

**PERANCANGAN STRUKTUR GEDUNG
ARSIP BPAD YOGYAKARTA**

Laporan Tugas Akhir
sebagai salah satu syarat untuk memperoleh gelar Sarjana dari
Universitas Atma Jaya Yogyakarta

Oleh :
Gress Windi Rahael
NPM. : 14 02 15146



**PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL
FAKULTAS TEKNIK
UNIVERSITAS ATMA JAYA YOGYAKARTA
YOGYAKARTA
Januari 2018**

PERNYATAAN

Saya yang bertanda tangan di bawah ini menyatakan dengan sesungguhnya bahwa Tugas Akhir dengan Judul :

PERANCANGAN STRUKTUR GEDUNG ARSIP BAPAD YOGYAKARTA

benar-benar merupakan hasil karya saya sendiri dan bukan merupakan plagiasi dari karya orang lain. Ide, data hasil penelitian maupun kutipan baik langsung maupun tidak langsung yang bersumber dari tulisan atau ide orang lain dinyatakan secara tertulis dalam Tugas Akhir ini. Apabila terbukti dikemudian hari bahwa Tugas Akhir ini merupakan hasil plagiasi, maka ijazah yang saya peroleh dinyatakan batal dan akan saya kembalikan kepada Rektor Universitas Atma Jaya Yogyakarta.

Yogyakarta, 23 Januari 2018

Yang membuat pernyataan



(Gress Windi Rahael)

PENGESAHAN

Laporan Tugas Akhir

**PERANCANGAN STRUKTUR GEDUNG
ARSIP BPAD YOGYAKARTA**

Oleh :
Gress Windi Rahael
NPM : 14 02 15146

Telah disetujui oleh Pembimbing
Yogyakarta, 23 Januari 2010

Pembimbing



(Prof. Ir. Yoyong Arfiadi, M.Eng., Ph.D)

Disahkan oleh :
Program Studi Teknik Sipil
Ketua



FAKULTAS
TEKNIK

(Johannes Januar Sudjati, S.T., M.T)

PENGESAHAN

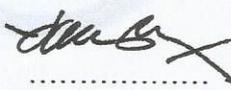
Laporan Tugas Akhir

PERANCANGAN STRUKTUR GEDUNG
ARSIP BPAD YOGYAKARTA



Oleh :
Gress Windi Rahael
NPM : 14 02 15146

Telah diuji dan disetujui oleh :

	Nama	Tanda Tangan	Tanggal
Ketua	: Prof. Ir.Yoyong Arfiadi, M.Eng., Ph.D		22/01/2018
Sekretaris	: Siswadi, S.T., M.T		22/01/18
Anggota	: Ir. Haryanto YW, M.T		23/01/18

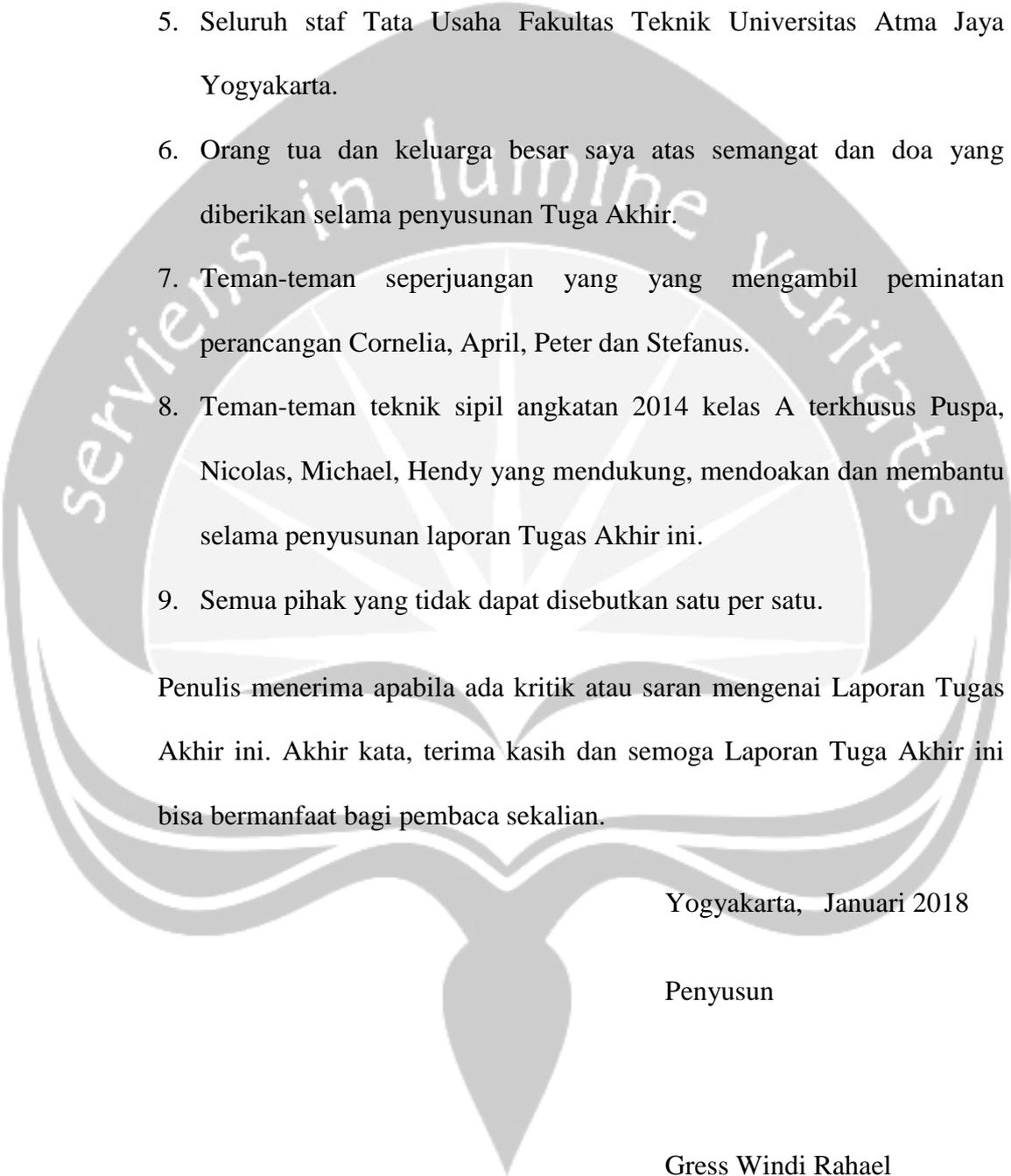
KATA HANTAR

Puji dan syukur penulis haturkan ke hadirat Tuhan Yang Maha Esa atas segala bimbingan, kesempatan, dan setiap hal yang menyertai hingga selesainya Laporan Tugas Akhir ini sebagai syarat menyelesaikan pendidikan tinggi Program Strata-1 di Fakultas Teknik Program Studi Teknik Sipil Universitas Atma Jaya Yogyakarta. Terkadang, terasa sangat berat untuk menyelesaikan ini, namun semua bisa diselesaikan secara perlahan atas hikmat-Nya.

Penulis berharap melalui penulisan Tugas Akhir ini dapat menambah dan memperdalam ilmu pengetahuan dalam bidang Teknik Sipil oleh penulis maupun pihak lain.

Dalam menyusun Tugas Akhir ini penulis telah mendapat banyak bimbingan, bantuan dan dorongan moral dari berbagai pihak. Oleh karena itu penulis mengucapkan terima kasih banyak kepada :

1. Prof. Ir. Yoyong Arfiadi, M.Eng., Ph.D., selaku Dekan Fakultas Teknik Universitas Atma Jaya Yogyakarta dan selaku Dosen Pembimbing yang bersedia memberikan pengarahan dan meluangkan waktu selama proses penyusunan Tugas Akhir
2. Bapak J. Januar Sudjati, S.T., M.T., selaku Ketua Program Studi Teknik Sipil Fakultas Teknik Universitas Atma Jaya Yogyakarta.
3. Bapak Dinar Gumilang Jati, S.T., M.Eng., selaku Koordinator Tugas Akhir Struktur.

- 
4. Seluruh Dosen Fakultas Teknik Universitas Atma Jaya Yogyakarta yang telah membimbing selama penulis menempuh pendidikan.
 5. Seluruh staf Tata Usaha Fakultas Teknik Universitas Atma Jaya Yogyakarta.
 6. Orang tua dan keluarga besar saya atas semangat dan doa yang diberikan selama penyusunan Tuga Akhir.
 7. Teman-teman seperjuangan yang mengambil peminatan perancangan Cornelia, April, Peter dan Stefanus.
 8. Teman-teman teknik sipil angkatan 2014 kelas A terkhusus Puspa, Nicolas, Michael, Hendy yang mendukung, mendoakan dan membantu selama penyusunan laporan Tugas Akhir ini.
 9. Semua pihak yang tidak dapat disebutkan satu per satu.

Penulis menerima apabila ada kritik atau saran mengenai Laporan Tugas Akhir ini. Akhir kata, terima kasih dan semoga Laporan Tuga Akhir ini bisa bermanfaat bagi pembaca sekalian.

Yogyakarta, Januari 2018

Penyusun

Gress Windi Rahael
NPM : 14 02 15146

DAFTAR ISI

JUDUL	i
PERNYATAAN	ii
PENGESAHAN	iii
KATA HANTAR	v
DAFTAR ISI	vii
DAFTAR TABEL	x
DAFTAR GAMBAR	xi
DAFTAR LAMPIRAN	xii
ARTI LAMBANG DAN SINGKATAN	xiii
INTISARI	xv
BAB I PENDAHULUAN	1
1.1 Latar Belakang	1
1.2 Rumusan Masalah	2
1.3 Batasan Masalah	2
1.4 Keaslian Tugas Akhir	3
1.5 Manfaat Tugas Akhir	4
BAB II TINJAU PUSTAKA	5
2.1 Umum	5
2.2 Acuan Peraturan	5
2.3 Pembebanan Struktur	6
2.4 Prinsip Dasar Struktur	7
2.5 Elemen Struktur	8
2.5.1 Kolom	8
2.5.2 Balok	9
2.5.3 Pelat.....	9
2.6 Joint Blok Kolom	10
2.7 Dinding Struktur	10
BAB III LANDASAN TEORI	11
3.1 Analisis Gempa Berdasarkan SNI 1726 : 2012.....	11
3.1.1 Gempa Rencana	11
3.1.2 Faktor Keutamaan dan Kategori Risiko Struktur Bangunan	11
3.1.3 Klasifikasi Situs untuk Desain Seismik	14
3.1.4 Wilayah Gempa dan Spektrum Respons.....	15
3.1.5 Kategori Desain Seismik.....	17
3.1.6 Periode Fundamental Pendekatan	18
3.1.7 Sistem Struktur dan Parameter Struktur.....	19
3.1.8 Koefisien Respons Seismik	21
3.1.9 Gaya Geser Dasar.....	22
3.1.10 Distribusi Vertikal Gaya Gempa.....	22
3.1.11 Distribusi Horisontal Gaya Gempa	22

3.2 Analisis Beton Struktural Berdasarkan SNI 2847 : 2013	23
3.2.1 Kekuatan Perlu (U)	23
3.2.2 Kekuatan Desain	24
3.2.3 Perancangan Struktur Atas	25
3.2.3.1 Pelat Lantai	25
3.2.3.2 Balok	27
3.2.3.3 Kolom	30
3.2.3.4 Hubungan Balok Kolom	35
3.2.4 Perencanaan Struktur Bawah	37
3.2.4.1 Perencanaan Fondasi <i>Bored Pile</i>	37
BAB IV LANDASAN TEORI	40
4.1 Perencanaan Pelat	40
4.1.1 Penentuan Jenis Pelat	42
4.1.2 Penentuan Tebal Pelat	42
4.1.2.1 Penentuan Tebal Pelat Satu Arah	42
4.1.2.2 Penentuan Tebal Pelat Dua Arah	42
4.1.3 Perhitungan Pembebanan Pelat Lantai	44
4.1.4 Perhitungan Tulangan Pelat Lantai	46
4.1.4.1 Pelat Satu Arah (7800×3600)	46
4.1.4.2 Pelat Dua Arah (2650×2200)	54
4.2 Perencanaan Tangga dan Balok Boredes	69
4.2.1 Perhitungan Dimensi Tangga	69
4.2.2 Perhitungan Pembebanan pada Tangga	71
4.2.3 Penulangan Pelat Tangga	74
4.2.4 Penulangan Balok Boredes	78
4.3 Pemodelan Struktur	86
4.3.1 Model Struktur	86
4.3.2 Dimensi Struktur	88
4.3.3 Input Material pada ETABS	88
4.3.4 Balok dan Kolom	89
4.3.5 Pelat Lantai	92
4.3.6 Dinding Struktur	93
4.3.7 <i>Mass Source</i>	94
4.4 Analisis Beban Gempa	94
4.4.1 Menentukan S_s dan S_I	94
4.4.2 Menentukan Kelas Situs dan Nilai Koefisien Situs F_a dan F_v	95
4.4.3 Menentukan S_{MS} dan S_{MI}	95
4.4.4 Parameter Percepatan Spektral Respon Rencana pada Periode Pendek (S_{DS}) dan Periode 1 detik (S_{D1})	96
4.4.5 Kategori Resiko	96
4.4.6 Kategori Desain Seismik	97
4.4.7 Sistem Struktur dan Parameter Struktur	97
4.4.8 Desain Respon Spektrum	97
4.4.9 Periode Fundamental	99

4.4.10	Koefisien Respons Gempa.....	100
4.4.11	Eksponen K.....	101
4.4.12	Berat Efektif Bangunan	101
4.4.13	Gaya Dasar Seismik.....	102
4.4.14	Partisipasi Massa.....	103
4.4.15	Simpangan Ijin Antar Lantai.....	104
4.4.16	Pengaruh P-Delta	107
4.5	Kombinasi Pembebanan.....	108
4.6	Perencanaan Balok.....	109
4.6.1	Tulangan Longitudinal.....	110
4.6.2	Tulangan Transversal.....	124
4.7	Perencanaan Kolom	130
4.7.1	Pemeriksaan Tipe Portal	131
4.7.2	Perhitungan Tulangan Longitudinal	137
4.7.3	Kekuatan Kolom	140
4.7.4	Tulangan Transversal	143
	4.7.4.1 Penulangan Geser daerah l_o	143
	4.7.4.2 Penulangan Geser di daerah luar l_o	151
4.8	Hubungan Balok - Kolom	153
4.9	Perencanaan Dinding Struktur	156
4.9.1	Kebutuhan Baja Tulangan Vertikal dan Horizontal.....	156
4.10	Perencanaan Fondasi	162
4.10.1	Perencanaan <i>Pile Cap</i>	162
4.10.2	Daya Dukung Tiang	163
4.10.3	Perhitungan Jumlah Tiang <i>Bored Pile</i>	164
4.10.4	Kontrol Reaksi masing-masing Tiang.....	164
4.10.5	Analisis Geser Fondasi	166
4.10.6	Perencanaan Tulangan <i>Pile Cap</i>	171
4.10.7	Perencanaan Tulangan <i>Bored Pile</i>	177
BAB V KESIMPULAN DAN SARAN		
5.1	Kesimpulan	180
5.2	Saran	182
DAFTAR PUSTAKA.....		184

DAFTAR TABEL

TABEL BAB III

Tabel 3.1	Kategori Risiko Bangunan gedung dan non gedung untuk beban gempa	11
Tabel 3.2	Faktor Keutamaan Gempa	13
Tabel 3.3	Klasifikasi Situs	14
Tabel 3.4	Koefisien Situs	16
Tabel 3.5	Koefisien situs, F_v	16
Tabel 3.6	KDS berdasarkan parameter respons percepatan pada perioda pendek	17
Tabel 3.7	KD S berdasarkan parameter respons percepatan pada perioda 1 detik	18
Tabel 3.8	Nilai Parameter Perioda pendekatan C_t dan x	18
Tabel 3.9	Koefisien untuk batas atas pada perioda yang di hitung	19
Tabel 3.10	Nilai R , C_d , dan Ω_0 untuk sistem penahan gaya gempa	19
Tabel 3.11	Tabel Reduksi Kekuatan Desain	25
Tabel 3.12	Tebal minimum balok non-prategang atau pelat satu arah bila lendutan tidak dihitung	26
Tabel 3.13	Tinggi Minimum Balok	28

TABEL BAB IV

Tabel 4.1	Hasil perhitungan pelat satu lantai 1 – lantai 5	53
Tabel 4.2	Hasil perhitungan pelat satu arah lantai 6 dan DAG	53
Tabel 4.3	Perhitungan Penulangan Pelat Dua Arah Lantai 1 – 5	69
Tabel 4.4	Perhitungan Penulangan Pelat Dua Arah Lantai 6 – DAG	69
Tabel 4.5	Gaya – gaya yang bekerja	74
Tabel 4.6	Data tinggi lantai	87
Tabel 4.7	Dimensi balok yang digunakan	88
Tabel 4.8	Dimensi Kolom yang digunakan	88
Tabel 4.9	Penentuan Kelas Situs	95
Tabel 4.10	Desain Spektrum Respons	98
Tabel 4.11	Berat Efektif Bangunan	101
Tabel 4.12	Gaya Geser Dasar	102
Tabel 4.13	Perbandingan Gaya Geser Dasar	102
Tabel 4.14	Partisipasi Massa	103
Tabel 4.15	Simpangan ijin antar lantai arah – x	106
Tabel 4.16	Simpangan ijin antar lantai arah – y	106
Tabel 4.17	Stabilitas koefisien θ arah-x	107
Tabel 4.18	Stabilitas koefisien θ arah-y	107
Tabel 4.19	Gaya Geser dan Momen Balok Lantai 2	110
Tabel 4.20	Penulangan Balok 300 × 800 Lantai 2 (B30).....	130
Tabel 4.21	Output ETABS Kolom C12 (700 × 700) Lantai 3.....	137
Tabel 4.22	Gaya-gaya pada dinding geser	156

DAFTAR GAMBAR

GAMBAR BAB III

Gambar 3.1	Grafik untuk menentukan terkendali tarik atau tekan	24
------------	---	----

GAMBAR BAB IV

Gambar 4.1	Denah Pelat Lantai Tinjauan Pertama	40
Gambar 4.2	Denah Pelat Lantai	41
Gambar 4.3	Momen Pelat	46
Gambar 4.4	Penampang Tangga	71
Gambar 4.5	Input beban mati pada ETABS	73
Gambar 4.6	Input beban hidup pada ETABS	73
Gambar 4.7	Model Struktur	87
Gambar 4.8	Material Beton Bertulang $f'_c = 30MP_a$	89
Gambar 4.9	Dimensi Penampang Balok	89
Gambar 4.10	Design Balok	90
Gambar 4.11	Momen Inersia pada Balok	90
Gambar 4.12	Dimensi Penampang Kolom	91
Gambar 4.13	Design Kolom	91
Gambar 4.14	Momen Inersia Pada Kolom	92
Gambar 4.15	Model Pelat Lantai	92
Gambar 4.16	Model Dinding Struktur	93
Gambar 4.17	Mass Source	94
Gambar 4.18	Grafik Respon Spektrum	99
Gambar 4.19	Diagram Gaya Geser	126
Gambar 4.20	Rencana Balok dan Kolom yang dirancang	131
Gambar 4.21	Faktor panjang efektif k	137
Gambar 4.22	Diagram $\phi M_n - \phi P_n$ (Arfiadi, 2016)	139
Gambar 4.23	Diagram $\phi M_n - \phi P_n$ (Arfiadi, 2016)	142
Gambar 4.24	Contoh penulangan Geser Kolom	144
Gambar 4.25	Diagram $M_{pr} - P_{pr}$ (Arfiadi, 2016)	148
Gambar 4.26	Hubungan Balok 300×800 dengan kolom 700×700	153
Gambar 4.27	Diagram $\phi M_n - \phi P_n$ (Arfiadi, 2016)	158
Gambar 4.28	Daerah pembebanan untuk geser dua arah	167
Gambar 4.29	(a) dan (b) Daerah pembebanan untuk geser 1 arah	169

DAFTAR LAMPIRAN

LAMPIRAN A DATA TANAH	185
Lampiran A.1 Hasil Sondir Tanah	186
Lampiran A.2 Hasil Bor Log	194
Lampiran A.3 Rekap Hasil Pengujian Tanah.....	195
LAMPIRAN B DATA TANAH	196
Lampiran B.1 <i>Load Combination</i>	197
Lampiran B.2 <i>Modal Participating Mass Ratio</i>	199
Lampiran B.3 <i>Displacement</i> Arah X.....	200
Lampiran B.4 <i>Displacement</i> Arah Y.....	200
Lampiran B.5 <i>Output</i> ETABS Balok B30 Lantai 2	201
Lampiran B.6 <i>Output</i> ETABS Kolom C12 Lantai 3.....	201
Lampiran B.7 <i>Output</i> ETABS <i>Support Reaction</i>	202
Lampiran B.8 <i>Output</i> ETABS Dinding Struktur.....	202
Lampiran B.9 <i>Story Shear</i>	203
LAMPIRAN C DENAH DAN PENULANGAN	205
Lampiran C.1 Portal AS 9	206
Lampiran C.2 Denah Pelat Lantai	207
Lampiran C.3 Detail Penulangan Pelat Tipe A	213
Lampiran C.4 Detail Penulangan Pelat Tipe B	214
Lampiran C.5 Detail Penulangan Pelat Tipe C	215
Lampiran C.6 Detail Penulangan Pelat Tipe D	216
Lampiran C.7 Detail Penulangan Tangga dan Balok Bordes	217
Lampiran C.4 Detail Penulangan Balok.....	218
Lampiran C.3 Detail Penulangan Kolom	219
Lampiran C.4 Detail Penulangan Hubungan Balok Kolom.....	220
Lampiran C.3 Detail Penulangan Dinding Struktur	221
Lampiran C.4 Detail Penulangan <i>Pile Cap</i> dan Pondasi <i>Bored Pile</i>	222

ARTI LAMBANG DAN SINGKATAN

A_{ch}	=	Luas penampang dari sisi luar ke sisi luar tulangan transversal, mm ² .
A_{cv}	=	Luas bruto penampang beton yang dibatasi oleh tebal badan dan panjang penampang dalam arah gaya geser yang ditinjau, mm ² .
A_g	=	Luas bruto, mm ² .
A_j	=	Luas efektif join, mm ² .
A_s	=	Luas tulangan, mm ² .
A_{sh}	=	Luas tulangan sengkang, mm ² .
A_v	=	Luas tulangan geser dalam daerah sejarak s, mm ² .
b	=	Lebar penampang, mm.
b_w	=	Lebar bagian badan, mm.
C_d	=	Faktor amplifikasi defleksi, mm ² .
C_s	=	Koefisien respon gempa.
d	=	Jarak dari serat tekan terluar ke pusat tulangan tarik, mm.
DF	=	Faktor distribusi momen untuk kolom.
E_c	=	Modulus elastisitas beton, MPa.
f_c'	=	Kuat tekan beton, MPa.
f_y	=	Kuat leleh, MPa.
F_a	=	Koefisien situasi untuk periode pendek.
h	=	Tinggi Penampang, mm.
h_c	=	Dimensi penampang inti kolom di ukur dari sumbu ke sumbu tulangan pengekang, mm.
h_i	=	Tinggi lantai tingkat ke-I struktur atas suatu gedung, mm.
I_b	=	Momen inersia balok, mm ⁴ .
I_e	=	Luas tulangan geser dalam arah jarak s, mm ² .
I_k	=	Momen inersia kolom, mm ⁴ .
k	=	Faktor panjang efektif kolom, mm.
L	=	Panjang bentang, mm.
l_0	=	Panjang minimum di ukur dari muka joint sepanjang sumbu komponen struktur, dimana harus disediakan tulangan transversal.
l_x	=	Panjang bentang pendek, mm.
l_y	=	Panjang bentang panjang, mm.
M_e	=	Momen akibat gaya aksial, KNm.
M_g	=	Momen kapasitas akibat gempa, KNm.
M_n	=	Kuat momen nominal pada penampang, KNm.
M_{pr}^-	=	Momen kapasitas negatif pada penampang, KNm.
M_{pr}^+	=	Momen kapasitas positif pada penampang, KNm.
M_u	=	Momen terfaktor pada penampang, KNm.
N_u	=	Beban aksial terfaktor, KN.
ϕ	=	Faktor reduksi kekuatan.
P_n	=	Kuat nominal penampang yang mengalami tekan, KNm.
P_u	=	Beban aksial terfaktor, KN.
Q_{DL}	=	Beban mati, KN/m ² .
Q_{LL}	=	Beban hidup, KN/m ² .
R	=	Faktor reduksi gempa.

r	=	Radius girasi, mm.
S_{D1}	=	Parameter percepatan respon spectra pada periode 1 detik, redaman 5%.
S_{DS}	=	Parameter percepatan respon spectra pada periode diperpendekkan redaman 5%.
T_1, T_2	=	Gaya tarik tulangan.
U_x	=	Simpangan arah x, mm.
U_y	=	Simpangan arah y, mm.
V	=	Gaya geser dasar nominal statik ekuivalen akibat pengaruh gempa, KN.
V_c	=	Gaya geser nominal
V_e	=	Gaya geser akibat gempa, KN.
V_g	=	Gaya geser akibat gravitasi, KN.
V_n	=	Kuat geser nominal, KN.
V_s	=	Kuat geser yang disumbangkan oleh tulangan geser, KN.
V_u	=	Gaya geser terfaktor pada penampang.
W_u	=	Beban terfaktor per unit panjang dari balok per unit luas pelat, KN/m.
Δ_s	=	Selisih simpangan antar tingkat, mm.
θ	=	Koefisien stabilitas untuk pengaruh P – Δ .
ρ	=	Rasio tulangan tarik non-prategang.
Ψ	=	Faktor kekangan ujung kolom.
Ω_o	=	Faktor kuat lebih.

INTISARI

Perancangan Struktur Gedung Arsip BPAD Yogyakarta, Gress Windi Rahael, NPM 140215146, tahun 2018, Bidang Peminatan Struktur, Program Studi Teknik Sipil, Fakultas Teknik, Universitas Atma Jaya Yogyakarta.

Provinsi Daerah Istimewa Yogyakarta merupakan salah satu daerah yang paling diminati oleh masyarakat Indonesia. Jogja menjadi salah satu tempat yang mendapatkan perhatian masyarakat Indonesia karena memiliki keistimewaan daerahnya sendiri yang tidak terdapat di daerah lain. Dalam melakukan pembangunan gedung-gedung di wilayah Yogyakarta seperti yang kita ketahui bahwa lahan yang mulai sempit dikarenakan begitu banyaknya pembangunan yang terjadi di daerah ini sehingga membuat pembangunan gedung-gedung lebih baik diterapkan pembangunan secara vertikal atau gedung bertingkat tinggi.

Gedung dirancang menggunakan Sistem Rangka Pemikul Momen Khusus. Elemen yang dirancang adalah pelat, tangga, balok, kolom, hubungan balok-kolom, dinding struktur dan fondasi *bored pile*, dengan tulangan BJTD 400 MPa dan BJTP 240 MPa. Perencanaan struktur mengacu pada peraturan SNI 2847:2013 dan SNI 1726:2012. Program bantu yang digunakan adalah ETABS.

Dalam proses perancangan dimensi struktur yang digunakan adalah dimensi struktur yang telah dipakai diproyek tetapi ada beberapa yang berbeda karena ditinjau lagi keamanannya, sehingga diperoleh hasil perancangan struktur berupa dimensi dan penulangan. Tebal pelat lantai yang digunakan adalah 125 mm dengan penulangan pelat pada lantai dasar – lantai 5 D13-250 dan tulangan susut P10-250 sedangkan pada lantai 6 – 7 menggunakan tulangan D10-250 dan tulangan susut P10-250. Pelat tangga dan bordes tebal 150 mm tulangan pokok D16-100, tulangan susut P10-100. Balok bordes berdimensi $200 \times 400 \text{ mm}^2$, tulangan atas 2D13 dan tulangan bawah 2D13. Balok induk 7,8 m dimensi $300 \times 800 \text{ mm}^2$, tulangan tumpuan atas 4D22, tumpuan bawah 3D22, tulangan lapangan atas 3D22, bawah 3D22, tulangan transversal tumpuan 2P10-100 dan tulangan transversal lapangan 2P10-200. Kolom ukuran $700 \times 700 \text{ mm}^2$, tulangan longitudinal 16D25, tulangan transversal 4D13-100 disepanjang l_o dan 4D13-150 diluar daerah l_o . Dinding struktur dengan ukuran $300 \times 7800 \text{ mm}^2$, tulangan yang digunakan 48D25 dan tulangan susut D16-150. Dimensi *pile cap* $6 \times 4 \text{ m}^2$, tebal 900 mm. Kolom ditumpu oleh 6 *bored pile* diameter 800 mm dengan daya dukung 1 tiang 1108,0333 KN.

Kata Kunci : Perancangan, pelat, tangga, balok, kolom, dinding struktur, *bored pile*.