include labor costs. Concrete construction takes longer than steel construction, so the potential labor costs for concrete structures tend to be higher.

Keywords: Redesign, Steel Structure, Portal, ETABS.

PENDAHULUAN

Surabaya, sebagai pusat ekonomi di Jawa Timur, menunjukkan pertumbuhan signifikan yang mendorong permintaan akan infrastruktur, termasuk gedung *showroom*. Struktur baja dianggap sebagai alternatif menjanjikan karena kekuatannya, ketahanannya terhadap gempa, dan kecepatan pemasangannya yang berpotensi menghemat waktu dan biaya tenaga kerja.

Penelitian sebelumnya juga mengindikasikan keunggulan struktur baja dalam hal kekuatan dan biaya perencanaan. Meskipun belum menjadi tren umum di Indonesia, kelebihan baja seperti kekuatan tinggi dan sifat daktail menjadikannya pilihan menarik untuk redesain bangunan.

Studi kasus ini berfokus pada redesain Gedung Showroom Rodalink di Jalan HR Muhammad No.28, Surabaya, yang saat ini menggunakan struktur beton bertulang. Gedung

empat lantai ini akan dianalisis ulang dengan mengganti struktur utamanya menggunakan baja profil WF untuk elemen balok dan kolom, mengacu pada SNI 03-1729-2020. Tujuan utama dari redesain ini adalah untuk mengevaluasi efektivitas dan efisiensi penggunaan struktur baja dibandingkan dengan struktur beton bertulang pada konteks bangunan *showroom* di Surabaya.

KAJIAN PUSTAKA

Dion dkk, 2023 melakukan Kajian Redesain Gedung Baru SMP Dr. Soetomo Surabaya menggunakan Struktur Baja,dengan software SAP 2000, didapat profil baja untuk komponen balok dalam redesain gedung baru SMP Dr. Soetomo Profil Balok Induk B1 WF 700x300x13x24, Profil Balok anak B2 WF 250x175x7x11, dan Profil Balok anak B3 WF 200x150x6x9. Untuk profil kolom K WF 400x400x18x28. Untuk harga kebutuhan material Portal struktur baja Rp.306.688.644 atau 44,22% lebih murah dibandingkan portal beton bertulang.hasilnya Untuk harga kebutuhan material Portal struktur baja Rp.306.688.644 atau 44,22% lebih murah dibandingkan portal beton bertulang. Santina, 2018 meneliti tentang Optimalisasi Profil Baja IWF Pada Konstruksi Bangunan Parkir Sepeda Motor 4 Lantai (Studi Kasus Gedung Spazio Tower 2, Surabaya)". Berdasarkan perhitungan dan analisa menggunakan software SAP 2000, Profil baja IWF yang optimal pada komponen balok memanjang adalah IWF 400 x 200 x 7 x 11 dan komponen balok melintang IWF 350 x 175 x 6 x 9, sedangkan pada komponen kolom baik melintang maupun memanjang menggunakan IWF 350 x 350 x 10 x 16. Pada dimensi terjadi pengurangan sebesar 33% dari profil eksisting, sedangkan momen nominal terfaktor (ϕM_n) terjadi pengurangan sebesar 45,1% dari profil eksisting dan terjadi pengurangan sebesar 2,1% pada kuat tekan nominal terfaktor (ϕP_u) dari profil eksisting. Kurniawan, 2018 meneliti Kajian Perencanaan Ulang Struktur Atas Gedung Laboratorium Dan Kelas Bersama CDAST 1 Universitas Jember Menggunakan Struktur Baja Hasilnya berdasarkan analisa perhitungan dan diketahui bahwa komponen struktur gedung telah memenuhi syarat untuk gedung tahan gempa dengan SRPMK. Profil kolom menggunakan WF 400.400.20.35, kolom tangga dan pemisah list WF 250.250.14.14, balok induk WF 400.300.10.16, balok anak 1 WF 350.250.9.14, balok anak 2 WF 250.175.7.11, balok anak 3 WF 200.150.6.9.

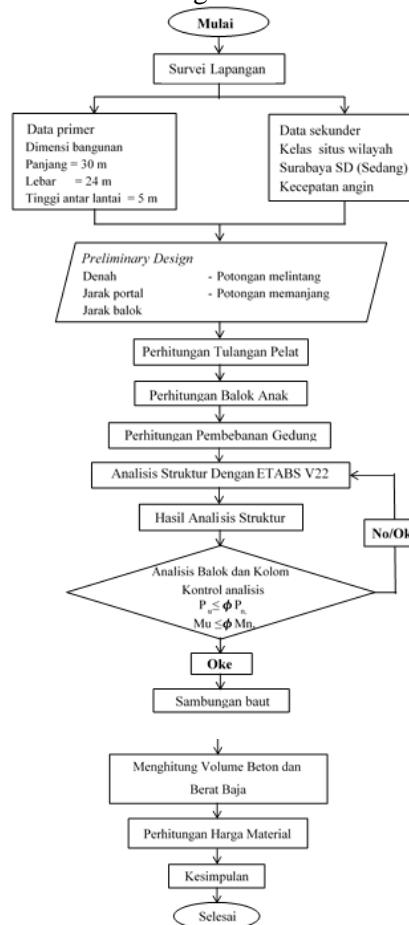
Suhardiawan, 2018, Merencana Ulang Struktur Atas Gedung Pemerintahan Kabupaten Bojonegoro Menggunakan Struktur Baja Ditinjau Dengan Defisiensi Biaya". Hasil penelitian berdasarkan perhitungan dan

Metode Perencanaan Struktur

Metode yang digunakan dalam penelitian perencanaan ualng ini adalah metode *Load and Resistance Factor Design* (LRFD). Menurut SNI 1729:2020, metode LRFD merupakan metode yang mempromosikan komponen struktur sedemikian hingga kekuatan desain sama atau melebihi kekuatan perlu komponen tersebut akibat aksi kombinasi beban LRFD. Berdasarkan uraian tersebut, metode ini dilaksanakan dengan memperhatikan tegangan kerja pada struktur yang kemudian bangunan dikatakan aman jika dengan kombinasi beban yang diperlukan, kekuatan yang dimiliki oleh komponen struktural gedung tersebut sama dengan atau melebihi kekuatan yang diperlukan.

METODOLOGI PENELITIAN

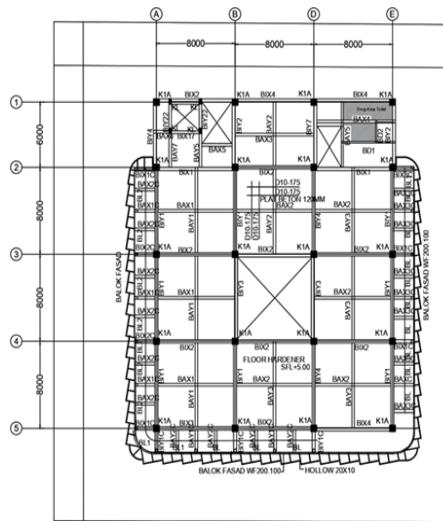
Tahapan dalam studi sebagai berikut:



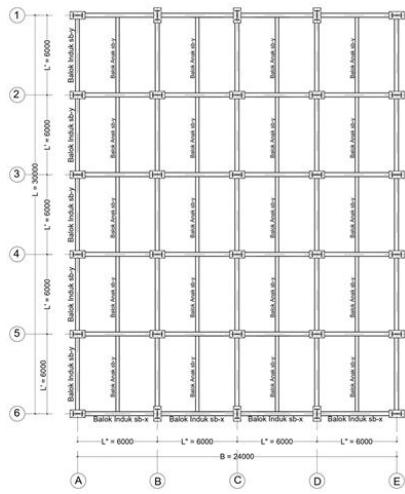
Gambar 1. Diagram Alir Studi

Pembebanan Struktur

Beban Gravitasi, Beban Mati, Beban Hidup
Beban Lateral; Beban Angin, Beban Gempa



Gambar 2. Denah Perencanaan Awal



Gambar 3. Denah Redisain

Spesifikasi Struktur

Bangunan rencana	: Gedung Showroom
Fungsi bangunan	: Toko
Lokasi	: > 5 km dari pantai
Jumlah lantai	: 4
Struktur utama	: Struktur baja profil WF
Mutu beton	: 25 MPa
Mutu baja	: BJ 41
Respon spectrum	: Surabaya

HASIL DAN PEMBAHASAN

Pembebanan Struktur

a. Beban Mati

Beban mati akan otomatis dikalkulasi oleh software ETABS dengan menggunakan beban material yang telah diinput pada material properties.

b. Beban Mati (Tambahan) Pada Plat

Tabel 1. Beban mati plat atap

Beban Plat Atap	
Komponen Beban	Beban
Waterproofing	0,025 kN/m ²
MEP	0,186 kN/m ²
Plafond + Penggantung	0,176 kN/m ²
Total	0,387 kN/m²

Sumber: Hasil Perhitungan, 2024.

Tabel 2. Beban mati plat lantai

Beban Plat Lantai 2-3	
Komponen Beban	Beban
Keramik	0,235 kN/m ²
Pasir	0,883 kN/m ²
Spesi	0,004 kN/m ²
MEP	0,186 kN/m ²
Plafond + Penggantung	0,176 kN/m ²
Total	1,484 kN/m²

c. Beban Mati (Tambahan) Pada Dinding

Beban dinding input

$$= \text{Berat bata ringan} \times \text{tinggi dinding}$$

$$= 1,25 \times 5 = 6,25 \text{ kN/m}$$

d. Beban hidup

Tabel 3. Beban hidup

Peruntukan	Beban Hidup
Toko	3,59 kN/m ²
Atap (rooftop)	0,96 kN/m ²

e. Beban Angin

Parameter beban angin:

- $V = 22,5 \text{ km/jam}$
- $Kd = 0,85$
- $Kzt = 1,0$
- $G = 0,85$
- $Cp \text{ sisi angin tekan} = 0,8$
- $Cp \text{ sisi angin hisap} = -0,5$
- Kategori eksposur B

Tabel 4. Hasil analisis beban angin

Story	Elevation (m)	Location	X-Dir (kN)	Y-Dir (kN)
Story4	20	Top	-1,4828	1,1862
Story3	15	Top	-2,8215	2,2572
Story2	10	Top	-2,6377	2,1101
Story1	5	Top	-2,3687	1,8949
Base	0	Top	0	0

f. Beban Gempa

Parameter beban gempa:

- Kategori resiko = II
- Faktor keutamaan gempa = 1,0
- Kelas situs = Tanah lunak (SE)
- Parameter $Ss = 0,6270 \text{ g}$
- Parameter $S_I = 0,2770 \text{ g}$
- Parameter $Fa = 1,2984 \text{ g}$
- Parameter $Fv = 2,0460 \text{ g}$
- Parameter $S_{Ds} = 0,5427 \text{ g}$

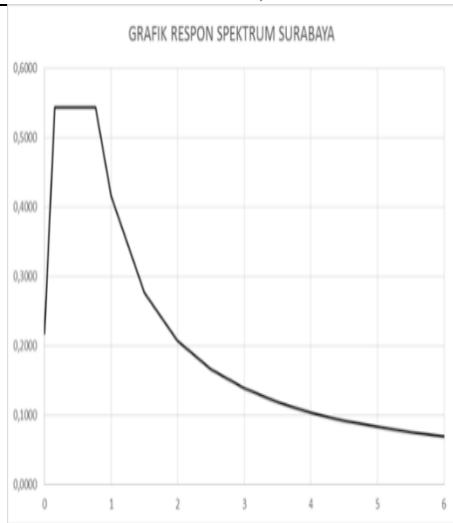
- Parameter $S_{DI} = 0,2770 \text{ g}$

Tabel 5. Hasil analisis gempa statik ekuivalen

Lantai	T	Berat	Momen	Faktor	Base Shear	Lateral
	hi (m)	Wi		Distribusi Vertikal		
	(kN)	(kN)		(kN)	(kN)	
Story4	20	3028,19	60564	0,3321	342,643	
Story3	15	4059,6	60894	0,3339	344,51	
Story2	10	4059,6	40596	0,2226	1031, 664	229,674
Story1	5	4059,6	20298	0,1113		114,837
Base						
Jumlah	15207	182352			1031,664	

Tabel 6. Hasil analisis gempa dinamik *Respon spectrum*

T (detik)	T (detik)	Sa (g)
0	0	0,2171
T0	0,1528	0,5427
Ts	0,7642	0,5427
1	1	0,4148
1,5	1,5	0,2765
2	2	0,2074
2,5	2,5	0,1659
3	3	0,1383
3,5	3,5	0,1185
4	4	0,1037
4,5	4,5	0,0922
5	5	0,0830
5,5	5,5	0,0754
6	6	0,0691
6,5	6,5	0,0638
7	7	0,0593



Gambar 4. Grafik *Respon spectrum*

g. Beban National

Tabel 7. Beban natioanl

Output Case	Case Type	Fx	Fy
Nationalx	LinStatic	-19,6566	0
Nationaly	LinStatic	0	-19,6566

Hasil Perhitungan Struktur

Tabel 8. Elemen dan profil baja ang digunakan

Elemen	Dimensi Profil
Balok induk lantai (BLX 1)	WF 350.175.7.11
Balok induk lantai (BLX 1)	WF 350.250.9.14
Balok induk lantai (BLY)	WF 350.250.8.12
Balok induk atap (BAX)	WF 350.175.6.9
Balok induk atap (BAY)	WF 350.250.8.12
Balok anak lantai (BAL)	WF 350.250.8.12
Balok anak atap (BAA)	WF 350.250.8.12
Kolom (K)	WF 400.300.10.16
X Bresing	WF 350.250.8.12

Tabel 9. Kontrol profil balok

Profil Balok	Vu kN	ϕV_n kN	M_u kNm	ϕM_n kNm
WF 350.175.6.9	48,741	295,200	43,475	155,052
WF 350.250.8.12	48,04	374,400	39,924	261,630
WF 350.175.7.11	65,629	344,400	62,456	189,191
WF 350.250.9.14	119,687	421,200	114,737	306,005
WF 350.250.8.12	101,286	374,400	93,876	261,63

Tabel 10. Kontrol profil kolom

Profil Kolom	Pu kN	ϕP_n kN	M_{nx} kNm	ϕM_{nx} kNm	M_{ny} kNm	ϕM_{ny} kNm
WF 400.300.10.16	1498,05	3165	1,152 1,968	48,539	2,57 4,974	45,428
			855,469	4,478	1,732	5,112
						3,352

Tabel 11. Kontrol profil bresing

Profil	Pu	ϕP_n
Bracing	kN	kN
WF 350.175.6.9	190,447	1492,200
WF 350.250.8.12	213,384	1628,550

Kebutuhan Material Portal

Pengamatan difokuskan pada satu portal struktur. Biaya material dihitung sebagai berikut:

- Beton: Volume beton dikalikan dengan harga per m³.
- Baja: Berat baja dikalikan dengan harga per kg.

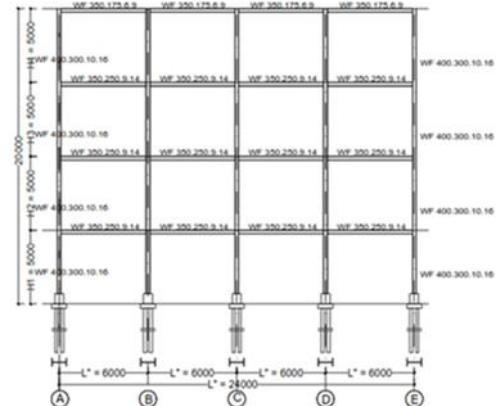
$$\frac{\text{Harga baja} - \text{Harga beton}}{\text{Harga beton}} \times 100\% \quad (1)$$

Tabel 12. Kebutuhan baja dalam satu portal

Struktur	Dimensi profil	Struktur baja					
		Berat/m (kg/m)	Bentang (m)	Berat (kg)	Mu (kgm)	ϕM_n (kgm)	Rasio (Mu/ ϕM_n)
Balok induk lantai (BLX 2)	WF 350.250.9.14	79,7	134	10711,7	11.699,92	31.203,83	0,3750
Balok induk lantai (BLY)	WF 350.250.8.12	69,2	90	6203,09	9.572,69	26.678,84	0,3588
Balok induk atap (BAX)	WF 350.175.6.9	41,4	44,8	1854,72	4.433,22	15.810,90	0,2804
Balok induk atap (BAY)	WF 350.250.8.12	69,2	29,9	2067,7	4.634,20	26.678,84	0,1737
Balok anak lantai (BAL)	WF 300.200.8.12	56,8	72	4073,24	14.794,76	34.873,89	0,4242
Balok anak atap (BAA)	WF 300.200.8.12	56,8	24	1357,75	7.685,81	34.873,89	0,2204
Kolom (K)	WF 400.300.10.16	107	100	10700	507,21	48.539,72	0,0104
Siku pengaku balok anak	L 60.60.6	5,42	4,8	26,016			
Siku pengaku balok lantai	L 75.100.9	11,8	25,8	304,44			
Siku pengaku balok atap	L 80.120.10	15	28,8	432			
Siku samping balok atap	L 70.70.9	9,34	6,24	58,2816			
Siku samping balok lantai	L 80.80.8	9,66	7,2	69,552			
Siku samping balok lantai	L 80.80.10	11,9	11,52	137,088			
Base plat	500 x 330 x 12			77,715			
				TOTAL			
					38073,3		

Tabel 13. Kebutuhan baut dalam satu portal

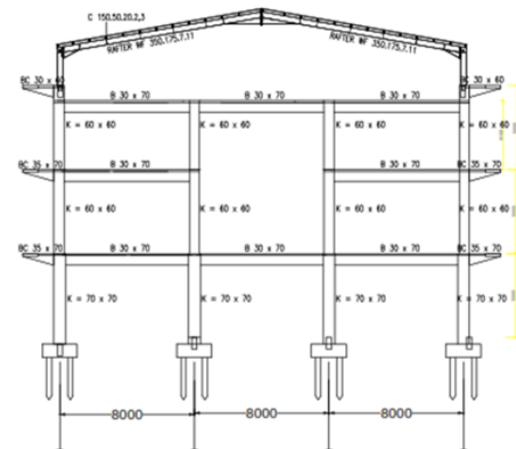
Baut	Sambungan baja	
	Jumlah	
Angkur D.16	30	
Diameter 12	128	
Diameter 14	104	
Diameter 16	518	
Diameter 18	568	
Diameter 19	352	
Diameter 20	48	
Diameter 22	624	
Diameter 25	360	



Tabel 14. Kebutuhan beton dalam satu portal

Struktur	Dimensi	Kebutuhan Beton 1 Portal		
		Volume (m³)	Bentang (m)	Total Volume (m³)
BIY 1	30 x 70	0,210	48	10,08
BIX 2, BIX 3, BIX 5	30 x 70	0,210	136	28,56
BIY 3, BIX 4	30 x 70	0,210	40	8,4
BIY 6	30 x 70	0,210	8	1,68
BIY 5	30 x 70	0,210	8	1,68
BIY 13	30 x 60	0,180	8	1,44
BIY 20	30 x 60	0,180	8	1,44
BAX 1, BAX 9	25 x 50	0,125	22	2,75
BAX 2	25 x 50	0,125	16	2
BAY 3	25 x 50	0,125	8	1
BAY 1, BAX 8	25 x 50	0,125	32	4
BAX 3, BAY 7, BAX 10	25 x 50	0,125	30	3,75
BIX 1C	35 X 70	0,245	9	2,205
BIX 2C	35 X 70	0,245	9	2,205
BIX 4C	30 X 60	0,180	9	1,62
BAX 1C	25 x 50	0,125	4,5	0,5625
BAX 2C	25 x 50	0,125	9	1,125
BAX 3C	25 x 50	0,125	27	3,375
BL	90 x 17	0,153	28	4,284
BL 1	90 x 17	0,153	4	0,612
BL 2	90 x 17	0,153	16	2,448
K1	70 x 70	0,490	40	19,6
K2	60 x 60	0,360	76,4	27,504
			TOTAL	132,321

Gambar 5. Studi Portal yang Ditinjau



Gambar 6. Potongan Memanjang 1

Tabel 15. Harga material struktur baja dalam satu portal

Struktur	Dimensi profil	Berat/m (kg/m)	Bentang (m)	Jumlah (pcs)	Struktur Baja	Berat (kg)	Harga per kg	Harga per pcs	Jumlah harga
Balok induk (BLX 2)	WF 350.250.9.14	79,7	134		10711,68	Rp20.535			Rp219.964.349
Balok induk (BLY)	WF 350.250.8.12	69,2	90		6203,088	Rp20.535			Rp127.380.412
Balok induk (BAX)	WF 350.175.6.9	41,4	45		1854,72	Rp20.535			Rp38.086.675
Balok induk (BAY)	WF 350.250.8.12	69,2	30		2067,696	Rp20.535			Rp42.460.137
Balok anak (BAL)	WF 300.200.8.12	56,8	72		4073,2416	Rp20.535			Rp83.644.016
Balok anak (BAA)	WF 300.200.8.12	56,8	24		1357,7472	Rp20.535			Rp27.881.339
Kolom (K)	WF 400.300.10.16	107	100		10700	Rp21.978			Rp235.164.600
Siku pengaku B.anak	L 60.60.6	5,42	4,80		26,016	Rp12.394			Rp322.442
Siku pengaku B.lantai	L 75.100.9	11,8	25,80		304,440	Rp12.394			Rp3.773.229
Siku pengaku B.atap	L 80.120.10	15	28,80		432,000	Rp12.394			Rp5.354.208
Siku samping B.atap	L 70.70.9	9,34	6,24		58,282	Rp12.394			Rp722.342
Siku samping B.lantai 1	L 80.80.8	9,66	7,20		69,552	Rp12.394			Rp862.027
Siku samping B.lantai 2	L 80.80.10	11,9	11,52		137,088	Rp12.394			Rp1.699.069
Base plate	500 x 330 x 12	15,543			77,715	Rp11.871			Rp922.555
Angkur D.16			30				Rp25.000	Rp750.000	
Baut diameter 12			128				Rp5.000	Rp640.000	
Baut diameter 14			104				Rp6.500	Rp676.000	
Baut diameter 16			518				Rp8.000	Rp4.144.000	
Baut diameter 18			568				Rp10.000	Rp5.680.000	
Baut diameter 19			352				Rp12.000	Rp4.224.000	
Baut diameter 20			48				Rp18.000	Rp864.000	
Baut diameter 22			624				Rp20.500	Rp12.792.000	
Baut diameter 25			360				Rp23.500	Rp8.460.000	
TOTAL								Rp826.467.401	

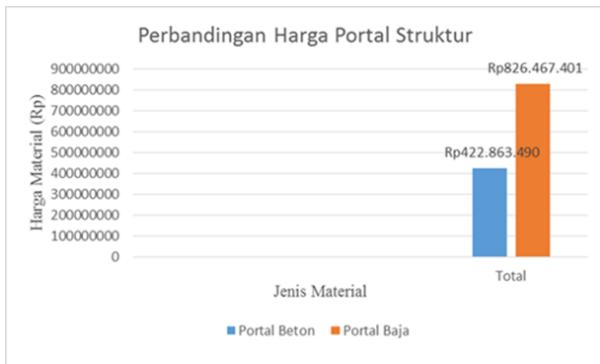
Tabel 16. Harga material struktur beton dalam satu portal

Struktur	Dimensi	Uraian	Total Volume Beton Pada Perencanaan Awal				
			Harga per m ³	Harga per m ³	Bentang (m)	Jumlah harga	
BIY 1	30 x 70	K-300	Rp 197.400				
		U-39 d10 - 100/200	Rp 102.354	Rp998.524	48	Rp47.929.151	
		U-39 14D.22+2D.13	Rp 698.770				
BIX 2, BIX 3, BIX 5	30 x 70	K-300	Rp 197.400				
		U-39 d10 - 100/200	Rp 102.354	Rp887.584	136	Rp120.711.460	
		U-39 13D.22+2D.13	Rp 587.831				
BIY 3, BIX 4	30 x 70	K-300	Rp 875.000				
		U-39 d10 - 100/200	Rp 687.348	Rp2.410.356	40	Rp96.414.247	
		U-39 10D.22+2D.13	Rp 848.008				
BIY 6	30 x 70	K-300	Rp 197.400				
		U-39 d10 - 100/200	Rp 102.354	Rp723.904	8	Rp5.791.234	
		U-39 9D.22+2D.13	Rp 424.151				
BIY 5	30 x 70	K-300	Rp 197.400				
		U-39 d10 - 100/200	Rp 102.354	Rp491.369	8	Rp3.930.952	
		U-39 4D.22+2D.13	Rp 191.615				
BIY 13	30 x 60	K-300	Rp 169.200				
		U-39 d8 - 100/200	Rp 58.538	Rp692.808	32	Rp22.169.861	
		U-39 10D.22+2D.13	Rp 465.071				
BIY 20	30 x 60	K-300	Rp 169.200				
		U-39 d8 - 100/200	Rp 58.538	Rp591.847	8	Rp4.734.774	
		U-39 10D.19+2D.13	Rp 364.109				
BAX 1, BAX 9	25 x 50	K-300	Rp 117.500				
		U-39 d8 - 100/150	Rp 83.211	Rp476.964	22	Rp10.493.210	
		U-39 12D.16+2D.10	Rp 276.253				
BAX 2	25 x 50	K-300	Rp 117.500				
		U-39 d8 - 100/150	Rp 53.255	Rp425.365	16	Rp6.805.834	
		U-39 11D.16+2D.10	Rp 254.610				
BAY 3	25 x 50	K-300	Rp 117.500				
		U-39 d8 - 100/150	Rp 53.255	Rp403.721	8	Rp3.229.768	
		U-39 10D.16+2D.10	Rp 232.966				
BAY 1, BAX 8	25 x 50	K-300	Rp 117.500				
		U-39 d8 - 100/150	Rp 53.255	Rp382.077	32	Rp12.226.474	
		U-39 9D.16+2D.10	Rp 211.322				
BAX 3, BAY 7,	25 x 50	K-300	Rp 117.500	Rp360.434	30	Rp10.813.011	
		U-39 d8 - 100/150	Rp 53.255				
BAX 10		U-39 8D.16+2D.10	Rp 189.679				
BIX 1C	35 x 70	K-300	Rp 230.300				
		U-39 d8 - 100	Rp 48.467	Rp770.452	9	Rp6.934.070	
		U-39 8D.22+2D.10	Rp 491.686				
BIX 2C	35 x 70	K-300	Rp 230.300				
		U-39 d8 - 100	Rp 48.467	Rp757.705	9	Rp6.819.347	
		U-39 11D.22+2D.10	Rp 667.493				
BIX 4C	30 x 60	K-300	Rp 169.200	Rp757.705	9	Rp6.819.347	
		U-39 d8 - 100	Rp 41.123				

Struktur	Dimensi	Uraian	Total Volume Beton Pada Perencanaan Awal			
			Harga per m	Harga per m	Bentang	Jumlah harga (m)
BAX 1C	25 x 50	U-39 12D.19+2D.10	Rp 547.382			
		K-300	Rp 117.500			
		U-39 d8 - 100	Rp 33.780	Rp484.110	4,5	Rp2.178.493
		U-39 10D.16+2D.10	Rp 332.830			
BAX 2C	25 x 50	K-300	Rp 117.500			
		U-39 d8 - 100	Rp 66.181	Rp227.010	9	Rp2.043.092
		U-39 10D.13+2D.10	Rp 43.329			
		K-300	Rp 117.500			
BAX 3C	25 x 50	U-39 d8 - 100	Rp 33.780	Rp317.383	27	Rp8.569.354
		U-39 7D.13+2D.10	Rp 166.104			
		K-300	Rp 143.820			
BL	90 x 17	U-39 d6 - 100/150	Rp 47.680	Rp452.482	28	Rp12.669.506
		U-39 8D.16+2D.10	Rp 260.983			
		K-300	Rp 143.820			
BL 1	90 x 17	U-39 d6 - 100/150	Rp 47.680	Rp648.219	4	Rp2.592.877
		U-39 14D.16+2D.10	Rp 456.719			
		K-300	Rp 143.820			
BL 2	90 x 17	U-39 d6 - 100/150	Rp 47.680	Rp615.596	16	Rp9.849.543
		U-39 13D.16+2D.10	Rp 424.097			
		K-300	Rp 460.600			
K1	70 x 70	U-39 d10 - 100/150	Rp 164.422	Rp1.904.293	40	Rp9.568.942
		U-39 4D.25+24D.22	Rp 1.279.271			
		K-300	Rp 338.400			
K2	60 x 60	U-39 d10 - 100/150	Rp 139.881	Rp1.875.125	76,4	Rp9.568.943
		U-39 24D.22	Rp 1.396.844			
TOTAL				Rp422.863.490		

Tabel 17. Perbandingan harga material struktur

Struktur gedung	Portal Beton	Portal Baja	Beda harga	
			Rupiah	Presentase (%)
Total	Rp 422.863.490	Rp 826.467.401	Rp 403.603.911	95,45



Gambar 6. Grafik Perbandingan Total Harga Material Antara Struktur Baja dan Struktur Beton

KESIMPULAN

Hasil analisis dan pembahasan menunjukkan beberapa kesimpulan, diantaranya:
Profil baja yang optimal untuk komponen balok pada gedung *showroom* adalah WF 350.175.6.9, WF 350.175.7.11, WF 350.250.9.14, dan WF 350.250.8.12 untuk balok induk, WF 300.200.8.12 untuk balok anak. Profil baja yang sesuai untuk komponen kolom adalah WF 400.300.10.16. Untuk komponen *X bracing* profil yang optimal adalah WF 300.200.8.12. Perbandingan biaya material struktur menunjukkan bahwa portal dengan struktur baja 95,45% lebih mahal dengan harga Rp 826.467.401, dibandingkan portal struktur beton sebesar Rp. 422.863.490. Biaya material struktur baja terbilang mahal karna baja memiliki biaya produksi serta bahan baku yang tinggi, termasuk proses pembuatan yang kompleks dan perlindungan tambahan untuk mencegah korosi. Harga tersebut belum termasuk biaya tenaga kerja. Konstruksi beton membutuhkan waktu pengerjaan yang lebih lama dibandingkan dengan konstruksi baja, sehingga biaya tenaga kerja untuk struktur beton akan lebih tinggi.

REFERENSI

- Badan Standarisasi Nasional. (2020). Spesifikasi Untuk Bangunan Gedung Baja Struktural SNI 1729-2020.
Badan Standarisasi Nasional. (2020). Beban Minimum Untuk Perencanaan Bangunan Gedung dan Struktur Lain. SNI 03-1727-2020.

- Badan Standarisasi Nasional. (2019). Tata Cara Perencanaan Ketahan Gempa Untuk Struktur Banguna Gedung dan Nongedung SNI 1726:2019.
Ananda, T. A. (2019). Perencanaan Alternatif Gedung Struktur Baja Menggunakan Bresing Dengan Analisis Pushover Pada Gedung Kuliah UINSU Medan. Medan: repository.umsu.
Arifi, E., & Setyowulan., D. (2021). Perencanaan Struktur Baja (Berdasarkan SNI 1729:2020). Malang: UB Press.
Arrosyid, R. A. (2023). Desain Struktur Atas Gedung Baja Bertingkat Banyak Menggunakan SNI 1729:2020. Yogyakarta: dspace uii.
Dion dkk. (2023). Kajian Re Desain Gedung Baru Dr. Soetomo Surabaya Menggunakan Struktur Baja. Concrete: Construction and Civil Integration Technology.
Departemen Pekerjaan Umum. (1987). Perencanaan Pembebaan Untuk Rumah dan Gedung SKBI - 1.3.53.1987.
Departemen Pekerjaan Umum. (1971). Peraturan Beton Bertulang Indonesia.
Kurniadi dkk. (2024). Redisain Struktur Beton Bertulang Menjadi Struktur Baja (Studi kasus: Pada Gedung UKM Center Universitas Negeri Surabaya). Concrete: Construction and Civil Integration Technology.
Ramadhan, R. W. (2020). Analisis Perbandingan Rencana Biaya Pelaksanaan Antara Pelat Konvensional Dengan Pelat Bondek. dspace Universitas Islam Indonesia.
Suhardiawan, R. T. (2018). Perencanaan Ulang Struktur Atas Gedung Pemerintahan Kabupaten Bojonegoro Menggunakan Struktur Baja Ditinjau Dengan Defisiensi Biaya. Repository Universitas Jember.
Zuraidah, S. (2022). ELEMEN STRUKTUR BAJA. Surabaya: Google books.