

PERENCANAAN GEDUNG STUDENT CENTER UNIVERSITAS BANGKA BELITUNG

Tugas Akhir

Diajukan Untuk Memenuhi Persyaratan
Guna Meraih Gelar Sarjana S-1



Oleh :

**ADRIYANA PUTRI
1041411003**

**JURUSAN TEKNIK SIPIL
FAKULTAS TEKNIK
UNIVERSITAS BANGKA BELITUNG
2018**

HALAMAN PERSETUJUAN

**TUGAS AKHIR
PERENCANAAN GEDUNG STUDENT CENTER UNIVERSITAS
BANGKA BELITUNG**

Dipersiapkan dan disusun oleh

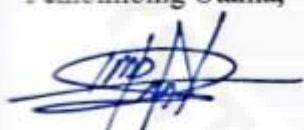
ADRIYANA PUTRI

1041411003

Telah dipertahankan didepan Dewan Pengaji

Tanggal 03 OKTOBER 2018

Pembimbing Utama,



Iandra Gunawan, S.T., M.T.
NP.307010036

Pengaji,



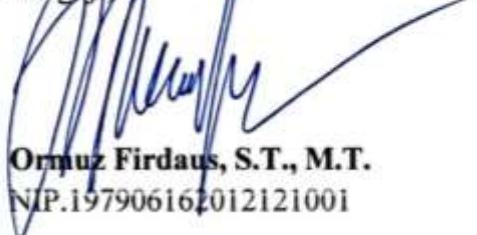
Yayuk Apriyanti, S.T., M.T.
NP.307606008

Pembimbing Pendamping,



Donny F. Manalu, S.T., M.T.
NP.307608020

Pengaji,



Ompuz Firdaus, S.T., M.T.
NIP.197906162012121001

HALAMAN PENGESAHAN

TUGAS AKHIR

**PERENCANAAN GEDUNG STUDENT CENTER UNIVERSITAS BANGKA
BELITUNG**

Dipersiapkan dan disusun oleh:

ADRIYANA PUTRI

1041411003

Telah dipertahankan didepan Dewan Pengaji

Tanggal **03 OKTOBER 2018**

Pembimbing Utama,



Indra Gunawan, S.T., M.T.

NP.307010036

Pembimbing Pendamping,



Donny F. Manalu, S.T., M.T.

NP.307608020

Mengetahui,

Ketua Jurusan Teknik Sipil



Yayuk Apriyanti, S.T., M.T.

NP.307606008

HALAMAN PERNYATAAN KEASLIAN PENELITIAN

Saya yang bertandatangan di bawah ini :

Nama : Adriyana Putri

NIM : 1041411003

Judul : Perencanaan Gedung *Student Center* Universitas Bangka Belitung

Menyatakan dengan ini, bahwa tugas akhir saya merupakan hasil karya ilmiah saya sendiri yang didampingi tim pembimbing dan bukan hasil dari penjiplakan/plagiat. Apabila nantinya ditemukan adanya unsur penjiplakan di dalam karya skripsi saya ini, maka saya bersedia untuk menerima sanksi akademik dari Universitas Bangka Belitung sesuai dengan ketentuan dan peraturan yang berlaku.

Demikian pernyataan ini saya buat dalam keadaan sehat, sadar tanpa ada tekanan dan paksaan dari siapapun.

Balunjuk, 03 Oktober 2018



Adriyana Putri

NIM.1041411003

HALAMAN PERNYATAAN PERSETUJUAN PUBLIKASI

Sebagai sivitas akademik Universitas Bangka Belitung, saya yang bertanda tangan di bawah ini :

Nama : Adriyana Putri
NIM : 1041411003
Jurusan : Teknik Sipil
Fakultas : Teknik

Demi pengembangan ilmu pengetahuan, menyetujui untuk memberikan kepada Universitas Bangka Belitung **Hak Bebas Royalti Nonekslusif (Non-exclusive Royalty-Free Right)** atas tugas akhir saya yang berjudul : Perencanaan Gedung Student Center Universitas Bangka Belitung beserta perangkat yang ada (jika diperlukan). Dengan Hak Bebas Royalti Nonekslusif ini Universitas Bangka Belitung berhak menyimpan, mengalih media/formatkan, mengelola dalam bentuk pungkalan data (*database*), merawat, dan mempublikasikan tugas akhir saya selama tetap mencantumkan nama saya sebagai penulis dan sebagai pemilik Hak Cipta.

Demikian pernyataan ini saya buat dengan sebenarnya.

Dibuat di : Balunijuk

Pada tanggal : 03 Oktober 2018

Yang menyatakan,



ABSTRAK

Student Center merupakan salah satu sarana dan prasarana yang penting untuk menunjang kegiatan kemahasiswaan di lingkungan kampus UBB. Untuk merealisasikan gedung *student center* diperlukan suatu perencanaan struktur meliputi atap, pelat lantai, tangga, balok, kolom dan fondasi yang kemudian hasil perhitungan tersebut dibuat dalam suatu gambar kerja.

Pada perencanaan ini peraturan perhitungan struktur beton bertulang mengacu pada SNI 2487:2013, struktur baja mengacu SNI 1729:2015, perhitungan gempa mengacu pada SNI 1726:2012 dan pembebanan gedung mengacu pada PPIUG 1983.

Dari hasil perencanaan, struktur rangka atap menggunakan profil pipa dengan diameter 114,3 mm untuk batang atas dan bawah. Sedangkan untuk batang tegak dan diagonal berdiameter 88,9 mm. Tebal pelat lantai yakni 12 cm dengan penulangan Ø10-125. Tebal pelat atap yakni 10 cm dengan penulangan arah x Ø10-175, arah y Ø10-200. Balok induk B1 memiliki dimensi 400 x 550 mm sedangkan balok induk B2 dan balok anak BA1 berdimensi 250 x 400 mm. Balok anak BA2 memiliki dimensi 250 x 350 mm. Kolom memiliki dimensi 450 x 450 mm dengan tulangan pokok 8D25. Fondasi yang digunakan yakni tiang pancang diameter 35 cm dengan tiga tipe konfigurasi tiangnya yakni F1 (2 x 2) , F2 (2 x 1) dan F3 (1 x 1).

Kata Kunci : Perencanaan, Gedung, Struktur, *Student Center*

ABSTRACT

Student Center is one of the important facilities to support student activities in UBB. To realize the student center needs a structural planning the roof, floor plates, stairs, beams, columns and foundations which then the results of these calculations are made in a shop drawing.

In this planning the calculation rules for reinforced concrete structures refer to SNI 2487: 2013, the steel structure refers to SNI 1729: 2015, the calculation of earthquakes refers to SNI 1726: 2012 and loads of building refers to PPIUG 1983.

From the results, the roof truss uses circular hollow steel with diameter 114.3 mm for the upper and lower stems. The erect and diagonal stems with diameter of 88.9 mm. Thickness of floor plate is 12 cm with reinforcement Ø10-125. Flat roof thickness is 10 cm with reinforcement x Ø10-175 and y Ø10-200. The B1 primary beam has dimensions of 400 x 550 mm while the primary beam B2 and BA1 secondary beams are 250 x 400 mm. BA2 secondary beams have dimension 250 x 350 mm. Columns have dimension 450 x 450 mm with longitudinal bars 8D25. Diameter pile is 35 cm with three types configuration, namely F1 (2 x 2), F2 (2 x 1) and F3 (1 x 1).

Keywords: *Planning, Building, Structure, Student Center*

HALAMAN PERSEMBAHAN

Not everything that can be counted counts, and not everything that counts can be counted

Tidak semua yang dapat dihitung diperhitungkan dan tidak semua yang diperhitungkan dapat dihitung

Albert Einstein

Tugas akhir ini ku persembahkan teruntuk :

Kedua orangtuaku yang telah memberikan banyak dukungan, nasehat serta doa yang selalu mengiringiku.

Kakakku bibul yang selalu memberikan dukungan, semangat dan inspirasi bagiku.

Adikku aldi yang menjadi selalu tempat berbagi cerita.

Si kecil Syahir *my beloved, moodbooster* yang memberikan warna baru dalam hidupku.

Teman keluh kesah suka duka semasa perkuliahan Resti, Serly, Fitria, Amoy, Zseba, Aghata, Iren.

Almamaterku Universitas Bangka Belitung

Semoga segala mimpi terjawab dan segala cita tercapai Aaminn

KATA PENGANTAR

Puji dan syukur penulis panjatkan kehadirat Allah SWT karena atas rahmat, karunia dan ridho-Nya jualah tugas akhir yang berjudul **PERENCANAAN GEDUNG STUDENT CENTER UNIVERSITAS BANGKA BELITUNG** dapat diselesaikan.

Dalam kesempatan ini, penulis mengucapkan terima kasih yang sebesar-besarnya kepada semua pihak yang telah membantu dalam penyusunan tugas akhir ini. Ucapan terima kasih ini penulis sampaikan kepada yang terhormat :

1. Bapak Indra Gunawan, S.T.,M.T selaku Dosen Pembimbing I sekaligus sebagai Dosen Pembimbing Akademik.
2. Bapak Donny Fransiskus Manalu, S.T.,M.T selaku Dosen Pembimbing II
3. Ibu Yayuk Apriyanti, S.T.,M.T selaku Dosen Penguji sekaligus Ketua Jurusan Teknik Sipil
4. Bapak Ormuz Firdaus, S.T.,M.T selaku Dosen Penguji
5. Kedua orangtua serta kakak dan adik penulis
6. Teman-teman Teknik Sipil B 2014

Penulis menyadari bahwa dalam penyusunan tugas akhir ini banyak terdapat kekurangan. Untuk itu penulis sangat mengharapkan kritik dan saran yang bersifat membangun dari semua pihak demi kesempurnaan penulisan pada masa yang akan datang.

Akhir kata Penulis berharap tugas akhir ini dapat berguna bagi semua pihak, khususnya bagi mahasiswa Universitas Bangka Belitung.

Balunijuk, 03 Oktober 2018
Penulis,

Adriyana Putri

DAFTAR ISI

HALAMAN SAMPUL DEPAN	i
HALAMAN PERSETUJUAN	ii
HALAMAN PENGESAHAN	iii
HALAMAN PERNYATAAN KEASLIAN PENELITIAN	iv
HALAMAN PERNYATAAN PERSETUJUAN PUBLIKASI.....	v
ABSTRAK	vi
<i>ABSTRACT</i>	vii
HALAMAN PERSEMBAHAN	viii
KATA PENGANTAR	ix
DAFTAR ISI	x
DAFTAR GAMBAR	xvi
DAFTAR TABEL	xxix
DAFTAR NOTASI	xxi
DAFTAR LAMPIRAN	xxvi

BAB I PENDAHULUAN

1.1 Latar Belakang	1
1.2 Rumusan Masalah	3
1.3 Batasan Masalah	4
1.4 Tujuan	4
1.5 Manfaat	5
1.6 Sistematika Penulisan	5
1.7 Denah Bangunan	6

BAB II TINJAUAN PUSTAKA DAN LANDASAN TEORI

2.1 Tinjauan Pustaka	7
2.2 Gedung <i>Student Center</i>	10
2.3 Uraian Umum Perencanaan Struktur.....	12

2.4 Struktur Beton Bertulang	13
2.5 Standar dan Pedoman Perencanaan	14
2.6 Beban.....	15
2.6.1 Beban Mati	15
2.6.2 Beban Hidup	16
2.6.3 Beban Angin	17
2.6.4 Beban Gempa	17
2.7 Kombinasi Beban	26
2.8 Faktor Reduksi Kekuatan	27
2.8.1 Beton Bertulang	28
2.8.2 Baja	28
2.9 Perencanaan Struktur Atap Rangka Batang Baja	29
2.9.1 Dasar Desain	29
2.9.2 Desain Batang Tarik	30
2.9.3 Desain Batang Tekan	32
2.9.4 Desain Komponen Struktur Lentur	33
2.9.5 Desain Sambungan Las	36
2.10 Perencanaan Pelat Lantai	38
2.10.1 Sistem Pelat Satu Arah	38
2.10.2 Sistem Pelat Dua Arah.....	39
2.10.3 Langkah Perhitungan Pelat Dua Arah	39
2.11 Perencanaan Balok	42
2.11.1 Desain Balok Tulangan Tunggal	45
2.11.2 Desain Balok Tulangan Rangkap	47
2.11.3 Desain Tulangan Geser	49
2.12 Perencanaan Kolom	51
2.12.1 Persyaratan Peraturan SNI 2847:2013 untuk Kolom	53
2.12.2 Asumsi Desain dan Faktor Reduksi Kekuatan	55
2.12.3 Desain Kolom	56
2.12.4 Desain Kolom Pendek	58
2.12.5 Desain Kolom Panjang	60

2.13 Perencanaan Tangga	62
2.14 Perencanaan Fondasi.....	64
2.14.1 Kapasitas Dukung Tiang Pancang	65
2.14.2 Efisiensi Tiang.....	65
2.14.3 Kontrol Tegangan	67
2.14.4 Penurunan Tiang	67
2.14.5 Desain <i>Pile Cap</i>	70

BAB III METODE PENELITIAN

3.1 Lokasi dan Waktu Penelitian	72
3.2 Bahan dan Alat Penelitian	72
3.2.1 Bahan	72
3.2.2 Alat	72
3.3 Langkah Penelitian	72
3.3.1 Data Penelitian	72
3.3.2 Studi Literatur	73
3.3.3 Tahap Penelitian	73
3.3.4 Diagram Alir Penelitian	74

BAB IV HASIL DAN PEMBAHASAN

4.1 <i>Preliminary Design</i>	84
4.1.1 Struktur Rangka Atap Batang Baja	84
4.1.2 Balok	85
4.1.3 Pelat Lantai dan Atap.....	86
4.1.4 Kolom	87
4.2 Perencanaan Struktur Rangka Atap Batang Baja	
4.2.1 Perencanaan Gording	88
4.2.2 Perencanaan Penggantung Gording dan Ikatan Angin	
<u>4.2.2.1 Penggantung gording</u>	94
<u>4.2.2.2 Ikatan Angin</u>	95
4.2.3 Pembebanan Pada Kuda-Kuda	97
4.2.4 Desain Profil Kuda-Kuda	

<u> 4.2.4.1 Batang atas</u>	101
<u> 4.2.4.2 Batang bawah</u>	103
<u> 4.2.4.3 Batang tegak</u>	104
<u> 4.2.4.4 Batang diagonal</u>	106
4.2.5 Perencanaan Sambungan	108
4.3 Perencanaan Pelat Atap dan Lantai	109
4.3.1 Pembebanan Pelat	110
<u> 4.3.1.1 Pembebanan pelat atap</u>	110
<u> 4.3.1.2 Pembebanan pelat lantai</u>	110
4.3.2 Perhitungan Momen	111
4.3.3 Perhitungan Tulangan	118
4.4 Analisis Pembebanan Pada Portal	126
4.4.1 Pembebanan Gravitasi	128
4.4.2 Pembebanan Gempa	131
4.5 Perencanaan Balok	
4.5.1 Balok Anak (BA1)	136
<u> 4.5.1.1 Perhitungan tulangan lentur</u>	136
<u> 4.5.1.2 Perhitungan tulangan geser</u>	142
4.5.2 Balok Induk (B1)	145
<u> 4.5.2.1 Perhitungan tulangan lentur</u>	145
<u> 4.5.2.2 Perhitungan tulangan geser</u>	151
4.6 Perencanaan Kolom	154
4.6.1 Batasan Rasio Kelangsingan	155
4.6.2 Perbesaran Momen	156
4.6.3 Perhitungan Tulangan Longitudinal	157
4.6.4 Perhitungan Tulangan Geser	159
4.7 Perencanaan Tangga	
4.7.1 Data-Data Perencanaan Tangga	160
4.7.2 Analisis Pembebanan	162
4.7.3 Perhitungan Tulangan Tangga dan Bordes	163
4.7.4 Perencanaan Balok Bordes	168

4.8 Perencanaan Fondasi	
4.8.1 Perhitungan Diameter Fondasi	172
4.8.2 Daya Dukung Tiang	173
4.8.3 Penurunan Tiang	176
4.8.4 Desain <i>Pile Cap</i>	177
4.9 Rekapitulasi Syarat Desain Berdasarkan Standar Nasional Indonesia (SNI)	
4.9.1 Rangka Atap.....	181
4.9.2 Pelat Lantai	181
4.9.3 Balok	182
4.9.4 Kolon	183
4.9.5 Tangga.....	184
4.9.6 Fondasi	184

BAB V KESIMPULAN DAN SARAN

5.1 Kesimpulan	185
5.2 Saran	186

DAFTAR PUSTAKA

LAMPIRAN

DAFTAR GAMBAR

Gambar 2.1 S_s , Gempa maksimum yang dipertimbangkan risiko-tertarget (MCE_R), kelas situs SB	18
Gambar 2.2 S_1 , Gempa maksimum yang dipertimbangkan risiko-tertarget (MCE_R), kelas situs SB	18
Gambar 2.3 Jenis-jenis sambungan las	37
Gambar 2.4 (a) Penampang terkendali tekan, (b) penampang daerah transisi, (c) penampang terkendali tarik	44
Gambar 2.5 Penampang persegi pada kondisi seimbang	45
Gambar 2.6 Syarat jarak tulangan;(a) satu lapis tulangan;(b) dua lapis tulangan..	46
Gambar 2.7 Penampang persegi dengan tulangan rangkap	47
Gambar 2.8 (a) Kolom persegi dengan sengkang persegi; (b) kolom bundar dengan sengkang spiral; (c) kolom komposit.....	53
Gambar 2.9 Persyaratan detailing kolom	54
Gambar 2.10 Faktor panjang efektif k	57
Gambar 2.11 Kolom penampang persegi dengan beban sentris	58
Gambar 2.12 Definisi jarak s dalam hitungan efisiensi tiang	66
Gambar 2.13 Jenis distribusi tahanan kulit sepanjang tiang	68
Gambar 3.1 Diagram alir penelitian tugas akhir	74
Gambar 3.2 Diagram alir desain struktur atap rangka batang baja	75
Gambar 3.2 Diagram alir desain pelat lantai.....	76
Gambar 3.3 Diagram alir desain tulangan lentur pada balok	77
Gambar 3.4 Diagram alir desain tulangan geser	79
Gambar 3.5 Diagram alir desain kolom	80
Gambar 3.6 Diagram alir desain tangga.....	82
Gambar 3.5 Diagram alir desain pondasi tiang pancang.....	83
Gambar 4.1 (a) Balok induk dan (b) balok anak	86
Gambar 4.1 Koefisien angin gedung tertutup atap lengkung.....	89

Gambar 4.2 Gording (a) kondisi 1 dan (b) kondisi 2	90
Gambar 4.3 Penggantung gording	95
Gambar 4.4 Daerah pengaruh angin	96
Gambar 4.5 Gaya dorong angin pada ikatan angin	96
Gambar 4.6 Beban mati pada kuda-kuda	98
Gambar 4.7 Beban hidup pada kuda-kuda	98
Gambar 4.8 Beban angin pada kuda-kuda	100
Gambar 4.9 Pemodelan rangka atap pada SAP2000.....	100
Gambar 4.10 Pemonoran rangka atap pada SAP2000	101
Gambar 4.11 Hasil analisis struktur rangka atap dengan bantuan SAP2000.....	101
Gambar 4.12 Denah rencana pelat lantai 2 dan 3	109
Gambar 4.13 Pelat tipe A	111
Gambar 4.14 Pelat tipe B	113
Gambar 4.15 Pelat tipe C	115
Gambar 4.16 Pelat tipe D	117
Gambar 4.17 Portal 3D gedung <i>student center</i>	126
Gambar 4.18 Denah portal	127
Gambar 4.19 Portal arah x-z AS 5	127
Gambar 4.20 Portal arah y-z AS D	128
Gambar 4.21 Distribusi beban pada pelat	129
Gambar 4.22 Denah rencana balok lantai 2	135
Gambar 4.23 Momen maksimum pada balok anak 1 (BA1)	136
Gambar 4.24 Penampang melintang balok anak BA1	142
Gambar 4.25 Penampang melintang balok anak BA2	142
Gambar 4.26 Gaya geser maksimum pada balok anak 1 (BA1)	143
Gambar 4.27 Penulangan geser balok anak BA1	144
Gambar 4.28 Penulangan geser balok anak BA2	144
Gambar 4.29 Momen maksimum pada balok induk 1 (B1)	145
Gambar 4.30 Penampang melintang balok induk B1	151
Gambar 4.31 Penampang melintang balok induk B2	151
Gambar 4.32 Gaya geser maksimum pada balok induk 1 (B1)	152

Gambar 4.33 Penulangan geser balok induk B1	153
Gambar 4.34 Penulangan geser balok induk B2	153
Gambar 4.35 Faktor panjang efektif, k portal bergoyang	155
Gambar 4.36 Gaya aksial maksimum pada kolom	156
Gambar 4.37 Penampang melintang kolom	159
Gambar 4.38 Gaya geser maksimum pada kolom	159
Gambar 4.39 Denah posisi tangga	161
Gambar 4.40 Sketsa tangga	162
Gambar 4.41 Sketsa fondasi F1	173

DAFTAR TABEL

Tabel 2.1 Berat sendiri bahan bangunan dan komponen gedung.....	16
Tabel 2.2 Beban hidup terdistribusi merata minimum, L_o dan beban hidup terpusat minimum	16
Tabel 2.3 Nilai S_s dan S_I beberapa kota di Indonesia	19
Tabel 2.4 Kategori risiko bangunan dan faktor keutamaan gempa.....	19
Tabel 2.5 Klasifikasi situs	20
Tabel 2.6 Koefisien situs, F_a	20
Tabel 2.7 Koefisien situs, F_v	231
Tabel 2.8 Kategori desain seismik berdasarkan parameter respons percepatan periode pendek (S_{DS})	22
Tabel 2.9 Kategori desain seismik berdasarkan parameter respons percepatan periode 1 detik (S_{DI}).....	22
Tabel 2.10 Faktor R , C_d , dan Ω_0 untuk sistem penahan gaya seismik.....	23
Tabel 2.11 Nilai parameter periode pendekatan C_t dan x	24
Tabel 2.12 Koefisien untuk batas atas pada periode yang dihitung	24
Tabel 2.13 Faktor <i>shear lag</i> untuk sambungan pada komponen struktur tarik.....	30
Tabel 2.14 Rasio tebal terhadap lebar elemen tekan.....	33
Tabel 2.15 Ukuran minimum las sudut	37
Tabel 2.16 Minimum pelat tanpa balok interior.....	40
Tabel 2.17 Selimut beton untuk tulangan beton cor setempat (non-prategang)	40
Tabel 2.18 Syarat jarak tulangan geser maksimum untuk sengkang vertikal dua kaki $d_b = 10$ mm	51
Tabel 2.19 Ketentuan jarak maksimum sengkang/sengkang ikat kolom	55
Tabel 2.20 Nilai tipikal C_p	68
Tabel 2.21 Batas penurunan maksimum	69
Tabel 4.1 Tebal minimum balok non-prategang atau pelat satu arah bila lendutan tidak dihitung	85
Tabel 4.2 Dimensi balok rencana	86

Tabel 4.3 Beban angin pada kuda-kuda	99
Tabel 4.4 Kontrol tahanan aksial pada rangka atap	108
Tabel 4.5 Koefisien momen untuk $l_y / l_x = 1,073$	112
Tabel 4.6 Koefisien momen untuk $l_y / l_x = 1,079$	114
Tabel 4.7 Koefisien momen untuk $l_y / l_x = 1,353$	116
Tabel 4.8 Kontrol tahanan perencanaan pelat dua arah pada lantai 2	125
Tabel 4.9 Kontrol tahanan perencanaan pelat dua arah pada lantai 3 dan 4	125
Tabel 4.10 Kontrol tahanan perencanaan pelat D dan pelat atap	126
Tabel 4.11 Distribusi gaya geser horizontal ke sepanjang tinggi gedung (arah x dan arah y)	135
Tabel 4.12 Kontrol tahanan momen balok anak dan balok induk	154
Tabel 4.13 Kontrol tahanan geser balok anak dan balok induk	154
Tabel 4.14 Kontrol tahanan tekan momen dan geser pada kolom K1	160
Tabel 4.15 Rekapitulasi tipe fondasi yang digunakan	174
Tabel 4.16 Rekapitulasi konfigurasi tiang pancang berdasarkan banyaknya	176
Tabel 4.17 Kontrol syarat tahanan fondasi	177
Tabel 4.18 Rencana <i>pile cap</i>	179
Tabel 4.19 Kontrol tahanan pada rangka atap.....	181
Tabel 4.20 Kontrol tahanan momen pada pelat lantai 2.....	181
Tabel 4.21 Kontrol tahanan momen pada pelat lantai 3 & 4	182
Tabel 4.22 Kontrol tahanan momen pada balok	182
Tabel 4.23 Kontrol tahanan geser pada balok	183
Tabel 4.24 Kontrol tahanan aksial tekan dan momen kolom K1	183
Tabel 4.25 Kontrol tahanan geser kolom K1	183
Tabel 4.26 Kontrol tahanan momen pada tangga	184
Tabel 4.27 Kontrol tahanan pada fondasi berdasarkan konfigurasi tiang	184

DAFTAR NOTASI

- a = tinggi blok tegangan persegi ekivalen, mm
- A_b = luas tubuh baut tidak berulir nominal atau bagian berulir, mm^2
- A_e = luas neto efektif, $\text{mm}^2 = A_n U$
- A_g = luas bruto dari komponen struktur, mm^2 ,
- A_n = luas netto penampang, mm^2 , $A_n \leq 0,85 A_g$ (SNI 1729:2015 Pasal J4.1)
- A_s = luas tulangan tarik longitudinal non-prategang, mm^2
- A'_s = luas tulangan tekan, mm^2
- A_{st} = luas total tulangan tekan memanjang, mm^2
- A_v = luas tulangan geser berspasii s , mm^2
- b = lebar muka tekan komponen struktur, mm
- b_w = lebar badan (*web*), tebal dinding, atau diameter penampang lingkaran, mm
- c = jarak dari serat tekan terjauh ke sumbu netral, mm
- c_b = jarak dari pusat batang tulangan atau kawat ke permukaan beton terdekat
dan setengah spasi pusat ke pusat batang tulangan atau kawat yang
disalurkan, mm
- C = konstanta penampang untuk menentukan properti torsi *slab* dan balok
- d = jarak dari serat tekan terluar ke pusat berat tulangan tarik, mm
- d' = jarak dari serat tekan terjauh ke pusat tulangan tekan longitudinal, mm
- d_t = jarak dari serat tekan terjauh ke pusat lapisan terjauh baja tarik longitudinal,
mm
- $E_c = 4700\sqrt{f'c}$ = nilai modulus elastisitas beton, MPa
- E_{cb} = nilai modulus elastisitas beton balok, MPa
- E_{cs} = nilai modulus elastisitas beton slab, MPa

EI = kekakuan lentur komponen struktur tekan, Nmm²

E_s = nilai modulus elastisitas tulangan dan baja struktural, MPa

F_e = tegangan tekuk kritis elastis, MPa

F_u = kekuatan tarik minimum yang disyaratkan, MPa

F_y = tegangan leleh minimum yang disyaratkan, MPa

f'_c = kekuatan tekan beton yang disyaratkan, MPa

f_y = kekuatan leleh tulangan yang disyaratkan, MPa

f_{yt} = kekuatan leleh tulangan transversal yang disyaratkan f_y , MPa

h = tebal atau tinggi keseluruhan komponen struktur, mm

I = momen inersia penampang terhadap sumbu pusat, mm⁴

I_b = momen inersia bruto dari penampang balok terhadap sumbu berat,

I_e = faktor keutamaan, dicantumkan pada Tabel 2.4

I_g = momen inersia bruto penampang terhadap sumbu yang ditinjau

I_s = momen inersia bruto dari penampang pelat

I_{se} = momen inersia tulangan baja

k = faktor panjang efektif untuk komponen struktur tekan

l_n = panjang bentang bersih dalam arah memanjang dari konstruksi dua arah, diukur dari muka ke muka tumpuan pada pelat tanpa balok, dan muka ke muka balok atau tumpuan lain pada kasus lainnya (mm)

l_u = panjang tak tertumpu struktur tekan, mm

M_I = momen ujung terfaktor yang lebih kecil pada komponen struktur tekan, diambil sebagai positif jika komponen struktur dibengkokkan dalam kurvatur tunggal dan negatif jika dibengkokkan dalam kurvatur ganda, Nmm

M_{Ins} = momen ujung terfaktor pada komponen struktur tekan pada ujung dimana M_I bekerja akibat beban yang mengakibatkan goyangan samping tidak

besar yang dihitung menggunakan analisis rangka elastis orde pertama,
Nmm

M_{Is} = momen ujung terfaktor pada komponen struktur tekan pada ujung dimana
 M_1 bekerja akibat beban yang mengakibatkan goyangan samping cukup
besar yang dihitung menggunakan analisis rangka elastis orde pertama,
Nmm

M_2 = momen ujung terfaktor yang lebih besar pada komponen struktur tekan.
Jika pembebanan transversal terjadi di antara tumpuan, M_2 diambil sebagai
momen terbesar yang terjadi pada komponen struktur tekan, Nilai M_2 selalu
positif , Nmm

M_{2ns} = momen ujung terfaktor pada komponen struktur tekan pada ujung dimana
 M_2 bekerja akibat beban yang mengakibatkan goyangan samping tidak
besar yang dihitung menggunakan analisis rangka elastis orde pertama,
Nmm

M_{2s} = momen ujung terfaktor pada komponen struktur tekan pada ujung dimana
 M_2 bekerja akibat beban yang mengakibatkan goyangan samping cukup
besar yang dihitung menggunakan analisis rangka elastis orde pertama,
Nmm

M_n = momen lentur nominal pada penampang, Nmm

M_u = momen terfaktor pada penampang, Nmm

n = jumlah benda, seperti batang tulangan, kawat, alat angkur strand tunggal,
angkur.

P_c = beban tekuk kritis, N

P_n = kekuatan aksial nominal penampang, N

$P_{n\ max}$ = Nilai P_n maksimum yang diperbolehkan, N

P_u = gaya aksial terfaktor diambil sebagai positif untuk tekan dan negatif untuk
tarik, N

s = jarak spasi pusat ke pusat suatu benda, misalnya tulangan longitudinal, tulangan transversal, tendon, kawat atau angkur prategang, mm

U = faktor *shear lag* atau koefisien reduksi

V_c = kekuatan geser nominal yang disediakan oleh beton, N

V_n = tegangan geser nominal, MPa

V_s = kekuatan geser nominal yang disediakan oleh tulangan geser, N

W = berat seismik efektif

W_u = beban terfaktor per satuan panjang balok atau pelat satu arah

x = dimensi keseluruhan bagian persegi penampang yang lebih pendek, mm

y = dimensi keseluruhan bagian persegi penampang yang lebih panjang, mm

α = sudut yang menentukan orientasi tulangan

α_f = rasio kekakuan lentur penampang balok ($E_{cb}I_b$) terhadap kekakuan lentur pelat ($E_{cs}I_s$) yang dibatasi secara lateral oleh garis-garis sumbu tengah dari pelat-pelat yang bersebelahan pada tiap sisi balok: $\alpha_f = \frac{E_{cb}I_b}{E_{cs}I_s}$

α_{fm} = nilai rata-rata α_f untuk semua balok pada tepi-tepi dari suatu pelat

β = rasio dimensi panjang terhadap pendek; bentang bersih untuk pelat dua arah, sisi kolom, beban terpusat atau luasan reaksi atau sisi fondasi tapak (*footing*)

β_1 = faktor yang menghubungkan tinggi blok tegangan tekan persegi ekivalen dengan tinggi sumbu netral

\square = faktor pembesaran momen untuk mencerminkan pengaruh kurvatur komponen struktur antara ujung-ujung komponen struktur tekan

\square_s = faktor pembesaran momen untuk rangka yang tidak dibreising (*braced*) terhadap siMPangan untuk mencerminkan drif (*drift*) lateral yang dihasilkan dari beban lateral dan gravitasi

ε_{cu} = regangan ultimit beton

ε_t = regangan tarik neto dalam lapisan terjauh baja tarik longitudinal pada kuat nominal, tidak termasuk regangan akibat dari prategang efektif, rangkak, susut, dan suhu

ε_y = regangan luluh tulangan baja tarik

λ = faktor modifikasi yang merefleksikan properti mekanis tereduksi dari beton ringan, semuanya relatif terhadap beton normal dengan kuat tekan yang sama

ρ = rasio A_s terhadap bd

ρ' = rasio A'_s terhadap bd

ρ_b = rasio A_s terhadap bd yang menghasilkan kondisi regangan seimbang

ρ_w = rasio A_s terhadap $b_w d$

ϕ = faktor reduksi kekuatan

$n = \frac{E_s}{E_c}$ = rasio modulus

DAFTAR LAMPIRAN

LAMPIRAN 1 *TIME SCHEDULE. DATA SEKUNDER DAN REKAPITULASI
PERHITUNGAN TULANGAN*

LAMPIRAN 2 HASIL OUTPUT ANALISIS STRUKTUR DENGAN BANTUAN
SOFTWARE SAP2000

LAMPIRAN 3 GAMBAR KERJA

