



TUGAS AKHIR (RC14 - 1501)

**ANALISIS PERBANDINGAN WAKTU DAN BIAYA
METODE TOP-DOWN DAN BOTTOM-UP PADA
APARTEMEN GRAND DHARMAHUSADA LAGOON**

AKHMAD REZA SUTRISNA

NRP : 3113100145

Dosen Pembimbing

Cahyono Bintang Nurcahyo, ST,MT

DEPARTEMEN TEKNIK SIPIL

Fakultas Teknik Sipil Lingkungan dan Kebumian

Institut Teknologi Sepuluh Nopember

Surabaya 20



TUGAS AKHIR (RC14 - 1501)

ANALISIS PERBANDINGAN WAKTU DAN BIAYA METODE TOP-DOWN DAN BOTTOM-UP PADA APARTEMEN GRAND DHARMAHUSADA LAGOON

AKHMAD REZA SUTRISNA

NRP : 3113100145

Dosen Pembimbing

Cahyono Bintang Nurcahyo, ST,MT

DEPARTEMEN TEKNIK SIPIL

Fakultas Teknik Sipil Lingkungan dan Kebumian

Institut Teknologi Sepuluh Nopember

Surabaya 2018



FINAL PROJECT (RC14 - 1501)

COMPARATIVE ANALYSIS OF TIME AND COST OF TOP-DOWN AND BOTTOM-UP METHOD IN GRAND DHARMAHUSADA LAGOON APARTMENT

AKHMAD REZA SUTRISNA

NRP : 3113100145

Academic Supervisor

Cahyono Bintang Nurcahyo, ST,MT

DEPARTEMENT OF CIVIL ENGINEERING

Faculty of Civil Engineering Enviroment and Earth Science

Institut Teknologi Sepuluh Nopember

Surabaya 2018

**ANALISIS PERBANDINGAN WAKTU DAN BIAYA
METODE TOP-DOWN DAN BOTTOM-UP PADA
APARTEMENT GRAND DHARMAHUSADA LAGOON**

TUGAS AKHIR

Diajukan Untuk Memenuhi Salah Satu Syarat
Memperoleh Gelar Sarjana Teknik
Pada
Program Studi S-1 Teknik Sipil
Fakultas Teknik Sipil Lingkungan dan Kebumian
Institut Teknologi Sepuluh Nopember
Oleh:

Akhmad Reza Sutrisna
NRP. 3113100145

Disetujui oleh Pembimbing tugas akhir:

1. Cahyono Bintang Nurcahyo, ST., MT.



SURABAYA

JANUARI, 2018

Analisis Perbandingan Waktu dan Biaya
Metode Top-down dan Bottom-up
pada Apartemen Grand Dharmahusada Lagoon

Nama : Akhmad Reza Sutrisna
NRP : 03111340000145
Jurusan : Teknik Sipil
Dosen Pembimbing : Cahyono Bintang Nurcahyo ST. MT

Proyek Grand Dharmahusada Lagoon merupakan bangunan apartemen dan mall dengan lahan seluas 4.3 hektare yang terletak di daerah Mulyosari Surabaya Timur. Grand Dharmahusada Lagoon mempunyai 3 basemen yang awalnya direncanakan untuk dibangun dengan metode bottom-up. Metode bottom-up merupakan salah satu metode dalam pembangunan basemen yang dimulai dari pembuatan pondasi atau penggalian tanah dengan kedalaman yang direncanakan, pada proyek gedung bertingkat. Tahapan dilanjutkan dengan pekerjaan pondasi, seperti pemancangan pondasi tiang (berupa bored pile) yang diteruskan dengan pembuatan kolom, balok, pelat, dan seterusnya hingga atap. Seiring dengan perkembangan teknologi konstruksi, terdapat metode lain yang dapat digunakan yaitu dengan metode top-down. Metode top-down tidak dimulai dari lantai basemen paling bawah (dasar galian), melainkan titik awal pekerjaan dimulai dari pelat lantai satu (ground level atau muka tanah) yang dilanjutkan dengan pekerjaan basemen sekaligus struktur lantai atas. Untuk mengetahui metode yang lebih efektif antara top-down dan bottom-up dalam pembangunan basemen proyek Grand Dharmahusada Lagoon ini, maka dilakukan penelitian mengenai perbandingan waktu dan biaya antara kedua metode tersebut.

Tahapan penelitian adalah studi pustaka, pengumpulan data, analisis metode pelaksanaan, perhitungan kebutuhan material dan alat, analisis produktivitas, durasi pekerjaan, serta analisis perhitungan biaya.

Hasil dari penelitian ini adalah metode top-down membutuhkan waktu konstruksi selama 644 hari dengan biaya Rp.82,638,143,726 sedangkan metode bottom-up membutuhkan waktu konstruksi selama 694 hari dengan biaya Rp.81,700,376,112.

Kata Kunci : Metode Konstruksi, Top-down, Bottom-up, Biaya, Waktu, Grand Dharmahusada Lagoon

Time-and-Cost Comparison of *Top-down* and *Bottom-up* Methods in Basement Building Parking Work Grand Dharmahusada Lagoon

**Name : Akhmad Reza Sutrisna
NRP : 03111340000145
Major : Civil Engineering
Supervisor : Cahyono Bintang Nurcahyo ST. MT**

Grand Dharmahusada Lagoon project is an apartment building and mall with a land area of 4.3 hectares located in Mulyosari East Surabaya. Grand Dharmahusada Lagoon has 3 basemen which was originally planned to be built with *bottom-up* method. The *bottom-up* method is one of the methods in basement development that starts from making the foundation or excavation of the soil with planned depth, in a multi-storey building project. The stages are continued with the foundation work, such as the erection of the pile foundation (in the form of *bored pile*) which is continued with the making of columns, beams, plates, and so on up to the roof. Along with the development of construction technology, there are other methods that can be used that is with the *top-down* method. The *top-down* method does not start from the bottom floor of the basement (bottom line), but the starting point of the work starts from the first floor (ground level or ground level) plates followed by basement work as well as the upper floor structure. To find a more effective method of *top-down* and *bottom-up* in the construction of the Grand Dharmahusada Lagoon project basement, a study of the time and cost ratio between the two methods is performed.

Stages of research are literature study, data collection, analysis of implementation method, calculation of material and tool needs, productivity analysis, duration of work, and cost calculation analysis.

The result of this research is *top-down* method requires construction time for 644 days with cost Rp.82,638,143,726

whereas *bottom-up* method need construction time for 694 days with cost Rp.81,700,376,112.

Keywords: Construction Method, Top-down, Bottom-up, Cost, Time, Grand Dharmahusada Lagoon

KATA PENGANTAR

Segala puji dan syukur penulis panjatkan kepada Allah SWT atas rahmat,hidayah-Nya, dan berkah-Nya penulis dapat menyelesaikan tugas akhir dengan judul “Analisis Perbandingan Waktu dan Biaya Metode Top-down dan Bottom-up pada Pekerjaan Basement Gedung Parkir Apartement Grand Dharmahusada Lagoon” tepat pada waktunya.

Dalam proses penggerjannya, penyusun ingin mengucapkan terima kasih yang sebesar-besarnya kepada:

1. Orang tua dan keluarga yang tiada hentinya selalu mendukung dan mendoakan dalam penyelesaian Tugas Akhir ini.
2. Bapak Cahyono Bintang Nurcahyo, ST., MT.., selaku dosen pembimbing yang telah memberikan arahan dan bimbingannya dalam proses penyusunan Tugas Akhir ini.
3. Teman-teman yang senantiasa memberi dukungan dan hiburan dalam penyelesaian tugas akhir ini..

Penulis berusaha menyelesaikan Tugas Akhir ini dengan sebaik-baiknya dan menyadari bahwa Tugas Akhir ini masih jauh dari sempurna. Karena itu segala bentuk saran, koreksi dan kritik dari pembaca sangat penulis harapkan.

Surabaya, Januari 2018

Penulis

DAFTAR ISI

Analisis Perbandingan	i
Time-and-Cost Comparison.....	iii
KATA PENGANTAR	v
DAFTAR ISI	vi
BAB I PENDAHULUAN	1
1.1. Latar Belakang	1
1.2. Perumusan Masalah	2
1.3 Tujuan	2
1.4 Batasan Masalah.....	2
1.5 Manfaat	2
BAB II TINJAUAN PUSTAKA	3
2.1. Konsep dan Dasar Teori.....	3
2.2. Metode Bottom-up.....	3
2.2.1 Tahapan Metode <i>Bottom-up</i>	6
2.2.2 Kelebihan dan Kekurangan Metode <i>Bottom-up</i>	8
2.2.3 Metode Top-down.....	8
2.2.4 Tahapan Metode <i>Top-down</i>	9
2.2.5 Struktur yang Dibutuhkan dalam Pembangunan <i>Top-down</i>	15
2.3 Biaya Pelaksanaan	16

2.3.1	Modal Tetap	16
2.3.2	Modal Kerja	18
2.3.3	Biaya Pemilik, Biaya Kontraktor dan Biaya Lingkup Kerja Pemilik	18
2.4	Unsur – Unsur Biaya	19
2.4.1	Biaya Pembelian Material dan peralatan	19
2.4.2	Biaya Penyewaan atau Pembelian Peralatan Konstruksi	20
2.4.3	Upah Tenaga Kerja	20
2.4.4	Biaya Subkontrak.....	20
2.4.5	Biaya transportasi.....	20
2.4.6	<i>Overhead</i> dan Administrasi	20
2.4.7	Fee / Laba dan Kontingensi	21
2.5	Metode Perkiraan Biaya	21
2.5.1	Memakai Indeks Harga dan Informasi Proyek Terdahulu	21
2.6	Metode Menganalisis Unsur – Unsurnya	22
2.6.1	Metode Faktor.....	22
2.6.2	Metode Quantity Take-Off	23
2.6.3	Metode Memakai Harga Satuan	24
2.7	Alat berat.....	24
2.7.1	Alat Gali (<i>Excavator</i>)	24
2.7.2	Dump Truck	26

2.7.3	Crane.....	27
2.8	Produktivitas Alat berat.....	27
2.8.1	Produktivitas <i>Excavator</i>	28
2.8.2	Produktivitas <i>Dump Truck</i>	30
2.9	Penjadwalan Proyek	33
2.9.1	Diagram Perencanaan dan Penjadwalan.....	33
2.10	Metode Penjadwalan Proyek	33
2.10.1	Metode Jalur Kritis (CPM).....	34
BAB III	METODOLOGI PENELITIAN.....	37
3.1	Metode dan Konsep Penelitian	37
3.2	Pengumpulan Data – Data Penelitian.....	37
3.3	Objek Penelitian	38
3.4	Proses / Tahapan Penelitian	38
3.4.1	Analisa Data	38
3.4.2	Analisa Metode Pelaksanaan <i>Bottom-Up</i>	38
3.4.3	Analisa Metode Pelaksanaan <i>Top-Down</i>	39
3.4.4	Analisa Biaya dan Waktu	40
3.4.5	Analisa Perbandingan	43
3.5	Diagram Alir	44
	46
BAB IV	HASIL DAN PEMBAHASAN	47
4.1.	Data Umum Proyek	47

4.2	Analisis Metode Pelaksanaan	48
4.2.1	Analisis Metode Pelaksanaan <i>Bottom-up</i>	48
4.2.2	Metode Konstruksi <i>Top-down</i>	58
4.3	Analisis Biaya	64
4.3.1	Perhitungan Volume Metode Konstruksi <i>Bottom-up</i>	65
4.3.2	Perhitungan Volume Konstruksi <i>Top-down</i>	81
4.4	Analisis Harga Satuan	82
4.5	Analisis Waktu	83
4.5.1	Pekerjaan Secant pile	85
4.5.2	Pekerjaan <i>Bored pile</i>	86
4.5.3	Pekerjaan Galian Basemen	87
4.5.4	Pekerjaan Kolom dan <i>Shearwall</i>	88
4.5.5	Pekerjaan Pelat Lantai	90
4.6	Analisis Perbandingan	91
4.6.1	Metode Bottom-up	91
4.6.2	Metode Top-down.....	91
BAB V	PENUTUP	93
5.1	Kesimpulan	93
5.2	Saran	93
DAFTAR	PUSTAKA	95

DAFTAR GAMBAR

Gambar 2.1	Pemasangan <i>Water Stop</i>	4
Gambar 2.2	Pelaksanaan <i>Basement</i> Metode <i>Bottom-Up</i> .	5
Gambar 2.3	Tahapan Pengerjaan Metode <i>Bottom-Up</i>	7
Gambar 2.4	Tahapan Pengerjaan Metode <i>Top-Down</i>	9
Gambar 2.5	Pemasangan <i>Bored Pile</i> dan <i>King Post</i>	10
Gambar 2.6	Pengecoran lantai <i>basement</i> 1 dan 2	10
Gambar 2.7	Pengecoran lantai <i>basement</i> 1, 2 dan 3.....	11
Gambar 2.8	Galian <i>Raft Foundation</i>	12
Gambar 2.9	Struktur <i>Basement</i> Metode <i>Top-Down</i>	13
Gambar 2.10	Penulangan Lantai <i>Basement</i>	14
Gambar 2.11	Penulangan <i>King Post</i>	15
Gambar 3.1	Diagram Alir Metode <i>Bottom-Up</i>	39
Gambar 3.2	Diagram Alir Metode <i>Top-down</i>	40
Gambar 3.3	Diagram Alir Perencanaan Biaya Pelaksanaan	41
Gambar 3.4	Diagram Alir Pengerjaan Tugas Akhir	44
Gambar 4.1	Gambar Potongan Grand Dharmahusada Lagoon	47
Gambar 4.2	Diagram Alir Pengerjaan <i>Metode Bottom-Up</i>	48
Gambar 4.3	Denah <i>Secant Pile</i>	49
Gambar 4.4	Denah Pondasi	52
Gambar 4.5	Tahapan pengecoran <i>Bored Pile</i>	54
Gambar 4.6	Pekerjaan Galian.....	55
Gambar 4.7	Metode Pelaksanaan <i>Top-Down</i>	58
Gambar 4.8	Pengeboran Pondasi <i>Bored Pile</i>	60
Gambar 4.9	<i>King Post</i> dengan Tulangan	60
Gambar 4.10	Pemasangan Tulangan dan <i>King Post</i>	61
Gambar 4.11	Pengecoran Pondasi <i>Bored Pile</i>	62
Gambar 4.12	Detail Penulangan <i>Bored Pile</i>	68
Gambar 4.13	Detail Penulangan <i>Pile Cap</i>	70
Gambar 4.14	Detail Penulangan Kolom K1	72
Gambar 4.15	Detail Tulangan Balok B1	74

Gambar 4.16 Detail Penulangan Pelat Lantai.....	77
Gambar 4.17 Detail Tulangan <i>Shearwall</i> 1	79
Gambar 4.18 Detail <i>King Post</i> dan Kolom.....	83

DAFTAR TABEL

Tabel 2.1	<i>Swelling Factor</i>	26
Tabel 2.2	Faktor Efisiensi Alat	27
Tabel 2.3	Faktor Koreksi (BFF) Untuk Alat Gali.....	29
Tabel 2.4	Waktu Siklus <i>Bakchoe</i> beroda <i>Crawler</i>	29
Tabel 2.5	Faktor Koreksi Menurut Kedalaman dan Kondisi Penggalian	30
Tabel 4.1	Rekapitulasi Kebutuhan Bahan <i>Secant Pile</i>	49
Tabel 4.2	Rekapitulasi Kebutuhan Bahan <i>Pile Cap</i>	66
Tabel 4.3	Rekapitulasi Kebutuhan Bahan Kolom.....	71
Tabel 4.4	Rekapitulasi Kebutuhan Bahan Balok	74
Tabel 4.5	Rekapitulasi Kebutuhan Bahan Pelat Lantai	76
Tabel 4.6	Rekapitulasi Kebutuhan Bahan <i>Shearwall</i>	79
Tabel 4.7	Analisa Harga Satuan Penulangan.....	82
Tabel 4.8	Durasi Pekerjaan <i>Secant Pile</i>	84
Tabel 4.9	Durasi Pekerjaan <i>Bored Pile</i>	87
Tabel 4.10	Durasi Pekerjaan Galian Basement.....	88
Tabel 4.11	Durasi Pekerjaan Galian Basement	89

BAB I

PENDAHULUAN

1.1. Latar Belakang

Proyek Grand Dharmahusada Lagoon merupakan bangunan apartemen dan mall dengan lahan seluas 4.3 hektare yang terletak di Mulyosari Surabaya Timur. Proyek Grand Dharmahusada Lagoon ini mempunyai 3 basemen. Metode pelaksanaan eksisting adalah metode *bottom-up* yang menggunakan *open cut* sebagian dan kemudian dilanjutkan dengan pengecoran menggunakan metode papan catur. Grand Dharmahusada Lagoon mempunyai 7 tower yang rencananya akan selesai dibangun pada tahun 2018, sehingga dibutuhkan perencanaan yang baik agar proyek Grand Dharmahusada Lagoon dapat diselesaikan tepat waktu.

Pekerjaan basemen merupakan aktivitas yang berpengaruh cukup besar terhadap kelancaran suatu proyek, karena merupakan pekerjaan awal yang mempunyai tingkat pelaksanaan cukup kesulitan. Metode *bottom-up* yang secara eksisting direncanakan pada pembuatan basemen Grand Dharmahusada Lagoon biasanya akan membutuhkan waktu yang lebih panjang karena harus menunggu pekerjaan galian tanah selesai terlebih dahulu. Sedangkan metode *top-down* memiliki keuntungan berupa waktu pekerjaan yang lebih cepat karena beberapa pekerjaan dapat dilakukan secara pararel. Akan tetapi metode *top-down* membutuhkan suatu keahlian khusus sehingga resiko teknis dapat dikurangi. Berdasarkan latar belakang tersebut penelitian ini melakukan perbandingan waktu dan biaya pada pekerjaan basemen proyek Grand Dharmahusada Lagoon untuk mengetahui metode mana yang lebih efisien.

1.2. Perumusan Masalah

1. Berapa biaya yang diperlukan dalam perencanaan basemen apartemen Grand Dharmahusada Lagoon untuk metode *Top-down* dan *Bottom-up*?
2. Berapa lama waktu yang dibutuhkan dalam menyelesaikan basemen apartemen Grand Dharmahusada Lagoon untuk metode *Top-down* dan *Bottom-up*?

1.3 Tujuan

2. Mengetahui berapa biaya yang diperlukan dalam perencanaan basemen apartemen Grand Dharmahusada Lagoon untuk metode *Top-down* dan *Bottom-up*.
3. Mengetahui berapa lama waktu yang dibutuhkan dalam menyelesaikan pembangunan basemen apartemen Grand Dharmahusada Lagoon untuk metode *Top-down* dan *Bottom-up*.

1.4 Batasan Masalah

2. Untuk Penelitian ini, hanya akan dikaji mengenai analisis metode pelaksanaan *Top-down* dan *Bottom-up* dari segi waktu dan biaya dalam pembangunan basemen Grand Dharmahusada Lagoon.
3. Pekerjaan yang ditinjau adalah pekerjaan tanah dan struktur apartemen Grand Dharmahusada Lagoon.

1.5 Manfaat

1. Sebagai referensi dalam memilih metode pelaksanaan yang lebih efisien sesuai dengan kondisi proyek.
2. Masukan bagi penelitian berikutnya yang berkaitan perhitungan biaya dan waktu.

BAB II

TINJAUAN PUSTAKA

2.1. Konsep dan Dasar Teori

Konsep dan dasar teori dari penyusunan penelitian ini meliputi sistem *Bottom-up* dan *Top-down*. (*Sumber : Mistra, 2012*)

2.2. Metode Bottom-up

Pada sistem metode konstruksi *Bottom-up*, struktur basemen dilaksanakan setelah seluruh pekerjaan galian selesai mencapai elevasi rencana. *Raft foundation* dicor dengan metode papan catur, kemudian basemen diselesaikan dari bawah ke atas, dengan menggunakan *scaffolding*. Kolom, balok dan slab dicor di tempat.

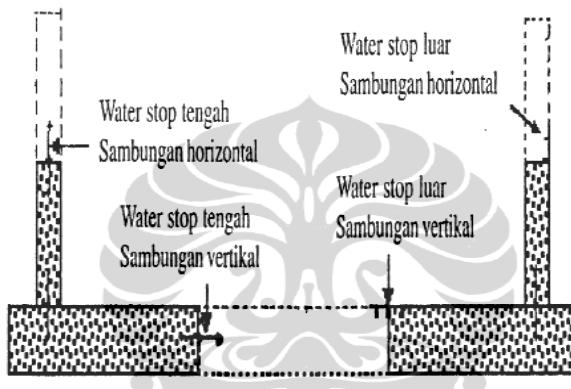
Pada sistem ini menggunakan sistem *Dewatering Predrainage* dan struktur dinding penahan tanahnya menggunakan *steel sheet pile*. Dalam hal ini, bila pekerjaan *dewatering* akan diberhentikan, harus dihitung lebih dulu apakah struktur basemen yang telah selesai dibangun mampu menahan tekanan ke atas dari air tanah yang ada, agar tidak terjadi deformasi dari bangunan yang dapat menyebabkan keretakan struktur.

Kebocoran yang terjadi pada basemen merupakan masalah yang tidak mudah mengatasinya dan memakan biaya yang besar. Oleh karena itu, proses pengecoran pada struktur basemen harus dilakukan dengan teliti, dalam mencegah terjadinya kebocoran pada dinding atau lantai. Proses pengecoran, baik lantai maupun dinding basemen biasanya tidak mungkin dilakukan sekaligus, di samping luas arealnya juga volumenya cukup besar.

Di sini masalah kebocoran yang sering timbul, sebagai akibat tidak rapatnya permukaan beton tahap pengecoran sebelumnya dengan tahap berikutnya. Semakin banyak tahapan pengecorannya, maka semakin banyak titik lemah terhadap kemungkinan kebocoran. Untuk mengatasi potensi masalah ini, biasanya dilakukan dua hal yaitu :

- Penggunaan *water stop* pada setiap sambungan tahap pengecoran
- Menggunakan *additive beton* untuk *water proofing*.

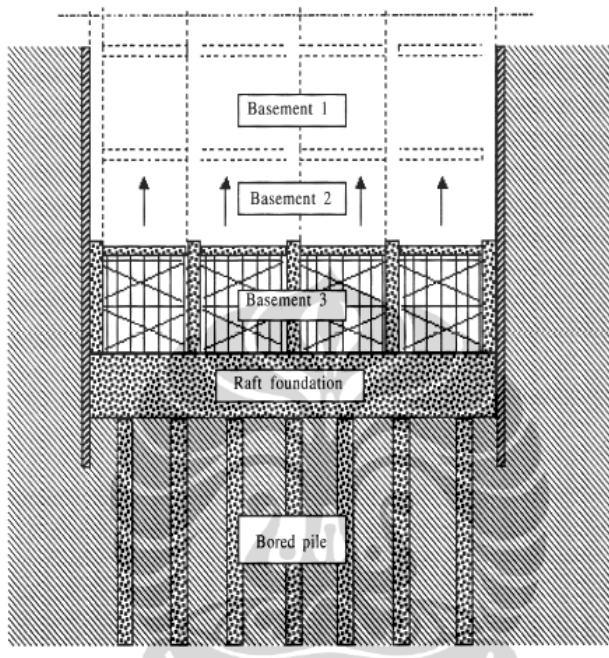
Posisi *water stop*, biasanya ada dua jenis yaitu, dipasang ditengah ketebalan beton, dan dipasang rata dengan permukaan beton. Material *water stop* terbuat dari karet/PVC, dan mudah disambung di lapangan dengan menggunakan alat pemanas saja. Fungsi *water stop* ada dua yaitu untuk *Expansion Joint* dan *Construction Joint*. Sistem pemasangan *water stop*, harus direncanakan dengan baik agar dapat berfungsi sebagaimana yang diharapkan. *Water stop* harus dipasang pada tempat yang direncanakan sebelum proses pengecoran beton dimulai. Oleh karena itu letak *water stop* harus dikaitkan dengan kemampuan pengecoran yang ada, dan selama proses pengecoran letak *water stop* harus senantiasa dijaga.



Gambar 2.1 Pemasangan *Water Stop*
(Sumber : Suloko, 2008)

Sesuai dengan keterangan diatas maka dapat disimpulkan secara garis besar bahwa urutan dalam pelaksanaan konstruksi

basemen metode *Bottom-up*, adalah dimulai dengan pemancangan atau pemasangan dinding penahan tanah, kemudian dilanjutkan dengan penggalian tanah, pelaksanaan lantai dasar atau *raft foundation* bila ada, pemasangan dinding basemen dan kolom sesuai lapisan, pemasangan *formwork* untuk lantai diatasnya, demikian seterusnya sampai di basemen lantai 1. Kondisi ini menyebabkan pelaksanaan pekerjaan berdasarkan urutan pekerjaan harus dimulai dari lantai dasar basemen. (*Suloko, 2008*)

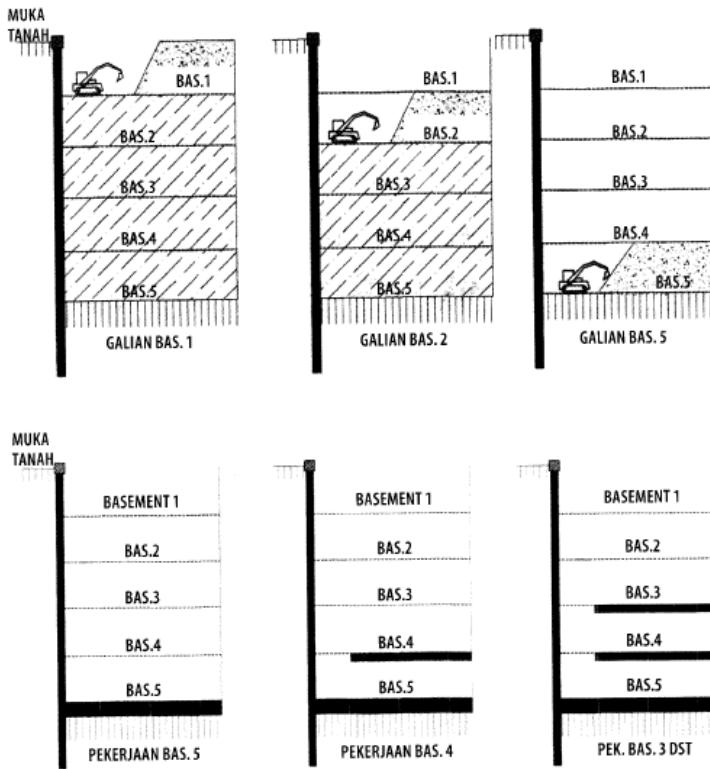


Gambar 2.2 Pelaksanaan Basemen Metode *Bottom-up*
(*Sumber : Suloko, 2008*)

2.2.1 Tahapan Metode *Bottom-up*

Secara Umum , Pembangunan struktur bangunan tinggi dengan sistem *Bottom-up* terbagi menjadi sembilan tahapan sebagai berikut : (*Sumber : Mistra, 2012*)

1. Pembuatan dinding penahan tanah (*retaining wall*) yang terdiri dari *bore pile* dan dikombinasikan dengan *betonite bore pile*.
2. Pengerjaan *dewatering system* (manajemen pengelolaan pengurusan air tanah) yang dilakukan selama 24 jam penuh sampai mencapai batas terbawah dari lantai basemen.
3. Penggalian tanah sesuai kedalaman basemen yang direncanakan.
4. Pemasangan angkur tanah (*ground anchorage*) pada bore pile sekunder.
5. Pemasangan tiang pondasi (tiang pancang atau *bore pile*).
6. Pemasangan *pile cap* bersamaan dengan *tie beam* dan pelat basemen.
7. Pembuatan dinding basemen.
8. Pembuatan balok dan lantai basemen di atasnya
9. Pekerjaan lanjutan sesuai *schedule* kerja hingga berakhir di lantai atap dan dilanjutkan dengan ritual *toping off*.



Gambar 2.3 Tahapan Pengerjaan Metode *Bottom-up*
(*Sumber : Mistra, 2012*)

2.2.2 Kelebihan dan Kekurangan Metode *Bottom-up*

Berikut ini adalah kelebihan dan kekurangan dari metode *Bottom-up*: (*Sumber:Mistra, 2012*)

➤ Kelebihan Metode *Bottom-up*:

- a. Sumber daya manusia yang terlatih sudah banyak memadai.
- b. Tidak memerlukan teknologi yang tinggi.
- c. Teknik pengendalian pelaksanaan konstruksi sudah dikuasai.

➤ Kekurangan Metode *Bottom-up* :

- a. Pelaksanaan *dewatering* perlu lebih intensif.
- b. Penggunaan konstruksi sementara sangat banyak.
- c. Tidak memungkinkan pelaksanaan dengan super struktural secara efisien.

2.2.3 Metode Top-down

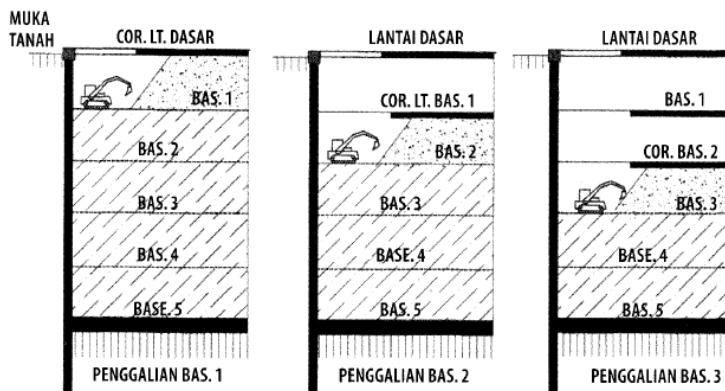
Pada prinsipnya metode *Top-down* dapat disebut sebagai cara membangun terbalik, yaitu dari atas ke bawah. Pada sistem *Top-down*, struktur basemen dilaksanakan bersamaan dengan pekerjaan galian basemen. Urutan penyelesaian balok dan pelat lantainya dimulai dari atas ke bawah, dan selama proses pelaksanaan, struktur pelat dan balok tersebut didukung oleh tiang baja yang disebut *king post*. Sedang dinding basemen dicor lebih dulu dengan sistem *diaphragm wall*, dan sekaligus *diaphragm wall* tersebut berfungsi sebagai *cut off dewatering*.

Biasanya untuk penggalian basemen digunakan alat khusus seperti *excavator* ukuran kecil. Bila jumlah lantai basemen banyak, misal lima lantai, maka untuk kelancaran pekerjaan, galian dilakukan langsung untuk dua lantai sekaligus, sehingga *space* cukup tinggi untuk kebebasan proses penggalian. Lantai yang dilalui, nantinya dilaksanakan dengan cara biasa yaitu menggunakan *scaffolding*. (*Sumber : Suloko, 2008*)

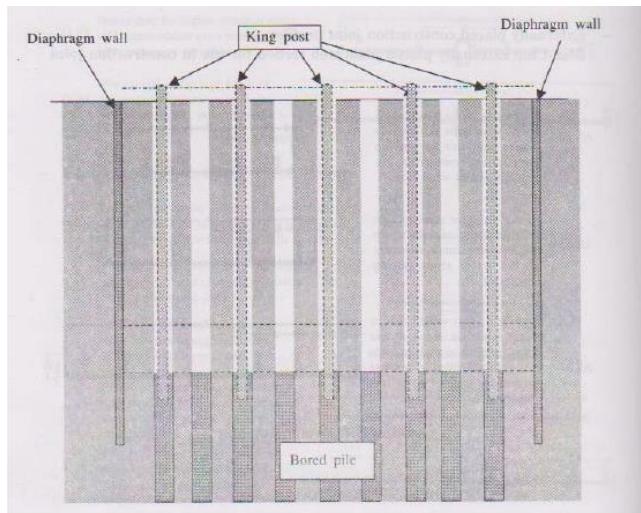
2.2.4 Tahapan Metode *Top-down*

Tahapan pelaksanaan metode Top Down dibagi menjadi yaitu : (*Mistra, 2012*)

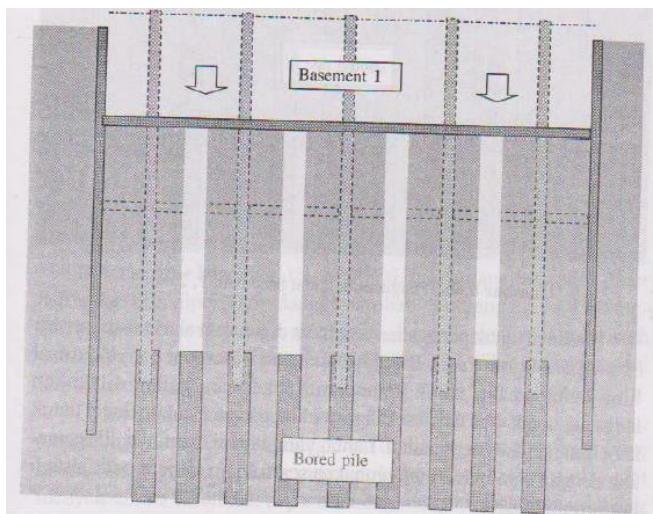
1. Pengecoran *bored pile* dan pemasangan *king post*.
2. Pengecoran *diaphragm wall*.
3. Lantai basemen 1 dicor di atas tanah dengan lantai kerja.
4. Galian basemen 1, dilaksanakan setelah lantai basemen 1 cukup kekuatannya, disediakan lubang lantai dan *ramp* sementara, untuk pembuangan tanah galian.
5. Lantai basemen 2, dicor diatas tanah dengan lantai kerja.
6. Galian basemen 2, dilaksanakan seperti galian basemen 1, begitu seterusnya.
7. Pengecoran *raft foundation*.
8. *King post* dicor, sebagai kolom struktur.



Gambar 2.4 Tahapan Penggerjaan Metode *Top-down*
(Sumber : *Mistra, 2012*)

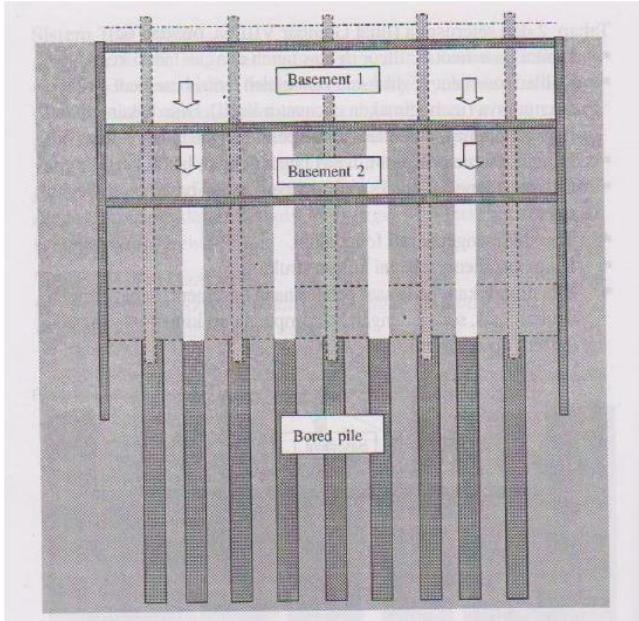


Gambar 2.5 Pemasangan *Bored pile* dan *Kong Post*
(Sumber : Suloko, 2008)

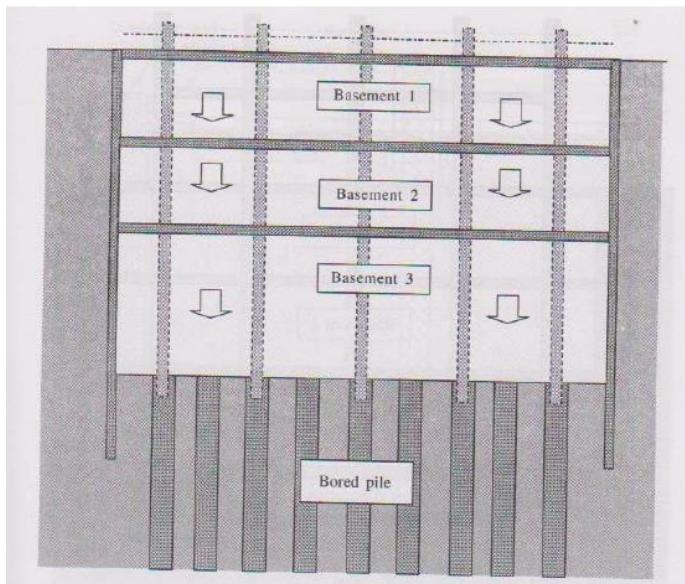


Gambar 2.6 Pengecoran lantai basemen 1 dan 2

(Sumber : Suloko, 2008)



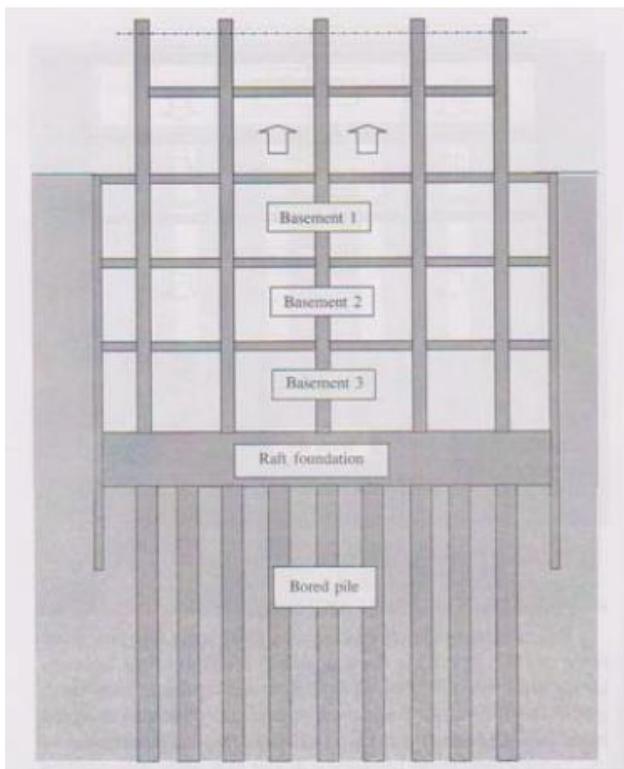
Gambar 2.7 Pengecoran lantai basemen 1, 2, dan 3
(Sumber : Suloko, 2008)



Gambar 2.8 Galian *Raft Foundation*
(Sumber : Suloko, 2008)

Bila struktur basemen telah selesai, maka tiang *king post* dicor beton dan bila diperlukan ditambah penulangannya. Lubang lubang lantai basemen yang dipergunakan untuk pengangkutan tanah galian, ditutup kembali. Pengecoran struktur atas dilaksanakan seperti biasa.

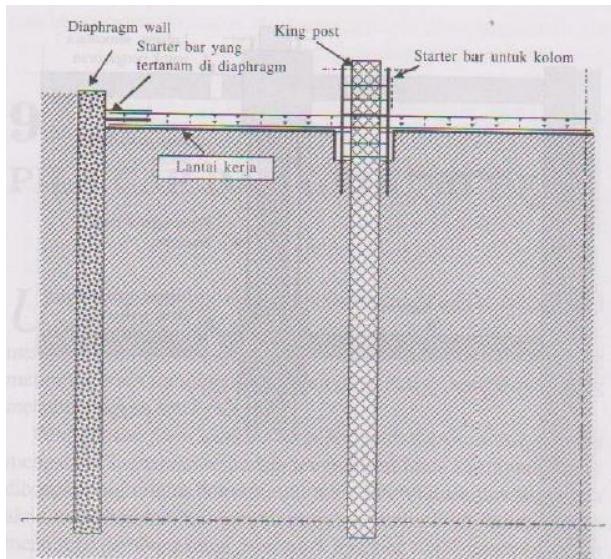
Untuk pelaksanaan lantai yang dilalui agar *space* galian cukup longgar, maka lantai yang bersangkutan dicor dengan sistem *scaffolding* biasa. Bila struktur *king post* cukup kuat maka pada saat menyelesaikan basemen, dapat diikuti dengan struktur atas.



Gambar 2.9 Struktur Basemen Metode *Top-down*
(Sumber : Suloko, 2008)

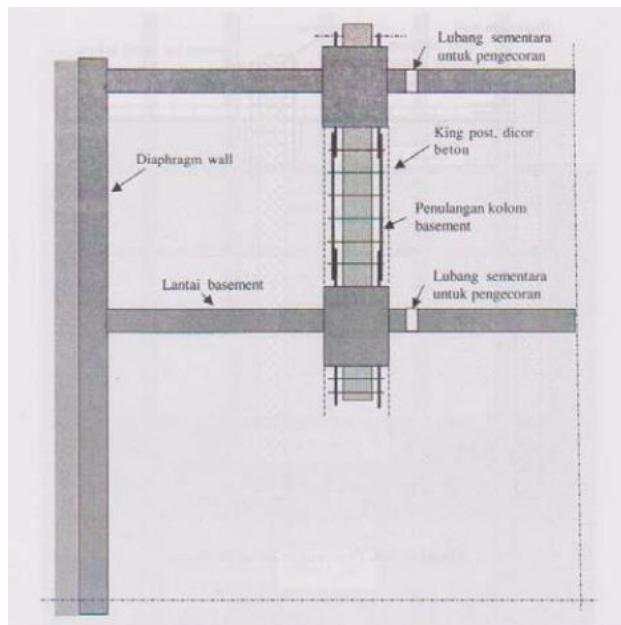
Detail tahapan pengerjaan *King Post* dijelaskan sebagai berikut :

1. Lantai pertama, dan sebagian kolom dicor, dengan memasang *starter bar* untuk kolom.



Gambar 2.10 Penulangan Lantai Basemen
(Sumber : Suloko, 2008)

2. Lantai berikutnya juga dicor dengan cara yang sama. Kemudian *starter bar* kolom bawah dan atasnya disambung, kemudian kolom yang bersangkutan dicor.



Gambar 2.11 Penulangan King Post
(Sumber : Suloko, 2008)

2.2.5 Struktur yang Dibutuhkan dalam Pembangunan *Top-down*

Desain dan konstruksi untuk metode *Top-down* terutama untuk dua elemen struktural utama.

- Kolom dengan kapasitas yang memadai harus dibangun *bored pile* untuk mempertahankan beban konstruksi dan dimanfaatkan sebagai bagian dari sistem *bracing*.
- Penggalian untuk basemen harus dilakukan dengan dukungan permanen dinding penahan sehingga lantai basemen lembaran dapat dimanfaatkan sebagai *bracing* lateral.
- Dinding diafragma dengan ketebalan 0,8 m sampai 1,2 m dengan *embedment* cukup umumnya digunakan sebagai dinding penahan

- Kolom baja prefabrikasi dikenal sebagai tiang penyangga baik dalam diameter besar *bored pile* yang digunakan sebagai kolom struktural.

2.3 Biaya Pelaksanaan

2.3.1 Modal Tetap

Modal tetap adalah bagian dari biaya proyek yang dipakai untuk membangun instalasi atau menghasilkan produk proyek yang diinginkan, mulai dari pengeluaran studi kelayakan, desain *engineering*, pengadaan, pabrikasi, konstruksi sampai instalasi atau produk tersebut berfungsi penuh. Selanjutnya modal tetap dibagi menjadi biaya langsung dan biaya tidak langsung. (*Sumber : Iman, 1995*)

- Biaya Langsung

Biaya langsung adalah biaya untuk segala sesuatu yang akan menjadi komponen permanen hasil akhir proyek. Biaya langsung terdiri dari :

1. Penyiapan lahan (*site preparation*) pekerjaan ini terdiri dari *clearing*, *grubbing*, menimbun dan memotong tanah, mengeraskan tanah, dan alin-lain. Di samping itu juga pekerjaan-pekerjaan membuat pagar, jalan, jembatan.
2. Pengadaan peralatan utama. Semua peralatan utama yang tertera dalam desain *engineering*.
3. Biaya merakit dan memasang peralatan utama. Terdiri dari pondasi struktur penyangga, isolasi, dan pengecatan.
4. Pipa. Terdiri dari pipa transfer, pipa penghubung antara peralatan, dan lain-lain.
5. Alat-alat listrik dan instrumen. Terdiri dari gardu listrik, motor listrik, jaringan distribusi, dan instrumen
6. Pembangunan gedung perkantoran, pusat pengendalian operasi (*control room*), gudang dan bangunan sipil lainnya.

7. Fasilitas pendukung seperti *utility* dan *off site*. Terdiri dari pembangkit uap, pembangkit listrik, fasilitas air pendingin. Tangki, dan dermaga.
 8. Pembebasan tanah. Biaya pembebasan tanah sering kali dimasukkan ke dalam biaya langsung.
- Biaya Tak Langsung
Biaya tidak langsung atau *indirect cost* adalah pengeluaran untuk manajemen, supervisi dan pembayaran material serta jasa untuk pengadaan bagian proyek yang tidak akan menjadi instalasi atau produk permanen, tetapi diperlukan dalam rangka proses pembangunan proyek. Biaya tidak langsung meliputi antara lain :
 1. Gaji tetap dan tunjangan bagi tim manajemen, gaji dan tunjangan bagi tenaga bidang *engineering*, inspektor, penyedia konstruksi lapangan, dan lain-lain.
 2. Kendaraan dan peralatan konstruksi. Termasuk biaya pemeliharaan, pembelian bahan bakar, minyak pelumas, dan suku cadang.
 3. Pembangunan fasilitas sementara. Termasuk perumahan darurat tenaga kerja, penyediaan air, listrik, fasilitas komunikasi sementara untuk konstruksi, dan lain-lain.
 4. Pengeluaran umum. Butir ini meliputi bermacam keperluan tetapi tidak dapat dimasukkan kedalam butir yang lain, seperti *small tools*, pemakaian sekali lewat (*consumable*) misalnya kawat las.
 5. Kontigensi laba atau *fee*. Kontigensi dimaksudkan untuk menutupi hal-hal yang belum pasti
 6. *Overhead*. Butir ini meliputi biaya untuk operasi perusahaan secara keseluruhan, terlepas dari ada atau tidak adanya kontrak yang sedang ditangani.
 7. Pajak pungutan / sumbangan, biaya izin, dan asuransi. Seperti PPN, PPH dan lainnya atas hasil operasi perusahaan.

2.3.2 Modal Kerja

Modal kerja diperlukan untuk menutupi kebutuhan pada tahap awal operasi, yang meliputi antara lain : (*Sumber : Iman, 1995*)

1. Biaya pembelian bahan kimia, minyak pelumas, dan material, serta bahan lain untuk operasi.
2. Biaya persediaan (*inventory*) bahan mentah dan produk serta upah tenaga kerja pada masa awal operasi.
3. Pembelian suku cadang untuk keperluan operasi selama kurang lebih satu tahun.
4. Perbandingan jumlah modal kerja terhadap total investasi berkisar antara 5-10%

2.3.3 Biaya Pemilik, Biaya Kontraktor dan Biaya Lingkup Kerja Pemilik

Implementasi fisik proyek diserahkan kepada kontraktor, maka anggaran proyek untuk perencanaan dan pengendalian di samping pengelompokan di atas, dikelompokkan menjadi sebagai berikut :

a. Biaya Pemilik (*Owner Cost*)

Biaya pemilik meliputi rencana pengeluaran untuk :

1. Biaya administrasi pengelolaan proyek oleh pemilik, misalnya administrasi pinjamam kepegawaian, perjalanan dinas dan tim pemilik proyek.
2. Pembayaran kepada konsultan, royalti, paten, dan pembayaran izin yang berkaitan dengan dengan penyelenggaran proyek seperti IMB,depnaker.
3. Pembayaran pajak.
4. Menyiapkan operator dan mekanik instalasi hasil proyek.
5. Pendanaan.

b. Biaya Kontraktor (*Contractor Cost*)

Biaya yang dibebankan oleh kontraktor kepada pemilik atas jasa yang telah diberikan, sebesar biaya kontrak EPK untuk jenis kontrak harga tetap.

c. Biaya Lingkup Kerja Pemilik

Seringkali pemilik atau pemerintah menginginkan dalam rangka pembinaan dan peningkatan kemampuan serta kesempatan kerja pengusaha dan personil dalam negeri, maka terdapat bagian pekerjaan yang akan diserahkan kepada mereka, yang pengelolaannya langsung ditangani oleh tim proyek pemilik. (*Sumber : Iman, 1995*)

2.4 Unsur – Unsur Biaya

Suatu perkiraan biaya akan lengkap bila mengandung unsur berikut :

2.4.1 Biaya Pembelian Material dan peralatan

Menyusun pekerjaan biaya pembelian material dan peralatan amat kompleks, mulai dari membuat spesifikasi, mencari sumber, mengadakan lelang sampai kepada membayar harganya. Terdapat berbagai alternatif yang tersedia untuk kegiatan tersebut, sehingga bila kurang tepat menanganinya mudah sekali membuat biaya proyek menjadi tidak ekonomis. Material dan peralatan ini terdiri dari material curah, peralatan utama yang terpasang sebagai bagian fisik pabrik, dan lain-lain. Yang diperlukan dalam proses pelaksanaan proyek seperti fasilitas sementara dan lain-lain.

2.4.2 Biaya Penyewaan atau Pembelian Peralatan Konstruksi

Di samping peralatan, terdapat juga peralatan konstruksi yang digunakan sebagai saran bantu konstruksi dantidak akan menjadi bagian permanen dari pabrik / instalasi.

2.4.3 Upah Tenaga Kerja

Hal ini terdiri dari tenaga kerja kantor pusat yang sebagian besar terdiri dari tenaga ahli bidang engineering dan tenaga konstruksi dan penyelia di lapangan. Mengidentifikasi biaya tenaga kerja/ jam orang merupakan penjabaran lebih jauh dari mengkaji lingkup proyek. Mengingat porsi tenaga kerja dapat mencapai 25-35% dari total biaya proyek, maka mengkaji masalah ini sedalam-dalamnya amat penting di dalam menyiapkan perkiraan biaya. Seperti aspek produktivitas, man-power loading, tingkat gaji dan kompensasi, dan lain-lain.

2.4.4 Biaya Subkontrak

Pekerjaan subkontrak umumnya merupakan paket kerja yang terdiri dari jasa dan material yang disediakan oleh subkontraktor.

2.4.5 Biaya transportasi

Ternasuk seluruh biaya transportasi material, peralatan, tenaga kerja, yang berkaitan dengan penyelenggaraan proyek.

2.4.6 Overhead dan Administrasi

Komponen ini meliputi pengeluaran operasi perusahaan yang dibebankan kepada proyek (menyewa kantor, membayar listrik, telepon, biaya pemasaran) dan pengeluaran untuk pajak, asuransi, royalti, uang jaminan, dan lain-lain.

2.4.7 Fee / Laba dan Kontingensi

Setelah semua komponen biaya terkumpul kemudian diperhitungkan jumlah kontigensi dan fee atau laba. (*Sumber : Iman, 1995*)

2.5 Metode Perkiraan Biaya

Beberapa metode perkiraan biaya di antaranya yang sering dipakai adalah sebagai berikut ini : (*Sumber : Iman, 1995*)

- Metode Parametrik
- Memakai daftar indeks harga dan informasi proyek terdahulu
- Metode menganalisis unsur-unsurnya
- Menggunakan metode faktor
- *Quantity take off* dan harga satuan

2.5.1 Memakai Indeks Harga dan Informasi Proyek Terdahulu

Data perihal harga di waktu yang lalu dan korelasinya terhadap tingkat saat ini dapat ditemui dalam penerbitan berskala sebagai indeks harga. Indeks harga adalah angka perbandingan antara harga pada suatu waktu terhadap harga pada waktu yang digunakan sebagai dasar.

Terdapat banyak jenis indeks harga seperti untuk harga-harga peralatan industri, upah tenaga kerja, bahan bangunan, dan komoditi yang lain. Salah satu yang erat berkaitan dengan proyek dan memiliki perincian (*composite*) adalah *chemical & process Engineering Cost Index* yang diterbitkan di Inggris dengan rumus sebagai berikut: (*Sumber : Iman, 1995*)

$$I = 0,37 I_m + 0,081 I_e + 0,10 I_C + 0,19 I_S + 0,26 I_O \dots\dots (2.1)$$

Dimana :

- lm = Indeks *engineering* mekanik
- le = Indeks *engineering* listrik
- lc = Indeks *engineering civil / sipil*
- ls = indeks *engineering* lapangan (site)
- lo = indeks *overhead*

2.6 Metode Menganalisis Unsur – Unsurnya

Variasi lain memperkirakan biaya adalah dengan menganalisis unsur – unsurnya. Di sini lingkup proyek diuraikan menjadi unsur – unsur menurut fungsinya. Struktur yang diperoleh menjadi sedemikian rupa sehingga perbaikan secara bertahap dapat dilakukan sesuai dengan kemajuan proyek, dalam arti masukan yang berupa data dan informasi yang baru diperoleh, dapat ditampung dalam rangka meningkatkan kualitas perkiraan biaya. Klasifikasi fungsi menurut unsur-unsurnya menghasilkan bagian atau komponen lingkup proyek yang berfungsi sama.

(Sumber : Iman, 1995)

2.6.1 Metode Faktor

Metode lain untuk memperkirakan biaya proyek adalah dengan memakai asumsi bahwa terdapat angka korelasi (faktor) di antara harga peralatan utama dengan komponen komponen yang terkait. Di sini biaya komponen tersebut dihitung dengan cara memakai faktor perkalian terhadap harga peralatan utama. Sistematika metode faktor garis besarnya adalah sebagai berikut :

- Didapatkan harga yang mantap dari peralatan utama sampai ke lokasi proyek.
- Menghitung biaya pemasangan sampai peralatan utama berfungsi. Perhitungan ini dilakukan dengan menggunakan berbagai faktor yang tergantung dari jenis proses dan material yang dikerjakan.

- Dilanjutkan dengan menghitung biaya *engineering (fe)*, biaya *kontigensi (fc)* dan *fee* untuk kontraktor (*ff*) maka akan diperoleh modal tetap proyek.
- Total biaya proyek = modal tetap + modal kerja. Sedangkan modal kerja diperkirakan sebesar 5-10% dari modal tetap. Dengan demikian dapat dihitung jumlah total biaya proyek.
(*Sumber : Iman, 1995*)

2.6.2 Metode Quantity Take-Off

Teknik menyusun pekerjaan biaya yang lain adalah *Quantity take-off*, yaitu membuat perkiraan biaya dengan mengukur kuantitas komponen komponen proyek dari gambar, spesifikasi, dan perencanaan. Untuk maksud tersebut, prosedur yang ditempuh adalah :

1. Klasifikasi komponen pekerjaan
2. Deskripsi komponen pekerjaan
3. Dimensi dan butir pekerjaan
4. Memberi beban jam orang
5. Memberi beban biaya

Urutan komponen – komponennya disesuaikan dengan macam proyek, misalnya untuk pembangunan gedung dimulai dari menyiapkan lahan, membuat pondasi, *slope*, struktur penyangga, lantai dinding, plumbing, listrik, atap,interior, finishing dan selanjutnya. Setelah daftar *quantity take-off* selesai dikerjakan, kemudian memberi perkiraan jam – orang dan pembebanan biaya yang diperlukan. Pendekatan dengan teknik *quantity take off* harus menunggu sampai berbagai spesifikasi dan gambar-gambar yang diperlukan tersedia, diperlukan pula perkiraan jam, orang dan harga-harga material yang bersangkutan.
(*Sumber : Iman, 1995*)

2.6.3 Metode Memakai Harga Satuan

Memperkirakan biaya berdasarkan harga satuan, dilakukan bilamana angka yang menunjukkan volume total pekerjaan belum dapat ditentukan dengan pasti, tetapi biaya per unitnya (per meter persegi, per meter kubik) telah dapat dihitung. Hal ini sering ditemui pada pekerjaan sipil seperti membuat jalan, membangun kanal, pekerjaan tanah, memasang pipa, dan lain-lain. (*Sumber : Iman, 1995*)

2.7 Alat berat

Alat berat merupakan faktor penting di dalam proyek-proyek konstruksi dengan skala besar. Tujuan penggunaan alat berat tersebut untuk memudahkan manusia dalam pekerjaannya. Sehingga hasil yang diharapkan dapat tercapai dengan lebih mudah pada waktu yang relatif singkat (*Sumber : Kholil, 2012*)

2.7.1 Alat Gali (*Excavator*)

Excavator adalah alat berat yang terdiri dari lengan, bahu, serta *bucket* dan digerakkan oleh tenaga hidrolik yang dimotori dengan mesin diesel dan berada diatas roda rantai. *Excavator* memiliki fungsi utama untuk pekerjaan penggalian. Namun tidak terbatas itu saja, *excavator* juga bisa melakukan pekerjaan konstruksi lainnya seperti membuat kemiringan, membuat *dump truck (loading)*, pemecah batu (*breaker*).

Backhoe pada pekerjaan basemen, penggalian terowongan untuk pekerjaan saluran. Pada pekerjaan basemen *backhoe* digunakan untuk penggalian tanah. Pemilihan kapasitas *bucket* *backhoe* harus disesuaikan dengan pekerjaan yang dilakukan. *backhoe* terdiri dari enam bagian utama, yaitu struktur atas yang dapat berputar, *boom*, lengan, *bucket*, *slewing ring*, dan *bucket* digerakkan oleh sistem hidrolik. Struktur bawah adalah penggerak utama yang dapat berupa roda ban atau roda *crawler*.

Dalam pelaksanaan penggalian tanah perlu mempertimbangkan faktor pengembangan material. Pengembangan material merupakan perubahan atau pengurangan volume material (tanah) yang dari dalam bentuk

aslinya, dari faktor tersebut bentuk material dibagi menjadi 3 keadaan:

1. Keadaan Asli (*Bank Condition*)

Bank condition merupakan keadaan material yang masih alami. Dalam keadaan ini butiran butiran yang dikandungnya masih terkonsolidasi dengan baik. Ukuran tanah demikian biasanya dinyatakan dalam ukuran alam atau *bank measure* = *Bank Cubic Meter* (BCM) yang digunakan sebagai dasar perhitungan jumlah pemindahan tanah.

2. Keadaan Gembur (*Loose Condition*)

Keadaan material (tanah) setelah dilakukan pengkerjaan (disturb). Material yang tergali dari tempat asalnya, maka mengalami perubahan volume yang dikarenakan adanya penambahan rongga udara diantaranya butiran-butiran tanah. Sehingga volumenya menjadi lebih besar. Ukuran volume tanah dalam keadaan lepas biasanya dinyatakan dalam loose measure = *Loose Cubic Meter* (LCM) perhitungan dapat dilakukan seperti pada rumus 2.2

Dimana % swell dapat dilihat pada **Tabel 2.1**

Tabel 2.1 Swelling Factor

Jenis Tanah	Swell (%BM)
Pasir	5-10
Tanah Permukaan (<i>top soil</i>)	10-25
Tanah Biasa	20-45
Lempung (<i>clay</i>)	30-60
Batu	50-60

(Sumber :Ir. Rochmanhadi ,1992)

3. Keadaan Padat (*Compact*)

Keadaan padat adalah keadaan tanah setelah ditimbun kembali dengan disertai usaha pemasatan. Ukuran volume tanah dalam keadaan ini biasanya dinyatakan dalam *Compact Measure = Compact Cubic Meter* (CCM).

2.7.2 Dump Truck

Dump Truck merupakan alat pengangkutan yang berfungsi untuk mengangkut bahan-bahan material dan tidak memiliki kemampuan menggali. *Dump Truck* merupakan alat pengangkutan dalam proyek konstruksi dapat bergerak secara horizontal, pergerakan horizontal adalah pengangkutan dari satu ketinggian ke ketinggian lain (Rostiyantim, 2008). *Dumptruck* memiliki 3 klasifikasi :

1. *Struck Capacity* (Kapasitas Peres)

Kapasitas yang muatannya mencapai ketinggian dari bak penampung.

2. *Headed Capacity* (Kapasitas Munjung)

Kapasitas yang muatannya mencapai ketinggian lebih dari ketinggian bak.

2.7.3 Crane

Alat pengangkutan vertikal atau alat pengangkat yang biasa digunakan di dalam proyek konstruksi adalah *Crane* (*Rostiyanti, 2008*). Cara kerja crane adalah dengan mengangkat material yang akan dipindahkan, memindahkan secara horizontal, kemudian menurunkan material ditempat yang diinginkan.

2.8 Produktivitas Alat berat

Produktivitas alat sangat berpengaruh dari efisiensi alat berat yang digunakan. Faktor efisiensi alat berat dapat dipengaruhi oleh kemampuan operator, kondisi alat dan metode pelaksanaan yang digunakan. Faktor efisiensi alat dapat dilihat pada **Tabel 2.2**

Tabel 2.2 Faktor Efisiensi Alat

Kondisi Operasi	Pemeliharaan Mesin		
	Baik Sekali	Baik	Sedang
Baik Sekali	0.83	0.81	0.76
Baik	0.78	0.75	0.71
Sedang	0.72	0.69	0.65

(*Sumber :Ir. Rochmanhadi ,1992*)

Selain itu, perlu diketahui terlebih dahulu waktu siklus dari alat berat. Waktu siklus adalah siklus kerja dalam pemindahan material merupakan suatu kegiatan yang berulang. Pekerjaan pertama didalam kegiatan tersebut adalah menggali, memuat, memindahkan, membongkar muatan dan kembali ke kegiatan awal.

2.8.1 Produktivitas *Excavator*

Dalam menghitung produktivitas alat perlu diketahui terlebih dahulu waktu siklus yang dibutuhkan oleh alat tersebut dan efisiensi alat. Untuk mengetahui produksi *backhoe* dapat digunakan rumus 2.3 sebagai berikut :

Dimana :

O = Produksi *Excavator* (m^3 / jam)

q = Produksi per siklus (m)

E = Efisiensi kerja

cm = Waktu siklus (detik)

Produksi per siklus dapat ditentukan dengan rumus 2.4 :

$$q \equiv q|x|K \dots \quad (2.4)$$

Dimana :

q = Produksi tiap gerakan (m^3)

ql = Kapasitas bucket (m^3)

k ≡ Faktor *bucket*

Dalam perhitungan produktivitas alat dibutuhkan faktor-faktor yang mempengaruhi perhitungan. Faktor-faktor yang mempengaruhi yakni faktor koreksi untuk alat gali, waktu siklus *backhoe* beroda *crawler* dan faktor koreksi menurut kedalaman dan kondisi penggalian. Faktor-faktor tersebut dapat dilihat pada **Tabel 2.3**, **Tabel 2.4**, dan **Tabel 2.5**.

Tabel 2.3 Faktor Koreksi (BFF) Untuk Alat Gali

Material	BFF (%)
Tanah dan Tanah Organik	80-110
Pasir dan Kerikil	90-100
Lempung Keras	65-95
Lempung Basah	50-90
Batuhan dengan Peledak Buruk	40-70
Batuhan dengan Peledak Baik	70-90

(Sumber :Kholil , 2012)

Tabel 2.4 Waktu Siklus Backhoe beroda Crawler (menit)

Jenis Material	Ukuran Alat		
	< 0,76 m³	0,94 – 1,72 m³	>1,72 m³
Kerikil, pasir, tanah organik	0.24	0.30	0.40
Tanah, lempung lunak	0.30	0.375	0.50
Batuhan, lempung keras	0.375	0.462	0.60

(Sumber :Kholil , 2012)

Tabel 2.5 Faktor Koreksi Menurut Kedalaman dan Kondisi Penggalian

Kedalaman Galian	Kondisi Penggalian			
	Mudah	Normal	Agak Sulit	Sulit Sekali
Dibawah 40%	0.70	0.90	1.10	1.40
40% - 75 %	0.80	1.00	1.30	1.60
Diatas 75%	0.90	1.10	1.50	1.80

(Sumber :Ir. Rochmanhadi ,1992)

2.8.2 Produktivitas *Dump Truck*

Untuk mengetahui produktivitas dump truck prlu diketahui terlebih dahulu waktu siklus dari dump truck.

1. Waktu Sklus *Dumptruck*

Waktu siklus adalah siklus kerja dalam pemindahan material yang merupakan suatu kegiatan yang berulang. Pekerjaan utama didalam kegiatan tersebut adalah menggali, memuat, memindahkan, membongkar muatan dan kembali ke kegiatan awal. Waktu siklus *dump truck* meliputi :

- Waktu muat
- Waktu angkut
- Waktu bongkar muatan
- Waktu untuk kembali
- Waktu yang dibutuhkan *dump truck* untuk mengambil posisi kembali.

2. Produktivitas *Dump Truck*

Untuk menghitung produksi perjam total dari beberapa dump truck yang mengerjakan pekerjaan yang sama secara simultan dapat dihitung dengan menggunakan rumus 2.5 :

$$Q = \frac{V \cdot F_a \cdot 60}{D \cdot T_S} \dots \quad (2.5)$$

Dimana :

Q = Produksi *Dump Truck* (m^3 / jam)

V = Kapasitas bak (m³)

Fa = Efisiensi kerja

P = Berat isi material (t/m^3)

Ts = Waktu Siklus

Perhitungan waktu siklus untuk *dump truck* yakni :

- Waktu Pemuatan (T1)
 - Waktu pengangkutan (Th)
 - Waktu menumpah (Td)
 - Waktu kembali (Tr)
 - Waktu menunggu (Tw)

Sehingga didapatkan total waktu skilus (*cycle time*) :

Untuk perhitungan waktu siklus *dump truck* dapat dihitung dengan perhitungan sebagai berikut :

- a) Waktu Pemuatan (*Loading Time*) Dapat dihitung dengan menggunakan rumus 2.7

Dimana :

T1 = Waktu Pemuatan (detik)

Cd = Kemampuan muat *Dump Truck* (m^3)

q1 = Kapastias bucket excavator

k = faktor bucket

cml = waktu siklus *backhoe* tiap kali memuat

- b) Waktu Pengangkutan (*Hauling time*) dapat dihitung dengan menggunakan rumus 2.8

$$Th = \frac{D}{\nu} \quad \dots \dots \dots \quad (2.8)$$

Dimana :

Th = Waktu pengangkutan (detik)

D = Jarak Angkut (m)

V1 = Kecepatan rata-rata pada saat muatan penuh (m/menit)

- c) Waktu kembali (*returning time*) dapat dihitung dengan menggunakan rumus 2.9

$$Tr = \frac{D}{n^2} \quad \dots \dots \dots \quad (2.9)$$

Dimana :

Th = Waktu Pengangkutan (detik)

D = Jarak Angkut (m)

V2 = Kecepatan rata-rata pada saat muatan kosong (m/menit)

2.9 Penjadwalan Proyek

Penjadwalan proyek dilakukan setelah proyek dipecah – pecah menjadi paket-paket pekerjaan, selanjutnya dibuat penjadwalannya. Yang perlu diperhatikan disini adalah waktu pengerjaan tiap paket pekerjaan dan kejadian apa yang dihasilkan dari serangkaian paket kerja tertentu. Yang perlu dijadwalkan adalah paket pekerjaan atau aktivitas. Sedangkan kejadian atau *milestone* hanyalah akibat dari selesainya aktivitas. (*Sumber : Iman, 1995*)

2.9.1 Diagram Perencanaan dan Penjadwalan

Yang pertama dikembangkan dalam perencanaan dan penjadwalan adalah *Gantt Charts*. *Gantt Charts* adalah hubungan antara aktivitas dan waktu pengerjaannya. Disini bisa juga dilihat aktivitas mana yang harus mulai dulu dan aktivitas mana yang menyusulnya. *Gantt Charts* dibuat menyusul selesainya WBS. *Gantt Charts* tidak bisa secara eksplisit menunjukkan keterkaitan antar aktivitas dan bagaimana satu aktivitas berakibat pada aktivitas lain bila waktunya terlambat atau dipercepat. Karena itu diperlukan cara baru untuk mengantisipasi hal-hal yang tidak bisa dikerjakan oleh *Gantt Chart* yang disebut dengan jaringan kerja atau *network*. (*Sumber : Iman, 1995*)

2.10 Metode Penjadwalan Proyek

Dalam Penjadwalan proyek, terdapat metode dan teknik yang terkenal, di antaranya ialah Metode Jalur Kritis (CPM), *Project Evaluation and Review Technique* (PERT), *Preseden Diagram Method* (PDM) serta *Grafical Evaluation and Review Technique*, (GERT). (*Sumber : Iman, 1999*)

2.10.1 Metode Jalur Kritis (CPM)

Pada metode CPM dikenal adanya jalur kritis yaitu jalur yang memiliki rangkaian komponen – komponen kegiatan dengan total jumlah waktu terlama dan menunjukkan kurun waktu penyelesaian proyek yang tercepat. Jadi, jalur kritis terdiri dari rangkaian kegiatan kritis, dimulai dari kegiatan pertama sampai pada kegiatan terakhir proyek. Makna jalur kritis penting bagi pelaksana proyek, karena pada jalur ini terletak kegiatan-kegiatan yang bila pelaksanaannya terlambat akan menyebabkan keterlambatan proyek secara keseluruhan. Kadang – kadang dijumpai lebih dari satu jalur kritis dalam jaringan kerja. (*Sumber : Iman, 1999*)

Terminologi dan Perhitungan

Dalam proses identifikasi jalur kritis, dikenal beberapa terminologi dan rumus-rumus perhitungan sebagai berikut:

➤ TE = E

Waktu paling awal peristiwa (node/event) dapat terjadi (Earliest Time of Occurance), yang berarti waktu paling awal suatu kegiatan yang berasal dari node tersebut dapat dimulai, karena menurut aturan dasar jaringan kerja, suatu kegiatan baru dapat dimulai bila kegiatan terdahulu telah selesai.

➤ TL = L

Waktu paling akhir peristiwa boleh terjadi (*Latest Allowable Event / Occurance Time*), yang berarti waktu paling lambat yang masih diperbolehkan bagi suatu peristiwa terjadi.

➤ ES

Waktu mulai paling awal suatu kegiatan (*Earliest Start Time*). Bila waktu kegiatan dinyatakan atau berlangsung dalam jam, maka waktu ini adalah jam paling awal kegiatan dimulai.

➤ EF

Waktu selesai paling awal suatu kegiatan (*Earliest Finish Time*). Bila hanya ada satu kegiatan terdahulu, maka EF suatu kegiatan terdahulu merupakan ES kegiatan berikutnya.

➤ LS

Waktu paling akhir kegiatan boleh dimulai (*Latest Allowable Start Time*), yaitu waktu paling akhir kegiatan boleh dimulai tanpa memperlambat proyek secara keseluruhan.

➤ LF

Waktu paling akhir kegiatan boleh selesai (*Latest Allowable Finish Time*) tanpa memperlambat penyelesaian proyek.

➤ D

Adalah kurun waktu suatu kegiatan. Umumnya dengan satuan waktu hari, minggu, bulan, dan lain-lain.

“Halaman ini sengaja dikosongkan”

BAB III

METODOLOGI PENELITIAN

3.1 Metode dan Konsep Penelitian

Penelitian ini adalah penelitian yang membandingkan dua metode / sistem pelaksanaan *Top-Down* dan *Bottom-Up* dari segi biaya dan waktu.

3.2 Pengumpulan Data – Data Penelitian

Pada penelitian ini diperlukan data yang dijadikan bahan acuan dalam pelaksanaan dan penyusunan laporan Tugas Akhir. Data yang dibutuhkan dapat diklarifikasi dalam dua jenis data, yaitu :

1. Data Primer

Data yang didapat dari hasil peninjauan dan pengamatan langsung di lapangan berupa letak,kondisi lokasi, kondisi bangunan di sekitar lokasi.

2. Data Sekunder

Data pendukung yang dipakai dalam pembuatan dan penyusunan Tugas Akhir baik dari lapangan serta literatur literatur yang ada. Data ini tidak dapat digunakan secara langsung sebagai sumber tetapi harus melalui proses pengolahan data untuk dapat digunakan. Data sekunder yang digunakan dalam penyusunan laporan Tugas Akhir ini yaitu :

- Gambar rencana *Basement* gedung parkir dengan metode *Bottom-Up* yang diperoleh dari data proyek.
- Penjadwalan Proyek

3.3 Objek Penelitian

Objek penelitian dalam tugas akhir ini adalah Grand Dharmahusada Lagoon yang berada di kota Surabaya.

3.4 Proses / Tahapan Penelitian

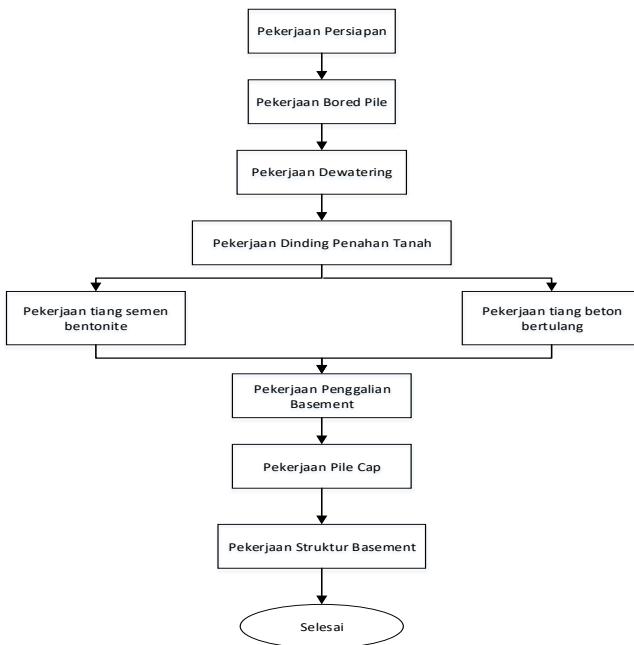
Penelitian ini dimulai dengan latar belakang, rumusan masalah, pengumpulan data dan dilanjutkan dengan proses analisa.

3.4.1 Analisa Data

Setelah mendapatkan data – data pendukung dalam penyusunan tugas akhir ini maka selanjutnya dilakukan tahap analisa data yang dilakukan berdasarkan pengkajian dari studi literatur, dan penelitian sejenis sebelumnya. Dari analisa data tersebut maka akan didapatkan hal-hal yang akan mempengaruhi perhitungan waktu dan biaya dari metode *Top-Down* dan akan dibandingkan dengan metode *Bottom-Up* yang telah dipakai dalam pelaksanaan proyek Grand Dharmahusada Lagoon.

3.4.2 Analisa Metode Pelaksanaan *Bottom-Up*

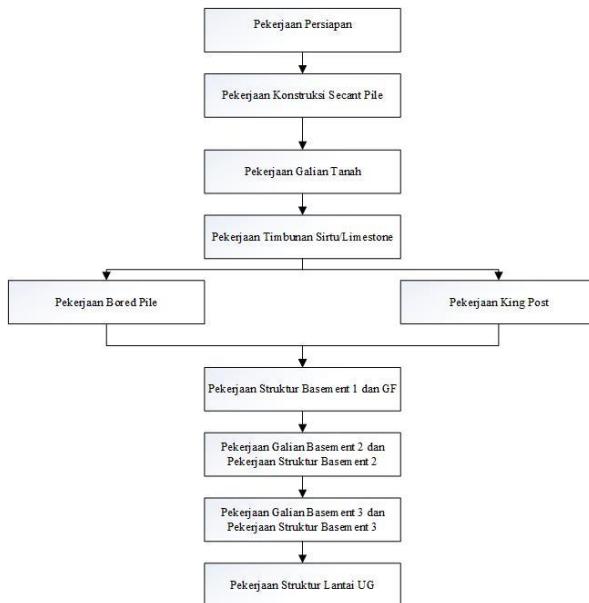
Pada Pelaksanaan metode *bottom-up* pekerjaan struktur dilaksanakan setelah pekerjaan galian mencapai elevasi yang direncanakan. Setelah penggalian mencapai titik elevasi yang direncanakan, kemudian dilanjutkan dengan pekerjaan pengecoran pelat *basement* paling bawah yang berfungsi sebagai *Raft Foundation*. Kemudian *basement* diselesaikan dari bawah ke atas, dengan menggunakan *scaffolding*. Kolom, balok dan pelat dicor di tempat. Pada Gambar 3.1 merupakan diagram alir urutan pekerjaan pada metode *bottom-up*.



Gambar 3.1 Diagram Alir Metode *Bottom-Up*

3.4.3 Analisa Metode Pelaksanaan *Top-Down*

Pada metode konstruksi *top-down*, pelaksanaan pekerjaan struktur *basement* dilakukan bersamaan dengan pekerjaan galian *basement* yang dimulai dari atas ke bawah dan dilanjutkan lapis demi lapis sampai kedalaman *basement* yang diinginkan. Selama proses pelaksanaan, struktur pelat dan balok tersebut didukung oleh tiang baja yang disebut *king post*. Pada Gambar 3.2 merupakan diagram alir pekerjaan metode *top-down*.



Gambar 3.2 Diagram Alir Metode *Top-Down*

3.4.4 Analisa Biaya dan Waktu

Berdasarkan data yang diperoleh pada proyek Grand Dharmahusada Lagoon, maka dilakukanlah analisa biaya dan waktu pembuatan basement dengan menggunakan metode *Top-Down*. Tahapan-tahapan penganalisaannya antara lain :

1. Analisa Biaya Pelaksanaan

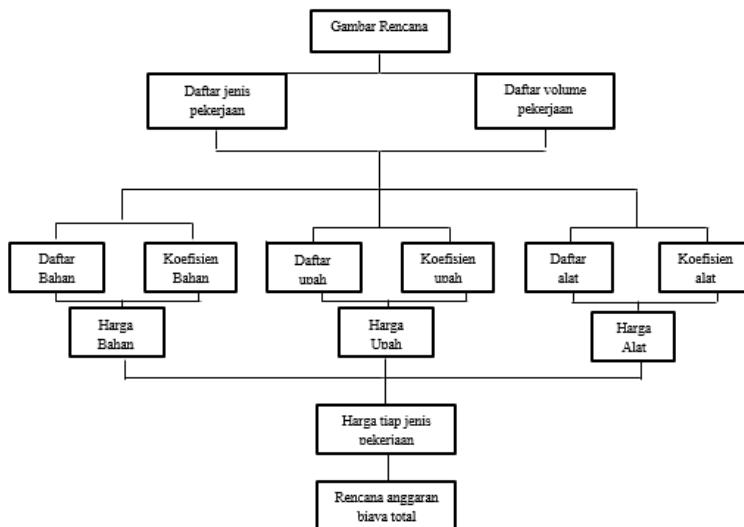
Analisa biaya pelaksanaan dibutuhkan untuk mengetahui besarnya biaya yang dibutuhkan pada masing masing metode dalam pelaksanaan proyek tersebut. Analisa Biaya pelaksanaan pada masing masing metode dihitung berdasarkan volume setiap pekerjaan, material yang digunakan, dan peralatan yang dipakai.

- Analisa Harga Satuan

Analisa harga satuan dihitung berdasarkan kebutuhan alat, bahan serta tenaga kerja yang dibutuhkan sesuai dengan ketentuan pada Pedoman Analisa Harga Satuan Bidang Pekerjaan Umum. Pada proses perhitungan AHS data – data yang dibutuhkan yaitu daftar harga satuan upah pekerja, daftar harga satuan alat, daftar harga satuan bahan/material dan perhitungan koefisien.

- Rencana Anggaran Biaya

Rencana Anggaran biaya pada kedua metode adalah sama, hanya saja karena metode *Top-Down* Dikerjakan dari *Basement* paling atas dan terdapat kolom sementara untuk mendukung pelat lantai sehingga volume, material, peralatan akan berbeda.



Gambar 3.3 Diagram Alir Perencanaan Biaya Pelaksanaan

2. Analisa Waktu Pelaksanaan

Proses penjadwalan proyek dilakukan dengan tahapan sebagai berikut :

- Identifikasi aktivitas proyek :

Identifikasi aktivitas proyek dilaksanakan dengan cara menetapkan aktivitas aktivitas apa saja yang ada pada pekerjaan pembangunan *basement* apartemen Grand Dharmahusada Lagoon dan membuat *work breakdown structure (WBS)* khususnya untuk metode *Bottom-Up* dan *Top-Down*.

- Pengurutan Aktivitas :

Pengurutan aktivitas pada proyek dilakukan setelah mendapatkan aktivitas pada proyek, kemudian dilakukanlah analisa mengenai hubungan antar aktivitas aktivitas yang terjadi di proyek untuk mengetahui lintasan kritis yang terjadi untuk menerapkan analisa jalur kritis.

- Estimasi Sumber daya :

Estimasi sumber daya pada proyek dilakukan dengan melihat aktivitas apa saja pada proyek yang membutuhkan sumber daya manusia, material dan peralatan. Masing – masing dari sumber daya tersebut akan dikelompokkan berdasarkan jenis aktivitas yang membutuhkan sumber daya pada proyek.

- Estimasi durasi aktivitas:

Untuk menentukan durasi dari tiap aktivitas yang ada di proyek maka digunakanlah metode *analogous estimating* atau menetapkan durasi dari suatu aktivitas proyek berdasarkan data dari proyek sebelumnya yang serupa. Ketika metode *analogous estimating* tidak dapat dilakukan maka digunakanlah metode *expert judgement* atau perkiraan durasi berdasarkan para ahli praktisi manajemen atau menggunakan metode *parametric estimating* atau

menggunakan pola matematika dalam menentukan estimasi durasi dari aktivitas proyek.

- Pembuatan jadwal proyek : analisa urutan aktivitas, estimasi sumber daya, dan durasi untuk pembuatan jadwal dari proyek Grand Dharmahusada Lagoon dengan menggunakan bantuan *microsoft Project*.

Penjadwalan jadwal proyek dilaksanakan dengan menggunakan metode CPM (*Critical Path Method*) atau penjadwalan yang berdasarkan jalur kritis.

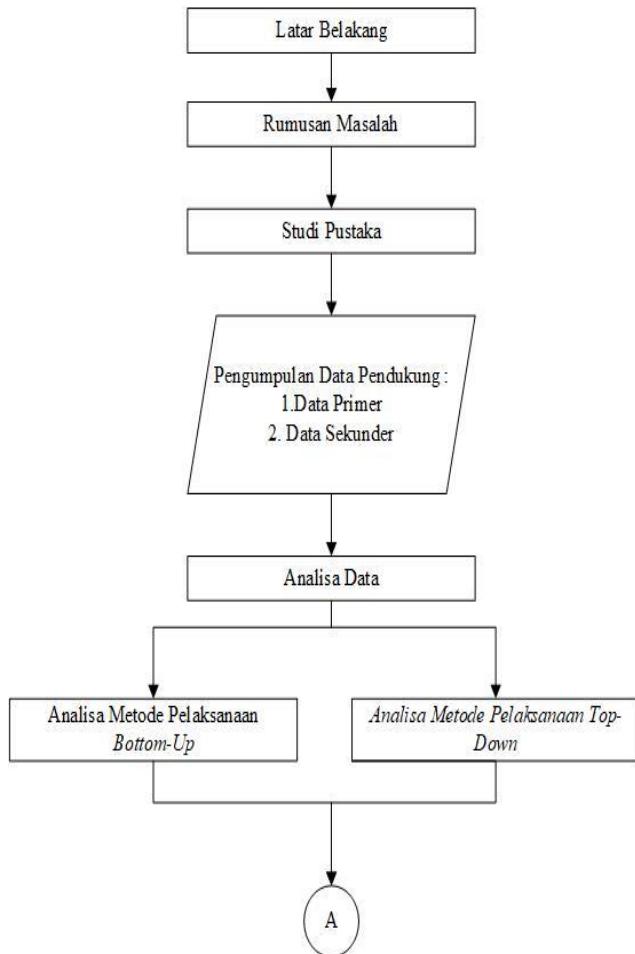
3.4.5 Analisa Perbandingan

Aspek yang akan dianalisa sebagai pembanding metode *Top-Down* dan *Bottom-Up* meliputi :

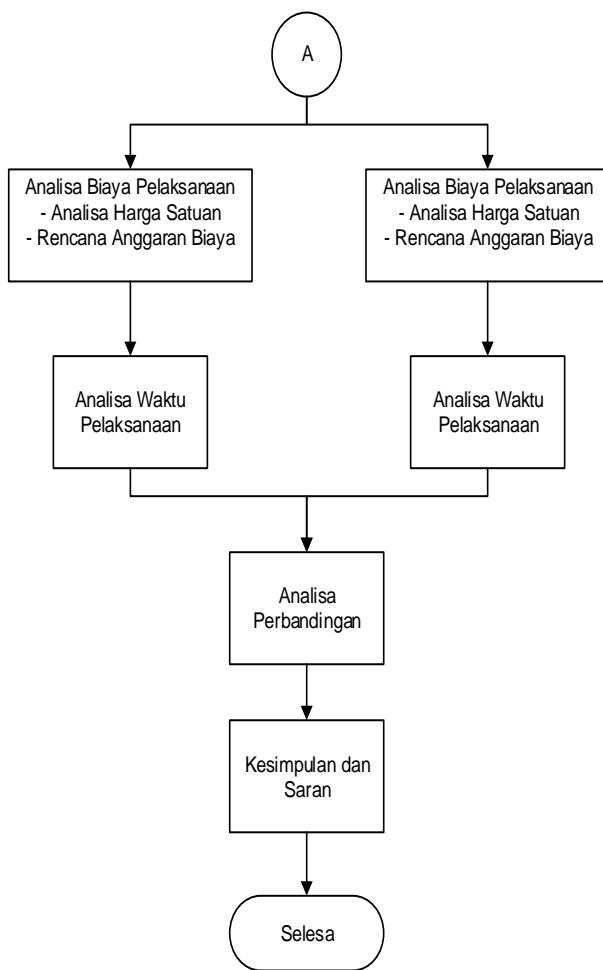
1. Biaya Pelaksanaan metode *Bottom-Up* dan *Top-Down*.
2. Waktu Pelaksanaan metode *Bottom-Up* dan *Top-Down*.

3.5 Diagram Alir

Berikut ini adalah diagram alir tahapan pengerjaan Tugas Akhir :



Gambar 3.4 Diagram Alir Pengerjaan Tugas Akhir



Gambar 3.5 Diagram Alir Pengerjaan Tugas Akhir (Lanjutan)

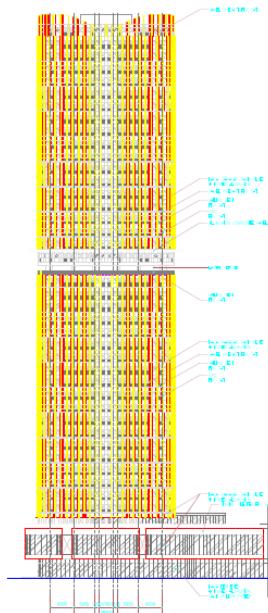
“Halaman ini sengaja dikosongkan”

BAB IV

HASIL DAN PEMBAHASAN

4.1. Data Umum Proyek

Gedung apartemen Grand Dharmahusada Lagoon yang terletak di Mulyosari, Surabaya ini terdiri dari 3 lantai basemen dan 41 lantai ke atas dengan tinggi 3 m untuk lantai atas dan 3,5 m untuk basemen 1, 3,2 m untuk basemen 2 dan 3. Luas total dari area tersebut adalah 3000 m². Potongan gambar gedung parkir dapat dilihat pada Gambar 4.1. Metode konstruksi yang dipakai dalam proyek ini adalah metode *bottom-up*.



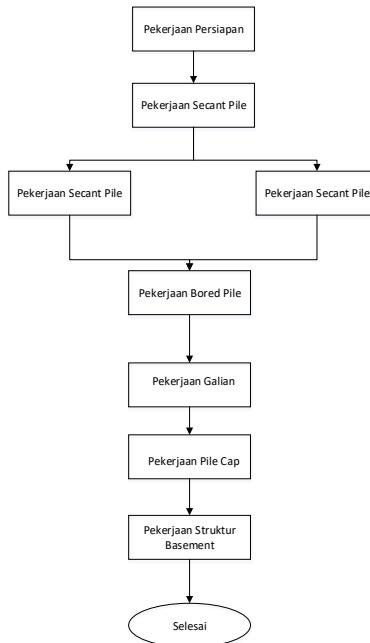
Gambar 4.1 Gambar Potongan Grand Dharmahusada Lagoon

4.2 Analisis Metode Pelaksanaan

Metode pelaksanaan yang akan dibandingkan pada kasus ini metode *bottom-up* dan metode *top-down*.

4.2.1 Analisis Metode Pelaksanaan *Bottom-up*

Dalam pelaksanaan metode *bottom-up* terdapat tahapan tahapan pekerjaan, seperti yang dijelaskan pada Gambar 4.2 berikut.



Gambar 4.2 Diagram Alir Pengerjaan Metode *Bottom-up*

4.2.1.1 Pekerjaan Secant pile

Dinding penahan tanah yang digunakan adalah *secant pile*. Pada pekerjaan *secant pile* ini *pile* beton bertulang diselingi dengan *pile* yang terbuat dari bentonite. Data teknik dari *secant pile* adalah sebagai berikut :

\varnothing tiang beton bertulang : 800 mm

\varnothing tiang bentonite : 800 mm

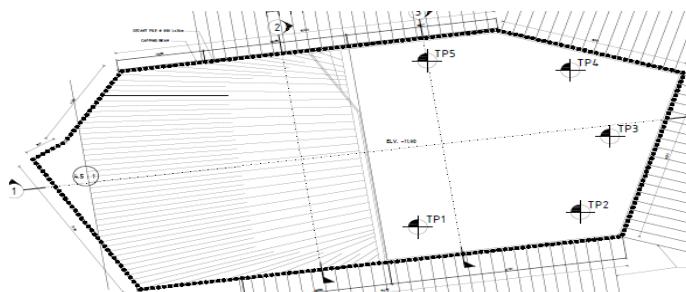
Kedalaman : 26 m

Total dari tiang beton bertulang dan bentonite yang digunakan adalah 424 buah. Pada pelaksanaan di proyek terdapat 2 tipe kedalaman yang digunakan untuk dinding penahan tanah. Alur pelaksanaan *secant pile* dapat dilihat pada Gambar 4.2 Jumlah *pile* dari setiap kedalaman dapat dilihat pada Tabel 4.1

Tabel. 4.1 Kebutuhan Pekerjaan *Secant pile*

Kedalaman	Jumlah pile beton bertulang	Jumlah pile bentonite
26 m	246	178

Pada pekerjaan *secant pile* direncanakan menggunakan satu buah *machine soil bored* dan hanya memiliki satu zona pekerjaan. Denah *secant pile* dapat dilihat pada Gambar 4.3.



Gambar 4.3 Denah *Secant pile*

Tahapan pelaksanaan diding penahan tanah *secant pile* sebagai berikut :

a. Pekerjaan Persiapan

Pada tahap ini dilakukan persiapan peralatan dan bahan yang akan digunakan untuk pekerjaan ini. Bahan yang harus dipersiapkan yakni bentonite dan pabrikasi pembesian. Untuk pekerjaan pabrikasi pembesian dilakukan di lokasi proyek. Selain itu, dilakukan penentuan titik bor sesuai dengan gambar rencana.

b. Pekerjaan Pengeboran

Dilakukan pengeboran pada titik yang sudah ditetapkan pada pekerjaan persiapan. Pengeboran dilakukan dengan menggunakan *auger bor machine*. Setelah pengeboran mencapai kedalaman yang ditentukan maka dilakukanlah pekerjaan pemasangan *temporary casing* untuk menghindari longsoran tanah disekitar lokasi pengeboran. Pengeboran dilanjutkan hingga kedalaman rencana dan mengambil tanah hasil pengeboran dengan menggunakan *cleaning bucket*. Untuk tahapan pekerjaan hingga membentuk dinding penahan tanah adalah :

- Pengeboran dilaksanakan dengan membuat bentonite *pile* dengan diameter Ø 800 mm terlebih dahulu. Kemudian dilakukan pengeboran dengan cara *double spasi*, setelah selesai pengeboran maka dimasukkan bentonite *cement* yang telah disiapkan sebelumnya.
- Setelah selesai membuat 2 bentonite *pile*, kemudian dilanjutkan dengan pembuatan *pile* beton bertulang Ø 800 mm. *Pile* beton bertulang tersebut diletakan diantara bentonite *pile* yang telah dibuat pada tahapan pertama. Tahapan pekerjaan ini terus dilakukan hingga selesai.

c. Pekerjaan Pemasangan Tulangan

Pekerjaan pemasangan tulangan dilakukan setelah pengeboran selesai. Tulangan hanya digunakan untuk tiang beton bertulang

sedangkan tiang bentonite tidak dilakukan pemasangan beton bertulang Besi tulangan yang sebelumnya telah dirakit di lokasi proyek dapat dilakukan secara paralel dengan pekerjaan pemasangan besi tulangan kedalam lubang yang telah dibor. Pekerjaan ini dibantu dengan menggunakan *service crane* untuk mengangkat tulangan untuk dimasukan ke dalam lubang bor.

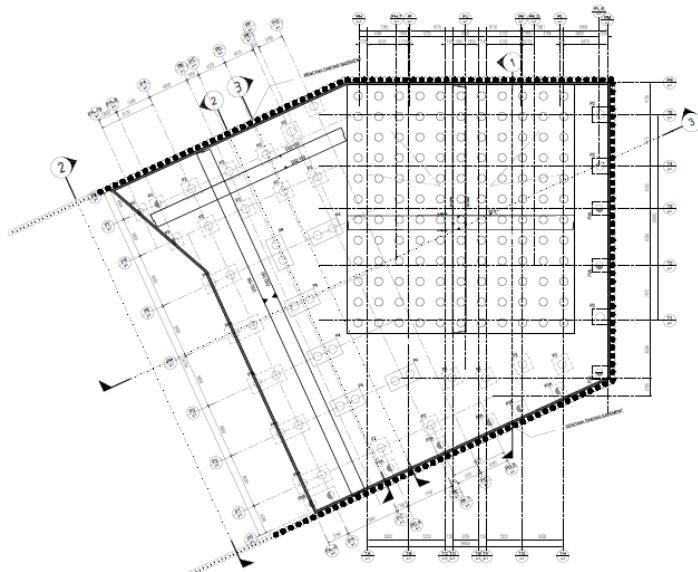
d. Pekerjaan Pengecoran

Pada tiang beton bertulang pekerjaan pengecoran dilakukan dengan menggunakan pipa tremie untuk membantu proses pengecoran. Mutu beton yang digunakan adalah $f_c' = 40$ Mpa. Pada ujung pipa tremie digunakan styrofoam untuk menghindari lumpur masuk kedalam pipa, karena akan menghambat beton yang akan dituangkan kedalam. Pada saat pengecoran berlangsung pipa tremie yang digunakan diangkat perlahan dengan menggunakan alat bantu *service crane*, pipa diangkat perlahan dan tetap dijaga agar pipa tetap terendam ± 1 m didalam campuran beton. Pengecoran dilakukan hingga campuran beton sampai kepermukaan lubang (meluap) dan bersih dari lumpur. Setelah pekerjaan pengecoran selesai *temporary casing* dapat diambil. Untuk memudahkan pekerjaan digunakan alat berat, berikut merupakan alat yang digunakan pada pekerjaan dinding penahan tanah. Sedangkan untuk pengecoran tiang bentonite dilakukan dengan menggunakan larutan bentonite.

4.2.1.2 Pekerjaan Pondasi *Bored pile*

Pada proyek pembangunan apartemen Grand Dharmahusada Lagoon direncanakan menggunakan pondasi *bored pile* Ø 1200 dan Ø 1000 mm. Jumlah titik *bored pile* adalah 185 titik. Denah pondasi dan alur penggeraan dapat dilihat pada Gambar 4.4 Alat-alat yang digunakan dalam pelaksanaan pekerjaan pondasi *bored pile* adalah sebagai berikut :

1. Auger Bor Machine
2. Crawler Crane
3. Temporary Casing
4. Pipa Tremie



Gambar 4.4 Denah Pondasi

Urutan penggerjaan pondasi *bored pile* adalah sebagai berikut :

- a. Pekerjaan persiapan yaitu penetuan titik *bored pile* oleh suveyor dan perakitan tulangan pondasi
- b. Casing

Pada tahap ini akan dilakukan *pre-drilling* yaitu mengebor untuk instalasi *casing* sementara dengan menggunakan alat auger dari *drilling rig*.

c. Pengeboran

- *Drilling with Auger*

Drilling with Auger adalah proses mengebor lubang *bore pile*.

- *Drilling with Soil Bucket*

Pengeboran dengan mengambil tanah yang ada dalam proses pengeboran.

- *Polymer Supply During Drilling*

Polymer Supply During Drilling adalah proses memasukkan polymer setelah proses pengeboran mencapai kedalaman lebih dari 12 meter setelah tidak ada casing.

d. Pemasangan besi tulangan

- *Install Steel Rebar Cage*

Install Steel Rebar Cage adalah proses instalasi tulangan yang sudah dibuat di area kerja proyek.

e. Pengecoran

- *Tremie Pipe Installation*

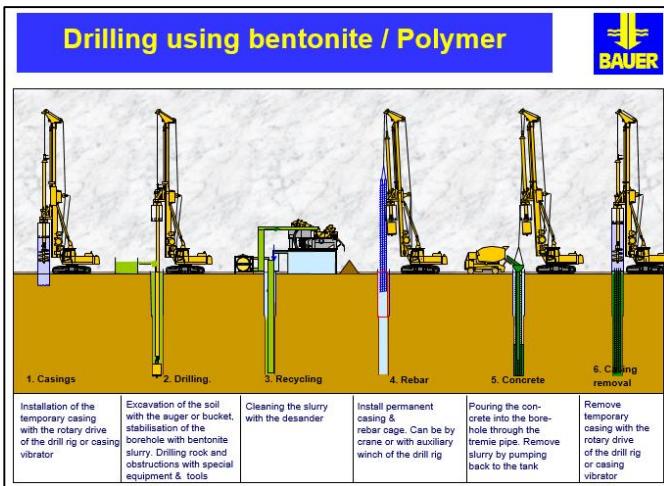
Tremie Pipe Installation adalah proses instalasi pipa tremie sebagai corong yang akan memudahkan proses pengecoran.

Pipa tremie dipasang setiap 3 meter.

f. *Casing Removal*

- *Pull Out Casing After Concreting*

Pull Out Casing After Concreting adalah proses mengeluarkan casing sesudah proses pengecoran. Proses ini dilakukan saat beton sudah mencapai ketinggian lebih dari 2 meter dari *cut off level*.



Gambar 4.5 Tahapan pengecoran *Bored pile*

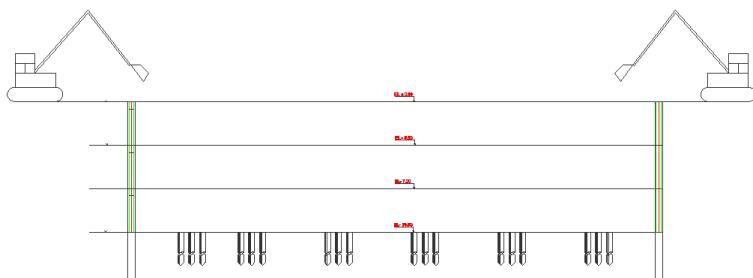
4.2.1.3 Pekerjaan Galian

Pekerjaan galian pada projek dilakukan untuk pembuatan basemen. Pekerjaan galian dilaksanakan setelah pekerjaan *bored pile* selesai dilakukan. Adapun kedalaman galian yang dibutuhkan yaitu 10,80 m.

Pekerjaan galian menggunakan metode *open cut*. Pada metode ini, dilakukan penggalian dari permukaan tanah hingga ke dasar galian dengan sudut lereng galian tertentu.

Pekerjaan galian dikerjakan dengan tiga tahapan pekerjaan yaitu :

- Tahap 1
mulai Elv +0.00 s/d -4.50
- Tahap 2
mulai Elv -4.40 s/d -7.70
- Tahap 3
Mulai Elv -7.70 s/d -12.05



Gambar 4.6 Pekerjaan Galian

Urutan pekerjaan galian tanah :

1. Menentukan lokasi serta kedalaman galian yang direncanakan
2. Melakukan penggalian tanah menggunakan *excavator* sampai elevasi yang direncanakan
3. Pemindahan tanah hasil galian ke pembuangan dengan *dump truck*, agar tanah tidak berjatuhan bak *dump truck* di tutup dengan terpal

4.2.1.4 Pekerjaan Struktur Basemen

Pada pekerjaan struktur basemen berikut adalah urutan pekerjaan-pekerjaan yang dilakukan.

4.2.1.4.1 Pekerjaan Pile Cap dan Sloof

Tahapan pekerjaan *pile cap* dan *sloof* yaitu :

a. Pemotongan Kepala *Bored pile*

Pemotongan kepala *bored pile* dilakukan sesuai dengan elevasi *pile cap* yang direncanakan. Pada *pile* dilakukan pembobokan pada bagian betonnya hingga tersisa tulangan besinya yang kemudian dijadikan sebagai stek pondasi sebagai pengikat dengan *pile cap*.

b. Penggalian sekitar *bored pile*

c. Pengecoran lantai kerja K-300 tebal 50 cm, sebagai landasan *pile cap*.

d. Pasangan Batako untuk bekisting

Digunakan pasangan bata untuk mempercepat proses pelaksanaan karena jika menggunakan bekisting kayu nantinya harus dibongkar kembali yang disusul dengan timbunan kembali.

e. Pemasangan Tulangan

f. Pengecoran

Pengecoran menggunakan *concrete pump* sebagai alat bantu pengecoran, selama beton dituangkan dilakukan juga pemadatan menggunakan vibrator.

4.2.1.4.2 Pekerjaan Pelat Lantai Basemen

Struktur pelat lantai basemen terbuat dari beton mutu K-300 Mpa dengan tebal 200 mm dan 140 mm.

Tahapan pekerjaan pelat basemen yaitu :

1. Pekerjaan lantai kerja pelat basemen
2. Pembesian

Proses pemasangan tulangan dikerjakan manual oleh tukang langsung di atas lapisan lantai kerja. Tulangan sebelumnya telah dipotong dan dilakukan pembengkokan untuk pembuatan rangka besi dan sengkang yang disesuaikan dengan gambar rencana di bengkel besi.

3. Pengecoran

Pengecoran menggunakan alat bantu *concrete pump*. Pada saat pengecoran dilakukan penggetaran dengan vibrator untuk menghasilkan beton yang padat.

4.2.1.4.3 Pekerjaan Kolom

Pada pekerjaan kolom terdapat beberapa kegiatan agar sebuah kolom dapat berdiri. Urutan pekerjaan kolom adalah :

a. Pembesian

Tulangan kolom dirakit terlebih dahulu di bengkel besi.

Pemasangan tulangan dibantu dengan *tower crane*.

b. Pekerjaan bekisiting

c. Pengecoran

Pengecoran dilakukan dengan alat bantu *bucket cor*. Selama proses pengecoran berlangsung dilakukan penggetaran dengan vibrator untuk menghasilkan beton yang padat.

4.2.1.4.4 Pekerjaan Balok dan Pelat Lantai

Pekerjaan balok dan pelat dilakukan secara bersamaan mulai dari pelaksanaan bekisting hingga pekerjaan pengecoran.

Tahapan pelaksanaan :

1. Penentuan ketinggian bekisting
2. Pemasangan *erection body scaffolding* yang berfungsi untuk menyangga bekisting di atasnya
3. Pemasangan bekisting
4. Pemasangan tulangan

Pemasangan tulang dilakukan oleh pekerja langsung diatas bekisting balok dan pelat yang telah dibuat sebelumnya di bengkel besi telah dilakukan pekerjaan pemotongan dan pembengkokan tulangan.

5. Pengecoran

Pengecoran menggunakan dengan alat bantu *bucket cor*. Pada saat pengecoran dilakukan penggetaran dengan vibrator untuk menghasilkan beton yang padat dan merata.

4.2.1.4.5 Pekerjaan Struktur Atas

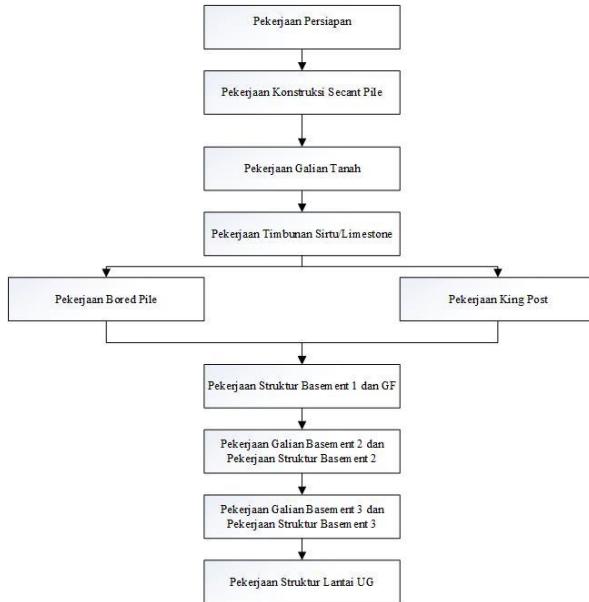
Tahapan pelaksanaan struktur atas proyek gedung apartemen Grand Dharmahusada Lagoon adalah :

- a. Persiapan alat *tower crane* dan area pelaksanaan
- b. Pengangkatan material (kayu, besi, *scaffolding*, beksiting kolom dan lain-lain) dari lantai 1 ke lantai berikutnya.
- c. Pekerjaan Kolom
- d. Pekerjaan Balok dan Pelat Lantai

Urutan pekerjaan kolom, balok dan pelat lantai untuk struktur atas adalah sama dengan pekerjaan kolom, balok dan pelat lantai untuk struktur basemen.

4.2.2 Metode Konstruksi *Top-down*

Pada metode *top-down* pekerjaan struktur basemen dimulai dari pelat lantai satu (*ground level* atau muka tanah). Pekerjaan struktur basemen ini simultan dengan pekerjaan struktur atas. Sebagai penunjang pelat lantai (*ground level* atau muka tanah) digunakan *king post* (H-beam). Untuk proyek gedung parkir ini *king post* direncanakan dapat memikul struktur atas hingga dua lantai. Pada Gambar 4.8 akan dijelaskan tahapan pekerjaan dari metode *top-down*.



Gambar 4.7 Metode Pelaksanaan *Top-down*

4.2.2.1 Pekerjaan Timbunan *Limestone*

Pekerjaan Timbunan *Limestone* dilaksanakan dengan tujuan sebagai lahan kerja pengeboran *bored pile* dan *king post*. Metode pelaksanaan timbunan *limestone* diawali dengan pekerjaan *stripping* pada tanah sesuai dengan kedalaman yang telah disepakati sebelumnya. Kemudian timbunan *limestone* dipadatkan secara merata pada area proyek sampai dengan tingkat kepadatan yang telah direncanakan.

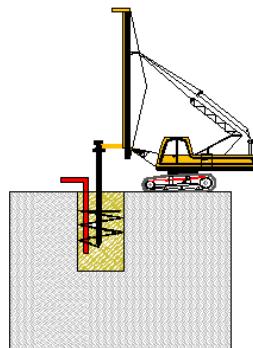
4.2.2.2 Pekerjaan Pondasi *Bored pile*

Pondasi yang digunakan pada metode *top-down* sama dengan metode *bottom-up* yaitu pondasi *bore pile* Ø 1200 mm. Satu buah pondasi *bored pile* digunakan untuk menutupi satu buah *king post* (H-Beam 400.400.21.21). Jumlah titik *bored pile* adalah 56 titik.

Tahapan pekerjaan adalah sebagai berikut :

- a. Pekerjaan persiapan yaitu penetuan titik *bored pile* oleh suveyor dan perakitan tulangan pondasi
- b. Pengeboran

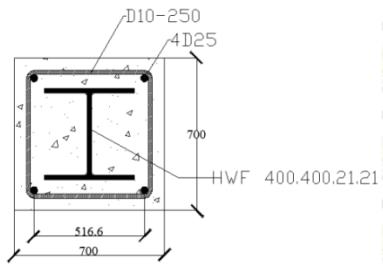
Pekerjaan pengeboran menggunakan *auger* seperti pada Gambar 4.8, yang dilakukan untuk memudahkan masuknya pipa *casing* sampai kedalaman 2 m. Setelah mencapai kedalaman 2 m dilakukan pemasangan *casing* untuk menghindari tanah di tepi lubang berguguran. Pengeboran dilakukan hingga mencapai kedalaman yang diinginkan dari muka tanah. Pada saat pengeboran lubang diisi dengan larutan *betonite* sebagai stabilisator dinding lubang.



Gambar 4.8 Pengeboran Pondasi *Bored pile*

c. Pemasangan besi tulangan dan *king post*

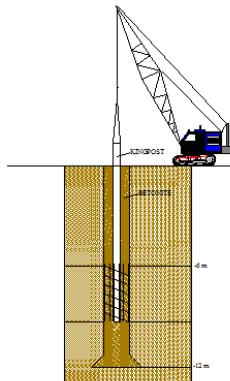
Untuk memudahkan dalam pemasangan di lapangan *king post* dan tulangan *longitudinal* disatukan dengan cara dilas seperti pada Gambar 4.9.



Gambar 4.9 *King Post* dengan Tulangan

Pembesian yang telah dirangkai dan dilas dengan *king post* di bengkel besi dimasukkan ke dalam lubang bor menggunakan *service crane*. Dengan dibantu *surveyor*, *king post* dicek kevertikalannya ketika diangkat oleh *crane*, lalu dimasukkan ke dalam lubang bor melewati penyangga *king post* sementara. Surveyor harus memandu proses ini baik dari segi koordinat maupun elevasi *king post* secara simultan. Setelah *kingpost* berada ditempatnya, *king post* dilas dengan penyangga *king post*

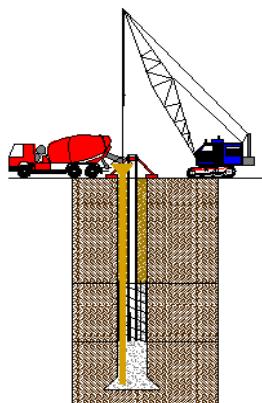
sementara dan penggantung dilepas seperti yang terlihat pada Gambar 4.10.



Gambar 4.10 Pemasangan Tulangan dan King Post

d. Pengecoran

Proses pengecoran beton dibantu dengan pipa tremi yang ditunjukkan pada Gambar 4.11, pada ujung pipa terdapat *styrofoam* untuk mencegah lumpur di dasar lubang masuk ke dalam tetapi beton tetap bisa mendorong keluar. Beton yang digunakan memiliki *slump* yang tinggi sekitar 15-19 cm dengan mutu beton K-300. Setelah proses pengecoran selesai casing sementara dicabut dengan bantuan *vibro hammer*.



Gambar 4.11 Pengecoran Pondasi *Bored pile*

4.2.2.3 Pekerjaan Balok dan Pelat Lantai UG dan Galian Tahap 1

Setelah pekerjaan pondasi dan *king post* selesai dilaksanakan kemudian dilakukan pekerjaan balok dan pelat lantai untuk area lantai GF. Tahapan pekerjaan balok dan pelat lantai sebagai berikut :

1. Pekerjaan galian untuk balok dan pelat lantai sesuai ketebalan yaitu 95 cm maka galian dilaksanakan dari elv ± 0.00 sampai elv -0.95.
2. Pekerjaan Bekisting
 - a. Pemasangan *scaffolding* untuk menyangga bekisting balok dan pelat lantai
 - b. Pemasangan gelagar, suri-suri, dan bodeman balok
 - c. Pemasangan gelagar dan balok sebagai rangka multipleks pelat lantai
3. Pemasangan tulangan
 - a. Pengelasan angkur tulangan balok terhadap *king post*
 - b. Pemasangan stek tulangan utama kolom
 - c. Pemasangan besi tulangan balok
 - d. Pemasangan besi tulangan pelat lantai

4. Pengecoran

Tahapan pekerjaan galian GF sebagai berikut:

Pekerjaan Galian B1 dilaksanakan menggunakan alat *excavator* PC-200 supaya sesuai dengan elevasi yang diinginkan. Agar alat berat dapat masuk di bawah pelat lantai dibuat *void* pada pelat lantai sebagai akses. Untuk memindahkan tanah hasil galian digunakan *excavator long arm*. Galian B1 dilaksanakan sampai elv -3.50.

4.2.2.4 Pekerjaan Balok dan Pelat Lantai B1, dan Pekerjaan Balok dan Pelat Lantai 1

Pekerjaan Balok dan Pelat Lantai B1

Pekerjaan balok dan pelat lantai B1 dilaksanakan setelah galian B1 selesai dan berbarengan dengan pelaksanaan pekerjaan galian B1A pelaksanaannya adalah sebagai berikut :

Pekerjaan bekisting dan pekerjaan tulangan tahapannya sama dengan pekerjaan balok dan pelat lantai P1

- **Galian B1**

Pekerjaan galian B1 dapat dilakukan bersamaan dengan pekerjaan balok dan pelat lantai UG. Pekerjaan dilakukan dari elv -0.95 s/d elv -4.50.

- **Pekerjaan Balok dan Pelat Lantai UG**

Pada saat pekerjaan galian B1 dilaksanakan juga pekerjaan balok, pelat dan kolom untuk Lantai UG. Untuk pekerjaan lantai 1 dilaksanakan bersamaan dengan pekerjaan balok dan pelat lantai B1.

4.2.2.5 Pekerjaan Galian B2, Balok dan Pelat B2

Pekerjaan Balok dan Pelat Lantai B2

Pekerjaan balok dan pelat lantai B2 dilaksanakan setelah galian B2 selesai. Tahapan pelaksanaannya adalah sebagai berikut :

- **Galian B2**

Pekerjaan galian B2 dapat dilakukan setelah pekerjaan balok dan pelat lantai UG selesai. Pekerjaan dilakukan dari elv -3.50. s/d elv -06.70

- **Pekerjaan Balok dan Pelat Lantai B2**

Setelah pekerjaan galian B2 selesai, maka dilanjutkan pekerjaan balok, pelat dan kolom untuk lantai B2. dilaksanakan juga pekerjaan balok, pelat dan kolom untuk Lantai 2.

4.2.2.6 Pekerjaan Galian, Balok dan Pelat B3, Pekerjaan Balok dan Pelat Lantai GF

Pekerjaan Balok dan Pelat Lantai B3

Pekerjaan balok dan pelat lantai B3 Setelah Pekerjaan galian B3 selesai. Tahapan pelaksanaannya adalah sebagai berikut :

Pekerjaan bekisting dan pekerjaan tulangan tahapannya sama dengan pekerjaan balok dan pelat lantai B2

- **Galian B3**

Pekerjaan galian B3 dapat dilakukan setelah pekerjaan balok dan pelat lantai B2 selesai. Pekerjaan dilakukan dari elv -06.70. s/d elv -09.09

- **Pekerjaan Balok dan Pelat Lantai 3**

Pada saat pekerjaan galian B3 dilaksanakan juga pekerjaan balok, pelat dan kolom untuk Lantai B3. Untuk pekerjaan lantai GF dilaksanakan setelah pekerjaan balok dan pelat lantai B3 selesai dilaksanakan.

4.3 Analisis Biaya

Perhitungan biaya didapat setelah dilakukan perhitungan volume per item pekerjaan, koefisien per item pekerjaan dan harga satuan per item pekerjaan Untuk menghitung hal tersebut diperlukan data gambar rencana.

4.3.1 Perhitungan Volume Metode Konstruksi *Bottom-up*

Perhitungan volume dilakukan pada masing-masing pekerjaan. Hasil perhitungan volume pekerjaan dari seluruh item akan menjadi variabel dalam perhitungan rencana anggaran biaya.

4.3.1.1 Perhitungan Volume *Secant pile*

Perhitungan volume pada pekerjaan ini akan dilakukan pada volume penggalian, volume beton, volume bentonite dan volume pembesian serta perhitungan volume bekisting untuk *capping beam*.

- Perhitungan Volume Pengeboran *Secant pile*
Kedalaman 26 m :
Volume galian Ø 800 = $0.8 \times 26 \text{ m} = 20.8 \text{ m}$

1. Perhitungan Beton dan Bentonite *Secant pile*

Pada pekerjaan *secant pile* digunakan 2 macam campuran beton yakni beton dan bentonite. Sehingga untuk volume pekerjaan akan dihitung terpisah sesuai dengan kebutuhan beton.

- Pada kedalaman 26 m
Volume beton Ø 800 = $L \cdot \text{Penampang} \times \text{kedalaman}$
= $\frac{1}{4} \times \pi \times 0.8^2 \times 26$
= 13.06 m^3

2. Perhitungan Pembesian *Secant pile*

Pada pekerjaan pembesian *secant pile* hanya dilakukan pada tiang beton bertulang sedangkan untuk tiang bentonite tidak menggunakan tulangan. Berikut merupakan contoh perhitungan volume tulangan pada kedalaman 24 m:

- Tulangan utama (16 D22)
Kedalaman 26 m
Berat tul. D22 = $\frac{1}{4} \times \pi \times D^2 \times 7850 \text{ kg/m}^3$
= $\frac{1}{4} \times \pi \times 0,022 \times 0,022 \times 7850 \text{ kg/m}^3$
= $2,984 \text{ kg/m}$

Volume total D25

$$\begin{aligned} &= (t + (40d)) \times \sum \text{tulangan} \times \text{berat tulangan} \times \sum \text{pile} \\ &= (26 \text{ m} + (40 \times 0,022)) \times 16 \text{ bh} \times 3,853 \text{ kg/m}' \times 1 \text{ titik} \\ &= 1657,09 \text{ kg} \end{aligned}$$

- Tulangan spiral (D13 – 200)

Pada kedalaman 26 m

$$\begin{aligned}\text{Berat tul. D10} &= \frac{1}{4} \pi \times D^2 \times 7850 \text{ kg/m}^3 \\ &= \frac{1}{4} \pi \times 0,013^2 \times 7850 \text{ kg/m}^3 \\ &= 1,041 \text{ kg/m}\end{aligned}$$

Volume total spiral

$$\begin{aligned}&= (\pi \times d. \text{pondasi}) \times \frac{(t+40d)}{\text{Jrk sengkang}} \times \text{berat tul} \times \sum \text{titik} \\ &= (3,14 \times 0,8) \times \frac{(26+1)}{0,2} \times 0,617 \times 1 \\ &= 219,61 \text{ kg}\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\text{Volume total tulangan} &= 1657,09 \text{ kg} + 219,61 \text{ kg} \\ &= 1876,7 \text{ kg}\end{aligned}$$

Tabel 4.2 Berikut adalah hasil kebutuhan total dari kebutuhan material untuk pekerjaan *Secant pile*

Tabel 4.2 Rekapitulasi Kebutuhan Bahan *Secant pile*

Pekerjaan <i>Secant pile</i> (26m)				
Jenis Tiang	Jumlah	Tulangan (kg)	Beton (m3)	Pengeboran
Bentonite	178	-	1307.873	4628
Beton Bertulang	246	281884,5	5020.86	6396

$$\begin{aligned}\text{Volume Bekisting} &= \text{Keliling bangunan} \times t \times \text{jumlah sisi} \\ &= ((46,2\text{m}+24,3\text{m}) \times 2) \times 1 \text{ m} \times 2 \\ &= 282 \text{ m}^2\end{aligned}$$

4.3.1.2 Perhitungan Volume *Bored pile*

Pada pekerjaan pondasi *bored pile* dilakukan perhitungan volume pada pekerjaan galian, beton dan tulangan. Perhitungan dilakukan dengan melihat gambar rencana.

1. Volume Pengeboran Pondasi *Bored pile*

$$\begin{aligned}\text{Volume galian } \varnothing 1200 \text{ (P1)} &= 65.60 \text{ m} \\ \text{Volume galian } \varnothing 1200 \text{ (P2)} &= 63.10 \text{ m} \\ \text{Volume galian } \varnothing 1000 \text{ (P3)} &= 51.10 \text{ m} \\ \text{Volume galian } \varnothing 1200 \text{ (P4)} &= 63.10 \text{ m}\end{aligned}$$

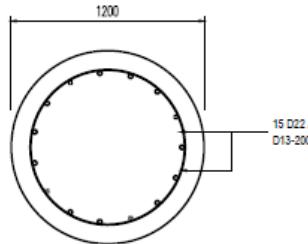
2. Perhitungan Volume Beton Pondasi *Bored pile*

Volume beton pada pekerjaan *bored pile* dilebihkan ± 1 m. Dengan kedalaman pengeboran 21 m, dan tinggi pengecoran 11,2 m pada level -12,05 m.

$$\begin{aligned}\text{Volume beton } \varnothing 1200 &= L \cdot \text{Penampang} \times \text{kedalaman pengecoran} \\ &= \frac{1}{4} \times \pi \times 1,2^2 \times 12,05 \\ &= 13,6 \text{ m}^3\end{aligned}$$

3. Perhitungan Tulangan Pondasi *Bored pile*

Perhitungan volume untuk tulangan dilakukan per kg. Pada Gambar 4.27 Dapat dilihat detail penulangan *bored pile*. Berikut merupakan contoh perhitungan volume tulangan:



Gambar 4.12 Detail Penulangan *Bored pile*

- Tulangan utama (20 D22)

$$\begin{aligned}\text{Berat D22} &= \frac{1}{4} \times \pi \times D^2 \times 7850 \text{ kg/m}^3 \\ &= \frac{1}{4} \times \pi \times 0,022^2 \times 7850 \text{ kg/m}^3 \\ &= 2,98 \text{ kg/m}'\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\text{Vol. total tul D22} &= (t + (40 \times d)) \times \sum \text{tulangan} \times \text{berat} \\ &\quad \text{tulangan} \times \sum \text{pile} \\ &= (12,05 \text{ m} + (40 \times 0,022)) \times 20 \text{ bh} \times 2,226 \\ &\quad \text{kg/m} \times 1 \text{ titik}\end{aligned}$$

$$= 575,64 \text{ kg}$$

- Tulangan spiral (D13 – 200)

$$\begin{aligned} \text{Berat D10} &= \frac{1}{4} \times \pi \times D^2 \times 7850 \text{ kg/m}^3 \\ &= \frac{1}{4} \times \pi \times 0,013^2 \times 7850 \text{ kg/m}^3 \\ &= 1,041 \text{ kg/m} \end{aligned}$$

Vol. total tul D10

$$\begin{aligned} &= (\pi \times d. \text{pondasi}) \times \frac{(t+40d)}{Jrk \text{ sengkang}} \times \text{berat tul} \times \sum \text{titik} \\ &= (3,14 \times 1,2) \times \frac{(12,05 + (40 \times 0,013))}{0,2} \times 1,041 \times 1 \\ &= 266,52 \text{ kg} \end{aligned}$$

4.3.1.3 Perhitungan Volume Pile Cap

Volume yang akan dihitung adalah volume pekerjaan beton, pembesian dan bekisting. Perhitungan dilakukan berdasarkan tipe pile cap.

1. Perhitungan Volume Beton *Pile Cap*

Pile cap yang digunakan dilapangan memiliki 4 tipe. Berikut merupakan perhitungan volume beton pada *pile cap* tipe 1:

$$\begin{aligned} \text{Volume} &= p \times l \times t \times \text{jumlah } pile \text{ cap tipe 1} \\ &= 2,8 \text{ m} \times 2,8 \text{ m} \times 1 \text{ m} \times 1 \text{ bh} \\ &= 7,84 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

2. Perhitungan Volume Bekisting *Pile Cap*

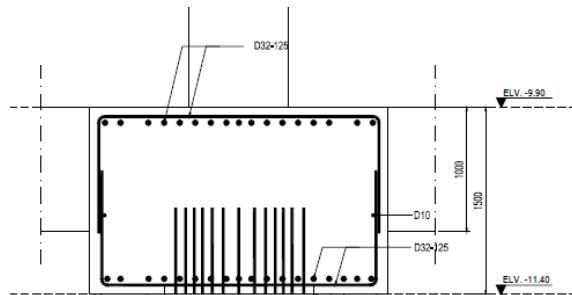
Berikut merupakan perhitungan volume *pile cap* :

Pile cap tipe 1 (2800 x 2800)

$$\begin{aligned} \text{Bekisting tipe 1} &= (p \times t \times \text{jumlah sisi}) \times \text{jumlah pile cap} \\ &= (2,8 \text{ m} \times 1 \text{ m} \times 4) \times 1 \text{ bh} \\ &= 11,2 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

3. Perhitungan Volume Pembesian *Pile Cap*

Pada Gambar 4.28 dapat dilihat detail penulangan *pile cap*. Contoh perhitungan akan dilakukan pada *pile cap* tipe 1.



Gambar 4.13 Detail Penulangan *Pile Cap*

Berikut perhitungan tulangan *pile cap* tipe 1 (2400 x 2400) :

$$\text{Tulangan melintang} = \text{D32} - 125$$

$$\text{Tulangan memanjang} = \text{D32} - 125$$

$$\text{Tulangan sengkang} = 2\text{D10}$$

$$\text{Tebal selimut beton} = 50 \text{ mm}$$

- Tulangan melintang

$$\begin{aligned}\text{Luas tulangan} &= \frac{1}{4} \times \pi \times 0,032^2 \\ &= 0,0008 \text{ m}^2\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\text{Berat tulangan} &= 0,0008 \times 7850 \text{ kg/m}^3 \\ &= 6,31 \text{ kg/m}\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\text{Panjang tul.} &= (2 \times (t - 2 \text{ sel.beton})) + (2 \times (p - 2 \text{ sel.beton})) + (5 \times 2,5D) + (6D \times 2) \\ &= (2 \times (1,5 - (2 \times 0,05))) + (2 \times (2,4 - (2 \times 0,05))) + (5 \times 2,5 \times 0,05) + (6 \times 0,05 \times 2) \\ &= 8,625 \text{ m}\end{aligned}$$

$$\text{Jumlah tul.} = \frac{2,4}{0,2} + 1 = 13 \text{ buah}$$

$$\begin{aligned}\text{Volume tul.} &= (8,625 \text{ m} \times 13 \text{ bh}) \times 6,31 \\ &= 707,50 \text{ kg}\end{aligned}$$

- Tulangan memanjang

Karena ukuran *pile cap* yang persegi maka kebutuhan volume tulangan memanjang = volume tulangan melintang = 707.50 kg

- Tulangan sengkang

$$\begin{aligned} \text{Luas tulangan} &= \frac{1}{4} \times \pi \times 0,0125^2 \\ &= 0,00012 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{Berat tulangan} &= 0,000079 \times 7850 \text{ kg/m}^3 \\ &= 0,96 \text{ kg/m} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{Panjang tul.} &= (4 \times (p - 2 \text{ sel.beton})) + (5 \times 2,5D) + (6D \\ &\quad \times 2) \\ &= (4 \times (2,4 - (2 \times 0,05))) + (5 \times 2,5 \times 0,10) \\ &\quad + (6 \times 0,10 \times 2) \\ &= 11,65 \text{ m} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{Volume tul.} &= (11,65 \text{ m} \times 2 \text{ bh}) \times 0,96 \\ &= 22,368 \text{ kg} \end{aligned}$$

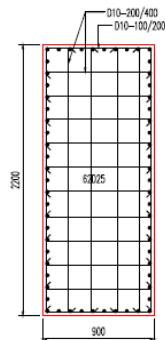
$$\begin{aligned} \text{Volume Total} &= 707,50 \text{ kg} + 707,50 \text{ kg} + 22,368 \text{ kg} \\ &= 729,868 \text{ kg} \end{aligned}$$

Tabel 4.3 Rekapitulasi Kebutuhan Bahan *Pile Cap*

Pekerjaan Pile Cap				
Tipe		Tulangan (kg)	Beton (m3)	Bekisting (m2)
P1	(34*35)	27793.15	2380	276
P2	(2,4*2,4)	4486.263	11.52	326,4
P3	(2*2)	3799.371	8	48
P3A	(2,5*2)	5223.661	10	144
P3B	(2,5*5)	6622.067	25	30
P4	(2,4*4,8)	12342.59	23.04	172,8
P4A	(2,4*5,2)	12342.59	24.96	152

4.3.1.4 Perhitungan Volume Kolom

Perhitungan volume pada pekerjaan kolom akan dilakukan pada pekerjaan bekisting, pembesian dan pekerjaan beton. Perhitungan dilakukan berdasarkan gambar rencana. Kolom yang digunakan memiliki beberapa macam ukuran. Detail Penulangan kolom K1 dapat dilihat pada Gambar 4.29.



Gambar 4.14 Detail Penulangan Kolom K1

1. Perhitungan Volume Pembesian Kolom

Berikut merupakan data teknis kolom K1 pada lantai B1 untuk dilakukan perhitungan :

Dimensi kolom	= 900 mm x 2200 mm
Tebal selimut beton	= 50 mm
Tinggi kolom	= 3500 mm
Pembesian kolam	= Tulangan utama = 62 D25 Tulangan sengkang = D10 – 200 Tulangan Pengikat 1 = D10 – 100

- Tulangan Utama

$$\begin{aligned} \text{Berat tulangan D25} &= \frac{1}{4} \times \pi \times D^2 \\ &= \frac{1}{4} \times \pi \times 0,025^2 \times 7850 \text{ kg/m}^3 \\ &= 3,853 \text{ kg} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{Volume tulangan} &= \text{berat tul.} \times \text{tinggi kolom} \times \text{jumlah tul.} \\ &= 3,853 \text{ kg} \times 3,50 \text{ m} \times 62 \text{ bh} = 836,101 \text{ k} \end{aligned}$$

- Tulangan Sengkang

P.sengkang

$$\begin{aligned}
 &= ((B - 2 \times \text{sel.beton}) + (H - 2 \times \text{sel.beton}) \times 2) + (5 \times 2,5D) + (2 \times 6D) \\
 &= ((0,9 - (2 \times 0,05)) + (2,2(2 \times 0,05)) \times 2) + (5 \times 2,5 \times 0,01) + (2 \times 6 \times 0,01) \\
 &= 1,265 \text{ m}
 \end{aligned}$$

$$\text{Berat tulangan} = \frac{1}{4} \times \pi \times D^2 \times 7850 \text{ kg/m}^3$$

$$= \frac{1}{4} \times \pi \times (0,01^2) \times 7850 \text{ kg/m}^3$$

$$= 0,616 \text{ kg/m}$$

$$\text{Jumlah Sengkang} = \frac{\text{Lkolom}}{\text{jarak sengkang}} + 1$$

$$= \frac{4,5}{0,2} + 1 = 24 \text{ bh}$$

$$\begin{aligned}
 \text{Volume sengkang} &= \text{berat tul.} \times \text{p. sengkang} \times \sum \text{sengkang} \\
 &= 0,616 \text{ m} \times 1,265 \text{ kg/m} \times 62 \text{ bh} \\
 &= 48,31 \text{ kg}
 \end{aligned}$$

Total volume tulangan untuk kolom K1 lantai Basemen 1

$$= 1074,98 \text{ kg} + 48,31 \text{ kg}$$

$$= 1123,29 \text{ kg}$$

2. Perhitungan Volume Bekisting Kolom

$$\text{Dimensi kolom K1} \quad h = 2200 \text{ mm}, b = 900 \text{ mm}, t = 4500 \text{ mm}$$

$$\text{Volume bekisting} = (2 \times b \times t) + (2 \times h \times t)$$

$$= (2 \times 0,9 \times 4,5) + (2 \times 2,2 \times 4,5)$$

$$= 27,9 \text{ m}$$

3. Perhitungan Volume Beton Kolom

$$\text{Luas penampang} = b \times h \times t$$

$$= 0,9 \text{ m} \times 2,2 \text{ m} \times 4,5 \text{ m} = 8,91 \text{ m}^3$$

Tabel 4.4 Rekapitulasi Kebutuhan Bahan Kolom

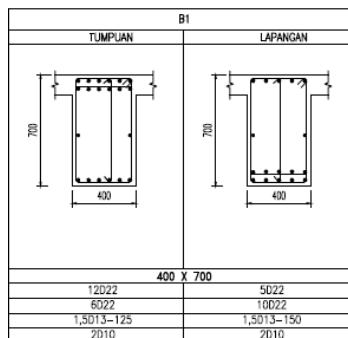
Pekerjaan Kolom			
Lantai	Tulangan (kg)	Beton (m3)	Bekisting (m2)
B1-B3	127630.2	1065.669	2172.97
LG-UG	133946.2	730.185	2133.8

4.3.1.5 Perhitungan Volume Balok

Perhitungan volume pada balok dan pelat lantai yang akan dilakukan adalah perhitungan volume pembesian, bekisting dan volume beton.

1. Perhitungan Volume Pembesian Balok

Perhitungan balok dilakukan pada balok lantai 1. Gambar detail penulangan balok B1 dapat dilihat pada Gambar 4.30

**Gambar 4.15 Detail Tulangan Balok B1**

- | | |
|----------------------|------------------------|
| Dimensi Balok B1 | : b = 400 mm, h=700 mm |
| L _{balok} | : 5 m |
| Tebal selimut beton | : 0,03 m |
| Tulangan utama atas | : 12 D22 |
| Tulangan utama bawah | : 6 D22 |

Tulangan sengkang tumpuan : 1,5D13-125
 Tulangan sengkang lapangan : 1,5D13-150

- Tulangan Utama 12 D22

$$\text{Berat tul. D19} = \frac{1}{4} \pi \times 0,019^2 \times 7850 \text{ kg/m}^3 \\ = 2,984 \text{ kg}$$

$$\text{Vol. tulangan atas} = \text{berat tul.} \times L_{\text{balok}} \times \text{jumlah tul.} \\ = 2,984 \text{ kg} \times 5 \text{ m} \times 12 \text{ bh} \\ = 179,04 \text{ kg}$$

$$\text{Vol. Tulangan bawah} = \text{berat tul.} \times L_{\text{balok}} \times \text{jumlah tul.} \\ = 2,984 \text{ kg} \times 5 \text{ m} \times 6 \text{ bh} \\ = 89,52 \text{ kg}$$

$$\text{Vol.total tulangan utama} \\ = \text{vol. tulangan atas} + \text{vol. Tulangan bawah} \\ = 179,04 \text{ kg} + 89,52 \text{ kg} \\ = 268,56 \text{ kg}$$

- Tulangan Sengkang 1.5D3-125

P. sengkang

$$= ((B - 2 \times \text{sel.beton}) + (H - 2 \times \text{sel.beton}) * 2) + (5 * 2,5D) + (2 * 40D) \\ = ((0,4 - (2 * 0,03)) + (0,7 - (2 * 0,03)) * 2) + (5 * 2,5 * 0,015) + (2 * 6 * 0,015) \\ = 1,3475 \text{ m}$$

$$\text{Berat tulangan} = \frac{1}{4} \pi \times D^2 \times 7850 \text{ kg/m}^3 \\ = \frac{1}{4} \pi \times (0,015^2) \times 7850 \text{ kg/m}^3 \\ = 1,3872 \text{ kg/m}$$

Jumlah sengkang tumpuan

$$= \frac{0,5 \text{ Lbalok}}{\text{jarak sengkang tumpuan}} + 1 \\ = \frac{0,5 * 5}{0,125} + 1 \\ = 21$$

Jumlah sengkang lapangan

$$= \frac{0,5 \text{ Lbalok}}{\text{jarak sengkang lapangan}} + 1 \\ = \frac{0,5 * 5}{0,15} + 1 \\ = 18 \text{ buah}$$

$$\begin{aligned}
 \text{Volume sengkang} &= \text{berat tul.} \times \text{panjang sengkang} \\
 &\quad \times \text{jumlah sengkang} \\
 &= 1,3872 \text{ kg/m} \times 1,3475 \text{ m} \times 39 \text{ bh} \\
 &= 72,9 \text{ kg} \\
 \text{Vol. total sengkang} &= \text{vol sengkang} \times \text{jumlah kolom} \\
 &= 72,9 \text{ kg} \times 1 \\
 &= 72,9 \text{ kg}
 \end{aligned}$$

Volume total tulangan B1
 $= 19.35 \text{ kg} + 19.35 \text{ kg} + 18.63 \text{ kg} = 57.34 \text{ kg}$

2. Perhitungan Volume Bekisting Balok

$$\begin{aligned}
 P_{\text{balok}} &= 5 \text{ m} \\
 b &= 0.40 \text{ m} \\
 h &= 0.70 \text{ m} \\
 \text{Bekisting} &= ((b + (h \times 2)) \times p) \\
 &= ((0.4 \text{ m} + (0.7 \text{ m} \times 2 \text{ bh})) \times 5 \text{ m} \\
 &= 9 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

3. Perhitungan Volume Beton Balok

Dimensi : $h = 0.70 \text{ m}$, $b = 0.40 \text{ m}$, $p = 5 \text{ m}$

$$\begin{aligned}
 \text{Volume} &= b \times h \times p \\
 &= 0.40 \text{ m} \times 0.70 \text{ m} \times 5 \text{ m} \\
 &= 1.4 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

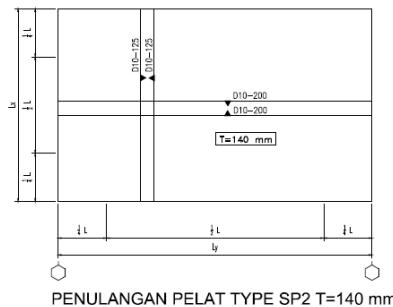
Tabel 4.5 Rekapitulasi Kebutuhan Bahan Balok

Pekerjaan Balok			
Lantai	Tulangan (kg)	Beton (m3)	Bekisting (m2)
B1-B3	46698.5	238.434	1575.95
LG-UG	98109.23	445.4635	3149.965

4.3.1.6 Perhitungan Volume Pelat Lantai

Perhitungan volume pada pelat lantai akan dihitung per m²

1. Perhitungan Volume Pembesian Pelat Lantai



Gambar 4.16 Detail Penulangan Pelat Lantai

Tebal : 140 mm

Selimut beton : 30 mm

Tulangan arah x: tulangan atas = D10 – 200
tulangan bawah= D10 – 200

Tulangan arah y: tulangan atas = D10 – 125
tulangan bawah= D10 – 125

Kait : $2 \times 6d = 2 \times 6 \times 0,01 = 0,12 \text{ m}$

Luas Tulangan = $\frac{1}{4} \times \pi \times d^2$
 $= \frac{1}{4} \times \pi \times 0,010^2 = 0,0000785 \text{ m}^2$

Volume tulangan per m²

- Arah x

Tulangan Atas D10

Panjang tulangan = 1 m

Jumlah tulangan/m² = $\frac{1}{0,20} + 1 = 6 \text{ buah}$

Volume = As tul x (panjang + kait) x jml. Tulangan
 $= 0,0000785 \times (1 + 0,12) \times 6 \text{ bh}$
 $= 0,00052 \text{ m}^3$

Tulangan Bawah D10

$$\begin{aligned} \text{Volume tulangan atas D10} &= \text{Volume tulangan bawah D10} \\ &= 0,00052 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

- Arah y

Tulangan Atas D10

$$\begin{aligned} \text{Panjang tulangan} &= 1 \text{ m} \\ \text{Jumlah tulangan/m}^2 &= \frac{1}{0.125} + 1 = 9 \text{ buah} \\ \text{Volume} &= \text{As tul} \times (\text{panjang} + \text{kait}) \times \text{jml. Tulangan} \\ &= 0,0000785 \times (1 + 0.12) \times 9 \text{ bh} \\ &= 0,000791 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

Tulangan Bawah D10

$$\begin{aligned} \text{Volume tulangan bawah D10} &= \text{Volume tulangan atas D10} \\ &= 0,000791 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{Berat tulangan per m}^2 &= (2 \times 0,00052) + (2 \times 0,000791) \times 7850 \\ &\text{kg/m}^3 \\ &= 20,58 \text{ kg per } 1 \text{ m}^2 \text{ luas} \end{aligned}$$

2. Perhitungan Volume Bekisting Pelat Lantai

$$\begin{aligned} \text{Vol. Bekisting per m}^2 &= 1\text{m} \times 1\text{m} \\ &= 1\text{m}^2 \end{aligned}$$

3. Perhitungan Volume Beton Pelat Lantai

$$\begin{aligned} \text{Volume pelat lantai per m}^2 &= \text{luas pelat lantai} \times \text{tebal lantai} \\ &= 1 \text{ m} \times 1 \text{ m} \times 0,15 \text{ m} \\ &= 0,15 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

Tabel 4.6 Rekapitulasi Kebutuhan Bahan Pelat Lantai

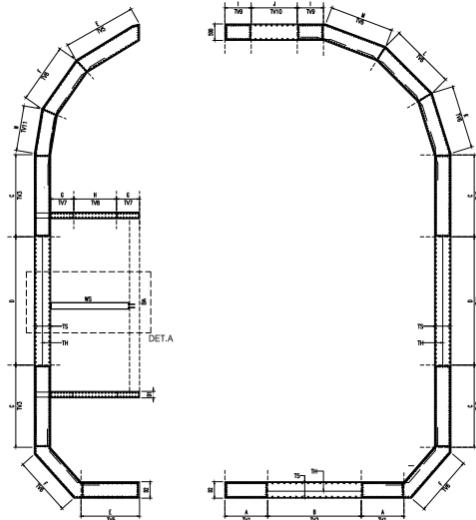
Pekerjaan Pelat Lantai			
Lantai	Tulangan (kg)	Beton (m3)	Bekisting (m2)
B1- B3	1825.292	1492.56	505.515
LG- UG	2123.908	2171.2	489.375

4.3.1.7 Perhitungan Volume *Shear Wall*

Contoh perhitungan volume *shearwall* dilakukan pada lantai 2. Perhitungan dilakukan pada volume tulangan, beton dan bekisting.

1. Perhitungan Volume Pembesian *Shearwall*

Detail penulangan pada *shearwall* 2 dapat dilihat pada Gambar 4.32.

**Gambar 4.17 Detail Tulangan *Shearwall* 1**

Berikut merupakan data teknis *shearwall* , contoh perhitungan dilakukan pada lantai B1 :

Dimensi shearwall	= 2826 mm x 500 mm
Tebal selimut beton	= 40 mm
Tinggi Shearwall	= 4500 mm
Kait sengkang	= 6D
Pembesian kolam	= Tulangan utama = 30D16 Tulangan sengkang = D10 - 150

- Tulangan Utama 30D16

$$\begin{aligned} \text{Berat tulangan D16} &= \frac{1}{4} \times \pi \times 0.016^2 \times 7850 \text{ kg/m}^3 \\ &= 1,578 \text{ kg/m} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{Vol. tulangan Utama} &= \text{berat tul.} \times \text{t.kolom} \times \text{jumlah tul.} \\ &= 1,578 \text{ kg/m} \times 4,5 \text{ m} \times 30 \text{ bh} \\ &= 213,03 \text{ kg} \end{aligned}$$

- Tulangan Sengkang

$$\begin{aligned} \text{P. sengkang} &= ((B-2\text{sel.beton})+(H-2 \text{ sel.beton})*2)+(5*2,5D)+(2*6D) \\ &= ((4,5- (2*0,04))+(0,5- (2*0,03))*2)+(5*2,5*0,01)+(2*6*0,01) \\ &= 5,045 \text{ m} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{Berat tul. D12} &= \frac{1}{4} \times \pi \times D^2 \\ &= \frac{1}{4} \times \pi \times 0,010^2 \times 7850 \text{ kg/m}^3 \\ &= 0,616 \text{ kg/m} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{Jumlah Sengkang} &= \frac{\text{Tinggi kolom}}{\text{jarak sengkang}} + 1 \\ &= \frac{4,5}{0,15} + 1 \\ &= 31 \text{ buah} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{Vol. tulangan sengkang} &= \text{berat tul.} \times \text{panjang tul} \times \text{jumlah tul.} \\ &= 0,616 \text{ kg/m} \times 5,045 \text{ m} \times 31 \text{ bh} \\ &= 96,339 \text{ kg} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{Vol.total} &= \text{vol tulangan utama} + \text{vol tulangan sengkang} \\
 &= 213,03 + 96,339 \\
 &= 309,369 \text{ kg}
 \end{aligned}$$

2. Perhitungan Volume Bekisting *Shearwall*

$$\begin{aligned}
 \text{Tinggi kolom} &= 4,5 \text{ m} \\
 \text{Panjang} &= 2,8 \text{ m} \\
 \text{Lebar} &= 0,5 \text{ m} \\
 \text{Bekisting} &= (\text{p} \times \text{t} \times \text{jumlah sisi yang sama}) + (\text{l} \times \text{t}) \\
 &= (2,8 \text{ m} \times 4,5 \text{ m} \times 2 \text{ bh}) + (0,4 \times 4,5) \\
 &= 27 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

3. Perhitungan Volume Beton *Shearwall*

Volume beton *shearwall* 1

Dimensi : $h = 400 \text{ mm}$, $b = 2250 \text{ mm}$, $t = 3600 \text{ mm}$

$$\begin{aligned}
 \text{Luas penampang} &= b \times h \\
 &= 0,4 \text{ m} \times 2,25 \text{ m} = 0,9 \text{ m}^2 \\
 \text{Tinggi } \textit{shearwall} &= 3,6 \text{ m} \\
 \text{Volume } \textit{shearwall} &= L \cdot \text{penampang} \times p. \text{ kolom} \\
 &= 0,9 \text{ m}^2 \times 3,6 \text{ m} \\
 &= 3,24 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

Pada Tabel 4.7 dapat dilihat volume pekerjaan kolom dan *shearwall*.

Tabel 4.7 Rekapitulasi Kebutuhan Bahan Shear Wall

Uraian Pekerjaan	Tinggi	Volume		
		Tulangan	Beton	Bekisting
	M	kg	m ³	m ²
Shearwall 1	3,6	13357,23627	95,904	514,08
	4,8	593,4628355	10,656	228,48
	3,2	11845,48169	63,936	456,96
Shearwall 2	3,6	4439,434174	19,44	105,84
	4,8	1971,812728	8,64	47,04
	3,2	3930,879359	12,96	92,16

4.3.2 Perhitungan Volume Konstruksi *Top-down*

Pada konstruksi metode *top down* terdapat beberapa item pekerjaan yang sama seperti pada metode konstruksi *bottom up* sehingga tidak dihitung lagi volume pekerjaan. Item pekerjaan yang sama yaitu:

1. Pekerjaan Balok, Pelat Lantai Struktur Basemen dan Atas
- Item pekerjaan yang dihitung pada metode *top-down* yaitu :
1. Pekerjaan *King Post*
 2. Pekerjaan *Limestone*

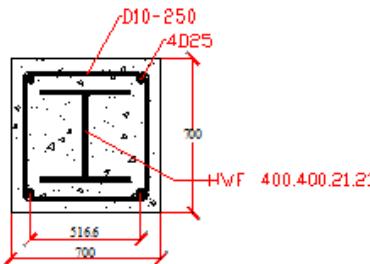
1. Pekerjaan *Bored pile* dan *King Post*

Pada pekerjaan *bored pile* untuk metode konstruksi *top-down* perhitungan tulangan hanya sampai kedalaman 4,5 m. Dari perhitungan kebutuhan beton dan tulangan pada metode konstruksi *bottom-up* di dapat :

Kebutuhan beton dan tulangan per m' adalah :

$$\text{Beton} = 2,52 \text{ m}^3 \quad (\text{a})$$

$$\text{Tulangan} = 79,99 \text{ kg} \quad (\text{b})$$



Gambar 4.18 Detail *King Post* dan Kolom

Perhitungan Volume *King Post*

IWF 400 x 400 x 21 x 21

Berat Profil = 197 kg/m (Tabel profil konstruksi baja)

Panjang *King Post*= 9,9 m

Berat 1 *King Post*= $197 \text{ kg/m} \times 9,9 \text{ m} = 1950,3 \text{ kg}$

Total kebutuhan *King Post* :

= Jumlah *King Post* x Berat 1 *King Post*

= 56 titik x 1950,3 kg = 109,2618 kg

4.4 Analisis Harga Satuan

Pada Penelitian ini Analisis Harga Satuan (AHS) yang digunakan disesuaikan dengan produktivitas alat dan jumlah pekerja yang terdapat pada HSPK 2017 Surabaya. Perhitungan AHS dihitung berdasarkan kebutuhan alat, pekerja dan material yang dibutuhkan. Berikut merupakan contoh analisis harga satuan pada pekerjaan penulangan dan untuk AHS pekerjaan lainnya dapat dilihat pada lampiran.

1 kg penulangan kolom

Produktivitas (Qt) : 143 kg/org/hari

Jam kerja (Tk) : 8 jam kerja

Jumlah Pekerja : 7 orang

Contoh analisis harga satuan dapat dilihat pada tabel 4.8

Tabel 4.8 Analisis Harga Satuan Penulangan

Pekerjaan Pembesian dengan besi beton (polos/ulir)		kg		
Upah:				
Mandor	0.0004	O.H	163000	65.2
Kepala Tukang Besi	0.0007	O.H	153000	107.1
Tukang Besi	0.007	O.H	126000	882
Pembantu Tukang	0.007	O.H	115000	805
			Jumlah:	1859.3
Bahan:				
Besi Beton (polos) dia 6mm	1.05	Kg	13000	13650
Kawat Beton	0.015	Kg	26500	397.5
			Jumlah:	14047.5
			Nilai HSPK :	15906.8

4.5 **Analisis Waktu**

Perhitungan durasi pekerjaan dilakukan untuk mengetahui waktu yang dibutuhkan untuk menyelesaikan pekerjaan tersebut. Perhitungan waktu dilakukan dengan menggunakan *microsoft project* untuk memudahkan membuat *sequencing* pekerjaan.

Durasi pekerjaan dihitung berdasarkan produktivitas alat, produktivitas pekerja, jumlah pekerja dan volume pekerjaan. Berikut merupakan perhitungan produktivitas alat berat yang digunakan pada pekerjaan pembangunan basemen .

1. Excavator PC-200

- Kapasitas bucket : 0,8 m³
- Kedalaman galian rata² : 11,2 m
- Jenis tanah : *bank clay*
- Kondisi alat : Baik sekali
- Kondisi operator : Baik
- Faktor bucket : 100% (Tabel 2.6)
- Efisiensi kerja : 0,83
- Jam kerja efektif (Tk) : 8 jam
- Waktu siklus (cm) : 22 dtk

$$\begin{aligned}\text{Produksi per jam} &= Q_1 = \frac{q \times 3600 \times E}{cm} \\ &= \frac{0,8 \times 1 \times 3600 \times 0,83}{22} \\ &= 108,65 \text{ m}^3/\text{jam}\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\text{Produksi per hari} &= Tk \times Q_1 \\ &= 8 \text{ jam} \times 108,65 \text{ m}^3/\text{jam} \\ &= 869,2 \text{ m}^3/\text{hari}\end{aligned}$$

2. Dumptruck

Kapasitas dump truck (C) : 6 m^3

Faktor efisiensi alat : 0,83

Faktor bucket : 0,8

Kecepatan angkut (V_1) : 20 km/jam (333,33 m/menit)

Kecepatan kembali (V_2) : 40 km/jam (666,67 m/menit)

Jarak angkut (D) : 5 km (5000 m)

Faktor efisiensi operator : baik ~ 0,9

Perhitungan waktu siklus

$$\begin{aligned}- \text{ Waktu pengangkutan} &= \frac{D}{V_1} = \frac{5000}{333,33} = 15 \text{ menit}\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}- \text{ Waktu kembali} &= \frac{D}{V_2} = \frac{5000}{666,67} = 7,5 \text{ menit}\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}- \text{ Waktu pemuatan} &= \frac{cd}{q_1} \times k \times cml \\ &= \frac{6}{0,8} \times 0,83 \times (22,5/60) \\ &= 2,33 \text{ menit}\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}- \text{ Waktu menumpah} &= 0,8 \text{ menit (asumsi)}\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}- \text{ Waktu menunggu} &= 1,8 \text{ menit (asumsi)}\end{aligned}$$

$$\text{Waktu siklus} = 15 + 7,5 + 2,33 + 0,8 + 1,8 = 27,43 \text{ menit}$$

$$\begin{aligned}\text{Produksi per jam} &= Q = \frac{q \times 3600 \times E}{cm} \\ &= \frac{6 \times 0,83 \times 60}{27,43} = 10,89 \text{ m}^3/\text{jam}\end{aligned}$$

$$\text{Produksi per hari} = 8 \text{ jam} \times 10,89 \text{ m}^3/\text{jam}$$

$$= 87,12 \text{ m}^3$$

Jumlah kebutuhan *dumptruck* disesuaikan dengan volume pekerjaan.

3. Pengecoran dengan *concrete pump*

Kapasitas truck mixer (Vt) : 7 m³

Faktor efisiensi alat (fa) : 0,83

Jam efektif : 8 jam

Waktu siklus *concrete pump*

Waktu siklus : 20 menit

$$\text{Produktivitas } \textit{concrete pump} = Vt \times fa \times \frac{60}{TS}$$

$$= 7 \times 0,83 \times \frac{60}{20}$$

$$= 17,43 \text{ m}^3/\text{jam}$$

$$\begin{aligned} \text{Produktivitas concrete pump/hari} &= 17,43 \text{ m}^3/\text{jam} \times 8 \text{ jam} \\ &= 139,44 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

4.5.1 Pekerjaan Secant pile

Pada pekerjaan ini digunakan alat bantu mesin bor. Produktivitas mesin bor didapatkan dari hasil wawancara dengan pihak pelaksana.

Produktivitas mesin bor (a) : 13,02 m'/jam = 130.2 m'/hari

Produktifitas alat cor (b) : 17,43 m³/jam = 139,44 m³/hari

Produktivitas pembesian (c) : 143 kg/org/hari

: 7952 kg/grup/hari
(7 pekerja : 8 grup)

Waktu kerja efektif : 10 jam/hari

Kedalaman pengeboran : 26 m

Berikut merupakan contoh perhitungan durasi pekerjaan *secant pile*.

$$\text{Durasi secant pile} = \frac{4652 \text{ m}}{130,2 \text{ m}'/\text{hari}} = 36 \text{ hari}$$

Perhitungan durasi pekerjaan *secant pile* yang terdiri dari pekerjaan pengeboran, pembesian dan pengecoran dapat dilihat pada Tabel 4.9

Tabel 4.9 Durasi Pekerjaan *Secant pile*

Pekerjaan Secant Pile	Kedalaman (m)	Volume Pengeboran (m ³)	Produktivitas Pengeboran (hari)	Pengeboran (m ³)	Volume Cor (m ³)	Produktivitas Pengecoran (hari)	Pengecoran (hari)	Volume Tulangan kg	Produktivitas kg/hari	Pembesian hari
Jumlah Pile										
Tiang Bentonite	178	26	4628	157,44	29	1307,8728	139,44	9.379466437	-	-
Tiang Beton Bertulang	246	26	6396	157,44	40,625	5020,86	139,44	36.00731497	281884,5229	7952,354482549

Pekerjaan *secant pile* dimulai dari pekerjaan pengeboran tiang bentonite. Kemudian dilanjutkan dengan pekerjaan tiang beton bertulang.

4.5.2 Pekerjaan *Bored pile*

Tahapan pekerjaan *bored pile* yakni dimulai dari pekerjaan penggalian, pembesian dan pekerjaan pengecoran. Produktivitas alat bor dan produktivitas pembesian didapatkan dari hasil wawancara dengan pelaksana lapangan.

Produktivitas mesin bor (a)	: 13,04 m'/jam = 130,2 m'/hari
Produktifitas alat cor (b)	: 17,43 m ³ /jam = 139,44 m ³ /hari
Produktivitas pembesian (c)	: 143 kg/org/hari
	: 7952 kg/grup/hari
	(7 pekerja : 8 grup)
Waktu kerja efektif	: 10 jam/hari

$$\begin{aligned}
 \text{Durasi pengeboran 1 bored pile} &= \frac{\text{Kedalaman pengeboran}}{\text{produktivitas mesin bor}} \\
 &= \frac{55}{13,04} \\
 &= 4,21 \text{ jam/tiang}
 \end{aligned}$$

Dari perhitungan diatas untuk menyelesaikan 1 pengeboran *bored pile* dibutuhkan waktu 4,21 jam/tiang. Dalam 1 hari kerja mampu melakukan pengeboran sebanyak 3 titik *bored pile*, dengan kedalaman pertitik 55 m. Berikut merupakan contoh perhitungan durasi pengeboran *bored pile* P2.

$$\text{Durasi pengeboran } \textit{bored pile} = \frac{963 \text{ m}}{130,2 \text{ m}'/\text{hari}} = 7 \text{ hari}$$

Untuk durasi pekerjaan *bored pile* dapat dilihat pada Tabel 4.10

Tabel 4.10 Durasi Pekerjaan *Bored pile*

Pekerjaan Bored Pile Bottom Up		Jumlah Pile	Kedalaman	Volume Pengeboran	Produktivitas Pengeboran	Pengeboran	Volume Cor	Produktivitas Pengecoran	Pengecoran	Volume Tulangan	Produktivitas	Pembesian
		(m)	(m)	m/hari	(hari)	(m ³)			(hari)	kg	kg/hari	hari
		(a)	(b)				(3) = (2)/(a)	-4	(5) = (4)/(b)			
P1		132	55,5	7326	157,44	45.5320122	8285,510801	139,44	59.4198995	372646,7478	7952	46.8620156
P2		18	53,5	963	157,44	6.116615854	1089,127341	139,44	7.810723904	51141,45599	7952	6.43126962
P3		13	39,8	517,4	157,44	3.286331801	406,3650097	139,44	2.91426427	29564,27805	7952	3.71784181
P4		18	53,5	963	157,44	6.116615854	1331,1556393	139,44	9.546440327	62003,36807	7952	7.79720423
				9769,4		62	1112,15879		79,6913281	515355,8499		64.8038312

4.5.3 Pekerjaan Galian Basemen

Pada pekerjaan penggalian basemen digunakan alat berat *excavator* dan *dump truck*. Pada pekerjaan ini alat berat yang digunakan yakni *excavator* PC-60, *excavator* PC-200 dan *dumptruck*. Perhitungan produktivitas yang telah dilakukan sebelumnya sehingga dapat diketahui durasi pekerjaannya. Berikut merupakan perhitungan durasi galian basemen :

Data teknis :

Produktivitas :

$$\begin{aligned} \text{excavator PC-200} &= 1360 \text{ m}^3/\text{hari} \\ \text{dumptruck} &= 87,12 \text{ m}^3/\text{hari/alat} \end{aligned}$$

Jam kerja : 10 jam/hari

1 bulan : 30 hari kerja

$$\begin{aligned} \text{Perhitungan durasi penggalian} &= \frac{\text{Volume galian}}{\text{Produktivitas excavator per hari}} \\ &= \frac{29862,52}{1360} = 21,95 \text{ hari} \end{aligned}$$

Durasi pekerjaan penggalian basemen dapat dilihat pada Tabel 4.11

Tabel 4.11 Durasi Pekerjaan Galian basemen

Uraian	Luas m ²	Kedalaman M	Volume m ³	Produktivitas m ³ /jam	Durasi hari
Zona 1	377,65	3,5	1321,775	272	5
Zona 2	539,6	3,5	1888,6	272	7
Zona 3	407,63	3,5	1426,705	272	5
Zona 4	402,53	3,5	1408,855	272	5
Zona 5	481,57	3,5	1685,495	272	6
Zona 6	370,24	3,5	1295,84	272	5

Jadi total durasi pekerjaan galian adalah 47 hari dengan durasi jam kerja 10 jam/hari. Kebutuhan dump truck pada setiap pekerjaan penggalian dengan menggunakan excavator PC 200 yaitu :

$$\begin{aligned} \text{Jumlah dump truck} &= \frac{\text{Produktivitas excavator per hari}}{\text{Produktivitas dump truck per hari}} \\ &= \frac{790,40}{87,12} = 9 \text{ unit/hari} \end{aligned}$$

4.5.4 Pekerjaan Kolom dan *Shearwall*

Pada pekerjaan kolom dilakukan beberapa tahapan perkerjaan. Dimulai dari pemasangan tulangan, bekisting dan pengecoran. Untuk mengetahui durasi pekerjaan kolom, diperlukan perhitungan durasi per item pekerjaan sebagai berikut:

1. Durasi Pembesian Kolom dan *Shearwall*

Pada perhitungan durasi perlu diketahui produktivitas pekerjanya. Pada pekerjaan pembesian kolom diketahui bahwa produktivitas tukang besi per harinya adalah 180 kg/org/hari. Produktivitas pekerja diketahui dengan menggunakan HSPK Surabaya 2017.

Volume pekerjaan	= 4265 kg
1 group	= 7 pekerja
Produktivitas per group	= (7 x 143 kg/org/hari)
	= 994 kg/grup/hari
Kebutuhan tenaga kerja	= 4 grup
Durasi	= $\frac{4265}{3976} = 1,07$ hari

2. Durasi Pemasangan Bekisting

Produktivitas pekerja adalah $3 \text{ m}^2/\text{org/hari}$ (produktivitas tukang diketahui melalui HSPK 2017 Surabaya).

$$\text{Volume pekerjaan} = 104,4 \text{ m}^2$$

$$1 \text{ group} = 6 \text{ pekerja}$$

$$\begin{aligned} \text{Produktivitas per group} &= (3 \times 6 \text{ m}^2/\text{org/hari}) \\ &= 18 \text{ m}^2/\text{grup/hari} \end{aligned}$$

$$\text{Kebutuhan tenaga kerja} = 2 \text{ grup}$$

$$\text{Durasi} = \frac{104,4}{18 \times 2} = 2,9 \text{ hari}$$

3. Durasi Pengecoran Kolom

Pengecoran kolom menggunakan alat bantu yang berupa *concrete bucket* dan *tower crane*. Untuk mengetahui waktu yang dibutuhkan dalam pengecoran kolom, maka yang perlu diketahui adalah sebagai berikut :

$$\text{Volume pekerjaan} = 1,44 \text{ m}^3$$

$$\text{Kapasitas bucket} = 1 \text{ m}^3$$

diperlukan pengangkutan sebanyak = 2 kali dalam satu kolom

Dari hasil perhitungan waktu siklus pengecoran menggunakan tower crane = 13,27 menit

Jadi total waktu pengecoran = 2 kali x 13,27 menit = 26,54 jam

4.5.5 Pekerjaan Pelat Lantai

Tahapan pekerjaan pelat lantai dimulai dengan pekerjaan pemasangan bekisting dan pengecoran. Berikut merupakan perhitungan durasi yang dibutuhkan :

1. Durasi Pembesian Pelat Lantai

Produktivitas pekerjaan 144 kg/org/hari (berdasarkan HSPK 2017 Surabaya)

$$\text{Volume pekerjaan} = 301,96 \text{ kg}$$

$$1 \text{ group} = 7 \text{ pekerja}$$

$$\begin{aligned}\text{Produktivitas per group} &= (7 \times 143 \text{ kg/org/hari}) \\ &= 994 \text{ kg/grup/hari}\end{aligned}$$

$$\text{Kebutuhan tenaga kerja} = 1 \text{ grup}$$

$$\text{Durasi} = \frac{301,96}{994} = 0,303 \text{ hari}$$

2. Durasi Pemasangan Bekisting

Produktivitas pekerja 3 m²/org/hari (Berdasarkan HSPK 2017 Surabaya)

$$\text{Volume pekerjaan} = 304 \text{ m}^2$$

$$1 \text{ group} = 6 \text{ pekerja}$$

$$\begin{aligned}\text{Produktivitas per group} &= (6 \times 3 \text{ m}^2/\text{org/hari}) \\ &= 18 \text{ m}^2/\text{grup/hari}\end{aligned}$$

$$\text{Kebutuhan tenaga kerja} = 4 \text{ grup}$$

$$\text{Durasi} = \frac{304}{18 \times 4} = 4,22 \text{ hari}$$

3. Durasi Pengecoran

Pada pekerjaan pengecoran balok dan pelat lantai alat bantu pengecoran digunakan concrete pump.

$$\text{Volume pekerjaan} = 40,06 \text{ m}^3$$

$$\text{Kapasitas truck mixer} = 7 \text{ m}^3 \text{ (hasil wawancara)}$$

$$\text{Waktu kerja efektif} = 8 \text{ jam kerja}$$

$$\text{Produktivitas concrete pump} = 139,44 \text{ m}^3/\text{hari}$$

$$\text{Durasi pengecoran} = \frac{40,06}{139,44} = 0,287 \text{ hari}$$

4.6 Analisis Perbandingan

Setelah dilakukan perhitungan dari segi biaya dan waktu maka selanjutnya adalah membandingkan hasil dari kedua metode tersebut. Berikut adalah hasil perhitungan metode *bottom-up* dan metode *top-down*

4.6.1 Metode Bottom-up

Dari hasil perhitungan analisis biaya dan analisis waktu maka didapatkan untuk metode *bottom-up* dengan total biaya Rp. 81.700.376.112 dengan total durasi 694 hari, untuk rincian dari biaya dan waktu dapat dilihat pada lampiran

4.6.2 Metode Top-down

Dari hasil perhitungan analisis biaya dan analisis waktu maka didapatkan untuk metode *Top-down* dengan total biaya Rp. 82.368.467.358 dengan total durasi 644 hari, untuk rincian dari biaya dan waktu dapat dilihat pada lampiran.

“Halaman ini sengaja dikosongkan”

BAB V

PENUTUP

5.1 Kesimpulan

Dari hasil analisa dua metode yaitu *bottom-up* dengan *top-down* didapatkan hasil kesimpulan sebagai berikut :

1. Metode konstruksi *top-down* membutuhkan ketelitian dan kompetensi khusus dalam pelaksanaan diperlukan pendetailan dalam setiap tahapan pelaksanannya.
2. Biaya pelaksanaan metode *top-down* lebih mahal dibandingkan dengan metode *bottom-up* karena pada metode *top down* terdapat penambahan material yaitu *king post*, yang menyebabkan biaya material dan upah meningkat.
3. Metode *bottom-up* membutuhkan biaya sebesar Rp.81,700,376,112. dengan total durasi 694 dan metode *top-down* membutuhkan total biaya Rp.82,638,143,726 dengan total durasi 644 hari

5.2 Saran

1. Pelaksanaan metode *top-down* sangat dimungkinkan untuk dilaksanakan, namun membutuhkan ketelitian dan keahlian dalam proses pelaksanaan.
2. Perlunya pengembangan teknologi dan riset tentang *top-down* serta memasyarakatkan tentang penggunaan metode *top-down* pada jasa konstruksi di Indonesia.

“Halaman ini sengaja dikosongkan”

DAFTAR PUSTAKA

- Departemen Pekerjaan Umum. 2013. Pedoman Analisis Harga Satuan Pekerjaan (AHSP) Bidang Pekerjaan Umum. Bandung: Kementerian Pekerjaan Umum
- Mistra, 2012 Struktur dan Konstruksi Bangunan Tinggi Sistem Top and Down. Bogor : Griya Kreasi
- Santosa Budi, 2008 Manajemen Proyek Konsep & Implementasi. Yogyakarta : Graha Ilmu
- Soeharto Iman, 2008 Manajemen Proyek dari Konseptual Sampai Operasional . Jakarta : IKAPI
- Suloko,2008 “Pemilihan dan Optimasi Metode Konstruksi Bottom-Up pada Pembangunan Basement Bangunan Bertingkat di Jakarta Berbasis Expert Knowledge”

“Halaman ini sengaja dikosongkan”

ANALISA HARGA SATUAN PEKERJAAN

Pekerjaan Beton K-300		m3		
Upah:				
Mandor	0.083	O.H	163000	13529
Kepala Tukang Batu	0.028	O.H	153000	4284
Tukang batu	0.275	O.H	126000	34650
Pembantu Tukang	1.65	O.H	115000	189750
			Jumlah:	242213
Bahan:				
Semen portland (40kg)	10.325	Zak	61300	632922.5
Pasir Beton	0.425625	m3	260000	110662.5
Batu Pecah Mesin 1/2 cm	0.537368	m3	395200	212368
Air (biaya air tawar)	215	Liter	6	1290
			Jumlah:	957243
			Nilai HSPK :	1199456

Pekerjaan Bekisting Balok		m2		
Upah:				
Mandor	0.033	O.H	163000	4075.5
Kepala Tukang kayu	0.033	O.H	153000	3745.5
Tukang Kayu	0.33	O.H	126000	35805
Pembantu Tukang	0.66	O.H	115000	68310
			Jumlah:	111936
Bahan:				
Kayu meranti bekisting	0.04	m3	3484400	139376
Paku Usuk	0.4	Kg	15600	6240
Minyak Bekisting	0.2	ltr	30100	6020
Kayu meranti Balok 4/6, 5/7	0.018	m3	4899900	88198.2
plywood uk. 122 x 2444 x 9 mm	0.35	lembar	128900	45115
			Jumlah:	284949.2
			Nilai HSPK :	396885.2

Pekerjaan Bekisting Kolom		m2		
Upah:				
Mandor	0.033	O.H	163000	5379
Kepala Tukang kayu	0.033	O.H	153000	5049
Tukang Kayu	0.33	O.H	126000	41580
Pembantu Tukang	0.66	O.H	115000	75900
			Jumlah:	127908
Bahan:				
Kayu meranti bekisting	0.04	m3	3484400	139376
Paku Usuk	0.4	Kg	15600	6240
Minyak Bekisting	0.2	ltr	30100	6020
Kayu meranti Balok 4/6, 5/7	0.015	m3	4899900	73498.5
plywood uk. 122 x 2444 x 9 mm	0.35	lembar	128900	45115
			Jumlah:	270249.5
			Nilai HSPK :	398157.5

Pekerjaan Pembesian dengan besi beton (polos/ulir)		kg		
<u>Upah:</u>				
Mandor	0.0004	O.H	163000	65.2
Kepala Tukang Besi	0.0007	O.H	153000	107.1
Tukang Besi	0.007	O.H	126000	882
Pembantu Tukang	0.007	O.H	115000	805
			Jumlah:	1859.3
<u>Bahan:</u>				
Besi Beton (polos) dia 6mm	1.05	Kg	13000	13650
Kawat Beton	0.015	Kg	26500	397.5
			Jumlah:	14047.5
			Nilai HSPK :	15906.8

Pekerjaan Bekisting Dinding		m2		
<u>Upah:</u>				
Mandor	0.0330	O.H	123500	4076
Kepala Tukang kayu	0.0330	O.H	113500	3746
Tukang Kayu	0.3300	O.H	108500	35805
Pembantu Tukang	0.6600	O.H	103500	68310
			Jumlah:	111936
<u>Bahan:</u>				
Kayu meranti bekisting	0.03	m3	2214900	66447
Paku Usuk	0.4	Kg	20100	8040
Minyak Bekisting	0.2	ltr	28700	5740
Kayu Kamper balok 3/5	0.02	m3	6029500	120590
Plywood tebal 9 mm	0.35	lembar	94900	33215
			Jumlah:	234032
			Nilai HSPK :	345968

Pekerjaan Pengeboran		m2		
Upah:				
Mandor	org/hari	0.0003	Rp119,500	Rp36
Operator	org/hari	0.0013	Rp125,000	Rp163
Tukang	org/hari	0.0125	Rp99,400	Rp1,243
		Jumlah		Rp1,441
Material				
Solar	ltr	0.685	Rp5,500	Rp3,768
Oli	ltr	0.4	Rp55,000	Rp22,000
		Jumlah		Rp25,768
Alat				
Bored Pile Machine	jam	0.01	Rp380,000	Rp3,800
		Jumlah		Rp3,800
		Nilai HSPK :		Rp31,008

Pekerjaan Bentonite		m3		
Tenaga Kerja				
Tukang	org/hari	0.3333	Rp99,400	Rp33,130
Mandor	org/hari	0.0333	Rp119,500	Rp3,979
		Jumlah		Rp37,109
Material				
Bentonite	m3	1.05	Rp87,000	Rp91,350
		Jumlah		Rp91,350
		Nilai HSPK :		Rp128,459

Pekerjaan Baja Profil		Kg		
Upah :				
tukang besi	org/hari	0.0022	Rp99,400	Rp219
Tuang Besi	org/hari	0.0011	Rp99,400	Rp109
Kepala Tukang Besi	org/hari	0.0001	Rp104,400	Rp10
Mandor	org/hari	0.0006	Rp119,500	Rp72
		Jumlah		Rp410
Material				
Baja Profil	kg	1.02	Rp18,700	Rp19,074
		Jumlah		Rp19,074
		Nilai HSPK		Rp19,484

Pekerjaan Beton K-350		m3		
Upah:				
Mandor	0.105	O.H	163000	17115
Kepala Tukang	0.035	O.H	153000	5355
Tukang	0.35	O.H	126000	44100
Pembantu	2.1	O.H	115000	241500
		Jumlah:		308070
Bahan:				
Semen pc (40kg)	10.325	Zak	61300	632922.5
Pasir Cor	0.4169	m3	260000	108394
Batu Pecah Mesin 1/2 cm	0.5263	m3	395200	207993.76
Biaya Air	215	Liter	6	1290
		Jumlah:		950600.26
		Nilai HSPK :		1258670.26

Pekerjaan Galian Tanah		m3		
Upah:				
Supir	OH	0.013	Rp99,400	Rp1,292
Operator Excavator	OH	0.0026	Rp125,000	Rp325
Mandor	OH	0.0005	Rp119,500	Rp60
		Jumlah		Rp1,677
Material				
Solar	ltr	0.685	Rp5,500	Rp3,768
Oli	ltr	0.4	Rp55,000	Rp22,000
		Jumlah		Rp25,768
Alat				
Excavator Pc-60	jam	0.021	Rp115,000	Rp2,415
Dumptruck	jam	0.104	Rp61,750	Rp6,422
		Jumlah		Rp8,837
		Nilai Hspk		Rp36,281

Pekerjaan Galian Tanah		m3		
Upah:				
Supir	org/hari	0.013	Rp99,400	Rp1,292
Operator Excavator	org/hari	0.0026	Rp125,000	Rp325
Mandor	org/hari	0.0005	Rp119,500	Rp60
		Jumlah		Rp1,677
Material				
Solar	ltr	0.685	Rp5,500	Rp3,768
Oli	ltr	0.4	Rp55,000	Rp22,000
		Jumlah		Rp25,768
Alat				
Excavator Pc-200	jam	0.001	Rp160,000	Rp160
Dumptruck	jam	0.104	Rp61,750	Rp6,422
		Jumlah		Rp6,582
		Nilai HSPK		Rp34,026

Perhitungan Durasi Proyek

Lantai	Zona	WBS	Volume	Satuan	produktivitas per grup	Jumlah grup	Durasi (hari)	Durasi		
Pekerjaan Kolom										
B1	1	-Pekerjaan beton	99.54	M3	14.5		3.0069375	4		
		-Pekerjaan besi	7244.4643	Kg	994	3	2.4293978	3		
		-Pekerjaan bekisting	116.2	Kg	18	3	2.1518519	3		
	2	Pekerjaan balok								
		- pekerjaan beton	8.4	M3	14.5		0.25375	1		
		-Pekerjaan besi	1342.3605	Kg	994	2	0.6752316	1		
	3	-Pekerjaan bekisting	58.1	Kg	18	3	1.0759259	2		
		Pekerjaan Pelat								
		- pekerjaan beton	63.076	M3	14.5		1.9054208	2		
		-Pekerjaan besi	528.99169	Kg	994	3	0.1773949	1		
		-Pekerjaan bekisting	315.38	Kg	18	5	3.5042222	4		
Pekerjaan Kolom										
B1	2	-Pekerjaan beton	79.3625	M3	14.5		2.3974089	3		
		-Pekerjaan besi	11656.681	Kg	994	6	1.9545073	2		
		-Pekerjaan bekisting	145.95	Kg	18	5	1.6216667	2		
	3	Pekerjaan balok								
		- pekerjaan beton	42.005	M3		1.268901042	2	2		
		-Pekerjaan besi	8721.2764	Kg		5	1.754783976	2		
	3	-Pekerjaan bekisting	286.65	Kg		6	2.654166667	3		
		Pekerjaan Pelat								
		- pekerjaan beton	45.248	M3	14.5		1.3668667	2		
		-Pekerjaan besi	301.9653	Kg	994	3	0.1012627	1		
		-Pekerjaan bekisting	304	Kg	18	6	2.8148148	3		
Pekerjaan Kolom										
B1	2	-Pekerjaan beton	64.89	M3	14.5		1.9602188	2		
		-Pekerjaan besi	4746.066	Kg	994	3	1.5915714	2		
		-Pekerjaan bekisting	84.7	Kg	18	3	1.5685185	2		
	3	Pekerjaan balok								
		- pekerjaan beton	16.56	M3			0.50025	1		
		-Pekerjaan besi	2814.2403	Kg		5	0.9437425	1		
	3	-Pekerjaan bekisting	95.6	Kg		6	3	1.7703704	2	
		Pekerjaan Pelat								
		- pekerjaan beton	8.96	M3	14.5		0.2706667	1		
		-Pekerjaan besi	81.68876	Kg	994	3	0.027394	1		
		-Pekerjaan bekisting	126.9	Kg	18	3	2.35	3		

Pekerjaan Kolom							
-Pekerjaan beton	99.54	M3	14.5		3.0069375	4	
-Pekerjaan besi	7244.4643	Kg	994	3	2.4293978	3	
-Pekerjaan bekisting	116.2	Kg	18	3	2.1518519	3	
Pekerjaan balok							
- pekerjaan beton	8.4	M3			0.25375	1	
-Pekerjaan besi	1342.3605	Kg	5	2	0.6752316	1	
-Pekerjaan bekisting	58.1	Kg	6	3	1.0759259	2	
Pekerjaan Kolom							
-Pekerjaan beton	52.29	M3	14.5		1.5795938	2	
-Pekerjaan besi	4090.0547	Kg	994	3	1.371581	2	
-Pekerjaan bekisting	177.1	Kg	18	3	3.2796296	4	
Pekerjaan balok							
- pekerjaan beton	6.87	M3			0.2075313	1	
-Pekerjaan besi	1570.2885	Kg	5	2	0.7898836	1	
-Pekerjaan bekisting	53.9	Kg	6	3	0.9981481	1	
Pekerjaan Kolom							
-Pekerjaan beton	34.02	M3	14.5		1.0276875	2	
-Pekerjaan besi	3244.0388	Kg	994	3	1.0878735	2	
-Pekerjaan bekisting	128.8	Kg	18	3	2.3851852	3	
Pekerjaan balok							
- pekerjaan beton	4.8	M3			0.145	1	
-Pekerjaan besi	834.80007	Kg	5	3	0.2799464	1	
-Pekerjaan bekisting	57.6	Kg	6	3	1.0666667	2	

Lantai	Zona	WBS	Volume	Satuan	produktivitas per grup	Jumlah grup	Durasi (hari)	Durasi
Pekerjaan Kolom								
B2	1	-Pekerjaan beton	109.552	M3	14.5		3.309383333	4
		-Pekerjaan besi	15045.58799	Kg	994	8	1.892050803	2
		-Pekerjaan bekisting	198.4	Kg	18	8	1.377777778	2
	1	Pekerjaan balok						
		- pekerjaan beton	40.582	M3	14.5		1.225914583	2
		-Pekerjaan besi	8066.282826	Kg	994	5	1.622994532	2
	1	-Pekerjaan bekisting	236.125	Kg	18	5	2.623611111	3
		Pekerjaan Pelat						
		- pekerjaan beton	63.076	M3	14.5		1.905420833	2
	B2	-Pekerjaan besi	528.9916911	Kg	994	3	0.177394933	1
		-Pekerjaan bekisting	315.38	Kg	18	5	3.504222222	4
	2	Pekerjaan Kolom						
		-Pekerjaan beton	72.56	M3	14.5		2.191916667	3
		-Pekerjaan besi	10664.21809	Kg	994	6	1.788098271	2
		-Pekerjaan bekisting	133.44	Kg	18	5	1.482666667	2
	2	Pekerjaan balok						
		- pekerjaan beton	42.005	M3			1.268901042	2
		-Pekerjaan besi	8721.27636	Kg	5	5	1.754783976	2
		-Pekerjaan bekisting	286.65	Kg	6	6	2.654166667	3
	2	Pekerjaan Pelat						
		- pekerjaan beton	45.248	M3	14.5		1.366866667	2
		-Pekerjaan besi	301.9652991	Kg	994	3	0.101262676	1
		-Pekerjaan bekisting	304	Kg	18	6	2.814814815	3
	3	Pekerjaan Kolom						
		-Pekerjaan beton	59.328	M3	14.5		1.7922	2
		-Pekerjaan besi	4345.955985	Kg	994	3	1.457396373	2
		-Pekerjaan bekisting	77.44	Kg	18	3	1.434074074	2
		Pekerjaan balok						
		- pekerjaan beton	16.56	M3			0.50025	1
		-Pekerjaan besi	2814.240269	Kg	5	3	0.943742545	1
		-Pekerjaan bekisting	95.6	Kg	6	3	1.77037037	2
		Pekerjaan Pelat						
		- pekerjaan beton	8.96	M3	14.5		0.270666667	1
		-Pekerjaan besi	81.68876032	Kg	994	3	0.02739395	1
		-Pekerjaan bekisting	126.9	Kg	18	3	2.35	3

		Pekerjaan Kolom							
B2	4	-Pekerjaan beton	91.008	M3	14.5		2.7492	3	
		-Pekerjaan besi	6634.210471	Kg	994	3	2.224752002	3	
		-Pekerjaan bekisting	106.24	Kg	18	3	1.967407407	2	
	5	Pekerjaan balok							
		- pekerjaan beton	8.4	M3	5	2	0.25375	1	
		-Pekerjaan besi	1342.360509	Kg	6	3	0.675231644	1	
	6	-Pekerjaan bekisting	58.1	Kg	18	3	1.075925926	2	
		Pekerjaan Kolom							
		-Pekerjaan beton	47.808	M3	14.5		1.4442	2	
		-Pekerjaan besi	3745.090812	Kg	994	3	1.255898998	2	
		-Pekerjaan bekisting	161.92	Kg	18	3	2.998518519	3	
		Pekerjaan balok							
		- pekerjaan beton	6.87	M3	5	2	0.20753125	1	
		-Pekerjaan besi	1570.28851	Kg	6	3	0.789883556	1	
		-Pekerjaan bekisting	53.9	Kg	18	3	0.998148148	1	
		Pekerjaan Kolom							
		-Pekerjaan beton	38.64	M3	14.5		1.16725	2	
		-Pekerjaan besi	5662.182289	Kg	994	3	1.898786817	2	
		-Pekerjaan bekisting	133.2	Kg	18	3	2.466666667	3	
		Pekerjaan balok							
		- pekerjaan beton	32.338	M3	5	3	0.976877083	1	
		-Pekerjaan besi	7091.99824	Kg	6	3	2.378269027	3	
		-Pekerjaan bekisting	214.24	Kg	18	3	3.967407407	4	
		Pekerjaan Kolom							
		-Pekerjaan beton	204.384	M3	14.5		6.1741	7	
		-Pekerjaan besi	37916.88474	Kg	994	2	19.07287965	20	
		-Pekerjaan bekisting	449.92	Kg	18	3	8.331851852	9	

Lantai	Zona	WBS	Volume	Satuan	produktivitas per grup	Jumlah grup	Durasi (hari)	Durasi
Pekerjaan Kolom								
GF	1	-Pekerjaan beton	123.27	M3	14.5		3.7237813	4
		-Pekerjaan besi	23010.772	Kg	994	7	3.3070958	4
		-Pekerjaan bekisting	290.4	Kg	18	5	3.2266667	4
	1	Pekerjaan balok						
		- pekerjaan beton	43.3715	M3	14.5		1.3101807	2
		-Pekerjaan besi	8306.4322	Kg	994	5	1.6713143	2
	1	-Pekerjaan bekisting	314.385	Kg	18	5	3.4931667	4
		Pekerjaan Pelat						
		- pekerjaan beton	160.14	M3	14.5		4.8375625	5
	2	-Pekerjaan besi	469.71037	Kg	994	2	0.2362728	1
		-Pekerjaan bekisting	595.6	Kg	18	7	4.7269841	5
		Pekerjaan Kolom						
		-Pekerjaan beton	123.03	M3	14.5		3.7165313	4
		-Pekerjaan besi	21422.843	Kg	994	7	3.0788794	4
		-Pekerjaan bekisting	247.8	Kg	18	6	2.2944444	3
		Pekerjaan balok						
		- pekerjaan beton	40.473	M3	14.5		1.2226219	2
		-Pekerjaan besi	9146.4198	Kg	994	5	1.8403259	2
		-Pekerjaan bekisting	276.85	Kg	18	6	2.5634259	3
	3	Pekerjaan Pelat						
		- pekerjaan beton	121.88	M3	14.5		3.6817917	4
		-Pekerjaan besi	306.33285	Kg	994	1	0.3081819	1
		-Pekerjaan bekisting	231.9	Kg	18	5	2.5766667	3
		Pekerjaan Kolom						
		-Pekerjaan beton	19.8	M3	14.5		0.598125	1
		-Pekerjaan besi	3727.1052	Kg	994	3	1.2498676	2
		-Pekerjaan bekisting	73.2	Kg	18	3	1.3555556	2
		Pekerjaan balok						
		- pekerjaan beton	24.331	M3	14.5		0.734999	1
		-Pekerjaan besi	7273.4396	Kg	994	5	1.4634687	2
		-Pekerjaan bekisting	202.41	Kg	18	5	2.249	3
		Pekerjaan Pelat						
		- pekerjaan beton	51.62	M3	14.5		1.5593542	2
		-Pekerjaan besi	285.91066	Kg	994	1	0.2876365	1
		-Pekerjaan bekisting	258.1	Kg	18	5	2.8677778	3

Pekerjaan Kolom							
-Pekerjaan beton	78.885	M3	14.5		2.3829844	3	
-Pekerjaan besi	14229.49	Kg	994	6	2.385897	3	
-Pekerjaan bekisting	255.6	Kg	18	5	2.84	3	
Pekerjaan balok							
- pekerjaan beton	53.3065	M3	14.5		1.6103005	2	
-Pekerjaan besi	12849.409	Kg	994	6	2.1544951	3	
-Pekerjaan bekisting	360.295	Kg	18	6	3.3360648	4	
Pekerjaan Pelat							
- pekerjaan beton	83.084	M3	14.5		2.5098292	3	
-Pekerjaan besi	408.4438	Kg	994	3	0.1369698	1	
-Pekerjaan bekisting	415.42	Kg	18	5	4.6157778	5	
Pekerjaan Kolom							
-Pekerjaan beton	40.845	M3	14.5		1.2338594	2	
-Pekerjaan besi	8530.1054	Kg	994	5	1.716319	2	
-Pekerjaan bekisting	92	Kg	18	5	1.0222222	2	
Pekerjaan balok							
- pekerjaan beton	35.8135	M3	14.5		1.0818661	2	
-Pekerjaan besi	7528.1068	Kg	994	5	1.5147096	2	
-Pekerjaan bekisting	229.445	Kg	18	5	2.5493889	3	
Pekerjaan Pelat							
- pekerjaan beton	58.36	M3	14.5		1.7629583	2	
-Pekerjaan besi	347.17723	Kg	994	3	0.1164243	1	
-Pekerjaan bekisting	291.8	Kg	18	5	3.2422222	4	
Pekerjaan Kolom							
-Pekerjaan beton	38.64	M3	14.5		1.16725	2	
-Pekerjaan besi	5662.1823	Kg	994	5	1.1392721	2	
-Pekerjaan bekisting	133.2	Kg	18	5	1.48	2	
Pekerjaan balok							
- pekerjaan beton	32.338	M3			0.9768771	1	
-Pekerjaan besi	7091.9982	Kg	5	5	1.4269614	2	
-Pekerjaan bekisting	214.24	Kg	6	5	2.3804444	3	
Pekerjaan Pelat							
- pekerjaan beton	68.2	M3	14.5		2.0602083	3	
-Pekerjaan besi	306.33285	Kg	994	3	0.1027273	1	
-Pekerjaan bekisting	341	Kg	18	5	3.7888889	4	

Lantai	Zona	WBS	Volume	Satuan	produktivitas per grup	Jumlah grup	Durasi (hari)	Durasi
Pekerjaan Kolom								
UG	1	-Pekerjaan beton	123.27	M3	14.5		3.7237813	4
		-Pekerjaan besi	23010.77234	Kg	994		2.8937088	3
		-Pekerjaan bekisting	432	Kg	18		3.4285714	4
	1	Pekerjaan balok						
		- pekerjaan beton	43.3715	M3	14.5		1.3101807	2
		-Pekerjaan besi	8306.432214	Kg	994		1.6713143	2
	1	-Pekerjaan bekisting	255.585	Kg	18		2.8398333	3
		Pekerjaan Pelat						
		- pekerjaan beton	160.14	M3	14.5		4.8375625	5
	UG	-Pekerjaan besi	469.7103718	Kg	994		0.2362728	1
		-Pekerjaan bekisting	595.6	Kg	18		3.3088889	4
	2	Pekerjaan Kolom						
		-Pekerjaan beton	30.66	M3	14.5		0.9261875	1
		-Pekerjaan besi	7005.075076	Kg	994		1.0067656	2
	2	-Pekerjaan bekisting	126	Kg	18		1.1666667	2
		Pekerjaan balok						
		- pekerjaan beton	30.213	M3	14.5		0.9126844	1
	2	-Pekerjaan besi	8834.170655	Kg	994		1.7774991	2
		-Pekerjaan bekisting	276.85	Kg	18		2.5634259	3
		Pekerjaan Pelat						
	UG	- pekerjaan beton	121.88	M3	14.5		3.6817917	4
		-Pekerjaan besi	306.3328512	Kg	994		0.3081819	1
		-Pekerjaan bekisting	231.9	Kg	18		2.5766667	3
	3	Pekerjaan Kolom						
		-Pekerjaan beton	69.345	M3	14.5		2.0947969	3
		-Pekerjaan besi	10479.25238	Kg	994		1.7570846	2
	3	-Pekerjaan bekisting	219.6	Kg	18		2.0333333	3
		Pekerjaan balok						
		- pekerjaan beton	35.294	M3	14.5		1.0661729	2
	3	-Pekerjaan besi	7212.224619	Kg	994		1.4511518	2
		-Pekerjaan bekisting	259.42	Kg	18		2.8824444	3
		Pekerjaan Pelat						
	3	- pekerjaan beton	36.134	M3	14.5		1.0915479	2
		-Pekerjaan besi	285.9106611	Kg	994		0.2876365	1
		-Pekerjaan bekisting	258.1	Kg	18		2.8677778	3

Pekerjaan Kolom							
-Pekerjaan beton	41.16	M3	14.5		0.9947		1
-Pekerjaan besi	7701.910485	Kg	994		4	1.9371002	2
-Pekerjaan bekisting	126	Kg	18		5	1.26	2
Pekerjaan balok							
- pekerjaan beton	45.398	M3	14.5		1.3713979		2
-Pekerjaan besi	8907.20773	Kg	994		6	1.4934956	2
-Pekerjaan bekisting	325.8	Kg	18		6	3.0166667	4
Pekerjaan Pelat							
- pekerjaan beton	58.1588	M3	14.5		1.7568804		2
-Pekerjaan besi	408.4438016	Kg	994		3	0.1369698	1
-Pekerjaan bekisting	415.42	Kg	18		7	2.9672857	3
Pekerjaan Kolom							
-Pekerjaan beton	32.46	M3	14.5		0.9805625		1
-Pekerjaan besi	7516.275651	Kg	994		5	1.5123291	2
-Pekerjaan bekisting	104.4	Kg	18		5	1.16	2
Pekerjaan balok							
- pekerjaan beton	38.2915	M3	14.5		1.1567224		2
-Pekerjaan besi	8047.405874	Kg	994		5	1.6191964	2
-Pekerjaan bekisting	256.025	Kg	18		5	2.8447222	3
Pekerjaan Pelat							
- pekerjaan beton	40.852	M3	14.5		1.2340708		2
-Pekerjaan besi	347.1772314	Kg	994		3	0.1164243	1
-Pekerjaan bekisting	291.8	Kg	18		5	3.2422222	4
Pekerjaan Kolom							
-Pekerjaan beton	8.82	M3	14.5		0.2664375		1
-Pekerjaan besi	1650.40939	Kg	994		2	0.8301858	1
-Pekerjaan bekisting	33.6	Kg	18		2	0.9333333	1
Pekerjaan balok							
- pekerjaan beton	23.262	M3			0.7027063		1
-Pekerjaan besi	4605.983434	Kg	5		5	0.9267572	1
-Pekerjaan bekisting	178.66	Kg	6		5	1.9851111	2
Pekerjaan Pelat							
- pekerjaan beton	47.74	M3	14.5		1.4421458		2
-Pekerjaan besi	306.3328512	Kg	994		3	0.1027273	1
-Pekerjaan bekisting	341	Kg	18		5	3.7888889	4

	Pekerjaan Bored Pile Bottom Up										
	Jumlah Pile	Kedalaman	Volume Pengeboran	Produktivitas Pengeboran	Volume Cor	Produktivitas Pengecoran	Pengecoran	Volume Tulangan	Produktivitas Pembesian		
	(m)	(m)	m/hari	(hari)	(m³)		(hari)	kg	kg/hari	hari	
	(a)	(b)		(3) = (2)/(a)	-4	(5) = (4)/(b)	-6	(7)=(6)/(c)			
P1	132	55.5	7326	157.44	46.5320122	8285.510801	139.44	59.4198996	372646.7478	7952	46.86201557
P2	18	53.5	963	157.44	6.116615854	1089.127341	139.44	7.810723904	51141.45599	7952	6.431269616
P3	13	39.8	517.4	157.44	3.286331301	406.3650097	139.44	2.91426427	29564.27805	7952	3.717841807
P4	18	53.5	963	157.44	6.116615854	1331.155639	139.44	9.546440327	62003.36807	7952	7.797204235
Total			9769.4		62	11112.15879		79.6913281	515355.8499		64.80833122

Jumlah Pile	Pekerjaan Secant Pile									
	Kedalaman	Volume Pengeboran	Produktivitas	Pengeboran	Volume Cor	Produktivitas Pengecoran	Pengecoran	Volume Tulangan	Produktivitas Penulangan	Pembesian
	(m)	m		(hari)	(m³)		(hari)	kg	kg/hari	hari
Tiang Bentonite										
178	26	4628	157.44	29	1307.8728	139.44	9.379466437	-	-	-
								-	-	-
Tiang Beton Bertulang										
246	26	6396	157.44	40.625	5020.86	139.44	36.00731497	281884.5229	7952	35.44825489

Lantai	Zona	WBS	Volume	Satuan	Jumlah grup	Harga Satuan Pekerja (Rp)	Harga Total
Pekerjaan Kolom							
B1	1	-Pekerjaan beton	99.54	M3		308070	Rp 30,665,288
		-Pekerjaan besi	7244.464279	Kg	3	1859.3	Rp 40,408,897
		-Pekerjaan bekisting	116.2	Kg	3	127908	Rp 44,588,729
	1	Pekerjaan balok					
		- pekerjaan beton	8.4	M3		308070	Rp 2,587,788
		-Pekerjaan besi	1342.360509	Kg	2	1859.3	Rp 4,991,702
	1	-Pekerjaan bekisting	58.1	Kg	3	111936	Rp 19,510,445
		Pekerjaan Pelat					
		- pekerjaan beton	63.076	M3		308070	Rp 19,431,823
	B1	-Pekerjaan besi	528.9916911	Kg	3	1859.3	Rp 2,950,663
		-Pekerjaan bekisting	315.38	Kg	5	111936	Rp 176,511,878
	2	Pekerjaan Kolom					
		-Pekerjaan beton	79.3625	M3		308070	Rp 24,449,205
		-Pekerjaan besi	11656.6814	Kg	6	1859.3	Rp 130,039,606
		-Pekerjaan bekisting	145.95	Kg	5	127908	Rp 93,340,863
	2	Pekerjaan balok					
		- pekerjaan beton	42.005	M3		308070	Rp 12,940,480
		-Pekerjaan besi	8721.27636	Kg	5	1859.3	Rp 81,077,346
	2	-Pekerjaan bekisting	286.65	Kg	6	111936	Rp 192,518,726
		Pekerjaan Pelat					
		- pekerjaan beton	45.248	M3		308070	Rp 13,939,551
	B1	-Pekerjaan besi	301.9652991	Kg	3	1859.3	Rp 1,684,332
		-Pekerjaan bekisting	304	Kg	6	111936	Rp 204,171,264
	3	Pekerjaan Kolom					
		-Pekerjaan beton	64.89	M3		308070	Rp 19,990,662
		-Pekerjaan besi	4746.066049	Kg	3	1859.3	Rp 26,473,082
		-Pekerjaan bekisting	84.7	Kg	3	127908	Rp 32,501,423
	3	Pekerjaan balok					
		- pekerjaan beton	16.56	M3		308070	Rp 5,101,639
		-Pekerjaan besi	2814.240269	Kg	3	1859.3	Rp 15,697,551
	3	-Pekerjaan bekisting	95.6	Kg	3	111936	Rp 32,103,245
		Pekerjaan Pelat					
		- pekerjaan beton	8.96	M3		308070	Rp 2,760,307
	3	-Pekerjaan besi	81.68876032	Kg	3	1859.3	Rp 455,652
		-Pekerjaan bekisting	126.9	Kg	3	111936	Rp 42,614,035

Pekerjaan Kolom							
-Pekerjaan beton	99.54	M3			308070	Rp	30,665,288
-Pekerjaan besi	7244.464279	Kg		3	1859.3	Rp	40,408,897
-Pekerjaan bekisting	116.2	Kg		3	127908	Rp	44,588,729
Pekerjaan balok							
- pekerjaan beton	8.4	M3			308070	Rp	2,587,788
-Pekerjaan besi	1342.360509	Kg		2	1859.3	Rp	4,991,702
-Pekerjaan bekisting	58.1	Kg		3	111936	Rp	19,510,445
Pekerjaan Kolom							
-Pekerjaan beton	52.29	M3			308070	Rp	16,108,980
-Pekerjaan besi	4090.054673	Kg		3	1859.3	Rp	22,813,916
-Pekerjaan bekisting	177.1	Kg		3	127908	Rp	67,957,520
Pekerjaan balok							
- pekerjaan beton	6.87	M3			308070	Rp	2,116,441
-Pekerjaan besi	1570.28851	Kg		2	1859.3	Rp	5,839,275
-Pekerjaan bekisting	53.9	Kg		3	111936	Rp	18,100,051
Pekerjaan Kolom							
-Pekerjaan beton	34.02	M3			308070	Rp	10,480,541
-Pekerjaan besi	3244.038753	Kg		3	1859.3	Rp	18,094,924
-Pekerjaan bekisting	128.8	Kg		3	127908	Rp	49,423,651
Pekerjaan balok							
- pekerjaan beton	4.8	M3			308070	Rp	1,478,736
-Pekerjaan besi	834.8000744	Kg		3	1859.3	Rp	4,656,431
-Pekerjaan bekisting	57.6	Kg		3	111936	Rp	19,342,541
Harga Total						Rp	1,652,672,040

Lantai	Zona	WBS	Volume	Satuan	Jumlah grup	Harga Satuan (Rp)	Harga Total
Pekerjaan Kolom							
B2	1	-Pekerjaan beton	109.552	M3		308070	Rp 33,749,685
		-Pekerjaan besi	15045.58799	Kg	8	1859.3	Rp 223,794,094
		-Pekerjaan bekisting	198.4	Kg	8	127908	Rp 203,015,578
	2	Pekerjaan balok					
		- pekerjaan beton	40.582	M3		308070	Rp 12,502,097
		-Pekerjaan besi	8066.282826	Kg	5	1859.3	Rp 74,988,198
	3	-Pekerjaan bekisting	236.125	Kg	5	111936	Rp 132,154,440
		Pekerjaan Pelat					
		- pekerjaan beton	63.076	M3		308070	Rp 19,431,823
		-Pekerjaan besi	528.9916911	Kg	3	1859.3	Rp 2,950,663
		-Pekerjaan bekisting	315.38	Kg	5	111936	Rp 176,511,878
Pekerjaan Kolom							
B2	2	-Pekerjaan beton	72.56	M3		308070	Rp 22,353,559
		-Pekerjaan besi	10664.21809	Kg	6	1859.3	Rp 118,967,884
		-Pekerjaan bekisting	133.44	Kg	5	127908	Rp 85,340,218
	3	Pekerjaan balok					
		- pekerjaan beton	42.005	M3		308070	Rp 12,940,480
		-Pekerjaan besi	8721.27636	Kg	5	1859.3	Rp 81,077,346
		-Pekerjaan bekisting	286.65	Kg	6	111936	Rp 192,518,726
		Pekerjaan Pelat					
		- pekerjaan beton	45.248	M3		308070	Rp 13,939,551
		-Pekerjaan besi	301.9652991	Kg	3	1859.3	Rp 1,684,332
		-Pekerjaan bekisting	304	Kg	6	111936	Rp 204,171,264
Pekerjaan Kolom							
B2	1	-Pekerjaan beton	59.328	M3		308070	Rp 18,277,177
		-Pekerjaan besi	4345.955985	Kg	3	1859.3	Rp 24,241,308
		-Pekerjaan bekisting	77.44	Kg	3	127908	Rp 29,715,587
	2	Pekerjaan balok					
		- pekerjaan beton	16.56	M3		308070	Rp 5,101,639
		-Pekerjaan besi	2814.240269	Kg	3	1859.3	Rp 15,697,551
	3	-Pekerjaan bekisting	95.6	Kg	3	111936	Rp 32,103,245
		Pekerjaan Pelat					
		- pekerjaan beton	8.96	M3		308070	Rp 2,760,307
		-Pekerjaan besi	81.68876032	Kg	3	1859.3	Rp 455,652
		-Pekerjaan bekisting	126.9	Kg	3	111936	Rp 42,614,035

Pekerjaan Kolom							
	4	-Pekerjaan beton	91.008	M3		308070	Rp 28,036,835
		-Pekerjaan besi	6634.210471	Kg	3	1859.3	Rp 37,004,963
		-Pekerjaan bekisting	106.24	Kg	3	127908	Rp 40,766,838
Pekerjaan balok							
B2	5	- pekerjaan beton	8.4	M3		308070	Rp 2,587,788
		-Pekerjaan besi	1342.360509	Kg	2	1859.3	Rp 4,991,702
		-Pekerjaan bekisting	58.1	Kg	3	111936	Rp 19,510,445
Pekerjaan Kolom							
	6	-Pekerjaan beton	47.808	M3		308070	Rp 14,728,211
		-Pekerjaan besi	3745.090812	Kg	3	1859.3	Rp 20,889,742
		-Pekerjaan bekisting	161.92	Kg	3	127908	Rp 62,132,590
Pekerjaan balok							
		- pekerjaan beton	6.87	M3		308070	Rp 2,116,441
		-Pekerjaan besi	1570.28851	Kg	2	1859.3	Rp 5,839,275
		-Pekerjaan bekisting	53.9	Kg	3	111936	Rp 18,100,051
Pekerjaan Kolom							
B3		-Pekerjaan beton	38.64	M3		308070	Rp 11,903,825
		-Pekerjaan besi	5662.182289	Kg	3	1859.3	Rp 31,583,087
		-Pekerjaan bekisting	133.2	Kg	3	127908	Rp 51,112,037
Pekerjaan balok							
		- pekerjaan beton	32.338	M3		308070	Rp 9,962,368
		-Pekerjaan besi	7091.99824	Kg	3	1859.3	Rp 39,558,457
		-Pekerjaan bekisting	214.24	Kg	3	111936	Rp 71,943,506
Pekerjaan Kolom							
		-Pekerjaan beton	204.384	M3		308070	Rp 62,964,579
		-Pekerjaan besi	37916.88474	Kg	2	1859.3	Rp 140,997,728
		-Pekerjaan bekisting	449.92	Kg	3	127908	Rp 172,645,102
		Harga Total					Rp 376,607,409

Lantai	Zona	WBS	Volume	Satuan	Jumlah grup	Durasi (hari)	Durasi
Pekerjaan Kolom							
UG	1	-Pekerjaan beton	123.27	M3		308070	Rp 37,975,789
		-Pekerjaan besi	23010.77234	Kg	8	1859.3	Rp 342,271,432
		-Pekerjaan bekisting	432	Kg	7	127908	Rp 386,793,792
	2	Pekerjaan balok					
		- pekerjaan beton	43.3715	M3		308070	Rp 13,361,458
		-Pekerjaan besi	8306.432214	Kg	5	1859.3	Rp 77,220,747
	3	-Pekerjaan bekisting	255.585	Kg	5	111936	Rp 143,045,813
		Pekerjaan Pelat					
		- pekerjaan beton	160.14	M3		308070	Rp 49,334,330
	4	-Pekerjaan besi	469.7103718	Kg	2	1859.3	Rp 1,746,665
		-Pekerjaan bekisting	595.6	Kg	10	111936	Rp 666,690,816
		Pekerjaan Kolom					
UG	1	-Pekerjaan beton	30.66	M3		308070	Rp 9,445,426
		-Pekerjaan besi	7005.075076	Kg	7	1859.3	Rp 91,171,753
		-Pekerjaan bekisting	126	Kg	6	127908	Rp 96,698,448
	2	Pekerjaan balok					
		- pekerjaan beton	30.213	M3		308070	Rp 9,307,719
		-Pekerjaan besi	8834.170655	Kg	5	111936	Rp 4,944,308,632
	3	-Pekerjaan bekisting	276.85	Kg	6	127908	Rp 212,467,979
		Pekerjaan Pelat					
		- pekerjaan beton	121.88	M3		308070	Rp 37,547,572
	4	-Pekerjaan besi	306.3328512	Kg	1	1859.3	Rp 569,565
		-Pekerjaan bekisting	231.9	Kg	5	111936	Rp 129,789,792
		Pekerjaan Kolom					
UG	1	-Pekerjaan beton	69.345	M3		308070	Rp 21,363,114
		-Pekerjaan besi	10479.25238	Kg	6	1859.3	Rp 116,904,444
		-Pekerjaan bekisting	219.6	Kg	6	127908	Rp 168,531,581
	2	Pekerjaan balok					
		- pekerjaan beton	35.294	M3		308070	Rp 10,873,023
		-Pekerjaan besi	7212.224619	Kg	5	1859.3	Rp 67,048,446
	3	-Pekerjaan bekisting	259.42	Kg	5	111936	Rp 145,192,186
		Pekerjaan Pelat					
		- pekerjaan beton	36.134	M3		308070	Rp 11,131,801
	4	-Pekerjaan besi	285.9106611	Kg	1	1859.3	Rp 531,594
		-Pekerjaan bekisting	258.1	Kg	5	111936	Rp 144,453,408

Pekerjaan Kolom						
-Pekerjaan beton	41.16	M3		308070	Rp	12,680,161
-Pekerjaan besi	7701.910485	Kg	4	1859.3	Rp	57,280,649
-Pekerjaan bekisting	126	Kg	5	127908	Rp	80,582,040
Pekerjaan balok						
- pekerjaan beton	45.398	M3		308070	Rp	13,985,762
-Pekerjaan besi	8907.20773	Kg	6	1859.3	Rp	99,367,028
-Pekerjaan bekisting	325.8	Kg	6	111936	Rp	218,812,493
Pekerjaan Pelat						
- pekerjaan beton	58.1588	M3		308070	Rp	17,916,982
-Pekerjaan besi	408.4438016	Kg	3	1859.3	Rp	2,278,259
-Pekerjaan bekisting	415.42	Kg	7	111936	Rp	325,503,172
Pekerjaan Kolom						
-Pekerjaan beton	32.46	M3		308070	Rp	9,999,952
-Pekerjaan besi	7516.275651	Kg	5	1859.3	Rp	69,875,057
-Pekerjaan bekisting	104.4	Kg	5	127908	Rp	66,767,976
Pekerjaan balok						
- pekerjaan beton	38.2915	M3		308070	Rp	11,796,462
-Pekerjaan besi	8047.405874	Kg	5	1859.3	Rp	74,812,709
-Pekerjaan bekisting	256.025	Kg	5	111936	Rp	143,292,072
Pekerjaan Pelat						
- pekerjaan beton	40.852	M3		308070	Rp	12,585,276
-Pekerjaan besi	347.1772314	Kg	3	1859.3	Rp	1,936,520
-Pekerjaan bekisting	291.8	Kg	5	111936	Rp	163,314,624
Pekerjaan Kolom						
-Pekerjaan beton	8.82	M3		308070	Rp	2,717,177
-Pekerjaan besi	1650.40939	Kg	2	1859.3	Rp	6,137,212
-Pekerjaan bekisting	33.6	Kg	2	127908	Rp	8,595,418
Pekerjaan balok						
- pekerjaan beton	23.262	M3		308070	Rp	7,166,324
-Pekerjaan besi	4605.983434	Kg	5	1859.3	Rp	42,819,525
-Pekerjaan bekisting	178.66	Kg	5	111936	Rp	99,992,429
Pekerjaan Pelat						
- pekerjaan beton	47.74	M3		308070	Rp	14,707,262
-Pekerjaan besi	306.3328512	Kg	3	1859.3	Rp	1,708,694
-Pekerjaan bekisting	341	Kg	5	111936	Rp	190,850,880

Lantai	Zona	WBS	Volume	Satuan	Jumlah grup	Harga Satuan (Rp)	Harga Total
Pekerjaan Kolom							
GF	1	-Pekerjaan beton	123.27	M3		308070	Rp 37,975,789
		-Pekerjaan besi	23010.77234	Kg	7	1859.3	Rp 299,487,503
		-Pekerjaan bekisting	290.4	Kg	5	127908	Rp 185,722,416
	2	Pekerjaan balok					
		- pekerjaan beton	43.3715	M3		308070	Rp 13,361,458
		-Pekerjaan besi	8306.432214	Kg	5	1859.3	Rp 77,220,747
	3	-Pekerjaan bekisting	314.385	Kg	5	111936	Rp 175,954,997
		Pekerjaan Pelat					
		- pekerjaan beton	160.14	M3		308070	Rp 49,334,330
		-Pekerjaan besi	469.7103718	Kg	2	1859.3	Rp 1,746,665
		-Pekerjaan bekisting	595.6	Kg	7	111936	Rp 466,683,571
		Pekerjaan Kolom					
		-Pekerjaan beton	123.03	M3		308070	Rp 37,901,852
		-Pekerjaan besi	21422.84287	Kg	7	1859.3	Rp 278,820,442
		-Pekerjaan bekisting	247.8	Kg	6	127908	Rp 190,173,614
		Pekerjaan balok					
		- pekerjaan beton	40.473	M3		308070	Rp 12,468,517
		-Pekerjaan besi	9146.419825	Kg	5	1859.3	Rp 85,029,692
		-Pekerjaan bekisting	276.85	Kg	6	111936	Rp 185,936,890
		Pekerjaan Pelat					
		- pekerjaan beton	121.88	M3		308070	Rp 37,547,572
		-Pekerjaan besi	306.3328512	Kg	1	1859.3	Rp 569,565
		-Pekerjaan bekisting	231.9	Kg	5	111936	Rp 129,789,792
		Pekerjaan Kolom					
		-Pekerjaan beton	19.8	M3		308070	Rp 6,099,786
		-Pekerjaan besi	3727.105178	Kg	3	1859.3	Rp 20,789,420
		-Pekerjaan bekisting	73.2	Kg	3	127908	Rp 28,088,597
		Pekerjaan balok					
		- pekerjaan beton	24.331	M3		308070	Rp 7,495,651
		-Pekerjaan besi	7273.439621	Kg	5	1859.3	Rp 67,617,531
		-Pekerjaan bekisting	202.41	Kg	5	111936	Rp 113,284,829
		Pekerjaan Pelat					
		- pekerjaan beton	51.62	M3		308070	Rp 15,902,573
		-Pekerjaan besi	285.9106611	Kg	1	1859.3	Rp 531,594
		-Pekerjaan bekisting	258.1	Kg	5	111936	Rp 144,453,408

Pekerjaan Kolom						
-Pekerjaan beton	78.885	M3		308070	Rp	24,302,102
-Pekerjaan besi	14229.48955	Kg	6	1859.3	Rp	158,741,340
-Pekerjaan bekisting	255.6	Kg	5	127908	Rp	163,466,424
Pekerjaan balok						
- pekerjaan beton	53.3065	M3		308070	Rp	16,422,133
-Pekerjaan besi	12849.40889	Kg	6	1859.3	Rp	143,345,436
-Pekerjaan bekisting	360.295	Kg	6	111936	Rp	241,979,887
Pekerjaan Pelat						
- pekerjaan beton	83.084	M3		308070	Rp	25,595,688
-Pekerjaan besi	408.4438016	Kg	3	1859.3	Rp	2,278,259
-Pekerjaan bekisting	415.42	Kg	5	111936	Rp	232,502,266
Pekerjaan Kolom						
-Pekerjaan beton	40.845	M3		308070	Rp	12,583,119
-Pekerjaan besi	8530.105387	Kg	5	1859.3	Rp	79,300,125
-Pekerjaan bekisting	92	Kg	5	127908	Rp	58,837,680
Pekerjaan balok						
- pekerjaan beton	35.8135	M3		308070	Rp	11,033,065
-Pekerjaan besi	7528.106784	Kg	5	1859.3	Rp	69,985,045
-Pekerjaan bekisting	229.445	Kg	5	111936	Rp	128,415,778
Pekerjaan Pelat						
- pekerjaan beton	58.36	M3		308070	Rp	17,978,965
-Pekerjaan besi	347.1772314	Kg	3	1859.3	Rp	1,936,520
-Pekerjaan bekisting	291.8	Kg	5	111936	Rp	163,314,624
Pekerjaan Kolom						
-Pekerjaan beton	38.64	M3		308070	Rp	11,903,825
-Pekerjaan besi	5662.182289	Kg	5	1859.3	Rp	52,638,478
-Pekerjaan bekisting	133.2	Kg	5	127908	Rp	85,186,728
Pekerjaan balok						
- pekerjaan beton	32.338	M3		308070	Rp	9,962,368
-Pekerjaan besi	7091.99824	Kg	5	1859.3	Rp	65,930,762
-Pekerjaan bekisting	214.24	Kg	5	111936	Rp	119,905,843
Pekerjaan Pelat						
- pekerjaan beton	68.2	M3		308070	Rp	21,010,374
-Pekerjaan besi	306.3328512	Kg	3	1859.3	Rp	1,708,694
-Pekerjaan bekisting	341	Kg	5	111936	Rp	190,850,880
Harga Total					Rp 4,781,105,205	

Lantai	Zona	WBS	Volume	Satuan	Harga Satuan Material (Rp)	Harga Total
B1	1	Pekerjaan Kolom				
		-Pekerjaan beton	99.54	M3	950600.26	Rp 94,622,750
		-Pekerjaan besi	7244.4643	Kg	14047.5	Rp 101,766,612
		-Pekerjaan bekisting	116.2	Kg	270249.5	Rp 31,402,992
		Pekerjaan balok				
		- pekerjaan beton	8.4	M3	950600.26	Rp 7,985,042
		-Pekerjaan besi	1342.3605	Kg	14047.5	Rp 18,856,809
		-Pekerjaan bekisting	58.1	Kg	284949.2	Rp 16,555,549
		Pekerjaan Pelat				
		- pekerjaan beton	63.076	M3	950600.26	Rp 59,960,062
	2	-Pekerjaan besi	528.99169	Kg	14047.5	Rp 7,431,011
		-Pekerjaan bekisting	315.38	Kg	270250	Rp 85,231,287
		Pekerjaan Kolom				
		-Pekerjaan beton	79.3625	M3	950600.26	Rp 75,442,013
		-Pekerjaan besi	11656.681	Kg	14047.5	Rp 163,747,232
		-Pekerjaan bekisting	145.95	Kg	270249.5	Rp 39,442,915
	3	Pekerjaan balok				
		- pekerjaan beton	42.005	M3	950600.26	Rp 39,929,964
		-Pekerjaan besi	8721.2764	Kg	14047.5	Rp 122,512,130
		-Pekerjaan bekisting	286.65	Kg	6240	Rp 1,788,696
		Pekerjaan Pelat				
		- pekerjaan beton	45.248	M3	950600.26	Rp 43,012,761
		-Pekerjaan besi	301.9653	Kg	14047.5	Rp 4,241,858
		-Pekerjaan bekisting	304	Kg	270249.5	Rp 82,155,848
		Pekerjaan Kolom				
		-Pekerjaan beton	64.89	M3	950600.26	Rp 61,684,451
		-Pekerjaan besi	4746.066	Kg	14047.5	Rp 66,670,363
		-Pekerjaan bekisting	84.7	Kg	270249.5	Rp 22,890,133
		Pekerjaan balok				
		- pekerjaan beton	16.56	M3	950600.26	Rp 15,741,940
		-Pekerjaan besi	2814.2403	Kg	14047.5	Rp 39,533,040
		-Pekerjaan bekisting	95.6	Kg	882	Rp 84,319
		Pekerjaan Pelat				
		- pekerjaan beton	8.96	M3	950600.26	Rp 8,517,378
		-Pekerjaan besi	81.68876	Kg	14047.5	Rp 1,147,523
		-Pekerjaan bekisting	126.9	Kg	270249.5	Rp 34,294,662

Pekerjaan Kolom						
-Pekerjaan beton	99.54	M3	950600.26	Rp	94,622,750	
-Pekerjaan besi	7244.4643	Kg	14047.5	Rp	101,766,612	
-Pekerjaan bekisting	116.2	Kg	270249.5	Rp	31,402,992	
Pekerjaan balok						
- pekerjaan beton	8.4	M3	950600.26	Rp	7,985,042	
-Pekerjaan besi	1342.3605	Kg	14047.5	Rp	18,856,809	
-Pekerjaan bekisting	58.1	Kg	3745.5	Rp	217,614	
Pekerjaan Kolom						
-Pekerjaan beton	52.29	M3	950600.26	Rp	49,706,888	
-Pekerjaan besi	4090.0547	Kg	14047.5	Rp	57,455,043	
-Pekerjaan bekisting	177.1	Kg	270249.5	Rp	47,861,186	
Pekerjaan balok						
- pekerjaan beton	6.87	M3	950600.26	Rp	6,530,624	
-Pekerjaan besi	1570.2885	Kg	14047.5	Rp	22,058,628	
-Pekerjaan bekisting	53.9	Kg	120590	Rp	6,499,801	
Pekerjaan Kolom						
-Pekerjaan beton	34.02	M3	950600.26	Rp	32,339,421	
-Pekerjaan besi	3244.0388	Kg	14047.5	Rp	45,570,634	
-Pekerjaan bekisting	128.8	Kg	270249.5	Rp	34,808,136	
Pekerjaan balok						
- pekerjaan beton	4.8	M3	950600.26	Rp	4,562,881	
-Pekerjaan besi	834.80007	Kg	14047.5	Rp	11,726,854	
-Pekerjaan bekisting	57.6	Kg	35.85	Rp	2,065	
Harga Total					Rp 1,820,623,317	

Lantai	Zona	WBS	Volume	Satuan	Harga Satuan Material (Rp)	Harga Total
Pekerjaan Kolom						
B2	1	-Pekerjaan beton	109.552	M3	950600.26	Rp 104,140,160
		-Pekerjaan besi	15045.588	Kg	14047.5	Rp 211,352,897
		-Pekerjaan bekisting	198.4	Kg	270249.5	Rp 53,617,501
	2	Pekerjaan balok				
		- pekerjaan beton	40.582	M3	950600.26	Rp 38,577,260
		-Pekerjaan besi	8066.2828	Kg	14047.5	Rp 113,311,108
	3	-Pekerjaan bekisting	236.125	Kg	270249.5	Rp 63,812,663
		Pekerjaan Pelat				
		- pekerjaan beton	63.076	M3	950600.26	Rp 59,960,062
		-Pekerjaan besi	528.99169	Kg	14047.5	Rp 7,431,011
		-Pekerjaan bekisting	315.38	Kg	270249.5	Rp 85,231,287
Pekerjaan Kolom						
	1	-Pekerjaan beton	72.56	M3	950600.26	Rp 68,975,555
		-Pekerjaan besi	10664.218	Kg	14047.5	Rp 149,805,604
		-Pekerjaan bekisting	133.44	Kg	270249.5	Rp 36,062,093
	2	Pekerjaan balok				
		- pekerjaan beton	42.005	M3	950600.26	Rp 39,929,964
		-Pekerjaan besi	8721.2764	Kg	14047.5	Rp 122,512,130
	3	-Pekerjaan bekisting	286.65	Kg	270249.5	Rp 77,467,019
		Pekerjaan Pelat				
		- pekerjaan beton	45.248	M3	950600.26	Rp 43,012,761
		-Pekerjaan besi	301.9653	Kg	14047.5	Rp 4,241,858
		-Pekerjaan bekisting	304	Kg	270249.5	Rp 82,155,848
Pekerjaan Kolom						
	1	-Pekerjaan beton	59.328	M3	950600.26	Rp 56,397,212
		-Pekerjaan besi	4345.956	Kg	14047.5	Rp 61,049,817
		-Pekerjaan bekisting	77.44	Kg	270249.5	Rp 20,928,121
	2	Pekerjaan balok				
		- pekerjaan beton	16.56	M3	950600.26	Rp 15,741,940
		-Pekerjaan besi	2814.2403	Kg	14047.5	Rp 39,533,040
	3	-Pekerjaan bekisting	95.6	Kg	270249.5	Rp 25,835,852
		Pekerjaan Pelat				
		- pekerjaan beton	8.96	M3	950600.26	Rp 8,517,378
		-Pekerjaan besi	81.68876	Kg	14047.5	Rp 1,147,523
		-Pekerjaan bekisting	126.9	Kg	270249.5	Rp 34,294,662

		Pekerjaan Kolom				
		-Pekerjaan beton	91.008	M3	950600.26	Rp 86,512,228
4		-Pekerjaan besi	6634.2105	Kg	14047.5	Rp 93,194,072
4		-Pekerjaan bekisting	106.24	Kg	270249.5	Rp 28,711,307
Pekerjaan balok						
B2		- pekerjaan beton	8.4	M3	950600.26	Rp 7,985,042
5		-Pekerjaan besi	1342.3605	Kg	14047.5	Rp 18,856,809
5		-Pekerjaan bekisting	58.1	Kg	270249.5	Rp 15,701,496
Pekerjaan Kolom						
6		-Pekerjaan beton	47.808	M3	950600.26	Rp 45,446,297
6		-Pekerjaan besi	3745.0908	Kg	14047.5	Rp 52,609,163
6		-Pekerjaan bekisting	161.92	Kg	270249.5	Rp 43,758,799
Pekerjaan balok						
B2		- pekerjaan beton	6.87	M3	950600.26	Rp 6,530,624
5		-Pekerjaan besi	1570.2885	Kg	14047.5	Rp 22,058,628
5		-Pekerjaan bekisting	53.9	Kg	270249.5	Rp 14,566,448
Pekerjaan Kolom						
6		-Pekerjaan beton	38.64	M3	950600.26	Rp 36,731,194
6		-Pekerjaan besi	5662.1823	Kg	14047.5	Rp 79,539,506
6		-Pekerjaan bekisting	133.2	Kg	270249.5	Rp 35,997,233
Pekerjaan balok						
B2		- pekerjaan beton	32.338	M3	950600.26	Rp 30,740,511
5		-Pekerjaan besi	7091.9982	Kg	14047.5	Rp 99,624,845
5		-Pekerjaan bekisting	214.24	Kg	270249.5	Rp 57,898,253
Harga Total					Rp 2,401,504,781	

		Pekerjaan Kolom				
		-Pekerjaan beton	204.384	M3	950600.26	Rp 194,287,484
B3		-Pekerjaan besi	37916.885	Kg	14047.5	Rp 532,637,438
B3		-Pekerjaan bekisting	449.92	Kg	270249.5	Rp 121,590,655
Harga Total					Rp 848,515,577	

Lantai	Zona	WBS	Volume	Satuan	Harga Satuan Material (Rp)	Harga Total
Pekerjaan Kolom						
UG	1	-Pekerjaan beton	123.27	M3	950600.26	Rp 117,180,494
		-Pekerjaan besi	23010.772	Kg	14047.5	Rp 323,243,824
		-Pekerjaan bekisting	432	Kg	270249.5	Rp 116,747,784
	Pekerjaan balok					
	- pekerjaan beton	43.3715	M3	950600.26	Rp 41,228,959	
	-Pekerjaan besi	8306.4322	Kg	14047.5	Rp 116,684,607	
	-Pekerjaan bekisting	255.585	Kg	270249.5	Rp 69,071,718	
	Pekerjaan Pelat					
	- pekerjaan beton	160.14	M3	950600.26	Rp 152,229,126	
UG	2	-Pekerjaan besi	469.71037	Kg	14047.5	Rp 6,598,256
		-Pekerjaan bekisting	595.6	Kg	270249.5	Rp 160,960,602
	Pekerjaan Kolom					
	-Pekerjaan beton	30.66	M3	950600.26	Rp 29,145,404	
	-Pekerjaan besi	7005.0751	Kg	14047.5	Rp 98,403,792	
	-Pekerjaan bekisting	126	Kg	270249.5	Rp 34,051,437	
	Pekerjaan balok					
	- pekerjaan beton	30.213	M3	950600.26	Rp 28,720,486	
	-Pekerjaan besi	8834.1707	Kg	14047.5	Rp 124,098,012	
UG	3	-Pekerjaan bekisting	276.85	Kg	270249.5	Rp 74,818,574
		Pekerjaan Pelat				
		- pekerjaan beton	121.88	M3	950600.26	Rp 115,859,160
		-Pekerjaan besi	306.33285	Kg	14047.5	Rp 4,303,211
		-Pekerjaan bekisting	231.9	Kg	270249.5	Rp 62,670,859
	Pekerjaan Kolom					
	-Pekerjaan beton	69.345	M3	950600.26	Rp 65,919,375	
	-Pekerjaan besi	10479.252	Kg	14047.5	Rp 147,207,298	
	-Pekerjaan bekisting	219.6	Kg	270249.5	Rp 59,346,790	
UG	Pekerjaan balok					
	- pekerjaan beton	35.294	M3	950600.26	Rp 33,550,486	
	-Pekerjaan besi	7212.2246	Kg	14047.5	Rp 101,313,725	
	-Pekerjaan bekisting	259.42	Kg	270249.5	Rp 70,108,125	
	Pekerjaan Pelat					
	- pekerjaan beton	36.134	M3	950600.26	Rp 34,348,990	
	-Pekerjaan besi	285.91066	Kg	14047.5	Rp 4,016,330	
	-Pekerjaan bekisting	258.1	Kg	270249.5	Rp 69,751,396	

		Pekerjaan Kolom				
		-Pekerjaan beton	41.16	M3	950600.26	Rp 39,126,707
		-Pekerjaan besi	7701.9105	Kg	14047.5	Rp 108,192,588
		-Pekerjaan bekisting	126	Kg	270249.5	Rp 34,051,437
	4	Pekerjaan balok				
		- pekerjaan beton	45.398	M3	950600.26	Rp 43,155,351
		-Pekerjaan besi	8907.2077	Kg	14047.5	Rp 125,124,001
		-Pekerjaan bekisting	325.8	Kg	270249.5	Rp 88,047,287
		Pekerjaan Pelat				
		- pekerjaan beton	58.1588	M3	950600.26	Rp 55,285,770
		-Pekerjaan besi	408.4438	Kg	14047.5	Rp 5,737,614
		-Pekerjaan bekisting	415.42	Kg	270249.5	Rp 112,267,047
		Pekerjaan Kolom				
UG	5	-Pekerjaan beton	32.46	M3	950600.26	Rp 30,856,484
		-Pekerjaan besi	7516.2757	Kg	14047.5	Rp 105,584,882
		-Pekerjaan bekisting	104.4	Kg	270249.5	Rp 28,214,048
		Pekerjaan balok				
		- pekerjaan beton	38.2915	M3	950600.26	Rp 36,399,910
		-Pekerjaan besi	8047.4059	Kg	14047.5	Rp 113,045,934
		-Pekerjaan bekisting	256.025	Kg	270249.5	Rp 69,190,628
		Pekerjaan Pelat				
		- pekerjaan beton	40.852	M3	950600.26	Rp 38,833,922
		-Pekerjaan besi	347.17723	Kg	14047.5	Rp 4,876,972
		-Pekerjaan bekisting	291.8	Kg	270249.5	Rp 78,858,804
		Pekerjaan Kolom				
	6	-Pekerjaan beton	8.82	M3	950600.26	Rp 8,384,294
		-Pekerjaan besi	1650.4094	Kg	14047.5	Rp 23,184,126
		-Pekerjaan bekisting	33.6	Kg	270249.5	Rp 9,080,383
		Pekerjaan balok				
		- pekerjaan beton	23.262	M3	950600.26	Rp 22,112,863
		-Pekerjaan besi	4605.9834	Kg	14047.5	Rp 64,702,552
		-Pekerjaan bekisting	178.66	Kg	270249.5	Rp 48,282,776
		Pekerjaan Pelat				
		- pekerjaan beton	47.74	M3	950600.26	Rp 45,381,656
		-Pekerjaan besi	306.33285	Kg	14047.5	Rp 4,303,211
		-Pekerjaan bekisting	341	Kg	270249.5	Rp 92,155,080
		Harga Total				Rp 3,696,015,148

Lantai	Zona	WBS	Volume	Satuan	Harga Satuan Material (Rp)	Harga Total
Pekerjaan Kolom						
GF	1	-Pekerjaan beton	123.27	M3	950600.26	Rp 117,180,494
		-Pekerjaan besi	23010.772	Kg	14047.5	Rp 323,243,824
		-Pekerjaan bekisting	290.4	Kg	270249.5	Rp 78,480,455
	Pekerjaan balok					
	1	- pekerjaan beton	43.3715	M3	950600.26	Rp 41,228,959
		-Pekerjaan besi	8306.4322	Kg	14047.5	Rp 116,684,607
		-Pekerjaan bekisting	314.385	Kg	270249.5	Rp 84,962,389
	Pekerjaan Pelat					
	1	- pekerjaan beton	160.14	M3	950600.26	Rp 152,229,126
		-Pekerjaan besi	469.71037	Kg	14047.5	Rp 6,598,256
		-Pekerjaan bekisting	595.6	Kg	270249.5	Rp 160,960,602
	Pekerjaan Kolom					
GF	2	-Pekerjaan beton	123.03	M3	950600.26	Rp 116,952,350
		-Pekerjaan besi	21422.843	Kg	14047.5	Rp 300,937,385
		-Pekerjaan bekisting	247.8	Kg	270249.5	Rp 66,967,826
	Pekerjaan balok					
	2	- pekerjaan beton	40.473	M3	950600.26	Rp 38,473,644
		-Pekerjaan besi	9146.4198	Kg	14047.5	Rp 128,484,332
		-Pekerjaan bekisting	276.85	Kg	270249.5	Rp 74,818,574
	Pekerjaan Pelat					
	2	- pekerjaan beton	121.88	M3	950600.26	Rp 115,859,160
		-Pekerjaan besi	306.33285	Kg	14047.5	Rp 4,303,211
		-Pekerjaan bekisting	231.9	Kg	270249.5	Rp 62,670,859
	Pekerjaan Kolom					
3	3	-Pekerjaan beton	19.8	M3	950600.26	Rp 18,821,885
		-Pekerjaan besi	3727.1052	Kg	14047.5	Rp 52,356,510
		-Pekerjaan bekisting	73.2	Kg	270249.5	Rp 19,782,263
	Pekerjaan balok					
	3	- pekerjaan beton	24.331	M3	950600.26	Rp 23,129,055
		-Pekerjaan besi	7273.4396	Kg	14047.5	Rp 102,173,643
		-Pekerjaan bekisting	202.41	Kg	270249.5	Rp 54,701,201
	Pekerjaan Pelat					
	3	- pekerjaan beton	51.62	M3	950600.26	Rp 49,069,985
		-Pekerjaan besi	285.91066	Kg	14047.5	Rp 4,016,330
		-Pekerjaan bekisting	258.1	Kg	270249.5	Rp 69,751,396

		Pekerjaan Kolom				
		-Pekerjaan beton	78.885	M3	950600.26	Rp 74,988,102
		-Pekerjaan besi	14229.49	Kg	14047.5	Rp 199,888,754
		-Pekerjaan bekisting	255.6	Kg	270249.5	Rp 69,075,772
		Pekerjaan balok				
	4	- pekerjaan beton	53.3065	M3	950600.26	Rp 50,673,173
		-Pekerjaan besi	12849.409	Kg	14047.5	Rp 180,502,071
		-Pekerjaan bekisting	360.295	Kg	270249.5	Rp 97,369,544
		Pekerjaan Pelat				
		- pekerjaan beton	83.084	M3	950600.26	Rp 78,979,672
		-Pekerjaan besi	408.4438	Kg	14047.5	Rp 5,737,614
		-Pekerjaan bekisting	415.42	Kg	270249.5	Rp 112,267,047
		Pekerjaan Kolom				
GF	5	-Pekerjaan beton	40.845	M3	950600.26	Rp 38,827,268
		-Pekerjaan besi	8530.1054	Kg	14047.5	Rp 119,826,655
		-Pekerjaan bekisting	92	Kg	270249.5	Rp 24,862,954
		Pekerjaan balok				
		- pekerjaan beton	35.8135	M3	950600.26	Rp 34,044,322
		-Pekerjaan besi	7528.1068	Kg	14047.5	Rp 105,751,080
		-Pekerjaan bekisting	229.445	Kg	270249.5	Rp 62,007,397
		Pekerjaan Pelat				
		- pekerjaan beton	58.36	M3	950600.26	Rp 55,477,031
		-Pekerjaan besi	347.17723	Kg	14047.5	Rp 4,876,972
		-Pekerjaan bekisting	291.8	Kg	270249.5	Rp 78,858,804
		Pekerjaan Kolom				
	6	-Pekerjaan beton	38.64	M3	950600.26	Rp 36,731,194
		-Pekerjaan besi	5662.1823	Kg	14047.5	Rp 79,539,506
		-Pekerjaan bekisting	133.2	Kg	270249.5	Rp 35,997,233
		Pekerjaan balok				
		- pekerjaan beton	32.338	M3	950600.26	Rp 30,740,511
		-Pekerjaan besi	7091.9982	Kg	14047.5	Rp 99,624,845
		-Pekerjaan bekisting	214.24	Kg	270249.5	Rp 57,898,253
		Pekerjaan Pelat				
		- pekerjaan beton	68.2	M3	950600.26	Rp 64,830,938
		-Pekerjaan besi	306.33285	Kg	14047.5	Rp 4,303,211
		-Pekerjaan bekisting	341	Kg	270249.5	Rp 92,155,080
		Harga Total				
						Rp 4,280,673,327

PERHITUNGAN DURASI METODE BOTTOM-UP

ID	Task Mode	Task Name	Duration	Start	Finish	Predecessors	Resource Names	Timeline
1		Bottom Up	694 days?	Tue 10/Fri 6/19				
2		--Pekerjaan secant pile	150 days	Tue 10/Mon 5/				
3		-pekerjaan pengeboran	41 days	Tue 10/Tue 12/				
4		-pekerjaan Pembesian	35 days	Wed 1/Wed 2/6,3				
5		-pekerjaan pengecoran	36 days	Wed 2/Wed 3/4				
6		-Pengeboran Bentonite	29 days	Thu 3/Tue 5/8,5				
7		-Pekerjaan Pengecoran	9 days	Wed 5/Mon 5/7,6				
8		-- Pekerjaan bored pile	205 days	Wed 5/Tue 2/1				
9		- Pekerjaan Pengeboran	62 days	Wed 5/Thu 8/2,6				
10		-pekerjaan Pembesian	64 days	Fri 8/3/Wed 10/9				
11		;pekerjaan pengecoran	79 days	Thu 11/Tue 2/1/10				
12		Pekerjaan Tanah	47 days	Wed 2/Thu 4/2				
13		Galian tanah (Elv. 0 - 4.5) zona 1	5 days	Wed 2/Tue 2/2/11				
14		Galian tanah (Elv. 0 - 4.5) zona 2	7 days	Wed 2/Thu 2/2/11				
15		Galian tanah (Elv. 0 - 4.5) zona 3	5 days	Wed 2/Tue 3/5/13				
16		Galian tanah (Elv. 0 - 4.5) zona 4	5 days	Fri 3/1/Thu 3/7/14				
17		Galian tanah (Elv. 0 - 4.5) zona 5	6 days	Wed 3/Wed 3/1/15				
18		Galian tanah (Elv. 0 - 4.5) zona 6	5 days	Fri 3/8/Thu 3/1/16				
19		Galian tanah (Elv. 4.5- 7.7) zona 1	4 days	Thu 3/Tue 3/1/17				
20		Galian tanah (Elv. 4.5- 7.7) zona 2	6 days	Fri 3/1/Fri 3/22/18				
21		Galian tanah (Elv. 4.5- 7.7) zona 3	5 days	Wed 3/Tue 3/2/19				
22		Galian tanah (Elv. 4.5- 7.7) zona 4	5 days	Mon 3/Fri 3/29/20				
23		Galian tanah (Elv. 4.5- 7.7) zona 5	6 days	Wed 3/Wed 4/1/21				
24		Galian tanah (Elv. 4.5- 7.7) zona 6	4 days	Mon 4/Thu 4/4/22				
25		Galian tanah (Elv. 7.7- 12.05) zona 14	days	Thu 4/Tue 4/9/23				
26		Galian tanah (Elv. 7.7- 12.05) zona 26	days	Fri 4/5/Fri 4/12/24				
27		Galian tanah (Elv. 7.7- 12.05) zona 35	days	Wed 4/Tue 4/1/25				
28		Galian tanah (Elv. 7.7- 12.05) zona 45	days	Mon 4/Fri 4/19/26				
29		Galian tanah (Elv. 7.7- 12.05) zona 56	days	Wed 4/Wed 4/1/27				
30		Galian tanah (Elv. 7.7- 12.05) zona 64	days	Mon 4/Thu 4/2/28				

ID	Task Mode	Task Name	Duration	Start	Finish	Predecessors	Resource Names	Timeline
31		Pekerjaan Pile Cap	94 days	Fri 4/21/Wed 9/1/				
32		-Pekerjaan bekisting	22 days	Fri 4/21/Mon 5/13/30				
33		-Pekerjaan besi	37 days	Tue 5/16/Wed 7/1/32				
34		-Pekerjaan pengecoran	35 days	Thu 7/19/Wed 9/1/33				
35		Basement 3	1 day	Tue 10/1/Tue 10/1/				
36		Pekerjaan Kolom	40 days	Thu 9/1/Wed 10/1/				
37		-Pekerjaan besi	16 days	Thu 9/1/Thu 9/2/34				
38		-Pekerjaan bekisting	17 days	Fri 9/2/Mon 10/1/37				
39		-Pekerjaan beton	7 days	Tue 10/10/Wed 10/1/38				
40		Pekerjaan Shearwall	22 days	Thu 9/1/Fri 10/1/				
41		-Pekerjaan besi	7 days	Thu 9/1/Fri 9/13/34				
42		-Pekerjaan bekisting	12 days	Mon 9/10/Tue 10/1/41				
43		- pekerjaan beton	3 days	Wed 10/11/Fri 10/4/42				
44		Basement 2	1 day	Tue 10/11/Tue 10/1/				
45		Pekerjaan Shearwall	22 days	Mon 11/1/Tue 11/1/				
46		- pekerjaan beton	3 days	Mon 11/1/Wed 10/1/43				
47		-Pekerjaan besi	7 days	Thu 10/11/Fri 10/1/46				
48		-Pekerjaan bekisting	12 days	Mon 11/1/Tue 11/1/47				
49		Pekerjaan balok zona 1	7 days	Thu 10/11/Fri 11/1/8/				
50		-Pekerjaan bekisting	3 days	Thu 10/11/Mon 11/1/39				
51		-Pekerjaan besi	2 days	Tue 11/12/Wed 11/1/50				
52		- pekerjaan beton	2 days	Thu 11/12/Fri 11/1/51				
53		Pekerjaan pelat zona 1	7 days	Tue 11/12/Wed 11/1/				
54		-Pekerjaan bekisting	4 days	Tue 11/12/Fri 11/1/50				
55		-Pekerjaan besi	1 day	Mon 11/13/Mon 11/1/54				
56		- pekerjaan beton	2 days	Tue 11/13/Wed 11/1/55				
57		Pekerjaan Kolom zona 1	8 days	Thu 11/13/Mon 11/1/				
58		-Pekerjaan besi	2 days	Thu 11/13/Fri 11/1/56				
59		-Pekerjaan bekisting	2 days	Mon 11/14/Tue 11/1/58				
60		-Pekerjaan beton	4 days	Wed 11/14/Mon 11/1/59				

ID	Task Mode	Task Name	Duration	Start	Finish	Predecessors	Resource Names	2018 04 01 02 03 04	2019 01 02 03 04	2020 01 02 03 04
61		Pekerjaan balok zona 2	7 days	Mon 11/Tue 11/18						
62		-Pekerjaan bekisting	2 days	Mon 11/Tue 11/154						
63		-Pekerjaan besi	2 days	Wed 11/Thu 11/162						
64		- pekerjaan beton	3 days	Fri 11/Tue 11/163						
65		Pekerjaan pelat zona 2	5 days	Wed 11/Tue 11/19						
66		-Pekerjaan bekisting	3 days	Wed 11/Fri 11/264						
67		-Pekerjaan besi	1 day	Mon 11/Mon 11/66						
68		- pekerjaan beton	2 days	Mon 11/Tue 11/66						
69		Pekerjaan Kolom zona 2	7 days	Mon 11/Tue 11/20						
70		-Pekerjaan besi	3 days	Mon 11/Wed 11/58						
71		-Pekerjaan bekisting	2 days	Thu 11,Fri 11/270						
72		-Pekerjaan beton	2 days	Mon 11/Tue 11/71						
73		Pekerjaan balok zona 3	4 days	Mon 11/Thu 11/21						
74		-Pekerjaan bekisting	2 days	Mon 11/Tue 11/66						
75		-Pekerjaan besi	1 day	Wed 11/Wed 11/74						
76		- pekerjaan beton	1 day	Thu 11,Thu 11/75						
77		Pekerjaan pelat zona 3	5 days	Fri 11/Thu 12/21						
78		-Pekerjaan bekisting	3 days	Fri 11/Tue 12/76						
79		-Pekerjaan besi	1 day	Wed 11/Wed 12/78						
80		- pekerjaan beton	1 day	Thu 12/Thu 12/79						
81		Pekerjaan Kolom zona 3	6 days	Thu 11/Thu 11/22						
82		-Pekerjaan besi	2 days	Thu 11,Fri 11/270						
83		-Pekerjaan bekisting	2 days	Mon 11/Tue 11/82						
84		-Pekerjaan beton	2 days	Wed 11/Thu 11/83						
85		Pekerjaan balok zona 4	4 days	Wed 11/Mon 12/23						
86		-Pekerjaan bekisting	2 days	Wed 11/Thu 12/78						
87		-Pekerjaan besi	1 day	Fri 12/(Fri 12/6,86						
88		- pekerjaan beton	1 day	Mon 11/Mon 12/87						
89		Pekerjaan Kolom zona 4	8 days	Mon 11/Wed 12/24						
90		-Pekerjaan besi	2 days	Mon 11/Tue 11/82						

ID	Task Mode	Task Name	Duration	Start	Finish	Predecessors	Resource Names	2018 Q4	2018 Q1	2018 Q2	2018 Q3	2018 Q4	2019 Q1	2019 Q2	2019 Q3	2019 Q4	2020 Q1	2020 Q2	2020 Q3	2020 Q4	
181		-Pekerjaan besi	2 days	Mon 2/Tue 2/1/180																	
182		- pekerjaan beton	2 days	Wed 2/Thu 2/2/181																	
183		Pekerjaan pelat zona 1	11 days	Mon 2/Mon 3/2/182																	
184		-Pekerjaan bekisting	5 days	Mon 2/Fri 2/21/180																	
185		-Pekerjaan besi	1 day	Mon 2/Mon 2/2/184																	
186		- pekerjaan beton	5 days	Tue 2/Mon 3/2/185																	
187		Pekerjaan Kolom zona 1	12 days	Tue 3/Wed 3/3/186																	
188		-Pekerjaan besi	4 days	Tue 3/Fri 3/6/186																	
189		-Pekerjaan bekisting	4 days	Mon 3/Thu 3/1/188																	
190		-Pekerjaan beton	4 days	Fri 3/Wed 3/1/189																	
191		Pekerjaan balok zona 2	7 days	Tue 3/Wed 3/4/190																	
192		-Pekerjaan bekisting	3 days	Tue 3/Thu 3/5/186																	
193		-Pekerjaan besi	2 days	Fri 3/Mon 3/6/192																	
194		- pekerjaan beton	2 days	Tue 3/Wed 3/1/193																	
195		Pekerjaan pelat zona 2	8 days	Tue 3/Thu 3/1/194																	
196		-Pekerjaan bekisting	3 days	Tue 3/Thu 3/5/186																	
197		-Pekerjaan besi	1 day	Fri 3/Fri 3/6/196																	
198		- pekerjaan beton	4 days	Mon 3/Thu 3/1/197																	
199		Pekerjaan Kolom zona 2	11 days	Tue 3/Tue 3/1/198																	
200		-Pekerjaan besi	3 days	Tue 3/Thu 3/5/186																	
201		-Pekerjaan bekisting	4 days	Fri 3/Wed 3/1/200																	
202		-Pekerjaan beton	4 days	Thu 3/Tue 3/1/201																	
203		Pekerjaan balok zona 3	6 days	Fri 3/Fri 3/20/202																	
204		-Pekerjaan bekisting	3 days	Fri 3/Tue 3/1/198																	
205		-Pekerjaan besi	2 days	Wed 3/Thu 3/1/204																	
206		- pekerjaan beton	1 day	Fri 3/Fri 3/20/205																	
207		Pekerjaan pelat zona 3	6 days	Fri 3/Fri 3/20/206																	
208		-Pekerjaan bekisting	3 days	Fri 3/Tue 3/1/198																	
209		-Pekerjaan besi	1 day	Wed 3/Wed 3/1/208																	
210		- pekerjaan beton	2 days	Thu 3/Fri 3/20/209																	

ID	Task Mode	Task Name	Duration	Start	Finish	Predecessors	Resource Names	2018				2019				2020				
								04	01	02	03	04	01	02	03	04	01	02	03	04
208	■	-Pekerjaan bekisting	3 days	Fri 3/1	Tue 3/1	198											■	■		
209	■	-Pekerjaan besi	1 day	Wed 3/	Wed 3/	208											■	■		
210	■	- pekerjaan beton	2 days	Thu 3/	Fri 3/20	209											■	■		
211	■	Pekerjaan Kolom zona 3	5 days	Wed 3/	Tue 3/2												■	■		
212	■	-Pekerjaan besi	2 days	Wed 3/	Thu 3/1	202											■	■		
213	■	-Pekerjaan bekisting	2 days	Fri 3/2	Mon 3/	212											■	■		
214	■	-Pekerjaan beton	1 day	Tue 3/	Tue 3/2	213											■	■		
215	■	Pekerjaan balok zona 4	9 days	Mon 3/	Thu 4/2												■	■		
216	■	-Pekerjaan bekisting	4 days	Mon 3/	Thu 3/2	210											■	■		
217	■	-Pekerjaan besi	3 days	Fri 3/2	Tue 3/3	216											■	■		
218	■	- pekerjaan beton	2 days	Wed 4/	Thu 4/2	217											■	■		
219	■	Pekerjaan Kolom zona 4	9 days	Fri 4/3	Wed 4/												■	■		
220	■	-Pekerjaan besi	3 days	Fri 4/3	Tue 4/7	218											■	■		
221	■	-Pekerjaan bekisting	3 days	Wed 4/	Fri 4/10	220											■	■		
222	■	-Pekerjaan beton	3 days	Mon 4/	Wed 4/	221											■	■		
223	■	Pekerjaan balok zona 5	7 days	Thu 4/	Fri 4/24												■	■		
224	■	Pekerjaan bekisting	3 days	Thu 4/	Mon 4/	222											■	■		
225	■	-Pekerjaan besi	2 days	Tue 4/	Wed 4/	224											■	■		
226	■	- pekerjaan beton	2 days	Thu 4/	Fri 4/24	225											■	■		
227	■	Pekerjaan Kolom zona 5	16 days	Wed 4/	Wed 4/												■	■		
228	■	-Pekerjaan besi	2 days	Wed 4/	Thu 4/9	220											■	■		
229	■	-Pekerjaan bekisting	2 days	Fri 4/11	Mon 4/	228											■	■		
230	■	-Pekerjaan beton	2 days	Tue 4/	Wed 4/	229											■	■		
231	■	Pekerjaan Pelat Zona 5	7 days	Tue 4/	Wed 4/												■	■		
232	■	-Pekerjaan bekisting	4 days	Tue 4/	Fri 4/24	224											■	■		
233	■	-Pekerjaan besi	1 day	Mon 4/	Mon 4/	232											■	■		
234	■	- pekerjaan beton	2 days	Tue 4/	Wed 4/	233											■	■		
235	■	Pekerjaan balok zona 6	6 days	Thu 4/	Thu 4/2												■	■		
236	■	-Pekerjaan bekisting	2 days	Thu 4/	Fri 4/17	230											■	■		
237	■	-Pekerjaan besi	3 days	Mon 4/	Wed 4/	236											■	■		
238	■	- pekerjaan beton	1 day	Thu 4/	Thu 4/2	237											■	■		
239	■	Pekerjaan Kolom zona 6	12 days?	Thu 4/	Fri 5/1												■	■		
240	■	-Pekerjaan besi	2 days	Fri 4/2	Mon 4/	238											■	■		

ID	Task Mode	Task Name	Duration	Start	Finish	Predecessors	Resource Names	O4	2018 Q1 Q2 Q3 Q4	2019 Q1 Q2 Q3 Q4	2020 Q1 Q2 Q3 Q4
241		-Pekerjaan bekisting	2 days	Tue 4/1	Wed 4/2	240					
242		-Pekerjaan beton	2 days	Thu 4/1	Fri 5/1	241					
243		Pekerjaan Pelat Zona 6	8 days?	Thu 4/1	Mon 4/9						
244		-Pekerjaan bekisting	4 days	Thu 4/1	Tue 4/2	230					
245		-Pekerjaan besi	1 day?	Wed 4/1	Wed 4/2	244					
246		- pekerjaan beton	3 days	Thu 4/1	Mon 4/5	245					
247		Lantai UG	1 day	Tue 10/1	Tue 10/1						
248		Pekerjaan Shearwall	24 days	Wed 4/1	Mon 5/1						
249		-Pekerjaan besi	8 days	Wed 4/1	Fri 5/1	244					
250		-Pekerjaan bekisting	12 days	Mon 5/1	Tue 5/1	249					
251		- pekerjaan beton	4 days	Wed 5/1	Mon 5/5	250					
252		Pekerjaan balok zona 1	7 days	Tue 5/1	Wed 6/1						
253		-Pekerjaan bekisting	3 days	Tue 5/1	Thu 5/2	251					
254		-Pekerjaan besi	2 days	Fri 5/2	Mon 6/1	253					
255		- pekerjaan beton	2 days	Tue 6/1	Wed 6/1	254					
256		Pekerjaan pelat zona 1	10 days	Thu 4/1	Wed 5/1						
257		-Pekerjaan bekisting	4 days	Thu 4/1	Tue 4/2	245					
258		-Pekerjaan besi	1 day	Wed 4/1	Wed 4/2	257					
259		- pekerjaan beton	5 days	Thu 4/1	Wed 5/1	258					
260		Pekerjaan Kolom zona 1	10 days	Wed 4/1	Tue 5/1						
261		-Pekerjaan besi	4 days	Thu 5/1	Tue 5/1	259					
262		-Pekerjaan bekisting	3 days	Wed 4/1	Fri 5/1	257					
263		-Pekerjaan beton	4 days	Thu 4/1	Tue 5/5	258					
264		Pekerjaan balok zona 2	6 days	Wed 5/1	Wed 5/1						
265		-Pekerjaan bekisting	3 days	Wed 5/1	Fri 5/8	263					
266		-Pekerjaan besi	2 days	Mon 5/1	Tue 5/1	265					
267		- pekerjaan beton	1 day	Wed 5/1	Wed 5/1	266					
268		Pekerjaan pelat zona 2	8 days	Wed 5/1	Fri 5/15						
269		-Pekerjaan bekisting	3 days	Wed 5/1	Fri 5/8	263					
270		-Pekerjaan besi	1 day	Mon 5/1	Mon 5/1	269					

BIODATA PENULIS



Penulis memiliki nama lengkap Akhmad Reza Sutrisna. Lahir di Bandung, Jawa Timur pada tanggal 18 Oktober 1995. Penulis merupakan anak kedua dari 2 (dua) bersaudara. Penulis menempuh pendidikan formal di, SD Muhammadiyah 08-10 Banjarmasin, SMPIT Ukuwu Banjarmasin, dan SMA Negeri 1, Banjarmasin, Setelah lulus dari SMA Islam Al-Azhar 1 Pusat,

penulis mengikuti PKM (Program Kemitraan dan Mandiri) dan diterima di Jurusan Teknik Sipil FTSP-Institut Teknologi Sepuluh Nopember Surabaya pada tahun 2013.

Di Jurusan Teknik Sipil, penulis mengambil judul Tugas Akhir di bidang Manajemen Konstruksi. Pada masa perkuliahan penulis aktif dalam kepanitian *event* dan berorganisasi di bidang *event organizer*. Penulis menjadi staff media dan informasi HMS FTSP ITS, *Steering committee* kaderisasi HMS FTSP ITS, dan staff kaderisasi kebangsaan BEM ITS pada tahun kedua. Serta kepala biro kaderisasi departemen Pengembangan dan Sumberdaya Mahasiswa Himpunan Mahasiswa Sipil pada tahun ketiga. Penulis dapat dihubungi melalui *email* rezasutrisna@gmail.com

