

## BAB II

### TINJAUAN PUSTAKA

#### 2.1 Pembebanan

Pembebanan merupakan faktor yang dapat membuat tegangan dan regangan pada suatu struktur. Gaya beban terdiri dari berbagai macam jenis diantaranya beban terpusat, beban merata, momen, dll.

##### 2.1.1 Beban Mati

Beban mati merupakan beban yang ditimbulkan oleh gravitasi (bobot bangunan). Beban mati struktur harus diperhitungkan dengan cermat, dengan mengacu pada SNI maupun buku acuan. Berikut salah satu acuan untuk menghitung berat struktur.

**Tabel 2. 1** Berat Jenis Bahan

<u>Bahan Bangunan</u>	<u>Berat</u>
Baja	7850 kg/m <sup>3</sup>
Beton	2200 kg/m <sup>3</sup>
Beton Bertulang	2400 kg/m <sup>3</sup>
Kayu (kelas I)	1000 kg/m <sup>3</sup>
Pasir (kering udara)	1600 kg/m <sup>3</sup>
<u>Komponen Gedung</u>	<u>Berat</u>
Spesi dari semen, per cm tebal	21 kg/m <sup>3</sup>
Dinding bata merah ½ batu	250 kg/m <sup>3</sup>
Atap genteng	50 kg/m <sup>3</sup>
Penutup lantai ubin per tebal	24 kg/m <sup>3</sup>

##### 2.1.2 Beban Hidup pada Struktur

Beban ini diakibatkan oleh penggunaan gedung. Beban ini harus didesain sesuai dengan beban desain minimum yang telah ditentukan dalam SNI 1727 tahun 2020.

**Tabel 2. 2** Beban Desain Minimum

Hunian atau penggunaan	Merata, $L_0$ psf (kN/m <sup>2</sup> )	Reduksi beban hidup diizinkan? (No. Pasal)	Reduksi beban hidup berlantai banyak diizinkan? (No. Pasal)	Terpusat lb (kN)	Juga Lihat Pasal
<b>Sekolah</b>	40 (1,92)	Ya (4.7.2)	Ya (4.7.2)	1.000 (4,45)	
Ruang kelas	80 (3,83)	Ya (4.7.2)	Ya (4.7.2)	1.000 (4,45)	
Koridor di atas lantai pertama	100 (4,79)	Ya (4.7.2)	Ya (4.7.2)	1.000 (4,45)	
Koridor lantai pertama					
<b>Scuttles, rusuk untuk atap kaca dan langit-langit yang dapat diakses</b>				200 (0,89)	
<b>Jalan di pinggir untuk pejalan kaki, jalan lintas kendaraan, dan lahan/jalan untuk truk-truk</b>	250 (11,97)	Tidak (4.7.3)	Ya (4.7.3)	8.000 (35,60)	4.15
<b>Tangga dan jalan keluar</b>	100 (4,79)	Ya (4.7.2)	Ya (4.7.2)	300 (1,33)	4.16
Rumah tinggal untuk satu dan dua keluarga saja	40 (1,92)	Ya (4.7.2)	Ya (4.7.2)	300 (1,33)	4.16
<b>Gudang diatas langit-langit</b>	20 (0,96)	Ya (4.7.2)	Ya (4.7.2)		
<b>Gudang penyimpanan dan pekerja</b> (harus dirancang untuk beban lebih berat jika diperlukan)					
Ringan	125 (6,00)	Tidak (4.7.3)	Ya (4.7.3)		
Berat	250 (11,97)	Tidak (4.7.3)	Ya (4.7.3)		
<b>Toko</b>					
Eceran					
Lantai pertama	100 (4,79)	Ya (4.7.2)	Ya (4.7.2)	1.000 (4,45)	
Lantai diatasnya	75 (3,59)	Ya (4.7.2)	Ya (4.7.2)	1.000 (4,45)	
Grosir, di semua lantai	125 (6,00)	Tidak (4.7.3)	Ya (4.7.3)	1.000 (4,45)	
<b>Penghalang kendaraan</b>				Lihat Pasal 4.5.3	
<b>Susunan jalan dan panggung yang ditinggikan (selain jalan keluar)</b>	60 (2,87)	Ya (4.7.2)	Ya (4.7.2)		
<b>Pekarangan dan teras, jalur pejalan kaki</b>	100 (4,79)	Tidak (4.7.5)	Tidak (4.7.5)		

Tabel 2.3 Beban Desain Minimum (tabel lanjutan)

Hunian atau penggunaan	Merata, $L_s$ , psf (kN/m <sup>2</sup> )	Reduksi beban hidup diizinkan? (No. Pasal)	Reduksi beban hidup berlantai banyak diizinkan? (No. Pasal)	Terpusat Ib (kN)	Juga Lihat Pasal
<b>Rumah tinggal</b>					
Hunian satu dan dua keluarga					
Loteng yang tidak dapat dihuni tanpa gudang	10 (0,48)	Ya (4.7.2)	Ya (4.7.2)		4.12.1
Loteng yang tidak dapat dihuni dengan gudang	20 (0,96)	Ya (4.7.2)	Ya (4.7.2)		4.12.2
Loteng yang dapat dihuni dan ruang tidur	30 (1,44)	Ya (4.7.2)	Ya (4.7.2)		
Semua ruang kecuali tangga	40 (1,92)	Ya (4.7.2)	Ya (4.7.2)		
Semua hunian rumah tinggal lainnya					
Ruang pribadi dan koridornya	40 (1,92)	Ya (4.7.2)	Ya (4.7.2)		
Ruang publik	100 (4,79)	Tidak (4.7.5)	Tidak (4.7.5)		
Koridor ruang publik	100 (4,79)	Ya (4.7.2)	Ya (4.7.2)		
<b>Atap</b>					
Atap datar, berbubung, dan lengkung	20 (0,96)	Ya (4.8.2)	-		4.8.1
Atap yang digunakan penghuni	Sama dengan penggunaan yang dilayani	Ya (4.8.3)	-		
Atap untuk tempat berkumpul	100 (4,70)	Ya (4.8.3)	-		
Atap vegetatif dan atap lansekap					
Atap bukan untuk hunian	20 (0,96)	Ya (4.8.2)	-		
Atap untuk tempat berkumpul	100 (4,79)	Ya (4.8.3)	-		
Atap untuk penggunaan lainnya	Sama dengan penggunaan yang dilayani	Ya (4.8.3)	-		
Awning dan kanopi					
Atap konstruksi fabric yang didukung oleh struktur rangka kaku ringan	5 (0,24)	Tidak (4.8.2)	-		
Rangka penumpu layar penutup	5 (0,24) berdasarkan area tributari dari atap yang didukung oleh komponen struktur rangka	Tidak (4.8.2)	-	200 (0,89)	
Semua konstruksi lainnya	20 (0,96)	Ya (4.8.2)			4.8.1
Komponen struktur atap utama, yang terhubung langsung dengan pekerjaan lantai tempat bekerja					
Titik panel tunggal dari kord bawah rangka batang atap atau suatu titik sepanjang komponen struktur utama pendukung atap diatas pabrik, gudang penyimpanan dan pekerjanya, dan garasi bengkel		-	-	2000 (8,90)	
Semua komponen struktur atap utama lainnya		-	-	300 (1,33)	
Semua permukaan atap dengan beban pekerja pemeliharaan				300 (1,33)	

### 2.1.3 Pembebanan Untuk Gempa

Perencanaan gedung yang tahan terhadap gempa harus mengacu pada SNI 1726:2019. Faktor yang mempengaruhi beban gempa diantaranya

- a) Letak geografis bangunan

Faktor letak geografis sangat mempengaruhi percepatan gempa yang akan terjadi

- b) Faktor keutamaan Gempa

Fungsi Gedung akan mempengaruhi kategori resiko pada bangunan yang akan direncanakan. Berikut tabel faktor keutamaan gempa

**Tabel 2. 4** Koefisien faktor keutamaan gempa

Kategori resiko	Faktor keutamaan gempa, $I_e$
I atau II	1,0
III	1,25
IV	1,50

- c) Kategori Desain untuk Gempa

Kategori desain untuk gempa diambil dengan mengacu pada table dibawah.

**Tabel 2. 5** Kategori desain untuk gempa pada SNI 1726:2019

Kelas situs	$\bar{v}_s$ (m/detik)	$\bar{N}$ atau $\bar{N}_{ch}$	$\bar{s}_u$ (kPa)
SA (batuan keras)	>1500	N/A	N/A
SB (batuan)	750 sampai 1500	N/A	N/A
SC (tanah keras, sangat padat dan batuan lunak)	350 sampai 750	>50	$\geq 100$
SD (tanah sedang)	175 sampai 350	15 sampai 50	50 sampai 100
SE (tanah lunak)	< 175	<15	< 50
	Atau setiap profil tanah yang mengandung lebih dari 3 m tanah dengan karakteristik sebagai berikut : 1. Indeks plastisitas, $PI > 20$ , 2. Kadar air, $w \geq 40\%$ , 3. Kuat geser niralir $\bar{s}_u < 25$ kPa		
SF (tanah khusus,yang membutuhkan investigasi geoteknik spesifik dan analisis respons spesifik-situs yang mengikuti 0)	Setiap profil lapisan tanah yang memiliki salah satu atau lebih dari karakteristik berikut: - Rawan dan berpotensi gagal atau runtuh akibat beban gempa seperti mudah likuifaksi, lempung sangat sensitif, tanah tersementasi lemah - Lempung sangat organik dan/atau gambut (ketebalan $H > 3$ m)		

d) Penentuan nilai  $R$ ,  $\Omega$  dan  $C_d$

Nilai  $R$ , dan  $C_d$  harus disesuaikan dengan system penahan gempa yang digunakan pada bangunan.

#### 2.1.4 Beban Kombinasi

Struktur yang direncanakan harus mampu memikul beban dengan kombinasi beban yang telah diatur pada SNI 1729:2019 sebagai berikut :

- a.  $1,4D$
- b.  $1,2D + 1,6L + 0,5(Lr \text{ atau } R)$
- c.  $1,2D + 1,6L (Lr \text{ atau } R) + (Latau 0,5W)$
- d.  $1,2D + 1,0W + L + 0,5(Lr \text{ atau } R)$
- e.  $1,2D + EV + Eh + L$
- f.  $0,9D + 1,0W$
- g.  $0,9D + EV + Eh$

#### 2.1.5 Analisa Beban Gempa (Respon Spektrum)

Menentukan faktor keutamaan dan kategori resiko struktur yang direncanakan, dapat ditentukan berdasarkan tabel 3.1 kategori risiko bangunan gedung dan nongedung untuk beban gempa pada SNI 1726:2019 dan tabel 3.2 kategori risiko bangunan gedung dan nongedung untuk beban gempa (lanjutan) pada SNI 1726:2019 serta tabel faktor keutamaan gempa pada SNI 1726:2019 sebagai berikut.

**Tabel 2. 6** Kategori risiko bangunan gedung dan nongedung untuk beban gempa pada SNI 1726:2019

Jenis pemanfaatan	Kategori risiko
Gedung dan nongedung yang memiliki risiko rendah terhadap jiwa manusia pada saat terjadi kegagalan, termasuk, tapi tidak dibatasi untuk, antara lain: <ul style="list-style-type: none"> <li>- Fasilitas pertanian, perkebunan, perternakan, dan perikanan</li> <li>- Fasilitas sementara</li> <li>- Gudang penyimpanan</li> <li>- Rumah jaga dan struktur kecil lainnya</li> </ul>	I
Semua gedung dan struktur lain, kecuali yang termasuk dalam kategori risiko I,III,IV, termasuk, tapi tidak dibatasi untuk: <ul style="list-style-type: none"> <li>- Perumahan</li> <li>- Rumah toko dan rumah kantor</li> <li>- Pasar</li> <li>- Gedung perkantoran</li> <li>- Gedung apartemen/ rumah susun</li> <li>- Pusat perbelanjaan/ mall</li> <li>- Bangunan industri</li> <li>- Fasilitas manufaktur</li> <li>- Pabrik</li> </ul>	II
Gedung dan nongedung yang memiliki risiko tinggi terhadap jiwa manusia pada saat terjadi kegagalan, termasuk, tapi tidak dibatasi untuk: <ul style="list-style-type: none"> <li>- Bioskop</li> <li>- Gedung pertemuan</li> <li>- Stadion</li> <li>- Fasilitas kesehatan yang tidak memiliki unit bedah dan unit gawat darurat</li> <li>- Fasilitas penitipan anak</li> <li>- Penjara</li> <li>- Bangunan untuk orang jompo</li> </ul> Gedung dan nongedung, tidak termasuk kedalam kategori risiko IV, yang memiliki potensi untuk menyebabkan dampak ekonomi yang besar dan/atau gangguan massal terhadap kehidupan masyarakat sehari-hari bila terjadi kegagalan, termasuk, tapi tidak dibatasi untuk: <ul style="list-style-type: none"> <li>- Pusat pembangkit listrik biasa</li> <li>- Fasilitas penanganan air</li> <li>- Fasilitas penanganan limbah</li> <li>- Pusat telekomunikasi</li> </ul> Gedung dan nongedung yang tidak termasuk dalam kategori risiko IV, (termasuk, tetapi tidak dibatasi untuk fasilitas manufaktur, proses, penanganan, penyimpanan, penggunaan atau tempat pembuangan bahan bakar berbahaya, bahan kimia berbahaya, limbah berbahaya, atau bahan yang mudah meledak) yang mengandung bahan beracun atau peledak di mana jumlah kandungan bahannya melebihi nilai batas yang disyaratkan oleh instansi yang berwenang dan cukup menimbulkan bahaya bagi masyarakat jika terjadi kebocoran.	III

<p>Gedung dan nongedung yang dikategorikan sebagai fasilitas yang penting, termasuk, tetapi tidak dibatasi untuk:</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>- Bangunan-bangunan monumental</li> <li>- Gedung sekolah dan fasilitas pendidikan</li> <li>- Rumah ibadah</li> <li>- Rumah sakit dan fasilitas kesehatan lainnya yang memiliki fasilitas bedah dan unit gawat darurat</li> <li>- Fasilitas pemadam kebakaran, ambulans, dan kantor polisi, serta garasi kendaraan darurat</li> <li>- Tempat perlindungan terhadap gempa bumi, tsunami, angin badai, dan tempat perlindungan darurat lainnya</li> <li>- Fasilitas kesiapan darurat, komunikasi, pusat operasi dan fasilitas lainnya untuk tanggap darurat</li> <li>- Pusat pembangkit energi dan fasilitas publik lainnya yang dibutuhkan pada saat keadaan darurat</li> <li>- Struktur tambahan (termasuk menara telekomunikasi, tangki penyimpanan bahan bakar, menara pendingin, struktur stasiun listrik, tangki air pemadam kebakaran atau struktur rumah atau struktur pendukung air atau material atau peralatan pemadam kebakaran) yang disyaratkan untuk beroperasi pada saat keadaan darurat</li> </ul> <p>Gedung dan nongedung yang dibutuhkan untuk mempertahankan fungsi struktur bangunan lain yang masuk ke dalam kategori risiko IV.</p>	IV
--	----

Tabel 2. 7 Faktor keutamaan gempa pada SNI 1726:2019

Kategori risiko	Faktor keutamaan gempa, $I_e$
I atau II	1,0
III	1,25
IV	1,50

- Klasifikasi tanah

Penentuan klasifikasi tanah ditetapkan sebagai berikut.

Tabel 2. 8 Klasifikasi tanah pada SNI 1726:2019

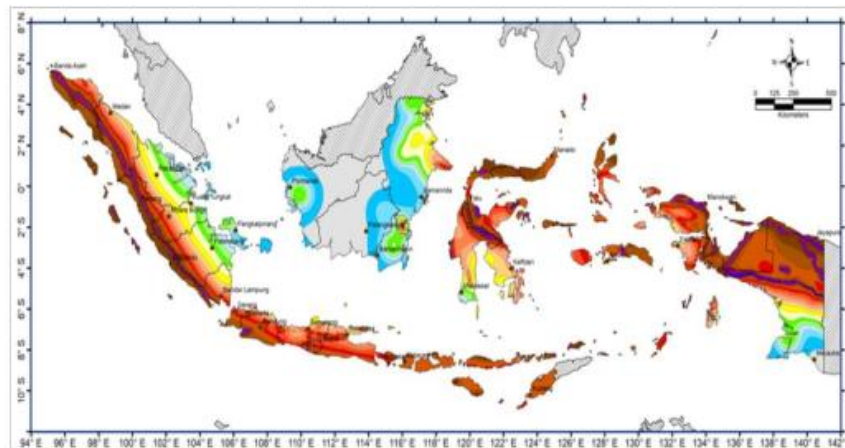
Kelas situs	$\bar{V}_s$ (m/detik)	$\bar{N}$ atau $\bar{N}_{ch}$	$\bar{s}_u$ (kPa)
SA (batuan keras)	>1500	N/A	N/A
SB (batuan)	750 sampai 1500	N/A	N/A
SC (tanah keras, sangat padat dan batuan lunak)	350 sampai 750	>50	$\geq 100$
SD (tanah sedang)	175 sampai 350	15 sampai 50	50 sampai 100
SE (tanah lunak)	< 175	<15	< 50
	Atau setiap profil tanah yang mengandung lebih dari 3 m tanah dengan karakteristik sebagai berikut : 1. Indeks plastisitas, $PI > 20$ , 2. Kadar air, $w \geq 40\%$ , 3. Kuat geser niralir $\bar{s}_u < 25$ kPa		
SF (tanah khusus,yang	Setiap profil lapisan tanah yang memiliki salah satu atau lebih dari - Lempung berplastisitas sangat tinggi (ketebalan $H > 7,5$ m dengan indeks plasitisitas $PI > 75$ ) Lapisan lempung lunak/setengah teguh dengan ketebalan $H > 35$ m dengan $\bar{s}_u < 50$ kPa		

- Mentukan parameter percepatan gempa

Nilai SMS dan SM1 serta percepatan gempa desain diakses melalui website Desain Spectra Indonesia dengan alamat website (<http://rsa.ciptakarya.pu.go.id/2021/>). Nilai parameter percepatan gempa

201910340311295  
 Amelia Siska Kumalasari  
 Prodi Teknik Sipil

didapatkan dengan mencantumkan letak kota dari bangunan yang direncanakan, lalu klik hitung hingga muncul nilai percepatan gempa kota tersebut. Selain itu, pada website tersebut terdapat peta gempa untuk daerah di Indonesia. Berikut peta gempa wilayah Indonesia.



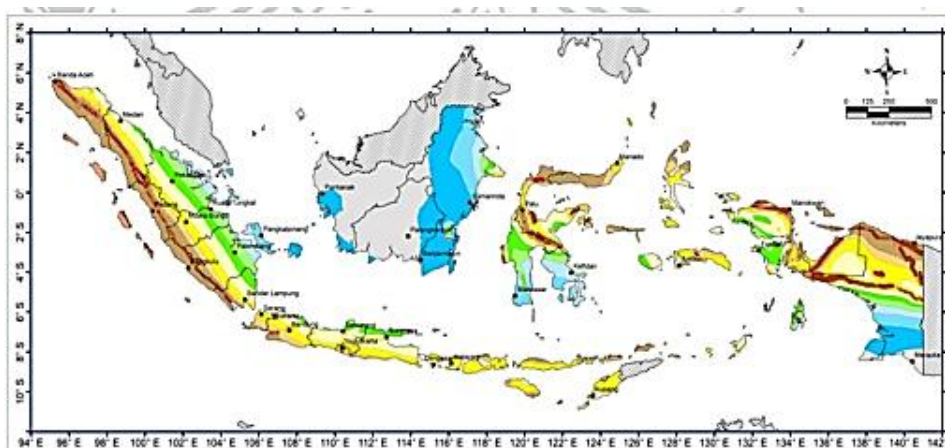
Keterangan (S<sub>v</sub>, MCE):

Area dengan spektrum respon percepatan konstan 100% g	0.1-0.15 g	0.25-0.3 g	0.5-0.6 g	0.8-0.9 g	1.2-1.5 g
<0.05 g	0.15-0.2 g	0.3-0.4 g	0.6-0.7 g	0.9-1.0 g	1.5-2.0 g
0.05-0.1 g	0.2-0.25 g	0.4-0.5 g	0.7-0.8 g	1.0-1.2 g	2.0-2.5 g

Keterangan:

- Nilai Spektrum Respon Desain Indonesia pada aplikasi ini khusus untuk perhitungan pada bangunan saja sesuai SNI 1726:2019.
- Untuk nilai Spektrum Respon Desain di area dengan spektrum respon percepatan konstan sampai yang berdekatan dengan sesar aktif, harus dilakukan pengecekan.
- Seluruh akibat dari penggunaan hasil aplikasi ini adalah tanggung jawab penuh dari pengguna masing-masing.

Gambar 2. 1 Peta wilayah periode pendek (SS)



**Keterangan ( $S_1$ , MCE<sub>1</sub>)**

Area dengan spektrum respon percepatan konstan 80% g	0.1 - 0.15 g	0.25 - 0.3 g	0.5 - 0.6 g	0.8 - 0.9 g	1.2 - 1.5 g
< 0.05 g	0.15 - 0.2 g	0.3 - 0.4 g	0.6 - 0.7 g	0.9 - 1.0 g	> 1.5 g
0.05 - 0.1 g	0.2 - 0.25 g	0.4 - 0.5 g	0.7 - 0.8 g	1.0 - 1.2 g	

**Keterangan:**

- Nilai Spektrum Respon Desain Indonesia pada aplikasi ini khusus untuk perhitungan pada bangunan saja sesuai SNI 1726:2019.
- Untuk nilai Spektrum Respon Detail di area dengan spektrum respon percepatan konstan sampai yang berdekatan dengan sesar aktif, harus dilakukan pengecekan.
- Seluruh akibat dari penggunaan hasil aplikasi ini adalah tanggung jawab penuh dari pengguna masing-masing.

Gambar 2. 2 Peta wilayah periode 1 detik ( $S_1$ )

- Menentukan koefisien situs
- Penentuan nilai  $F_v$  dan  $F_a$  diambil pada table dibawah

Tabel 2. 9 Nilai  $F_a$  SNI 1726:2019

Kelas situs	Parameter respons spektral percepatan gempa maksimum yang dipertimbangkan risiko-tertarget ( $MCE_R$ ) terpetakan pada periode pendek, $T = 0,2$ detik, $S_1$					
	$S_1 \leq 0,25$	$S_1 = 0,5$	$S_1 = 0,75$	$S_1 = 1,0$	$S_1 = 1,25$	$S_1 \geq 1,5$
SA	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8
SB	0,9	0,9	0,9	0,9	0,9	0,9
SC	1,3	1,3	1,2	1,2	1,2	1,2
SD	1,6	1,4	1,2	1,1	1,0	1,0
SE	2,4	1,7	1,3	1,1	0,9	0,8
SF	SS <sup>(a)</sup>					

Tabel 2. 10 Nilai  $F_v$  SNI 1726:2019

Kelas situs	Parameter respons spektral percepatan gempa maksimum yang dipertimbangkan risiko-tertarget ( $MCE_R$ ) terpetakan pada periode 1 detik, $S_1$					
	$S_1 \leq 0,1$	$S_1 = 0,2$	$S_1 = 0,3$	$S_1 = 0,4$	$S_1 = 0,5$	$S_1 \geq 0,6$
SA	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8
SB	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8
SC	1,5	1,5	1,5	1,5	1,5	1,4
SD	2,4	2,2	2,0	1,9	1,8	1,7
SE	4,2	3,3	2,8	2,4	2,2	2,0
SF	SS <sup>(a)</sup>					

- Menghitung nilai percepatan spectral desain

Parameter amplifikasi terkait percepatan ini dicari berdasarkan nilai SMS dan nilai SM1. Berikut rumus yang digunakan untuk mencari nilai SMS dan SM1.

$$S_{MS} = F_a \times S_s \dots\dots\dots (2.1)$$

$$S_{M1} = F_v \times S_1 \dots\dots\dots (2.2)$$

Setelah didapat nilai S<sub>ms</sub> dan SM1, dapat dicari nilai parameter percepatan desain spektral untuk periode pendek (SDS) dan periode 1 detik (SD1) dengan rumus berikut.

$$S_{DS} = \frac{2}{3} S_{MS} \dots\dots\dots (2.3)$$

$$S_{D1} = \frac{2}{3} S_{M1} \dots\dots\dots (2.4)$$

- Menentukan kategori desain seismic

Kategori desain seismic untuk periode pendek dapat dilihat pada tabel dibawah. Kategori desain seismic berdasarkan parameter respons percepatan pada periode pendek serta untuk periode 1 detik dapat dilihat pada tabel berikut.

**Tabel 2. 11** Kategori desain seismic periode pendek SNI 1726:2019

Nilai $S_{DS}$	Kategori risiko	
	I atau II atau III	IV
$S_{DS} < 0,167$	A	A
$0,167 \leq S_{DS} < 0,33$	B	C
$0,33 \leq S_{DS} < 0,50$	C	D
$0,50 \leq S_{DS}$	D	D

**Tabel 2. 12** Kategori desain seismic periode 1 detik SNI 1726:2019

Nilai $S_{D1}$	Kategori risiko	
	I atau II atau III	IV
$S_{D1} < 0,067$	A	A
$0,067 \leq S_{D1} < 0,133$	B	C
$0,133 \leq S_{D1} < 0,20$	C	D
$0,20 \leq S_{D1}$	D	D

- Menentukan koefisien – koefisien berdasarkan sistem penahan gempa yang digunakan

Koefisien yang dimaksud meliputi nilai  $R$ ,  $\Omega$  dan  $C_d$ . Koefisien-koefisien tersebut ditentukan berdasarkan table berikut.

**Tabel 2. 13** Koefisien  $R$ ,  $\Omega$  dan  $C_d$

Sistem pemikul gaya seismik	Koefisien modifikasi respons, $R^a$	Faktor kuat lebih sistem, $\Omega_b^b$	Faktor pembesaran defleksi, $C_d^c$	Batasan sistem struktur dan batasan tinggi struktur, $h_n$ (m) <sup>d</sup>				
				Kategori desain seismik				
				B	C	D <sup>e</sup>	E <sup>e</sup>	F <sup>f</sup>
<b>A. Sistem dinding penumpu</b>								
1. Dinding geser beton bertulang khusus <sup>g</sup>	5	2½	5	TB	TB	48	48	30
2. Dinding geser beton bertulang biasa <sup>g</sup>	4	2½	4	TB	TB	TI	TI	TI
3. Dinding geser beton polos didetail <sup>g</sup>	2	2½	2	TB	TI	TI	TI	TI
4. Dinding geser beton polos biasa <sup>g</sup>	1½	2½	1½	TB	TI	TI	TI	TI
5. Dinding geser pracetak menengah <sup>g</sup>	4	2½	4	TB	TB	12'	12'	12'
6. Dinding geser pracetak biasa <sup>g</sup>	3	2½	3	TB	TI	TI	TI	TI
7. Dinding geser batu bata bertulang khusus	5	2½	3½	TB	TB	48	48	30
8. Dinding geser batu bata bertulang menengah	3½	2½	2½	TB	TB	TI	TI	TI
9. Dinding geser batu bata bertulang biasa	2	2½	1½	TB	48	TI	TI	TI
10. Dinding geser batu bata polos didetail	2	2½	1½	TB	TI	TI	TI	TI
11. Dinding geser batu bata polos biasa	1½	2½	1½	TB	TI	TI	TI	TI
12. Dinding geser batu bata prategang	1½	2½	1½	TB	TI	TI	TI	TI
13. Dinding geser batu bata ringan (AAC) bertulang biasa	2	2½	2	TB	10	TI	TI	TI
14. Dinding geser batu bata ringan (AAC) polos biasa	1½	2½	1½	TB	TI	TI	TI	TI
15. Dinding rangka ringan (kayu) dilapisi dengan panel struktur kayu yang ditujukan untuk tahanan geser, atau dengan lembaran baja	6½	3	4	TB	TB	20	20	20
16. Dinding rangka ringan (baja canal dingin) yang dilapisi dengan panel struktur kayu yang ditujukan untuk tahanan geser, atau dengan lembaran baja	6½	3	4	TB	TB	20	20	20
17. Dinding rangka ringan dengan panel geser dari semua material lainnya	2	2½	2	TB	TB	10	TI	TI
18. Sistem dinding rangka ringan (baja canal dingin) menggunakan bresing strip datar	4	2	3½	TB	TB	20	20	20

Tabel 2. 14 Koefisien R,  $\Omega$  dan Cd (Lanjutan)

B. Sistem rangka bangunan								
1. Rangka baja dengan bresing eksentris	8	2	4	TB	TB	48	48	30
2. Rangka baja dengan bresing konsentris khusus	6	2	5	TB	TB	48	48	30
3. Rangka baja dengan bresing konsentris biasa	3½	2	3½	TB	TB	10'	10'	Ti'
4. Dinding geser beton bertulang khusus <sup>a</sup>	6	2½	5	TB	TB	48	48	30
5. Dinding geser beton bertulang biasa <sup>a</sup>	5	2½	4½	TB	TB	Ti	Ti	Ti
6. Dinding geser beton polos detail <sup>a</sup>	2	2½	2	TB	Ti	Ti	Ti	Ti
7. Dinding geser beton polos biasa <sup>a</sup>	1½	2½	1½	TB	Ti	Ti	Ti	Ti
8. Dinding geser pracetak menengah <sup>a</sup>	5	2½	4½	TB	TB	12'	12'	12'
9. Dinding geser pracetak biasa <sup>a</sup>	4	2½	4	TB	Ti	Ti	Ti	Ti
10. Rangka baja dan beton komposit dengan bresing eksentris	8	2	4	TB	TB	48	48	30
11. Rangka baja dan beton komposit dengan bresing konsentris khusus	5	2	4½	TB	TB	48	48	30
12. Rangka baja dan beton komposit dengan bresing biasa	3	2	3	TB	TB	Ti	Ti	Ti
13. Dinding geser pelat baja dan beton komposit	6½	2½	5½	TB	TB	48	48	30
14. Dinding geser baja dan beton komposit khusus	6	2½	5	TB	TB	48	48	30
15. Dinding geser baja dan beton komposit biasa	5	2½	4½	TB	TB	Ti	Ti	Ti
16. Dinding geser batu bata bertulang khusus	5½	2½	4	TB	TB	48	48	30
17. Dinding geser batu bata bertulang menengah	4	2½	4	TB	TB	Ti	Ti	Ti
18. Dinding geser batu bata bertulang biasa	2	2½	2	TB	48	Ti	Ti	Ti
19. Dinding geser batu bata polos didetail	2	2½	2	TB	Ti	Ti	Ti	Ti
20. Dinding geser batu bata polos biasa	1½	2½	1½	TB	Ti	Ti	Ti	Ti
21. Dinding geser batu bata prategang	1½	2½	1½	TB	Ti	Ti	Ti	Ti
22. Dinding rangka ringan (kayu) yang dilapisi dengan panel struktur kayu yang dimaksudkan untuk tahanan geser	7	2½	4½	TB	TB	22	22	22
23. Dinding rangka ringan (baja canal dingin) yang dilapisi dengan panel struktur kayu yang dimaksudkan untuk tahanan geser, atau dengan lembaran baja	7	2½	4½	TB	TB	22	22	22
24. Dinding rangka ringan dengan panel geser dari semua material lainnya	2½	2½	2½	TB	TB	10	TB	TB
25. Rangka baja dengan bresing terkekang terhadap tekuk	8	2½	5	TB	TB	48	48	30
26. Dinding geser pelat baja khusus	7	2	6	TB	TB	48	48	30
Sistem pemikul gaya seismik	Koefisien modifikasi respons, $R^a$	Faktor kuat lebih sistem, $\Omega_b^b$	Faktor pembesaran defleksi, $C_d^c$	Batasan sistem struktur dan batasan tinggi struktur, $h_s$ (m) <sup>d</sup>				
				Kategori desain seismik				
				B	C	D <sup>e</sup>	E <sup>e</sup>	F <sup>f</sup>
C. Sistem rangka pemikul momen								
1. Rangka baja pemikul momen khusus	8	3	5½	TB	TB	TB	TB	TB
2. Rangka batang baja pemikul momen khusus	7	3	5½	TB	TB	48	30	Ti
3. Rangka baja pemikul momen menengah	4½	3	4	TB	TB	10'	Ti'	Ti'
4. Rangka baja pemikul momen biasa	3½	3	3	TB	TB	Ti'	Ti'	Ti'
5. Rangka beton bertulang pemikul momen khusus <sup>a</sup>	8	3	5½	TB	TB	TB	TB	TB
6. Rangka beton bertulang pemikul momen menengah	5	3	4½	TB	TB	Ti	Ti	Ti
7. Rangka beton bertulang pemikul momen biasa	3	3	2½	TB	Ti	Ti	Ti	Ti
8. Rangka baja dan beton komposit pemikul momen khusus	8	3	5½	TB	TB	TB	TB	TB
9. Rangka baja dan beton komposit pemikul momen menengah	5	3	4½	TB	TB	Ti	Ti	Ti
10. Rangka baja dan beton komposit terkekang parsial pemikul momen	6	3	5½	48	48	30	Ti	Ti
11. Rangka baja dan beton komposit pemikul momen biasa	3	3	2½	TB	Ti	Ti	Ti	Ti
12. Rangka baja canal dingin pemikul momen khusus dengan pembuatan <sup>a</sup>	3½	3 <sup>a</sup>	3½	10	10	10	10	10
D. Sistem ganda dengan rangka pemikul momen khusus yang mampu menahan paling sedikit 25 % gaya seismik yang ditetapkan								
1. Rangka baja dengan bresing eksentris	8	2½	4	TB	TB	TB	TB	TB
2. Rangka baja dengan bresing konsentris khusus	7	2½	5½	TB	TB	TB	TB	TB
3. Dinding geser beton bertulang khusus <sup>a</sup>	7	2½	5½	TB	TB	TB	TB	TB
4. Dinding geser beton bertulang biasa <sup>a</sup>	6	2½	5	TB	TB	Ti	Ti	Ti
5. Rangka baja dan beton komposit dengan bresing eksentris	8	2½	4	TB	TB	TB	TB	TB
6. Rangka baja dan beton komposit dengan bresing konsentris khusus	6	2½	5	TB	TB	TB	TB	TB
7. Dinding geser pelat baja dan beton komposit	7½	2½	6	TB	TB	TB	TB	TB
8. Dinding geser baja dan beton komposit khusus	7	2½	6	TB	TB	TB	TB	TB
9. Dinding geser baja dan beton komposit biasa	6	2½	5	TB	TB	Ti	Ti	Ti
10. Dinding geser batu bata bertulang khusus	5½	3	5	TB	TB	TB	TB	TB
11. Dinding geser batu bata bertulang menengah	4	3	3½	TB	TB	Ti	Ti	Ti
12. Rangka baja dengan bresing terkekang terhadap tekuk	8	2½	5	TB	TB	TB	TB	TB
13. Dinding geser pelat baja khusus	8	2½	6½	TB	TB	TB	TB	TB

**Tabel 2. 15** Koefisien R,  $\Omega$  dan Cd (Lanjutan) SNI 1726-2019

E. Sistem ganda dengan rangka pemikul momen menengah mampu menahan paling sedikit 25 % gaya seismik yang ditetapkan								
1. Rangka baja dengan bresing konsentris khusus <sup>a</sup>	6	2½	5	TB	TB	10	TI	TI
2. Dinding geser beton bertulang khusus <sup>a,b</sup>	6½	2½	5	TB	TB	48	30	30
3. Dinding geser batu bata bertulang biasa	3	3	2½	TB	48	TI	TI	TI
4. Dinding geser batu bata bertulang menengah	3½	3	3	TB	TB	TI	TI	TI
5. Rangka baja dan beton komposit dengan bresing konsentris khusus	5½	2½	4½	TB	TB	48	30	TI
6. Rangka baja dan beton komposit dengan bresing biasa	3½	2½	3	TB	TB	TI	TI	TI
7. Dinding geser baja dan beton komposit biasa	5	3	4½	TB	TB	TI	TI	TI
8. Dinding geser beton bertulang biasa <sup>a</sup>	5½	2½	4½	TB	TB	TI	TI	TI
F. Sistem interaktif dinding geser-rangka dengan rangka pemikul momen beton bertulang biasa dan dinding geser beton bertulang biasa <sup>a</sup>								
	4½	2½	4	TB	TI	TI	TI	TI
G. Sistem kolom kantilever didetail untuk memenuhi persyaratan untuk :								
1. Sistem kolom baja dengan kantilever khusus	2½	1¼	2½	10	10	10	10	10
2. Sistem kolom baja dengan kantilever biasa	1¼	1¼	1¼	10	10	TI'	TI'	TI'
3. Rangka beton bertulang pemikul momen khusus <sup>b</sup>	2½	1¼	2½	10	10	10	10	10
4. Rangka beton bertulang pemikul momen menengah	1½	1¼	1½	10	10	TI	TI	TI
5. Rangka beton bertulang pemikul momen biasa	1	1¼	1	10	TI	TI	TI	TI
6. Rangka kayu	1½	1½	1½	10	10	10	TI	TI
H. Sistem baja tidak didetail secara khusus untuk ketahanan seismik, tidak termasuk sistem kolom kantilever								
	3	3	3	TB	TB	TI	TI	TI

- Menentukan periode alami struktur

Penentuan periode alami struktur, digunakan rumus sebagai berikut:

$$T_a = C_t \times h_n^x \dots\dots\dots (2.5)$$

Nilai  $C_t$  dan  $x$  menggunakan nilai pada tabel sebagai berikut.

**Tabel 2. 16** Nilai parameter periode pendekant  $C_t$  dan  $x$

Tipe struktur	$C_t$	$x$
Sistem rangka pemikul momen di mana rangka pemikul 100 % gaya seismik yang disyaratkan dan tidak dilingkupi atau dihubungkan dengan komponen yang lebih kaku dan akan mencegah rangka dari defleksi jika dikenai gaya seismik:		
• Rangka baja pemikul momen	0,0724	0,8
• Rangka beton pemikul momen	0,0466	0,9
Rangka baja dengan bresing eksentris	0,0731	0,75
Rangka baja dengan bresing terkekang terhadap tekuk	0,0731	0,75
Semua sistem struktur lainnya	0,0488	0,75

- Menentukan gaya geser dasar seismic

Penentuan gaya geser dasar seismic ( $v$ ) yang telah ditentukan harus dihitung dengan persamaan berikut:

$$V = C_s \times W \dots\dots\dots (2.6)$$

Dimana:  $C_s$  = Koef. respon gempa

$W$  = bobot bangunan

Untuk mendapat nilai koefisien respon seismic ( $C_s$ ), digunakan rumus sebagai berikut:

$$C_s = \frac{SD_s}{\frac{R}{I_e}} \dots\dots\dots (2.7)$$

Nilai  $C_s$  yang telah dihitung tidak boleh melebihi dari  $C_s$  max dan tidak boleh kurang dari  $C_s$  min. Untuk mendapatkan nilai  $C_s$  max digunakan rumus sebagai berikut:

$$C_{s \max} = \frac{SD_1}{\frac{R}{I_e}} \dots\dots\dots (2.8)$$

Sedangkan untuk mendapatkan nilai  $C_s$  min, digunakan rumus sebagai berikut :

$$C_{s \min} = 0,044 SD_s \times I_e \geq 0,01 \dots\dots\dots (2.9)$$

- Menentukan penyaluran beban gempa pada struktur  
Persebaran beban gempa yang terjadi haruslah tersebar ke setiap nodal pada portal yang telah ditentukan. Berikut rumus yang digunakan untuk mendapatkan gaya gempa untuk sebarang tingkat:

$$F_x = C_{vx} \times V \dots\dots\dots (2.10)$$

Untuk mendapatkan nilai  $C_{vx}$ , digunakan rumus sebagai berikut:

$$C_{vx} = \frac{W_x \times h_x^k}{\sum_{i=1}^n W_i \times h_i^k} \dots\dots\dots (2.11)$$

Keterangan:

$C_x$  = faktor distribusi vertical

$V$  = gaya lateral desain total

$W_i$  dan  $w_x$  = berat gempa total struktur untuk tingkat  $i/x$

$h_x$  dan  $h_i$  =  $h$  dasar sampai tingkat yang ditinjau

$$k = T \leq 0,5 \text{ maka nilai } k = 1$$

$$k = T \geq 2,5 \text{ maka nilai } k = 2$$

0,5 < T < 2,5 maka nilai k diinterpolasi antara 1 dan 2

## 2.2 Momen Puntir

Pada perhitungan momen puntir, terdapat beberapa aspek yang harus dihitung untuk mengetahui seberapa besar momen torsi yang terjadi, diantaranya adalah:

### a. Pusat Massa

Pusat massa adalah titik tangkap bekerjanya gaya gempa di tiap lantai ( $X_m$   $Y_y$ ). pusat massa pada tiap lantai tidaklah sama, atau lebih tepatnya bergantung pada denah tiap lantainya. Berikut rumus untuk mengetahui pusat massa.

$$x_m = \frac{\sum_1^n (A \cdot y)}{\sum_1^n A} \dots\dots\dots (2.12)$$

$$y_m = \frac{\sum_1^n (A \cdot x)}{\sum_1^n A} \dots\dots\dots (2.13)$$

### b. Pusat Kekakuan

Titik terjadinya reaksi gaya lateral kolom atau penahan gempa tiap lantai ( $X_p$   $Y_p$ ). seperti pada pusat massa, pusat kekakuan juga bergantung pada denah tiap lantai.

$$x_p = \frac{\sum_1^n (k_x \cdot y)}{\sum_1^n k_x} \dots\dots\dots (2.14)$$

$$y_p = \frac{\sum_1^n (k_y \cdot x)}{\sum_1^n k_y} \dots\dots\dots (2.15)$$

c. Eksentris

$$e_{c-x} = x_m - x_p \dots\dots\dots (2.16)$$

$$e_{c-y} = y_m - y_p \dots\dots\dots (2.17)$$

d. Momen Puntir

$$M = F_x e_{dy} + 0,3 F_y e_{dx} \dots\dots\dots (2.18)$$

Untuk mengetahui nilai gaya geser pada struktur akibat puntir, digunakan rumus sebagai berikut:

$$V = \sqrt{V_x^2 + V_y^2} \dots\dots\dots (2.19)$$

Dengan

$$V_x = \frac{M y}{\sum (x^2 + y^2)} \dots\dots\dots (2.20)$$

$$V_y = \frac{M x}{\sum (x^2 + y^2)} \dots\dots\dots (2.21)$$

## 2.3 Pelat Beton Bertulang

Pelat beton merupakan permukaan horizontal pada lantai bangunan, jembatan, dll. Secara umum, balok akan dicor secara bersamaan dengan pelat sehingga strukturnya monolit

### 2.3.1 Ketebalan Minimum Pelat

Ketebalan minimum pelat ditentukan berdasarkan rumus berikut:

$$1. \quad 0,2 < \alpha^{fm} < 2,0$$

$$h = \frac{l_n(0,8 + \frac{fy}{1400})}{36 + 5\beta(\alpha^{fm} - 0,2)} \dots\dots\dots (2.22)$$

Nilai diatas 125 mm.

$$2. \quad \alpha^{fm} < 2,0$$

$$h = \frac{l_n(0,8 + \frac{f_y}{1400})}{36 + 9\beta} \dots\dots\dots (2.23)$$

3.  $0,2 < \alpha^{fm}$

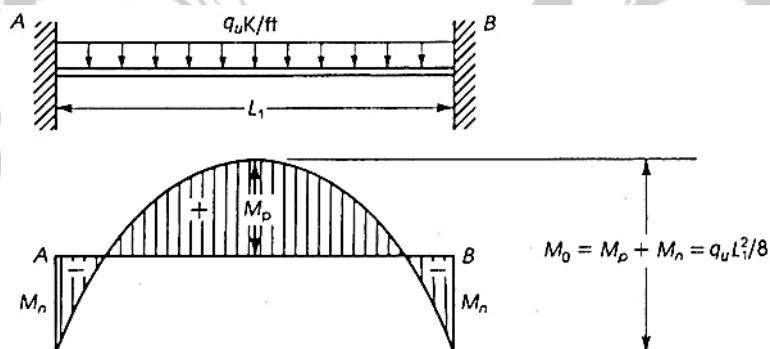
Tabel 2. 17 Tebal minimum pelta tanpa balok dalam

$f_y$ , MPa <sup>[2]</sup>	Tanpa drop panel <sup>[3]</sup>		Dengan drop panel <sup>[3]</sup>			
	Panel eksterior		Panel interior	Panel eksterior		Panel interior
	Tanpa balok tepi	Dengan balok tepi <sup>[4]</sup>		Tanpa balok tepi	Dengan balok tepi <sup>[4]</sup>	
280	$l_n/33$	$l_n/36$	$l_n/36$	$l_n/36$	$l_n/40$	$l_n/40$
420	$l_n/30$	$l_n/33$	$l_n/33$	$l_n/33$	$l_n/36$	$l_n/36$
520	$l_n/28$	$l_n/31$	$l_n/31$	$l_n/31$	$l_n/34$	$l_n/34$

**2.3.2 Perencanaan Langsung**

Pada balok sederhana, momen (+) terbesar pasti terjadi pada tengah bentang sebesar  $M_0 = q_l l^2/8$ . Pada balok dengan tumpuan jepit pada setiap sisi maka momen total adalah momen positif Tengah bentang ditambah momen negatif tumpuan  $q_l l^2/8$ . Selanjutnya apabila balok memikul beban merata  $q_u$  kN/m<sup>2</sup> dari sebuah pelat selebar 12, yang tegak lurus terhadap bentang balok, 11, maka momen total terfaktor yang timbul pada balok adalah:

$$M_0 = (q_u l^2 \frac{l^2}{8}) \dots\dots\dots (2.24)$$



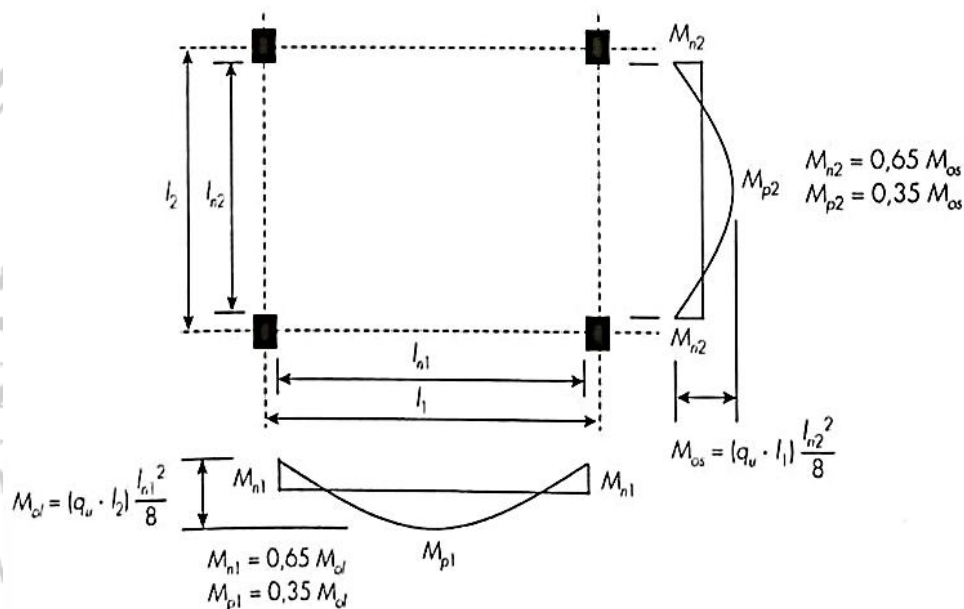
**Gambar 2. 3** Momen balok dengan tumpuan jepit dikedua sisi

Dalam persamaan diatas,  $l_n$  diukur dari as ke as. Pada kenyataannya momen total yang terjadi dihitung berdasarkan bentang bersih balok,  $l_n$  yang diukur dari muka ke muka tumpuan dalam arah momen yang ditinjau. Nilai  $l_n$  tidak boleh diambil kurang dari 65%  $l_1$ , sehingga:

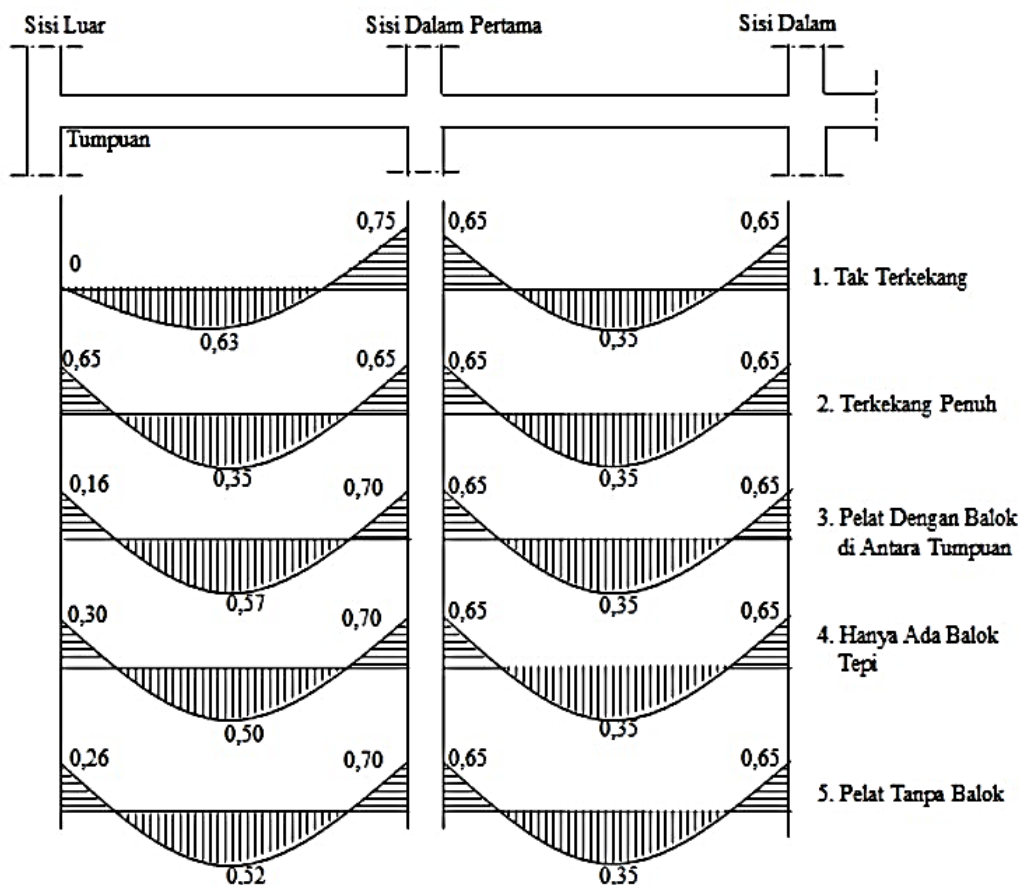
$$M_0 = (q_u l^2) \frac{l_n^2}{8} \dots\dots\dots (2.25)$$

Berikut merupakan distribusi momen pada suatu pelat dalam, dengan bentang  $l_1 > l_2$

$$M_0 = (q_u l^2) \frac{l_n^2}{8} \dots\dots\dots (2.26)$$



Gambar 2. 4 Distribusi momen pada suatu pelat dalam



**Gambar 2. 5** Distribusi momen statik total menjadi momen positif dan negative  
 Penyebaran momen di ujung bentang ditentukan oleh jenis tumpuannya,.  
 Koefisien distribusi tersebut ditentukan dalam table berikut.

**Tabel 2. 18** Distribusi momen pada pelat ujung

	Tepi Luar Tak Terkekang	Pelat dengan Balok di Antara Semua Tumpuan	Pelat Tanpa Balok di Antara Tumpuan-Tumpuan Dalam		Tepi Luar Terkekang Penuh
			Tanpa Balok Tepi	Dengan Balok Tepi	
Momen Terfaktor Negatif Dalam	0.75	0.70	0.70	0.70	0.65
Momen Terfaktor Positif	0.63	0.57	0.52	0.50	0.35
Momen Terfaktor Negatif Luar	0.00	0.16	0.26	0.30	0.65

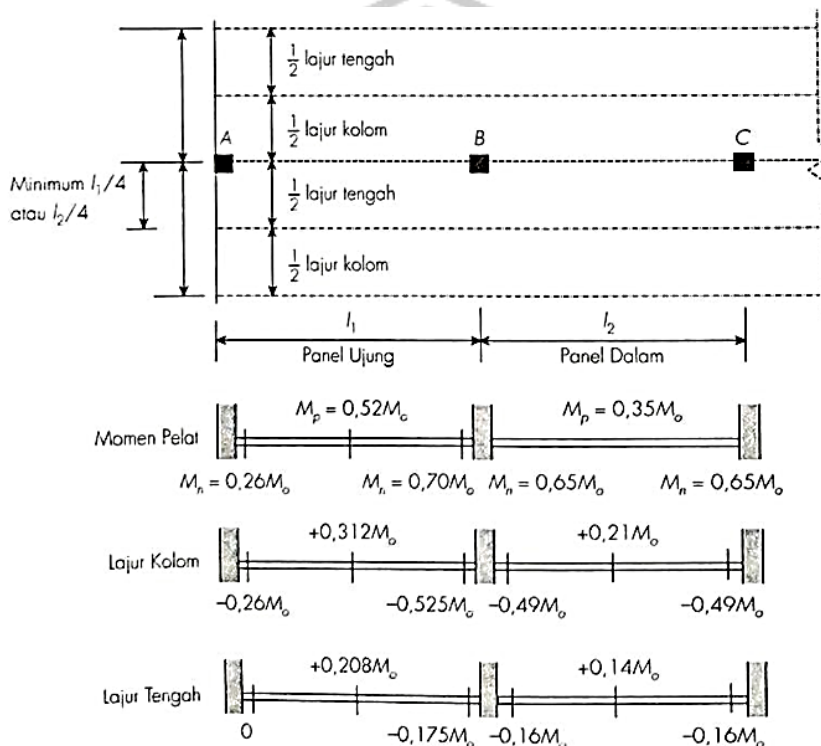
Momen total yang telah terfaktor harus terdistribusi pada lajur kolom dan lajur Tengah seperti ditunjukkan pada gambar dibawah. Distribusi pada tiap lajur haruslah mengikuti rumus rumus dan ketentuan pada table sebagai berikut.

$$\alpha f = \frac{E_c b I_b}{E_c s I_s} = \frac{\text{kekakuan balok}}{\text{kekakuan pelat}} \dots\dots\dots (2.27)$$

$$\beta_1 = \frac{Ecb C}{2Es I_s} = \frac{\text{kekakuan torsi balok tepi}}{\text{kekakuan lentur pelat selebar panjang bentang balok}} \dots\dots\dots (2.28)$$

Dengan,

$$C = \text{kekakuan torsi} = \Sigma \left( 1 - \frac{0,63x}{y} \right) = \left( \frac{x^3 y}{3} \right) \dots\dots\dots (2.29)$$



Gambar 2. 6 Distribusi momen pelat pada tiap lajur

Tabel 2. 19 Presentase momen pada lajur kolom untuk pelat dalam

	$\alpha_{f1} l_1/l_2$	Rasio $l_1/l_2$		
		0,5	1,0	2,0
Momen negatif tumpuan dalam	0	75	75	75
	$\geq 1,0$	90	75	45
Momen Positif di tengah bentang	0	60	60	60
	$\geq 1,0$	90	75	45

Tabel 2. 20 Presentase momen pada pelat dalam dua arah tanpa balok

	Momen Negatif	Momen Positif
Momen Pelat	- 0,65 $M_o$	+ 0,35 $M_o$
Lajur Kolom	0,75 (- 0,65 $M_o$ ) = - 0,49 $M_o$	0,60 ( 0,35 $M_o$ ) = 0,21 $M_o$
Lajur Tengah	0,25 (- 0,65 $M_o$ ) = - 0,16 $M_o$	0,40 ( 0,35 $M_o$ ) = 0,14 $M_o$

**Tabel 2. 21** Presentase momen pada lajur kolom untuk pelat luar

	$\alpha_{f1} l_1/l_2$	$\beta_1$	Rasio $l_1/l_2$		
			0,5	1,0	2,0
Momen negatif pada tumpuan luar	0	0	100	100	100
		$\geq 2,5$	75	75	75
	$\geq 1,0$	0	100	100	100
Momen positif di tengah bentang	0	-	60	60	60
	$\geq 1,0$	-	90	90	90
Momen negatif pada tumpuan dalam	0	-	75	75	75
	$\geq 1,0$	-	90	75	45

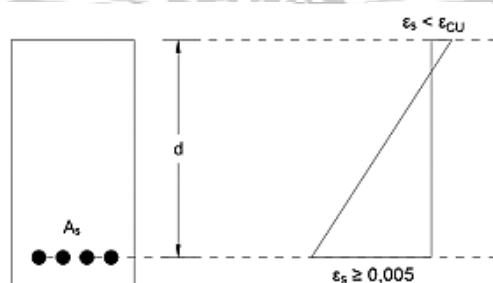
**Tabel 2. 22** Presentase momen lajur kolom dan lajur tengah pada pelat ujung

	%	Lajur Kolom	Lajur Tengah
Momen negatif pada tumpuan luar	100	0,26 $M_0$	0
Momen positif di tengah bentang	60	0,312 $M_0$	0,208 $M_0$
Momen negatif pada tumpuan dalam	75	0,525 $M_0$	0,175 $M_0$

## 2.4 Balok Beton Bertulang

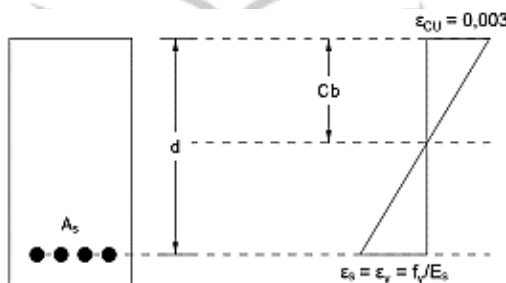
Ada 3 jenis keruntuhan untuk balok yang ditinjau dari presentase tulangan yang digunakan, yaitu:

1. Tulangan akan leleh terlebih dahulu sebelum beton mencapai keruntuhan



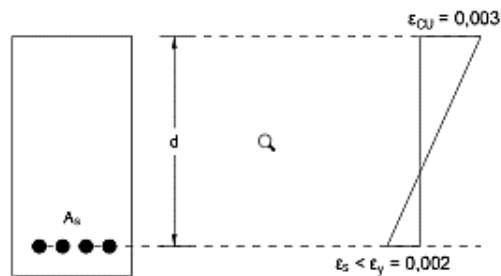
**Gambar 2. 7** Tulangan baja mencapai kuat luluhnya

2. Tulangan akan leleh bersamaan dengan beton saat mencapai keruntuhannya.



**Gambar 2. 8** Tulangan leleh bersamaan dengan beton yang mengalami keruntuhannya

3. Beton mengalami keruntuhan lebih dulu dibandingkan dengan tulangnya



Gambar 2. 9 Beton runtuh sebelum tulangan baja

#### 2.4.1 Faktor Reduksi Kekuatan

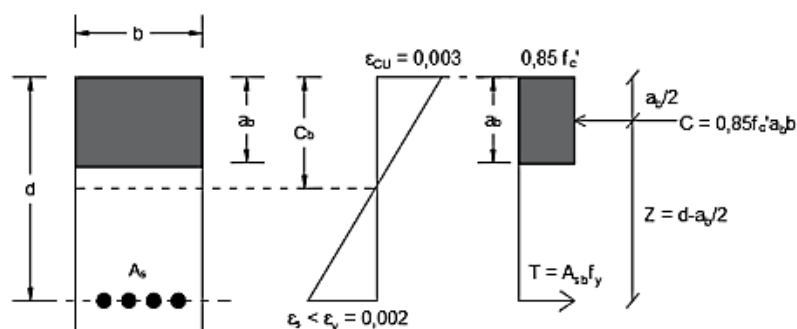
Pada SNI 2847:2013 Pasal 9.3 digunakan beberapa nilai factor reduksi kekuatan,  $\phi$ , sebagai berikut

Tabel 2. 23 Faktor reduksi kekuatan

Untuk penampang terkendali tarik	$\phi = 0,90$
untuk penampang terkendali tekan	
a. dengan tulangan spiral	$\phi = 0,75$
b. tulangan non-spiral	$\phi = 0,65$
untuk geser dan puntir	$\phi = 0,75$
untuk tumpuan pada beton	$\phi = 0,65$

#### 2.4.2 Penampang Persegi Tulangan Tunggal

Telah dijelaskan sebelumnya bahwa pada kondisi yang seimbang tercapai jika tulangan leleh Ketika beton pada kondisi regangan ultimitnya.



Gambar 2. 10 Tulangan baja mencapai regangan luluhnya

Berdasarkan rumus yang ada, untuk menentukan nilai  $a_b$  dapat dilakukan dengan menggunakan rumus sebagai berikut.

$$\alpha b = \frac{A_s b x f_y}{0,85 f' c b} \dots\dots\dots (2.30)$$

Rasio tulangan yang diperlukan ( $\rho_b$ ) harus dicari menggunakan rumus sebagai berikut.

$$\rho_b = \frac{A_s b}{b x d} \dots\dots\dots (2.31)$$

Untuk mencari nilai momen nominal dapat menggunakan rumus sebagai berikut.

$$M_n = 0,85 f' c \cdot \alpha \cdot b \left( d - \frac{\alpha}{2} \right) = A_s \cdot f_y \left( d - \frac{\alpha}{2} \right) \dots\dots\dots (2.32)$$

Untuk mendapat besarnya kuat rencana,  $\phi M_n$ , maka kuat momen nominal,  $M_n$ , harus direduksi dengan cara dikalikan dengan faktor reduksi. Hasil akhir rumus kuat rencana,  $\phi M_n$ , dapat dilihat pada rumus sebagai berikut.

$$\phi M_n = \phi A_s f_y \left( d - \frac{\alpha}{2} \right) = \phi A_s \cdot f_y \left( d - \frac{A_s \cdot f_y}{1,7 f' c \cdot b} \right) \dots\dots\dots (2.33)$$

### 2.4.3 Desain Balok T

Pada konstruksi balok-pelat, jarak dan posisi penumpu telah ditentukan lebih dahulu pada saat perhitungan struktur pelat. Langkah selanjutnya adalah mendesain balok, meliputi ukuran lebar badan balok dan tulangan yang dibutuhkan.

Tebal dan lebar sayap sudah ditentukan ketika proses desain pelat berikut penjelasan bagaimana cara untuk mendesain balok T

1. Mencari nilai  $A_s$ :
  - a. Periksa persyaratan balok T dan hitung momen nominal seluruh sayap:

$$\phi M_n f = \phi (0,85 f' c) b h_f \left( \frac{h_f}{2} \right) \dots\dots\dots (2.34)$$

Apabila  $M_n > M_n f$ , maka nilai  $a < h_f$ . apabila  $M_n < M_n f$ , maka nilai  $a > h_f$  sehingga balok didesain menggunakan balok ok persegi. persegi.

- b. Jika  $a < h_f$ , maka hitung  $p$ . Periksa bahwa  $p_w \geq p_{min}$
- c. Jika  $a > h_f$ , tentukan  $A_s f$ .

$$A_s f = 0,85 f' c (b - b_w) h_f / f_y \dots\dots\dots (2.35)$$

$$M_{u2} = \phi A_s f \cdot f_y \left( d - \frac{h_f}{2} \right) \dots\dots\dots (2.36)$$

Momen yang dipikul pada bagian badan adalah

$$M_{u1} = M_u - M_{u2} \dots \dots \dots (2.37)$$

(Hitung  $\rho_1$ , menggunakan  $M_{u1}$ ,  $b_w$  dan  $d$  dan tentukan  $A_{s1} = \rho_1 b_w d$ :

$$A_s = A_{s1} + A_s f \dots \dots \dots (2.38)$$

Lalu periksa bahwa  $A_s \leq A_{s \text{ maks}}$ , dan periksa pula  $\rho_w = A_s / (b_w d) \geq \rho_{\text{min}}$

d. Jika  $a = h_f$ , maka  $A_s = \phi(0,85f'_c)bh_f/f_y$

#### 2.4.4 Desain Balok Terhadap Gaya Geser

Gaya geser nominal pada balok disumbang oleh geser beton dan geser dari tulangan, sehingga rumus nya menjadi:

$$V_n = V_c + V_s \dots \dots \dots (2.39)$$

$$V_u < \phi V_n = \phi(V_c + V_s) \dots \dots \dots (2.40)$$

Jarak Sengkang ditentukan berdasarkan luas tulangan minimum yang dibutuhkan, yaitu :

$$S_{\text{maks}} = \frac{A_v f_y t}{0,062 \sqrt{f'_c} b_w}, \text{ untuk } f'_c > 30 \text{ Mpa} \dots \dots \dots (2.41)$$

Dan

$$S_{\text{maks}} = \frac{A_v f_y t}{0,35 b_w}, \text{ untuk } f'_c \leq 30 \text{ Mpa} \dots \dots \dots (2.42)$$

### 2.5 Kolom Beton Bertulang

#### 2.5.1 Beban Aksial Kolom

Untuk mengetahui kapasitas aksial nominal dapat menggunakan persamaan berikut.

$$P_0 = 0,85 f'_c A_g + A_s t (f_y - 0,85 f'_c) \dots \dots \dots (2.43)$$

$$\phi P_n = \phi(0,80)[0,85 f'_c A_g + A_s t (f_y - 0,85 f'_c)] \dots \dots \dots (2.44)$$

Sedangkan untuk kolom dengan Sengkang spiral, maka kuat aksial desainnya adalah sebagai berikut:

$$\phi P_n = \phi(0,85)[0,85 f'_c A_g + A_s t (f_y - 0,85 f'_c)] \dots \dots \dots (2.45)$$

Dengan:

$$\Phi = 0,65 \text{ (Sengkang persegi) dan } 0,75 \text{ (sengkang spiral)}$$

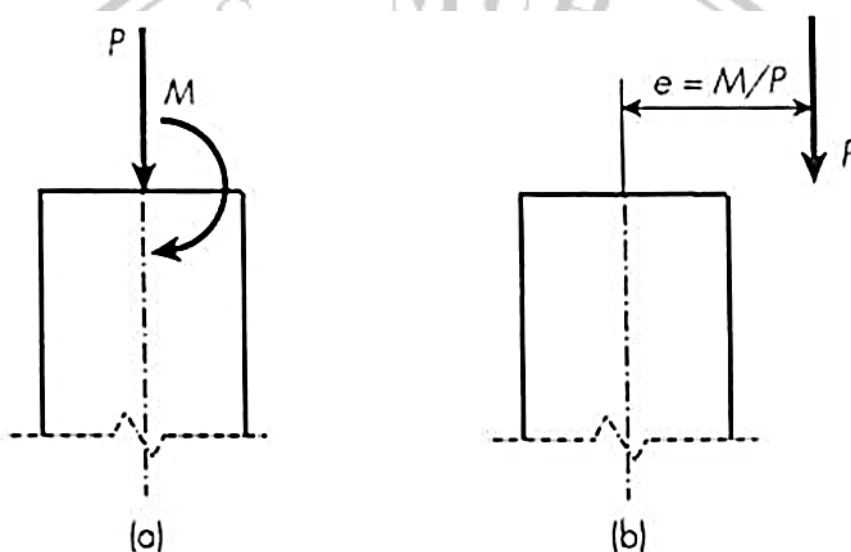
$A_g$  = luas penampang

Ast luas tulangan

Pada persamaan-persamaan sebelumnya, dapat digunakan untuk mendesain penampang kolom pendek. Sedangkan untuk penampang kolom panjang, yaitu kolom harus direduksi lagi.

### 2.5.2 Kombinasi Aksial dan Lentur

Kolom dengan beban aksial serta gaya momen, umumnya dapat disamakan dengan beban pada eksentrisitas.



Gambar 2. 11 Kolom dengan beban aksial dan momen lentur

Desain kolom haruslah memenuhi persamaan berikut.

$$\phi Mn > Mu \dots\dots\dots (2.46)$$

$$\phi Pn > Pu \dots\dots\dots (2.47)$$

### 2.5.3 Keruntuhan Seimbang Kolom

Keruntuhan kolom dalam kondisi seimbang haruslah dianalisa sebagai berikut:

$$cb = \frac{600}{600+fy} d \dots\dots\dots (2.48)$$

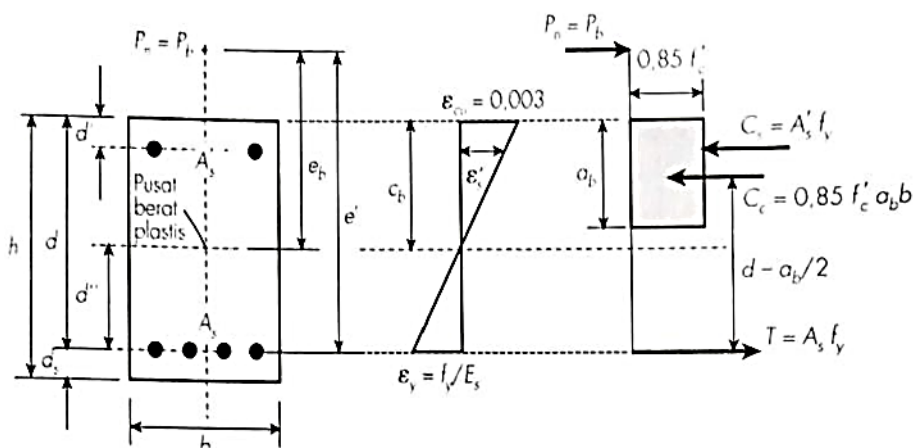
Tinggi blok tegangan ekuivalen adalah :

$$ab = \beta_1 cb + \frac{600}{600+fy} \beta_1 d \dots\dots\dots (2.49)$$

Kesetimbangan pada arah horizontal

$$Pb = 0,85f'c \cdot ab \cdot b + A_s(f's - 0,85f'c) - A_s \cdot fy \dots\dots\dots (2.50)$$

Eksentris ( $e_b$ ) ditentukan dengan rumus berikut:



Gambar 2.12 Keruntuhan Seimbang Untuk Kolom Persegi

## 2.6 Strong Column Weak Beam

Konsep ini tercantum pada SNI 2847:2019, yang mengatur bahwa kapasitas kolom harus lebih besar 20% dari kapasitas balok pada kolom tersebut.

$$\sum Mnc \geq 1,2 \sum Mnb \dots\dots\dots (2.51)$$

## 2.7 Sistem Penahan Gempa Dual System

Sistem ini adalah perpaduan struktur kolom-balok dengan dinding geser. Pembagian porsi gaya gempa yang diterima oleh struktur adalah rangka pemikul 2 25% dan dinding geser memikul  $\leq 75\%$ .

## 2.8 Sistem Rangka Pemikul Momen

Sistem ini merupakan rangka yang digunakan memikul beban gravitasi dan lateral dengan mekanisme lentur. Terdapat 3 macam system ini, yaitu:

1. SRPMB (Sistem Rangka Pemikul Momen Biasa)
2. SRPMM (Sistem Rangka Pemikul Momen Menengah)
3. SRPMK (Sistem Rangka Pemikul Momen Khusus)

### 2.8.1 SRPMB (Sistem Rangka Pemikul Momen Biasa)

Poin penting yang perlu diperhatikan untuk merencanakan struktur dengan SEPMB adalah sebagai berikut:

- **KDS**

Berdasarkan SNI 2847-2019 hal 368, disebutkan bahwa kategori struktur SRPMB adalah untuk struktur yang memiliki kategori desain seismik (KDS) tipe B.

- **Ketentuan minimum tulangan menerus**

berdasarkan SNI 2847-2019 pasal 18.3.2 hal 368, disebutkan bahwa tulangan yang menerus harus lebih besar sama dengan seperempat luasan maksimum tulangan bawah. Selain itu, tulangan tersebut harus dikaitkan agar kekuatan leleh tariknya tercapai.

- Kapasitas geser desain ( $V_u$ ) kolom

Nilai geser desain untuk kolom mempunyai panjang tak tertumpu lebih besar dari  $5C_1$ . Harus memiliki setidaknya nilai terendah diantara nilai berikut:

a. Persamaan gaya geser yang bisa digunakan adalah

$$V_u = \frac{M_{nt} + M_{ub}}{l_u} \dots \dots \dots (2.52)$$

Dimana:

$V_u$  = Gaya geser desain

$M_{at}$  = Momen nominal kolom bagian atas

$M_{ub}$  = Momen nominal Kolom bagian bawah

$l_u$  = Tinggi bersih kolom

### 2.8.2 SRPMM (Sistem Rangka Pemikul Momen Menengah)

Poin penting yang perlu diperhatikan untuk merencanakan struktur dengan SEPMM adalah sebagai berikut:

- Minimum tulangan menerus

Luasan tulangan menerus wajib lebih besar sama dengan seperempat luasan maksimum tulangan bawah. Selain itu, tulangan yang menerus tersebut harus diangkur untuk mencapai kekuatan leleh tariknya pada muka tumpuan.

- Ketentuan momen kapasitas balok

Kekuatan momen positif pada muka join harus lebih besar sama dengan sepertiga kekuatan momen negatif yang disediakan pada muka join tersebut. Hal ini bisa dinyatakan dalam bentuk persamaan.

$$M (+) \geq \frac{1}{3} M (-) \dots \dots \dots (2.53)$$

Selain itu, rumus berikut ini juga harus terpenuhi

$$M (+) \text{ atau } M (-) \geq \frac{1}{5} M_{\text{maks}} \dots \dots \dots (2.54)$$

- Ketentuan gaya geser desain ( $V_u$ ) balok SRPMM

Nilai geser untuk balok harus memiliki setidaknya nilai Nilai geser desain untuk balok harus terkecil diantara nilai berikut:

- a) Persamaan gaya geser yang digunakan adalah:

$$V_u = \frac{M_n(\pm) + M_{nr}(\pm)}{l_n} + \frac{W_u \cdot l_n}{2} \dots \dots \dots (2.55)$$

- b) Gaya geser maksimum yang diperoleh dari kombinasi beban desain termasuk E, dengan E ditetapkan sebesar dua kali nilai yang dipersyaratkan SNI 1726:2019. Adapun persamaan kombinasi yang dimaksud adalah:

$$U = 1,2D + 2,0E + L \dots \dots \dots (2.56)$$

$$U = 0,9D + 2,0E \dots \dots \dots (2.57)$$

- Ketentuan sengkang pada sendi plastis

Sengkang sepanjang sendi plastis merupakan nilai paling kecil antara  $d/4$ ,  $24D_{\text{sengkang}}$  dan 300 mm.

- Ketentuan spasi sengkang disepanjang bentang balok

Jarak sengkang disepanjang bentang balok harus dipasang tidak lebih dari  $d/2$ .

- Ketentuan desain kapasitas geser pada kolom

Harus melebihi nilai berikut:

- a. Gaya geser maks.

Diperoleh dari beban terfaktor

$$U = 1,2D + 3,0E + L \dots\dots\dots (2.58)$$

$$U=0,9D+3,0E \dots\dots\dots (2.59)$$

- Ketentuan sengkang sepanjang  $l_0$  (sendi plastis)

Spasi Sengkang adalah nilai paling kecil dari:

- 8 D. tul.
- 24 D. Sengkang
- $\frac{1}{2}$  dimensi kolom
- 310 mm

lo nilia terbesar dari:

- $\frac{1}{6}$  tinggi kolom
- Dimensi dari kolom
- 45 cm

- Ketentuan HBK struktur SRPMM

Apabila beban gempa menyebabkan terjadinya transfer momen pada gempa men joint balok-kolom maka gaya geser diakibatkan transfer momen tersebut harus dipertimbangkan

Luasan minnimum diambil nilai terbesar dari

$$0,062\sqrt{f_c'} \frac{b_s}{f_{yt}} \dots\dots\dots (2.60)$$

Atau

$$0,35 \frac{b_s}{f_{yt}} \dots\dots\dots (2.61)$$

### 2.8.3 SRPMK (Sistem Rangka Pemikul Momen Khusus)

Poin penting yang perlu diperhatikan untuk merencanakan struktur dengan SEPMK adalah sebagai berikut:

- Batasan dimensi struktur balok

Dimensi balok harus memenuhi beberapa persyaratan sebagai berikut:

- $L_n \geq 4d$
- Lebar balok  $\leq 0.3h$  atau 250 mm

- Tulangan longitudinal
  - Tulangan menerus setidaknya 2 batang diatas dan 2 batang dibawah
  - Rasio tulangan maksimum adalah 0,025
  - Kekuatan momen positif pada muka join harus tidak kurang dari setengah kekuatan momen negatif pada muka join tersebut

$$M (+) \geq \frac{1}{2} M (-) \dots\dots\dots (2.62)$$

- Semua momen pada balok harus lebih besar dari seperempat momen maksimum di kedua tumpuan

$$M (+) \text{ atau } M (-) \geq \frac{1}{4} M_{\text{maks}} \dots\dots\dots (2.63)$$

- Tulangan Senggang
  - dipasang sejarak dua kali tinggi balok (2h)
  - Senggang pada sendi plastis harus dipasang dengan jarak paling kecil iantara:
    - d/4
    - 6diameter balok
    - 150 mm
    - Spasi Senggang terbesar adalah d/2

- Ketentuan kekuatan geser balok
  - Gaya geser desain harus dihitung sebagai berikut:

$$V_e = \frac{M_{pr1} + M_{pr2}}{l_n} \pm \frac{W_u \times l}{2} \dots\dots\dots (2.64)$$

Dimana :

$$M_{pr} = A_s \times 1,25 \times f_y \times (d - \frac{a}{2})$$

$$W_u = 1,2 D + 1L$$

l = jarak bersih pada balok

- Ketentuan batasan dimensi kolom
  - Tidak boleh kurang dari 300 mm
  - Rasio dimensi penampang dengan tinggi tidak boleh kurang dari 0,4
- Ketentuan kekuatan lentur minimum kolom  
Harus memenuhi persyaratan *strong coloumn weak beam* yaitu

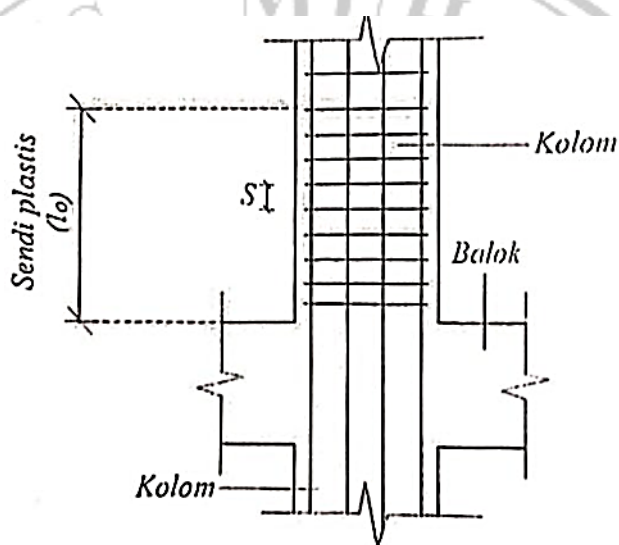
$$\sum M_{nc} \geq 1,2 \sum M_{nb} \dots\dots\dots (2.65)$$

- Tulangan longitudinal

$$0,01Ag \leq \rho \leq 0,06Ag \dots\dots\dots (2.66)$$

- Ketentuan tulangan transversal kolom

Tulangan transversal harus dipasang sepasang  $l_o$  dari masing-masing muka join.  $l_o$  diambil nilai terkecil dari tinggi kolom pada join,  $1/6 h$  kolom dan 450 mm.



**Gambar 2. 13** Sengkang Ujung Kolom SPRMK

Selain itu, spasi tulangan diambil nilai terkecil dari :

- $1/6$  dimensi kolom
- $6d_{tul}$
- $S_o = 100 + (350 - h_x)/3$

Spasi tulangan geser diluar panjang  $l_o$  tidak lebih dari :

- $6d_{tul}$
- 150 mm

- Ketentuan kekuatan geser kolom

- Gaya geser desain dihitung sebagai berikut

$$V_e = \frac{M_{pr1} + M_{pr2}}{l_n} \pm \frac{W_u \times l}{2} \dots\dots\dots (2.67)$$

Dimana :

$$M_{pr} = A_s \times 1,25 \times f_y \times (d - \frac{a}{2}) \dots\dots\dots (2.68)$$

$l_u$  = bentang bersih balok

- Besaran geser kolom dikontrol oleh dua nilai seperti ditulis sebagai berikut :

$$V_e - \text{dari ETABS} \leq V_e - \text{dari kolom} \leq V_e - \text{dari balok}$$

## 2.9 Prosedur Desain Shear Wall

Dalam merencanakan *shear wall*, ada dua elemen yang harus didesain, yaitu desain tulangan dan desain *boundary element*.

### 2.9.1 Prosedur Perhitungan Tulangan Shear Wall

Peran tulangan longitudinal adalah memikul beban kombinasi aksial dan lentur, sedangkan tulangan transversal berperan memikul pengaruh gaya geser pada *shear wall*. Berikut prosedur perencanaan tulangan pada *shear wall*.

- Preliminary design

Pada tahap ini akan dilakukan perhitungan ketebalan *shear wall*.

- a) Panjang penyaluran tulangan balok

Nilai besaran yang digunakan harus diambil terbesar dari :

$$l_{dh} = \left( \frac{0,24 f_y \Psi_e \Psi_c \Psi_r}{\lambda \sqrt{f_c}} \right) d_b \dots\dots\dots (2.69)$$

Atau

$$l_{dh} = 8d_a \dots\dots\dots (2.70)$$

Atau

$$l_{dh} = 150 \text{ mm} \dots\dots\dots (2.71)$$

- b) Tebal minimum *shear wall*

Ketebalan minimum *shear wall* diambil nilai terbesar dari :

$$h_{min} = 100 \text{ mm} \dots\dots\dots (2.72)$$

Atau

$$h_{min} = \frac{H_{lantai}}{25} \dots\dots\dots (2.73)$$

Atau

$$h_{min} = \frac{l_w}{25} \dots\dots\dots (2.74)$$

- Menghitung kuat geser beton ( $V_c$ )

Terdapat 2 metode yang dapat digunakan yaitu :

- a) Metode sederhana

Menggunakan rumus sebagai berikut :

$$V_c = 0,17 \cdot \lambda \cdot \sqrt{f_c'} \cdot h \cdot d \dots\dots\dots (2.75)$$

- b) Metode detail

Diambil nilai terkecil dari :

$$V_c = 0,27 \cdot \lambda \cdot \sqrt{f_c'} \cdot h \cdot d + \frac{N_u \cdot d}{4 \cdot l_w} \dots\dots\dots (2.76)$$

Atau

$$V_c = [0,05 \cdot \lambda \cdot \sqrt{f_c'} + \frac{l_w(0,1 \cdot \lambda \cdot \sqrt{f_c'} + 0,2 \frac{N_u}{h \cdot l_w})}{\frac{M_u}{V_u} - \frac{l_w}{2}}] h \cdot d \dots\dots\dots (2.77)$$

- Menentukan kategori dari geser *shear wall*

Pengkategorian geser yang terjadi pada dinding geser :

- a) Struktur pada daerah dengan tingkat gempa menengah kebawah

Berikut persyaratan yang harus dipenuhi :

$$V_u \geq 0,5\phi V_c \text{ atau } V_u \leq 0,5\phi V_c \dots\dots\dots (2.78)$$

- b) Struktur di daerah gempa tinggi

Berikut persyaratan yang harus dipenuhi :

$$V_u \geq 0,083 \cdot A_{cv} \cdot \lambda \cdot \sqrt{f_c'} \text{ atau } V_u \leq 0,083 \cdot A_{cv} \cdot \lambda \cdot \sqrt{f_c'} \dots\dots\dots (2.79)$$

- Menentukan tulangan longitudinal yang diperlukan

Tulangan ini berfungsi menahan aksial tekan dan momen lentur yang terjadi pada dinding geser.

- a) Penentuan rasio( $\rho_1$ )

Rasio minimum untuk tulangan longitudinal adalah :

- Bila  $V_u \geq 0,083 \times A_{cv} \times \lambda \times \sqrt{f_c'}$  maka  $\rho_1 \geq 0,0025$

- Bila  $V_u \leq 0,083 \times A_{CV} \times \lambda \times \sqrt{f'c'}$  maka  $\rho_1$  diijinkan untuk direduksi

b) Menentukan gaya dan momen yang digunakan

Gaya luar yang digunakan dalam perhitungan tulangan longitudinal adalah aksial tekan ( $P_u$ ), momen sebidang ( $M_y$ ), dan momen tak sebidang ( $M_x$ ).

c) Menentukan jarak tulangan

Spasi diambil nilai terkecil dari 40 mm,  $1,5d_b$ , dan  $(4/3)d_{agg}$  dan 450 mm.

d) Menentukan jumlah tulangan

Bila salah satu kondisi pada rumus dibawah ini terpenuhi, maka tulangan utama wajib dipasang dua rangkap.

$$V_u > 0,17 \cdot A_{CV} \cdot \lambda \cdot \sqrt{f'c'} \text{ atau } h_w/l_w \geq 2,0 \dots\dots\dots (2.80)$$

• Menghitung tulangan transversal

Tulangan transversal berfungsi memikul gaya geser baik geser sebidang maupun geser tak sebidang.

a) Penentuan rasio tulangan transversal ( $\rho_t$ )

- Bila  $V_u \geq 0,083 \times A_{CV} \times \lambda \times \sqrt{f'c'}$  maka  $\rho_1 \geq 0,0025$ .

- Bila  $V_u \leq 0,083 \times A_{CV} \times \lambda \times \sqrt{f'c'}$  maka  $\rho_1$  diijinkan untuk direduksi.

b) Menentukan luasan tulangan transversal

Rumus yang bisa digunakan dalam perhitungan tulangan transversal adalah :

$$A_{SH} = \rho \cdot h \cdot 1000 \text{ mm} \dots\dots\dots (2.81)$$

c) Menentukan spasi sengkang

Spasi diambil yang terkecil dari 40 mm,  $1,5d_b$ , dan  $(4/3)d_{agg}$  dan 450 mm.

d) Hitung luasan actual dalam satu lapis

Untuk menghitung luasan aktual tulangan transversal adalah :

$$A_{SH} = \frac{1000}{s} \times \frac{1}{4} \pi D^2 \dots\dots\dots (2.82)$$

Kemudian dapat dikontrol dengan menggunakan cara berikut :

$$\rho_t(\text{pakai}) = \frac{2 \times A_s \text{ tul}}{h \times s} > \rho_t(\text{teori}) \dots\dots\dots (2.83)$$

e) Menentukan kuat nominal geser *shear wall*

Kuat geser dari tulangan dapat diperoleh menggunakan rumus berikut :

$$V_s = \rho_t \cdot f_y \cdot h \cdot d \dots\dots\dots (2.84)$$

Setelah diperoleh  $V_s$ , maka kuat nominal geser bisa ditentukan dengan persamaan berikut :

$$V_n = V_c + V_s \dots\dots\dots (2.85)$$

Setelah didapat nilai  $V_n$ , maka dikontrol dengan

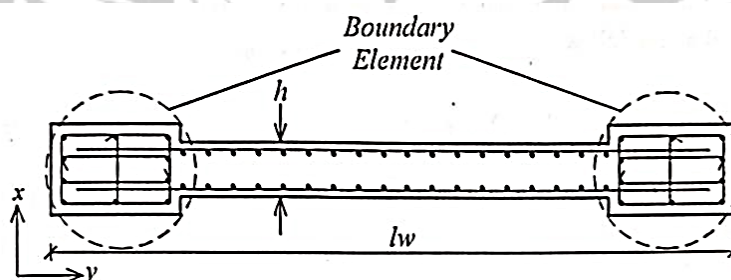
$$\phi V_n \geq V_u \quad (2.86)$$

Dan

$$V_n \leq A_{cv} (\alpha_c \cdot \lambda \cdot \sqrt{f_c'} + \rho_t \cdot f_y) \dots\dots\dots (2.87)$$

### 2.9.2 Prosedur Desain *Boundary Element*

*Boundary elemen* merupakan bagian dari *shear wall* yang terletak pada bagian ujung *shear wall*. Pada dasarnya digunakan pada struktur *shear wall* dengan momen yang besar yang umumnya terjadi dalam struktur gedung. Ciri khas dari *boundary element* adalah memiliki ketebalan yang lebih tebal dari *shear wall*, namun pada kondisi tertentu ketebalannya bisa sama. Berikut prosedur perencanaan *boundary element*.



Gambar 2. 14 Boundary Element Pada Shear Wall

- Cek kebutuhan *boundary element* pada *shear wall*

Untuk mengetahui kebutuhan *boundary element* dapat digunakan rumus berikut :

$$c \geq \frac{l_w}{600 \times (1,5 \frac{\delta u}{h_w})} \dots\dots\dots (2.88)$$

Untuk memperoleh nilai c, dapat digunakan rumus pendekatan berikut :

$$c = \left( \frac{\alpha + \omega}{0,85 \cdot \beta_1 + 2\omega} \right) \times l_w \dots\dots\dots (2.89)$$

- Menentukan *dimensi boundary element*

Terdapat dua parameter untuk menentukan dimensi boundary element, yaitu :

- a) Dimensi panjang ( $l_{BE}$ )

Diambil nilai terbesar dari :

$$l_{BE} = c + 0,1 l_w \dots\dots\dots (2.90)$$

Atau

$$l_{BE} = \frac{c}{2} \dots\dots\dots (2.91)$$

- b) Dimensi lebar ( $b_{EE}$ )

Nilai  $b_{EE}$  diambil diatas 300 mm bila memenuhi persyaratan berikut :

$$\frac{h_w}{l_w} > 2,0 \dots\dots\dots (2.92)$$

Dan

$$\frac{c}{l_w} > \frac{3}{8} \dots\dots\dots (2.93)$$

- Menentukan luas tulangan

Tulangan yang direncanakan berupa tulangan longitudinal dan transversal

- a) Tulangan longitudinal

Rasio tulangan adalah :

$$0,01A_g \leq \rho_t \leq 0,08A_g \dots\dots\dots (2.94)$$

- b) Jarak sengkang

Diambil jarak terkecil

$$s = \frac{1}{4} l_{BE} \dots\dots\dots (2.95)$$

$$s = \frac{1}{4} b_{BE} \dots\dots\dots (2.96)$$

$$s = 6d_b \dots\dots\dots (2.97)$$

$$s = s_o = 100 + \left(\frac{350 - h_x}{3}\right); 100 \text{ mm} \leq s_o \leq 150 \text{ mm} \dots\dots (2.98)$$

c) Tulangan transversal

Untuk sengkang persegi, nilai yang diambil adalah nilai terbesar dari :

$$\frac{A_{sh}}{s_b c} = 0,3 \left(\frac{A_g}{A_{ch}} - 1\right) \frac{f_c'}{f_{yt}} \dots\dots\dots (2.100)$$

Atau

$$\frac{A_{sh}}{s_b c} = 0,09 \frac{f_c'}{f_{yt}} \dots\dots\dots (2.101)$$

