

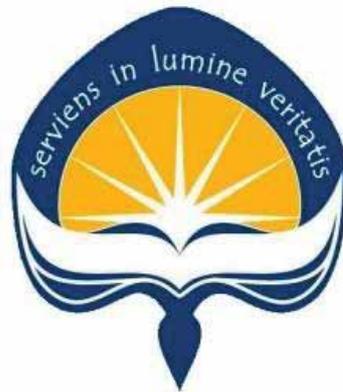
**PERANCANGAN STRUKTUR GEDUNG *CONDOTEL SAHID*  
*JOGJA LIFESTYLE CITY YOGYAKARTA***

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

Oleh :

**YULIANTO ADI WIBOWO**

**NPM : 110213863**



**PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL**

**FAKULTAS TEKNIK**

**UNIVERSITAS ATMA JAYA YOGYAKARTA**

**YOGYAKARTA**

**Juli 2015**

**PERANCANGAN STRUKTUR GEDUNG *CONDOTEL SAHID*  
*JOGJA LIFESTYLE CITY YOGYAKARTA***

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

Oleh :

**YULIANTO ADI WIBOWO**

**NPM : 110213863**



**PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL**

**FAKULTAS TEKNIK**

**UNIVERSITAS ATMA JAYA YOGYAKARTA**

**YOGYAKARTA**

**Juli 2015**

**PENGESAHAN**

Laporan Tugas Akhir

**PERANCANGAN STRUKTUR GEDUNG *CONDOTEL SAHID JOGJA*  
*LIFESTYLE CITY YOGYAKARTA***

Oleh :

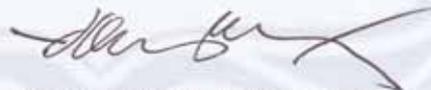
**YULIANTO ADI WIBOWO**

**NPM : 110213863**

telah disetujui oleh Pembimbing

Yogyakarta, 14 Juli 2015.

Pembimbing



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

Disahkan oleh :

Program Studi Teknik Sipil

Ketua



FAKULTAS  
TEKNIK

(J. Januar Sudjati, S.T., MT)

**PENGESAHAN PENGUJI**

Laporan Tugas Akhir

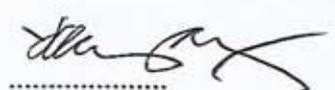
**PERANCANGAN STRUKTUR GEDUNG *CONDOTEL SAHID JOGJA*  
*LIFESTYLE CITY YOGYAKARTA***



**YULIANTO ADI WIBOWO**

NPM : 110213863

Telah diuji dan disetujui oleh :

	Nama	Tanggal	Tanda Tangan
Ketua	:Prof. Ir. Yoyong Arfiadi, M.Eng, Ph.D	14/07/2015	
Sekretaris	:Ir. Wiryawan Sarjono P, M.T.	14/07/2015	
Anggota	:Dr. Ir. AM. Ade Lisantono, M.Eng	14/07/2015	

## PERNYATAAN

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

**PERANCANGAN STRUKTUR GEDUNG *CONDOTEL SAHID JOGJA*  
*LIFESTYLE CITY YOGYAKARTA***

benar-benar merupakan hasil karya saya sendiri dan bukan merupakan hasil 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, 14 Juli 2015

Yang membuat pernyataan,

  
  
6000  
ENAM RIBURUPIAH  
(YULIANTO ADI WIBOWO)

## KATA HANTAR

Puji syukur kehadiran Tuhan Yang Maha Esa atas limpahan berkat, rahmat dan karunia-Nya sehingga penulis dapat menyelesaikan laporan tugas akhir ini. Laporan ini disusun sebagai syarat kelulusan pendidikan tinggi Strata-1 (S-1) Program Studi Teknik Sipil, Fakultas Teknik, Universitas Atma Jaya Yogyakarta.

Penulis berharap melalui penulisan Tugas Akhir ini dapat menambah dan memperdalam ilmu pengetahuan dalam bidang Teknik Sipil baik 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 kepada :

1. Bapak Prof. Ir. Yoyong Arfiadi, M.Eng, Ph.D, selaku Dekan Fakultas Teknik Universitas Atma Jaya Yogyakarta;
2. Bapak J. Januar Sudjati, S.T., M.T., selaku Ketua Program Studi Teknik Sipil Universitas Atma Jaya Yogyakarta;
3. Bapak Prof. Ir. Yoyong Arfiadi, M.Eng, Ph.D, selaku Dosen Pembimbing;
4. Seluruh Dosen Fakultas Teknik Universitas Atma Jaya Yogyakarta yang bersedia mengajar dan membagikan ilmunya kepada penulis;
5. Orang tua saya, saudara-saudara, dan kekasih saya yang telah memberi doa dan dukungan kepada penulis sehingga penulis dapat menyelesaikan Tugas Akhir ini;

6. Seluruh teman-teman di Universitas Atma Jaya Yogyakarta yang sudah mendukung selama pengerjaan Tugas Akhir ini;
7. Serta semua pihak yang tidak dapat disebutkan satu persatu.

Penulis menyadari bahwa penyusunan tugas akhir ini masih jauh dari sempurna, oleh karena itu penulis mengharapkan bantuan berupa kritik dan saran yang membangun.

Yogyakarta, 14 Juli 2015

Penyusun



Yulianto Adi Wibowo

NPM : 110213863

## DAFTAR ISI

HALAMAN JUDUL .....	i
LEMBAR PENGESAHAN PEMBIMBING .....	ii
LEMBAR PENGESAHAN PENGUJI .....	iii
LEMBAR PERNYATAAN .....	iv
KATA HANTAR.....	v
DAFTAR ISI.....	vii
DAFTAR TABEL .....	xii
DAFTAR GAMBAR .....	xiii
DAFTAR NOTASI.....	xiv
DAFTAR LAMPIRAN.....	xvii
INTISARI.....	xix
<b>BAB I PENDAHULUAN.....</b>	<b>1</b>
1.1 Latar Belakang .....	1
1.2 Perumusan Masalah.....	2
1.3 Batasan Masalah.....	2
1.4 Keaslian Tugas Akhir .....	3
1.5 Tujuan Tugas Akhir.....	3
1.6 Manfaat Tugas Akhir.....	3
<b>BAB II TINJAUAN PUSTAKA .....</b>	<b>5</b>
2.1 Beban Struktur .....	5
2.2 Balok.....	6
2.3 Kolom.....	7

2.4	Fondasi.....	8
2.5	Pelat .....	8
BAB III LANDASAN TEORI .....		9
3.1	Perencanaan Beban Gempa .....	9
3.1.1	Klasifikasi Situs .....	9
3.1.2	Wilayah Gempa dan Spektrum Respons .....	10
3.1.3	Faktor Keutamaan dan Kategori Risiko Struktur Bangunan .....	11
3.1.4	Kategori Desain Seismik .....	12
3.1.5	Perioda Fundamental Pendekatan .....	13
3.1.6	Prosedur Gaya Lateral Ekuivalen.....	14
3.2	Analisis Pembebanan.....	17
3.3	Kontrol Defleksi.....	19
3.4	Beban Lentur dan Aksial .....	20
3.4.1	Prinsip dan Persyaratan Umum.....	20
3.4.2	Tulangan minimum pada komponen struktur lentur .....	20
3.5	Komponen Struktur Lentur Rangka Pemikul Momen Khusus .....	21
3.6	Tulangan Longitudinal .....	21
3.7	Tulangan Transversal .....	22
3.8	Persyaratan Kekuatan Geser .....	22
3.9	Komponen Struktur Rangka Momen Khusus yang dikenai Beban Lentur dan Aksial .....	23
3.9.1	Tulangan memanjang .....	23
3.9.2	Tulangan transversal.....	23

BAB IV ESTIMASI DIMENSI ELEMEN STRUKTUR .....	25
4.1 Estimasi Dimensi.....	25
4.2 Estimasi Dimensi Balok Induk .....	25
4.2.1 Pembebanan Balok Induk .....	26
4.2.2 Menentukan Momen Balok Induk.....	27
4.2.3 Menentukan Dimensi Balok Induk .....	27
4.3 Estimasi Dimensi Balok Anak .....	28
4.3.1 Pembebanan Balok Anak.....	28
4.3.2 Menentukan Momen Balok Anak .....	29
4.3.3 Menentukan Dimensi Balok Anak .....	30
4.4 Perencanaan Kolom.....	30
4.4.1 Estimasi Dimensi Kolom.....	30
4.4.2 Pembebanan Kolom .....	31
4.5 Perencanaan Pelat Lantai .....	51
4.6 Dimensi Dinding Geser .....	57
4.7 Perencanaan Gempa .....	58
BAB V ANALISIS STRUKTUR.....	70
5.1 Kombinasi Pembebanan .....	70
5.2 Penulangan Pelat Lantai .....	71
5.3 Penulangan Balok.....	83
5.3.1 Balok Induk (400x650)mm.....	83
5.3.2 Balok Anak (350x550)mm .....	97
5.4 Perencanaan Kolom.....	110

5.4.1 Pemeriksaan Syarat Kolom SRPMK.....	110
5.4.2 Pengaruh Kelangsingan Kolom .....	111
5.4.3 Faktor Panjang Efektif Kolom .....	112
5.4.4 Kuat Lentur Kolom .....	115
5.4.5 Perhitungan Tulangan Longitudinal.....	117
5.4.6 Perhitungan Tulangan Transversal.....	119
5.4.7 Perencanaan Hubungan Balok Kolom (HBK).....	125
5.5 Penulangan Tangga .....	128
5.5.1 Perencanaan Dimensi Tangga.....	128
5.5.2 Pembebanan Tangga.....	129
5.5.3 Penulangan Tangga .....	130
5.6 Perencanaan Dinding Geser.....	136
5.7 Perencanaan Fondasi <i>Bored Pile</i> .....	141
5.7.1 Beban Rencana Fondasi.....	141
5.7.2 Jumlah kebutuhan Tiang.....	142
5.7.3 Kontrol Reaksi Tiang dan Gaya Geser Tiang.....	143
5.7.4 Kontrol terhadap Geser pada <i>Pilecap</i> .....	143
5.7.5 Kontrol Pemindahan Beban Kolom pada Fondasi .....	146
5.7.6 Desain Tulangan <i>Pilecap</i> .....	146
5.7.7 Desain Tulangan pada Bored Pile .....	148
BAB VI KESIMPULAN DAN SARAN.....	151
6.1 Kesimpulan .....	151
6.2 Saran .....	154



## DAFTAR TABEL

Tabel 3.1 Klasifikasi Situs .....	9
Tabel 3.2 Koefisien situs, $F_a$ .....	10
Tabel 3.3 Koefisien situs, $F_v$ .....	11
Tabel 3.4 Faktor keutamaan gempa .....	12
Tabel 3.5 Kategori desain seismik berdasarkan parameter respons percepatan pada perioda pendek.....	12
Tabel 3.6 Kategori desain seismik berdasarkan parameter respons percepatan pada perioda 1 detik .....	12
Tabel 3.7 Nilai parameter perioda pendekatan $C_t$ dan $x$ .....	13
Tabel 3.8 Koefisien untuk batas atas pada perioda yang dihitung .....	14
Tabel 4.1 Perhitungan nilai N SPT .....	59
Tabel 4.2 Distribusi gaya lateral tiap lantai arah x .....	63
Tabel 4.3 Distribusi gaya lateral tiap lantai arah y .....	64
Tabel 4.4 Simpangan antar lantai dan simpangan antar lantai ijin arah x .....	66
Tabel 4.5 Simpangan antar lantai dan simpangan antar lantai ijin arah y .....	67
Tabel 4.6 Partisipasi Massa .....	68
Tabel 4.7 Geser dasar untuk masing-masing beban gempa .....	68
Tabel 4.8 Koreksi geser dasar untuk masing-masing beban gempa.....	69
Tabel 5.1 Nilai koefisien momen.....	71

## DAFTAR GAMBAR

Gambar 4.1 <i>Tributary area</i> balok induk .....	25
Gambar 4.2 <i>Tributary area</i> balok anak.....	28
Gambar 4.3 <i>Tributary area</i> kolom.....	31
Gambar 4.4 Denah pelat lantai 2 arah.....	51
Gambar 5.1 Denah ruang tangga .....	128
Gambar 5.2 Rencana <i>Pilecap</i> .....	143
Gambar 5.3 Penampang kritis geser dua arah .....	144
Gambar 5.4 Penampang kritis geser satu arah .....	146

## ARTI LAMBANG DAN SINGKATAN

$A_{ch}$	= luas penampang dari sisi luar ke sisi luar tulangan transversal, mm <sup>2</sup> ,
$A_{cv}$	= luas bruto penampang beton yang dibatasi oleh tebal badan dan panjang penampang dalam arah gaya geser yang ditinjau, mm <sup>2</sup> ,
$A_g$	= luas bruto, mm <sup>2</sup> ,
$A_j$	= luas efektif <i>joint</i> , mm <sup>2</sup> ,
$A_s$	= luas tulangan tarik non-prategang, mm <sup>2</sup> ,
$A_{sh}$	= luas tulangan sengkang, mm <sup>2</sup> ,
$A_v$	= luas tulangan geser dalam daerah sejarak $s$ , mm <sup>2</sup> ,
$b$	= lebar penampang, mm,
$b_w$	= lebar bagian badan, mm,
$C_l$	= nilai faktor respons gempa,
$C_m$	= koefisien momen,
$d$	= jarak dari serat tekan terluar ke pusat tulangan tarik, mm,
$d'$	= jarak dari serat tekan terluar ke pusat tulangan tekan, mm,
$DF$	= faktor distribusi momen untuk kolom,
$d_i$	= simpangan horisontal lantai tingkat ke- $i$ , mm,
$E_c$	= modulus elastisitas beton, MPa,
$EI$	= kekakuan lentur komponen struktur tekan, N-mm <sup>2</sup> ,
$E_s$	= modulus elastisitas tulangan, MPa,
$f'_c$	= kuat tekan beton karakteristik, MPa,
$F_i$	= gaya gempa tiap lantai, kN,
$f_y$	= kuat leleh yang disyaratkan untuk tulangan non-prategang, MPa,
$g$	= gaya gravitasi, m/detik <sup>2</sup> ,
$h$	= tinggi penampang, mm,
$h_c$	= dimensi penampang inti kolom diukur dari sumbu ke sumbu tulangan pengekang, mm,
$h_i$	= tinggi lantai tingkat ke- $i$ struktur atas suatu gedung, mm,
$h_w$	= tinggi dinding keseluruhan atau segmen dinding yang ditinjau, mm,
$hx$	= spasi horizontal maksimum untuk kaki – kaki sengkang tertutup atau sengkang ikat pada semua muka kolom, mm,
$I$	= faktor keutamaan gedung,
$I_b$	= momen inersia balok, mm <sup>4</sup> ,
$I_g$	= momen inersia bruto, mm <sup>4</sup> ,
$I_k$	= momen inersia kolom, mm <sup>4</sup> ,
$k$	= faktor panjang efektif komponen struktur tekan,
$L$	= panjang bentang, mm,
$l_o$	= panjang minimum diukur dari muka join sepanjang sumbu komponen struktur, dimana harus disediakan tulangan transversal, mm,
$l_u$	= panjang bersih antar lantai, mm,
$lw$	= panjang keseluruhan dinding atau segmen dinding yang ditinjau dalam arah gaya geser, mm,
$l_x$	= 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,  
 $Mpr^+$  = momen kapasitas positif pada penampang, kNm,  
 $Mpr^-$  = momen kapasitas negatif pada penampang, kNm,  
 $M_u$  = momen terfaktor pada penampang, kNm,  
 $n$  = jumlah lantai tingkat struktur gedung,  
 $N_{DL}$  = gaya aksial akibat beban mati, kN,  
 $N_{LL}$  = gaya aksial akibat beban hidup, kN,  
 $N_u$  = beban aksial terfaktor yang terjadi bersamaan dengan  $V_u$ , kN,  
 $P_c$  = beban kritis, kN,  
 $P_n$  = kuat nominal penampang yang mengalami tekan, kN,  
 $P_u$  = beban aksial terfaktor, kN,  
 $Q_{DL}$  = beban mati per satuan luas, kN/m<sup>2</sup>,  
 $Q_{LL}$  = beban hidup per satuan luas, kN/m<sup>2</sup>,  
 $R$  = faktor reduksi gempa,  
 $R_n$  = tahanan momen nominal, kN/mm<sup>2</sup>,  
 $r$  = radius girasi, mm,  
 $s$  = jarak antar tulangan, mm,  
 $T_1, T_2$  = gaya tarik tulangan, kN,  
 $T_1$  = waktu getar alami fundamental struktur gedung, detik,  
 $U_x$  = simpangan arah x, mm,  
 $U_y$  = simpangan arah y, mm,  
 $V$  = gaya geser dasar nominal statik ekuivalen akibat pengaruh gempa rencana yang bekerja di tingkat dasar struktur, kN,  
 $V_I$  = gaya geser dasar nominal yang bekerja di tingkat dasar struktur gedung dengan tingkat daktilitas umum, kN,  
 $V_c$  = gaya geser nominal yang disumbangkan oleh beton, kN,  
 $V_e$  = gaya geser akibat gempa, kN,  
 $V_g$  = gaya geser akibat beban gravitasi, kN,  
 $V_h$  = gaya geser horizontal, kN,  
 $V_j$  = gaya geser pada *joint*, kN,  
 $V_n$  = kuat geser nominal, kN,  
 $V_s$  = kuat geser nominal yang disumbangkan oleh tulangan geser, kN,  
 $V_u$  = gaya geser terfaktor pada penampang, kN,  
 $W_u$  = beban terfaktor per unit panjang dari balok atau per unit luas pelat kN/m,  
 $W_i$  = berat lantai tingkat ke-i struktur atas suatu gedung, kN,  
 $W_t$  = berat total gedung, kN,  
 $\alpha_o$  = koefisien yang mendefinisikan kontribusi relative dari tahanan beton terhadap tahanan dinding,  
 $\Delta s$  = selisih simpangan antar tingkat, mm,  
 $\phi$  = faktor reduksi kekuatan,  
 $\rho$  = faktor redundansi,  $\rho$  untuk kategori desain seismik D sampai F = 1,3 kecuali dari dua kondisi berikut dipenuhi maka  $\rho = 1,0$ .

- $\rho_n$  = rasio luas tulangan yang tersebar pada bidang yang paralel bidang  $A_{cv}$  terhadap luas beton bruto yang tegak lurus terhadap tulangan tersebut,  
 $\rho_v$  = rasio luas tulangan yang tersebar pada bidang yang tegak lurus bidang  $A_{cv}$  terhadap luas beton bruto  $A_{cv}$ ,  
 $\zeta$  = koefisien pengali dari jumlah tingkat struktur gedung yang membatasi waktu getar alami fundamental struktur gedung,  
 $\psi$  = faktor kekangan ujung kolom.



## DAFTAR LAMPIRAN

Lampiran 1. Portal As 3 .....	156
Lampiran 2. Portal As H .....	157
Lampiran 3. Denah Balok Kolom Lt.7-8 .....	158
Lampiran 4. Denah Balok Kolom Lt.4-6 .....	159
Lampiran 5. Denah Balok Kolom Lt.1-3 .....	160
Lampiran 6. Denah Balok Kolom Lt.Ground Floor .....	161
Lampiran 7. Denah Balok Kolom Lt.B1 .....	162
Lampiran 8. Detail Penulangan Balok 400x650.....	163
Lampiran 9. Detail Penulangan Balok 300x450.....	164
Lampiran 10. Detail Penulangan Balok Anak 350x550 .....	165
Lampiran 11. Detail Penulangan Balok Bordes 250x400 .....	166
Lampiran 12. Detail Penulangan Kolom 500x500 .....	167
Lampiran 13. Detail Penulangan Kolom 600x600 .....	168
Lampiran 14. Detail Penulangan Kolom 700x700 .....	169
Lampiran 15. Detail Penulangan Kolom 800x800 .....	170
Lampiran 16. Detail Penulangan Kolom 900x900 .....	171
Lampiran 17. Rencana Penulangan Pelat Lantai 2 Arah .....	172
Lampiran 18. Rencana Penulangan Pelat Atap 2 Arah.....	173
Lampiran 19. Penampang Pelat 2 Arah .....	174
Lampiran 20. Detail Penulangan Tangga.....	175
Lampiran 21. Penulangan Dinding Geser .....	176
Lampiran 22. Detail Pilecap.....	177

Lampiran 23. <i>Output</i> ETABS Balok.....	178
Lampiran 24. <i>Output</i> ETABS Kolom.....	182
Lampiran 25. Diagram Interaksi Kolom.....	184
Lampiran 26. Koefisien Momen Pelat Lantai .....	185



## INTISARI

PERANCANGAN STRUKTUR GEDUNG *CONDOTEL SAHID JOGJA LIFESTYLE CITY* YOGYAKARTA, Yulianto Adi Wibowo, NPM 110213863, tahun 2015, PPS Struktur, Program Studi Teknik Sipil, Fakultas Teknik, Universitas Atma Jaya Yogyakarta.

Seiring dengan bertambahnya wisatawan yang berkunjung ke kota Yogyakarta, permintaan hunian pada suatu gedung semakin meningkat, sedangkan lahan yang dimiliki hanya terbatas. Oleh karena itu dibangun hunian pada suatu gedung yaitu *Condotel Sahid Jogja Lifestyle City* Yogyakarta.

Gedung *Condotel Sahid Jogja Lifestyle City* Yogyakarta memiliki 9 lantai dan 2 *basement*. Perancangan Struktur gedung ini mengacu pada peraturan SNI 1726-2012 dan SNI 2847-2013, sedangkan sistem struktur yang digunakan adalah Sistem Rangka Pemikul Momen Khusus (SRPMK). Perancangan gedung ini meliputi balok, kolom, tangga, pelat lantai, dinding geser, dan fondasi. Gedung memiliki konstruksi beton bertulang, dengan Kategori Resiko II dan berada pada Kategori Desain Seismik D. Beban yang dianalisis berupa beban mati, beban hidup, dan beban gempa. Mutu beton  $f_c = 30$  Mpa. Mutu baja tulangan  $f_y = 240$  Mpa untuk tulangan dengan diameter kurang dari atau sama dengan 12 mm dan  $f_y = 420$  Mpa untuk tulangan dengan diameter lebih besar dari 12 mm.

Dari hasil perhitungan diperoleh pelat lantai dengan tebal 130 mm dan pelat atap dengan tebal 100 mm, dengan masing-masing termasuk dalam pelat 2 arah. Pelat lantai dan atap menggunakan tulangan pokok P10-150 pada arah x dan arah y, untuk tulangan susut digunakan juga P10-150. Tangga memiliki tebal pelat 130 mm, tulangan pada tumpuan digunakan D16-200, tulangan pada lapangan digunakan D16-150, dan tulangan susut digunakan P8-150. Terdapat 4 tipe balok yang digunakan dalam perancangan gedung ini, yaitu 2 balok induk, 1 balok anak, dan 1 balok bordes. Dimensi balok induk adalah B400x650 dan B300x450. Dimensi balok anak adalah BA350x550. Dimensi balok bordes adalah B250x400. Terdapat 5 tipe kolom yang digunakan yaitu K500x500, K600x600, K700x700, K800x800, dan K900x900. Dinding geser memiliki tebal 40 cm dan menggunakan tulangan 2D16-300. *Pilecap* menggunakan tulangan bagian bawah D19-100 pada arah x dan arah y dan tulangan bagian atas D19-200 pada arah x dan arah y. *Bored Pile* menggunakan tulangan longitudinal 24D22 dan tulangan transversal D13-50.

Kata kunci : Perancangan gedung, balok, kolom, pelat, tangga, dinding geser, fondasi *bored pile*, SRPMK.