

TUGAS AKHIR

PERENCANAAN ULANG STRUKTUR GEDUNG 30 LANTAI MENGGUNAKAN BETON BERTULANG DAN SISTEM GANDA PADA PEMBEBANAN GEMPA SNI 1726:2012 DI DAERAH JAKARTA BARAT

Diajukan sebagai syarat untuk meraih gelar Sarjana Teknik Strata – 1 (S – 1)



DISUSUN OLEH :

ROCHMAT INDI WIBOWO

41113120067

PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL

FAKULTAS TEKNIK

UNIVERSITAS MERCU BUANA

2017

Lembar Pengesahan

 UNIVERSITAS MERCU BUANA	LEMBAR PENGESAHAN SIDANG SARJANA PROGAM STUDI TEKNIK SIPIL FAKULTAS TEKNIK UNIVERSITAS MERCU BUANA	Q
---	---	----------

Tugas akhir ini untuk melengkapi tugas-tugas dan memenuhi persyaratan dalam memperoleh gelar Sarjana Teknik, jenjang pendidikan Strata 1 (S-1), Program Studi Teknik Sipil, Fakultas Teknik, Universitas Mercu Buana, Jakarta.

Judul Tugas Akhir

: PERENCANAAN ULANG STRUKTUR GEDUNG
30 LANTAI MENGGUNAKAN BETON
BERTULANG DAN SISTEM GANDA PADA
PEMBEBANAN GEMPA SNI 1726:2012 DI
DAERAH JAKARTA BARAT

Disusun oleh :

Nama : Rochmat Indi Wibowo
Nomor Induk Mahasiswa : 41113120067
Jurusan / Program Studi : Teknik Sipil

Telah diajukan dan dinyatakan LULUS pada sidang sarjana tanggal 27 Januari 2018

MERCU BUANA

Pembimbing Tugas Akhir

(Ivan Jansen Saragih, ST., MT.)

Jakarta, 27 Januari 2018

Mengetahui,
Ketua Penguduji

(Ivan Jansen Saragih, ST., MT.)

Mengetahui,
Ketua Program Studi Teknik Sipil

(Acep Hidayat, ST., MT.)

Lembar Pernyataan Keaslian Karya



**LEMBAR PERNYATAAN KEASLIAN KARYA
SIDANG PROGAM STUDI TEKNIK SIPIL
FAKULTAS TEKNIK
UNIVERSITAS MERCU BUANA**

Q

Yang bertanda tangan dibawah ini :

Nama : Rochmat Indi Wibowo
NIM : 41113120067
Program Studi : Teknik Sipil
Fakultas : Teknik

Menyatakan bahwa tugas akhir ini merupakan kerja asli, bukan jiplakan (duplikat) dari karya orang lain. Apabila ternyata pernyataan saya ini tidak benar maka saya bersedia menerima sanksi berupa pembatalan gelar kesarjanaan saya.

Demikian pernyataan ini saya buat dengan sesungguhnya untuk dapat dipertanggung jawabkan sepenuhnya.

Jakarta, 27 Januari 2018
Yang memberikan pernyataan



Rochmat Indi Wibowo

KATA PENGANTAR

Puji syukur kepada Tuhan Yang Maha Esa atas limpahan rahmat, kasih, dan karuniaNya sehingga Tugas Akhir ini dapat diselesaikan dengan baik sebagai salah satu syarat mendapatkan gelar strata 1 (S-1) program studi Teknik Sipil fakultas Teknik di Universitas Mercu Buana Jakarta. Pembuatan laporan Tugas Akhir ini mengambil judul Perencanaan Ulang Struktur Gedung 30 Lantai Menggunakan Beton Bertulang dan Sistem Ganda Pada Pembebanan Gempa SNI 1726:2012 di Daerah Jakarta Barat.

Penulis menyampaikan ucapan rasa terima kasih kepada pihak-pihak yang turut membantu dalam menyelesaikan laporan Tugas Akhir ini. Diantara penulis mengucapkan terimakasih kepada:

1. Alm. Hana Sudjanah sebagai orang tua (mama) yang menjadi penyemangat dan saudara-saudara kandung yang tiada hentinya memberikan dukungan dan doanya.
2. Segenap pimpinan direksi PT.Gistama Intisemesta yang memberi kesempatan dan izin untuk menyelesaikan pendidikan di Universitas Mercu Buana Jakarta.
3. Bapak Ivan Jansen Saragih, ST., MT., sebagai dosen pembimbing yang telah bersedia meluangkan waktu, tenaga dan pikirannya dalam penyelesaian laporan Tugas Akhir.
4. Bapak Acep Hidayat, ST., MT., selaku Ketua Program Studi Teknik Sipil Universitas Mercu Buana Jakarta.
5. Teman-teman dan semua pihak yang tidak dapat disebutkan namanya satu persatu yang telah membantu dalam menyelesaikan laporan Tugas Akhir ini baik berupa saran, dukungan, semangat, dan doa.

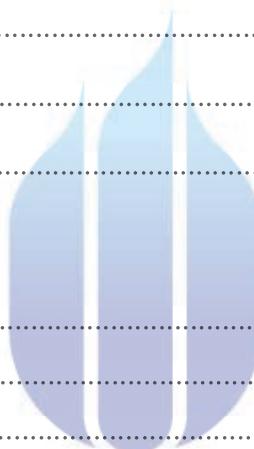
Dalam pembuatan laporan Tugas Akhir ini penulis menyadari masih terdapat kesalahan dan kekurangan. Dan semoga laporan Tugas Akhir ini dapat bermanfaat bagi pembaca.

Jakarta, 21 Desember 2017

(Rochmat Indi Wibowo)

DAFTAR ISI

HALAM JUDUL	i
LEMBAR PENGESAHAN	ii
LEMBAR PERNYATAAN KEASLIAN KARYA	iii
ABSTRAK	iv
KATA PENGANTAR	v
DAFTAR ISI	vi
DAFTAR GAMBAR	x
DAFTAR TABEL	xiii
DAFTAR NOTASI	xv
BAB I PENDAHULUAN	
1.1 Latar Belakang	I-1
1.2 Identifikasi Masalah	I-2
1.3 Perumusan Masalah	I-2
1.4 Maksud dan Tujuan Penelitian	I-3
1.5 Manfaat Penelitian	I-3
1.6 Pembatasan dan Ruang Lingkup Masalah	I-3
1.7 Sistematika Penulisan	I-4



**UNIVERSITAS
MERCU BUANA**

BAB II TINJAUAN PUSTAKA

2.1 Umum	II-1
2.2 Analisis Pembebanan	II-2
2.2.1 Beban mati	II-2
2.2.2 Beban hidup	II-2
2.2.3 Beban gempa	II-3
2.2.4 Wilayah gempa dan respons spektrum	II-3
2.3 Kombinasi Beban Untuk Metoda Ultimit	II-17

2.4 Modulus Elastisitas	II-18
2.5 Kekuatan Desain	II-18
2.6 Kekuatan Desain Tulangan	II-19
2.7 Penulangan Pelat Satu Arah	II-19
2.8 Penulangan Pelat Dua Arah	II-19
2.9 Perencanaan Balok	II-20
2.10 Penulangan Lentur	II-21
2.11 Penulangan Geser	II-22
2.12 Penulangan Torsi	II-24
2.13 Perencanaan Kolom	II-27
2.14 Tulangan Transversal Kolom	II-28
2.15 Perlindungan Beton Untuk Tulangan	II-32
2.16 Detail Tulangan	II-32
2.17 Kerangka Pemikiran	II-34

BAB III METODE PERANCANGAN

3.1 Data Perancangan	III-1
3.2 Standar Peraturan & Referensi	III-6
3.3 Diagram Alir Analisis Perancangan	III-7
3.4 Diagram Alir Analisis Gempa	III-8
3.5 Pemodelan & Analisis Gaya Dalam Struktur Menggunakan Etabs v9	III-9

BAB IV HASIL DAN ANALISIS

4.1 Pemodelan Struktur	IV-1
4.2 Data Umum Struktur	IV-1
4.2.1 Data perancangan gedung.....	IV-1
4.2.2 Data struktur.....	IV-4
4.2.3 Spesifikasi data material	IV-9
4.3 Standar Peraturan & Referensi	IV-9
4.4 Kombinasi Pembebatan	IV-10
4.5 Perhitungan Pembebatan Area	IV-11
4.6 Perhitungan Gempa Dinamik	IV-14

4.6.1 Menentukan parameter respon spektrum.....	IV-14
4.7 Kategori Desain Seismik (KDS)	IV-17
4.8 Pemilihan Sistem Struktur	IV-19
4.9 Pemodelan Struktur	IV-20
4.9.1 Pembuatan grid	IV-21
4.9.2 Material struktur.....	IV-21
4.9.3 Detail elem struktur	IV-22
4.9.4 Penggambaran elemen struktur	IV-25
4.9.5 Perhitungan gempa statik ekuivalen	IV-30
4.9.6 Perhitungan perioda fundamental pendekatan (Ta)	IV-30
4.9.7 Perhitungan berat struktur gedung (W)	IV-38
4.9.8 Perhitungan koefisien respons seismik	IV-39
4.9.9 Geser dasar seismik	IV-41
4.9.10 Menghitung distribusi vertikal gaya gempa	IV-41
4.9.11 Eksentrisitas	IV-44
4.9.12 Nilai koefisien gaya geser gempa statik	IV-48
4.9.13 Memasukkan koordinat pusat massa	IV-50
4.9.14 Kategori jenis analisis ragam respons spektrum	IV-51
4.9.15 Gaya geser dasar nominal, V (<i>Base Shear</i>)	IV-53
4.10 Simpangan Struktur (Drift)	IV-53
4.11 Kontrol Sistem Ganda	IV-56
4.12 Perhitungan Kolom	IV-66
4.12.1 Syarat kolom yang didesain	IV-67
4.12.2 Desain tulangan utama pada kolom.....	IV-67
4.12.3 Desain tulangan geser kolom (sengkang)	IV-68
4.12.4 Kuat kolom	IV-71
4.12.5 Gambar detail penulangan kolom	IV-73
4.13 Perhitungan Balok	IV-75
4.13.1 Syarat balok yang didesain	IV-76
4.13.2 Desain tulangan utama pada balok.....	IV-77
4.13.3 Desain tulangan geser (sengkang) pada balok	IV-80
4.13.4 Desain tulangan torsi	IV-83

4.13.5 Desain tulangan badan	IV-83
4.13.6 Gambar detail penulangan balok	IV-84
4.14 Perhitungan Pelat Lantai	IV-85
4.15 Perhitungan Dinding Geser (<i>shear wall</i>)	IV-86
4.15.1 Data perhitungan dinding geser (<i>shear wall</i>)	IV-86
4.15.2 Menentukan baja tulangan horizontal dan transversal minimum..	IV-88
4.15.3 Menentukan tulangan horizontal & transversal yang diperlukan...	IV-88
4.15.4 Menentukan baja tulangan yang diperlukan untuk menahan geser	IV-89
4.15.5 Menentukan kebutuhan <i>special boundary element</i>	IV-91
4.15.6 Menentukan kebutuhan tulangan sengkang	IV-91
4.15.7 Gambar detail penulangan dinding geser (<i>shear wall</i>).....	IV-92

BAB V KESIMPULAN DAN SARAN

5.1 Kesimpulan	V-1
5.1.1 Simpulan dimensi struktur	V-1
5.1.2 Simpulan kombinasi pembebanan	V-3
5.1.3 Simpulan sistem ganda.....	V-4
5.1.4 Simpulan gambar detail	V-5
5.2 Saran	V-7

DAFTAR PUSTAKA
LAMPIRAN

DAFTAR GAMBAR

Gambar 2.1 Spektrum respons desain	II-7
Gambar 2.2 S _s , gempa maksimum yang dipertimbangkan resiko-target	II-8
Gambar 2.3 S ₁ , gempa maksimum yang dipertimbangkan resiko-target	II-9
Gambar 2.4 Penentuan simpangan antar lantai	II-15
Gambar 2.5 Faktor pembesaran torsi, A_x	II-25
Gambar 2.6 Geser desain untuk balok dan kolom	II-28
Gambar 2.7 Contoh tulangan transversal pada kolom	II-29
Gambar 2.8 Susunan tulangan geser sengkang, kolom interior	II-30
Gambar 2.9 Detail batang tulangan berkait untuk penyaluran kait standar	II-33
Gambar 3.1 Denah lantai 1	III-2
Gambar 3.2 Denah lantai 2	III-2
Gambar 3.3 Denah lantai 3	III-3
Gambar 3.4 Denah lantai 4	III-3
Gambar 3.5 Denah lantai 5	III-4
Gambar 3.6 Denah lantai 6-30	III-4
Gambar 3.7 Tampak depan	III-5
Gambar 4.1 Gedung Mayora view 3D rendering.....	IV-2
Gambar 4.2 Gedung Mayora existing.....	IV-2
Gambar 4.3 Perencanaan gedung Mayora 30 lantai.....	IV-3
Gambar 4.4 Tampilan website resmi PUSKIM	IV-14
Gambar 4.5 Input data pada website resmi PUSKIM	IV-15
Gambar 4.6 Output data pada website resmi PUSKIM	IV-15
Gambar 4.7 Grafik respons spektra untuk jenis tanah lunak	IV-17
Gambar 4.8 Pemodelan grid	IV-21

Gambar 4.9 Faktor modifikasi kolom	IV-22
Gambar 4.10 Faktor modifikasi pada balok	IV-23
Gambar 4.11 Faktor modifikasi pada pelat	IV-23
Gambar 4.12 Faktor modifikasi pada <i>shear wall</i>	IV-24
Gambar 4.13 Penggambaran denah lantai 2	IV-25
Gambar 4.14 Penggambaran denah lantai 3	IV-25
Gambar 4.15 Penggambaran denah lantai 4	IV-26
Gambar 4.16 Penggambaran denah lantai 5	IV-26
Gambar 4.17 Penggambaran denah lantai 6	IV-27
Gambar 4.18 Penggambaran denah lantai 7-29	IV-27
Gambar 4.19 Penggambaran denah lantai 30 (atap)	IV-28
Gambar 4.20 Penggambaran struktur gedung Mayora (3D)	IV-29
Gambar 4.21 Pengelompokkan jenis beban	IV-30
Gambar 4.22 <i>Mode 1</i> (T_1 arah Y = 2,7065 detik)	IV-31
Gambar 4.23 <i>Mode 2</i> (T_2 arah X = 2,5624 detik)	IV-32
Gambar 4.24 <i>Dynamic Analysis Parameter</i>	IV-35
Gambar 4.25 nilai eksentrisitas arah X	IV- 47
Gambar 4.26 nilai eksentrisitas arah Y	IV-47
Gambar 4.27 koefisien gaya geser gempa statik arah X	IV-49
Gambar 4.28 koefisien gaya geser gempa statik arah Y	IV-49
Gambar 4.29 Tampak tulangan longitudinal kolom	IV-66
Gambar 4.30 Tampak tulangan longitudinal kolom yang ditinjau	IV-66
Gambar 4.31 Informasi detail kolom C108	IV-67
Gambar 4.32 Diagram interaksi kolom	IV-72

Gambar 4.33 Hasil perhitungan diagram interaksi kolom	IV-73
Gambar 4.34 Detail penulangan kolom area tumpuan dan lapangan	IV-74
Gambar 4.35 Detail jarak vertikal tulangan transversal/sengkang kolom	IV-74
Gambar 4.36 Tampak tulangan longitudinal balok	IV-75
Gambar 4.37 Tampak tulangan longitudinal balok yang ditinjau	IV-75
Gambar 4.38 Informasi detail balok	IV-76
Gambar 4.39 Informasi detail tulangan geser balok	IV-80
Gambar 4.40 Informasi detail tulangan torsi balok	IV-83
Gambar 4.41 Detail potongan memanjang balok	IV-84
Gambar 4.42 Detail penampang balok	IV-84
Gambar 4.43 Tegangan yang terjadi pada pelat akibat beban mati & beban hidup...IV-85	
Gambar 4.44 Denah dinding geser yang ditinjau pada lantai 27	IV-86
Gambar 4.45 Detail dinding geser yang ditinjau pada lantai 27	IV-92
Gambar 5.1 Detail dinding geser yang ditinjau pada lantai 27	V-5
Gambar 5.2 Penulangan kolom	V-6
Gambar 5.3 Detail jarak vertikal tulangan transversal/sengkang kolom.....V-6	
Gambar 5.4 Detail potongan memanjang balok	V-7
Gambar 5.5 Detail penampang balok	V-7

DAFTAR TABEL

Tabel 2.1 Klasifikasi situs.....	II-4
Tabel 2.2 Koefisien situs, F_a	II-5
Tabel 2.3 Koefisien situs, F_v	II-5
Tabel 2.4 Faktor R , C_d , dan Ω_0 untuk sistem penahan gaya gempa.....	II-10
Tabel 2.5 Nilai parameter perioda pendekatan C_t dan x	II-13
Tabel 2.6 Ketidakberaturan horisontal pada struktur.....	II-13
Tabel 2.7 Ketidakberaturan vertikal pada struktur.....	II-14
Tabel 2.8 Tebal minimun pelat satu arah.....	II-19
Tabel 2.9 Tebal minimun balok non-prategang bila lendutan tidak dihitung	II-20
Tabel 2.10 Diameter minimum bengkokan	II-33
Tabel 4.1 Tebal minimun pelat balok non-prategang	IV-5
Tabel 4.2 Tipe balok anak.....	IV-5
MERCU BUANA	
Tabel 4.3 Tipe balok Induk	IV-6
Tabel 4.4 Tipe kolom	IV-7
Tabel 4.5 Parameter respons spektra Jakarta Barat	IV-16
Tabel 4.6 Kategori desain seismik berdasarkan parameter respons percepatan pada perioda pendek	IV-18
Tabel 4.7 Kategori desain seismik berdasarkan parameter respons percepatan pada perioda 1 detik	IV-19
Tabel 4.8 Faktor R , C_d , dan Ω_0 untuk sistem penahan gaya gempa	IV-20
Tabel 4.9 Koefisien untuk batas atas pada perioda yang dihitung	IV-33

Tabel 4.10 Modal Participating Mass Ratios untuk 12 mode	IV-34
Tabel 4.11 Modal Participating Mass Ratios untuk 28 mode	IV-37
Tabel 4.12 Berat dan massa bangunan tiap lantai satuan kN-m	IV-38
Tabel 4.13 Perhitungan beban total yang bekerja pada struktur gedung	IV-39
Tabel 4.14 Perhitungan gaya lateral gempa	IV-43
Tabel 4.15 Perhitungan gaya lateral gempa statik untuk setiap arah	IV-44
Tabel 4.16 Eksentrisitas satuan dalam N-mm	IV-45
Tabel 4.17 Centre Mass Rigidity	IV-46
Tabel 4.18 koordinat pusat massa	IV-50
Tabel 4.19 perhitungan ΔT	IV-52
Tabel 4.20 Hasil penjumlahan gaya geser dasar nominal (<i>Base Shear</i>)	IV-53
Tabel 4.21 <i>Story drift check</i> untuk gempa statik arah X	IV-54
Tabel 4.22 <i>Story drift check</i> untuk gempa statik arah Y	IV-55
Tabel 4.23 Persentase sistem ganda pada kolom untuk gempa arah X (kN)	IV-56
Tabel 4.24 Persentase sistem ganda pada kolom untuk gempa arah Y (kN)	IV-60
Tabel 4.25 Persentase sistem ganda pada shearwall untuk gempa arah X (kN)	IV-64
Tabel 4.26 Persentase sistem ganda pada shearwall untuk gempa arah Y (kN)	IV-65
Tabel 4.27 Kontrol sistem ganda	IV-65
Tabel 4.28 <i>Pier force</i>	IV-87
Tabel 5.1 Tipe kolom	V-1
Tabel 5.2 Tipe balok anak	V-1
Tabel 5.3 Tipe balok induk	V-2
Tabel 5.4 Kontrol sistem ganda	V-4

DAFTAR NOTASI

- A_{ch} = luas penampang komponen struktur yang diukur sampai tepi luar tulangan transversal, mm²
- A_{cv} = luas bruto penampang beton yang dibatasi oleh tebal badan dan panjang penampang dalam arah gaya geser yang ditinjau, mm²
- A_{cw} = luas penampang beton pilar individu, segmen dinding horisontal, atau balok kopel yang menahan geser, mm²
- A_g = luas bruto penampang (luas penampang beton saja dan tidak termasuk luas lubang), mm²
- A_s = luas tulangan tarik longitudinal, mm²
- A'_s = luas tulangan tekan, mm²
- A_{sh} = luas penampang total tulangan transversal dalam spasi s dan tegak lurus terhadap dimensi b_c , mm²
- $A_{s,min}$ = luas minimum tulangan lentur, mm²
- A_{st} = luas total tulangan longitudinal, mm²
- b = lebar muka tekan komponen struktur, mm
- b_c = dimensi penampang inti komponen struktur yang diukur ke tepi luar tulangan transversal yang membentuk luas A_{sh} , mm
- b_w = lebar badan (*web*), tebal dinding atau diameter penampang lingkaran, mm
- c = jarak dari sumbu netral suatu elemen yang mengalami lentur
- C_d = faktor amplifikasi defleksi
- C_R = koefisien resiko spesifik situs pada suatu perioda
- C_{RS} = nilai terpeta koefisien resiko spesifik situs pada perioda pendek

- C_{RI} = nilai terpeta koefisien resiko spesifik situs pada perioda 1 detik
- C_S = koefisien respons gempa
- C_{VX} = faktor distribusi vertikal
- d = jarak serat tekan terjauh ke pusat tulangan tarik longitudinal, mm
- d' = jarak dari serat tekan terjauh ke pusat tulangan tekan longitudinal, mm
- e = eksentrisitas sesungguhnya, dalam mm, diukur dari denah antara titik pusat massa struktur diatas pemisahan isolasi dan titik pusat kekakuan sistem isolasi, ditambah dengan eksentrisitas tak terduga, dinyatakan dalam mm, diambil sebesar 5 persen dari ukuran maksimum bangunan tegak lurus dengan arah gaya yang ditinjau
- E_c = modulus elastisitas beton, Mpa
- EI = kekakuan lentur komponen struktur tekan, N-mm²
- $f'c$ = kuat tekan beton yang disyaratkan, MPa
- f_y = kuat leleh tulangan yang disyaratkan, MPa
- F_a = koefisien situs untuk perioda pendek
- F_{PGA} = koefisien situs untuk PGA
- F_v = koefisien situs untuk perioda panjang
- F_i, F_x = bagian dari gaya geser dasar, V , pada tingkat i atau x
- g = percepatan gravitasi, dinyatakan dalam meter per detik kuadrat (m/detik²)
- h = tinggi rata-rata struktur diukur dari dasar hingga level atap
- h_i, h_x = tinggi dari dasar sampai pada tingkat i atau x
- h_w = tinggi dinding keseluruhan dari dasar ke tepi atas atau tinggi bersih dinding atau *pier* dinding yang ditinjau, mm
- I_e = faktor keutamaan gempa

- ℓ_d = panjang penyaluran tarik batang tulangan ulir, mm
- ℓ_{dh} = panjang penyaluran tarik batang tulangan ulir yang diukur dari penampang kritis ujung luar kait, mm
- ℓ_n = panjang bentang bersih yang diukur muka ke muka tumpuan, mm
- ℓ_o = panjang, yang diukur dari muka joint sepanjang sumbu komponen struktur dimana tulangan transversal khusus harus disediakan, mm
- ℓ_w = panjang seluruh dinding yang ditinjau dalam arah gaya geser, mm
- MCE = gempa tertimbang maksimum
- MCE_G = nilai tengah geometrik gempa tertimbang maksimum
- M_n = kekuatan lentur nominal penampang, N-mm
- M_{nb} = kekuatan lentur nominal balok termasuk pelat bilamana tertarik, N-mm
- M_u = momen terfaktor pada penampang, N-mm
- n = jumlah benda
- PGA = percepatan muka tanah puncak MCE_G terpeta
- P_n = kekuatan aksial nominal penampang, N
- P_u = gaya aksial terfaktor, N
- R = koefisien modifikasi respons
- s = spasi pusat ke pusat suatu benda, misal tulangan transversal, mm
- s_o = spasi pusat ke pusat tulangan transversal dalam panjang ℓ_o , mm
- S_s = parameter percepatan respons spektral MCE dari peta gempa pada periode pendek, redaman 5 persen
- S_s = parameter percepatan respons spektral MCE dari peta gempa pada periode pendek, redaman 5 persen

- S_I = parameter percepatan respons spektral MCE dari peta gempa pada periода 1 detik, redaman 5 persen
- S_{DS} = parameter percepatan respons spektral pada perioda pendek, redaman 5 persen
- S_{DI} = parameter percepatan respons spektral pada perioda 1 detik, redaman 5 persen
- S_{MS} = parameter percepatan respons spektral MCE pada perioda pendek yang sudah disesuaikan terhadap pengaruh kelas situs
- S_{MI} = parameter percepatan respons spektral MCE pada perioda 1 detik yang sudah disesuaikan terhadap pengaruh kelas situs
- T = perioda fundamental bangunan
- T_0 = $0,2 (S_{DI} / S_{DS})$
- T_s = S_{DI} / S_{DS}
- V = geser desain total didasar struktur dalam arah yang ditinjau
- V_n = tegangan geser nominal, MPa
- V_t = nilai desain dari gaya geser dasar akibat gempa
- V_u = gaya geser terfaktor pada penampang, N
- V_x = geser gempa desain ditingkat x
- W = berat seismik efektif bangunan
- α = sudut yang menentukan orientasi tulangan
- β = rasio dimensi panjang terhadap pendek: bentang bersih untuk pelat dua arah
- Δ = simpangan antar lantai tingkat desain
- ρ = rasio A_s terhadap bd
- ϕ = faktor reduksi kekuatan