

TUGAS AKHIR - RE184804

PERENCANAAN INSTALASI PENGOLAHAN AIR LIMBAH (IPAL) FASE 2 INDUSTRI PENGOLAHAN SUSU PT. XYZ DENGAN SKEMA DAUR ULANG EFLUEN

DAFFA RAYHAN

NRP. 03211840000078

Dosen Pembimbing

Dr. Ir. Agus Slamet, M.Sc.

NIP. 19590811 198701 1 001

DEPARTEMEN TEKNIK LINGKUNGAN

FAKULTAS TEKNIK SIPIL, PERENCANAAN, DAN KEBUMIAN

INSTITUT TEKNOLOGI SEPULUH NOPEMBER

SURABAYA

2022



TUGAS AKHIR - RE184804

**PERENCANAAN INSTALASI PENGOLAHAN AIR LIMBAH (IPAL)
FASE 2 INDUSTRI PENGOLAHAN SUSU PT. XYZ DENGAN SKEMA
DAUR ULANG EFLUEN**

DAFFA RAYHAN

NRP. 03211840000078

Dosen Pembimbing

Dr. Ir. Agus Slamet, M.Sc.

NIP. 19590811 198701 1 001

DEPARTEMEN TEKNIK LINGKUNGAN

Fakultas Teknik Sipil, Perencanaan, dan Kebumian

Institut Teknologi Sepuluh Nopember

Surabaya

2022



FINAL PROJECT - RE184804

PHASE 2 WASTEWATER TREATMENT PLANT (WWTP) DESIGN OF DAIRY INDUSTRY PT. XYZ WITH EFFLUENT RECYCLE SCHEME

DAFFA RAYHAN

NRP. 03211840000078

Advisor

Dr. Ir. Agus Slamet, M.Sc.

NIP. 19590811 198701 1 001

DEPARTMENT OF ENVIRONMENTAL ENGINEERING

Faculty of Civil Engineering, Planning, and Geo Engineering

Institut Teknologi Sepuluh Nopember

Surabaya

2022

LEMBAR PENGESAHAN

PERENCANAAN INSTALASI PENGOLAHAN AIR LIMBAH (IPAL) FASE 2 INDUSTRI PENGOLAHAN SUSU PT. XYZ DENGAN SKEMA DAUR ULANG EFLUEN

TUGAS AKHIR

Diajukan untuk memenuhi salah satu syarat
memperoleh gelar Sarjana Teknik pada
Program Studi S-1 Departemen Teknik Lingkungan
Fakultas Teknik Sipil, Perencanaan, dan Kebumian
Institut Teknologi Sepuluh Nopember

Oleh: **DAFFA RAYHAN**

NRP. 03211840000078

Disetujui oleh Tim Pengudi Tugas Akhir:

1. Dr. Ir. Agus Slamet, M.Sc.
2. Prof. Dr. Yulinah Trihadiningrum, M.App.Sc.
3. Ir. Bowo Djoko Marsono, M.Eng.
4. Ervin Nurhayati, S.T., M.T., Ph.D.

Pembimbing

Pengudi

Pengudi

Pengudi



PERNYATAAN ORISINALITAS

Yang bertanda tangan di bawah ini:

Nama mahasiswa / NRP : Daffa Rayhan / 03211840000078

Departemen : Teknik Lingkungan

Dosen Pembimbing / NIP : Dr. Ir. Agus Slamet, M.Sc. / 195908111987011001

dengan ini menyatakan bahwa Tugas Akhir dengan judul “Perencanaan Instalasi Pengolahan Air Limbah (IPAL) Fase 2 Industri Pengolahan Susu PT. XYZ dengan Skema Daur Ulang Efluen” adalah hasil karya sendiri, bersifat orisinal, dan ditulis dengan mengikuti kaidah penulisan ilmiah.

Bilamana di kemudian hari ditemukan ketidaksesuaian dengan pernyataan ini, maka saya bersedia menerima sanksi sesuai dengan ketentuan yang berlaku di Institut Teknologi Sepuluh Nopember.

Surabaya, 26 Juli 2022

Mengetahui

Mahasiswa,

Dosen Pembimbing



(Dr. Ir. Agus Slamet, M.Sc.)

NIP. 195908111987011001



(Daffa Rayhan)

NRP. 03211840000078

PERENCANAAN INSTALASI PENGOLAHAN AIR LIMBAH (IPAL) FASE 2 INDUSTRI PENGOLAHAN SUSU PT. XYZ DENGAN SKEMA DAUR ULANG EFLUEN

Nama Mahasiswa / NRP : Daffa Rayhan / 03211840000078

Departemen : Teknik Lingkungan FTSPK - ITS

Dosen Pembimbing : Dr. Ir. Agus Slamet, M.Sc.

ABSTRAK

Industri pengolahan susu adalah salah satu industri yang terus berkembang, baik dalam skala global maupun nasional. Untuk memenuhi permintaan pasar yang terus meningkat, pabrik pengolahan susu PT. XYZ yang berlokasi di Kabupaten Bogor saat ini sedang menambah unit produksinya menjadi 2 fase. Air limbah produksi PT. XYZ memiliki karakteristik yang melebihi baku mutu, khususnya BOD, COD, dan TSS ($>2.000 \text{ mg/L}$). Selain itu, industri pengolahan susu, tidak terkecuali PT. XYZ, menghasilkan volume air limbah yang besar. Melihat kondisi global di mana krisis air bersih sedang terjadi, industri pengolahan susu seyogyanya dapat memanfaatkan air limbahnya agar tidak mencemari badan air. Maka dari itu, direncanakan instalasi pengolahan air limbah (IPAL) fase 2 dengan skema daur efluen. Selain perencanaan teknis, perencanaan mencakup standar operasional prosedur (SOP) IPAL, serta perhitungan biaya pembangunan dan operasional IPAL.

Dalam perencanaan IPAL unit produksi fase 2 PT. XYZ, dilakukan pengumpulan data primer dan sekunder sebagai langkah awal. Data primer pada perencanaan ini adalah karakteristik air limbah, hasil uji pengendapan, dan hasil *jar test*. Adapun data sekunder yang diperoleh adalah debit pengolahan, karakteristik air limbah hasil analisis internal pabrik, lahan yang tersedia, Permen LH 5/2014 dan Permenkes 32/2017 sebagai acuan baku mutu, serta Analisis Harga Satuan (AHS) Kabupaten Bogor. Setelah itu, dilakukan penentuan alternatif pengolahan primer, sekunder, dan tersier. Kemudian, dimensi bangunan-bangunan pengolahan air limbah dihitung berdasarkan kriteria desain yang ditetapkan. Terakhir, SOP IPAL disusun, *bill of quantity* (BOQ) beserta rencana anggaran biaya (RAB) pembangunan dan operasional IPAL dihitung.

IPAL hasil perencanaan terdiri atas *bar screen*, sumur pengumpul, *grease trap*, bak ekualisasi, *dissolved air flotation* (DAF) dengan *chemical aid*, *moving bed biofilm reactor* (MBBR), *clarifier*, serta pengolahan tersier yaitu *rapid sand filter* dan desinfeksi untuk mendaur ulang efluen. Efluen yang telah didaur ulang ini ditampung pada tangki air sebelum digunakan untuk kegiatan *flushing* toilet dan MCK.

Kata kunci: air limbah, daur ulang, industri pengolahan susu, IPAL, perencanaan

“Halaman ini sengaja dikosongkan”

PHASE 2 WASTEWATER TREATMENT PLANT (WWTP) DESIGN OF DAIRY INDUSTRY PT. XYZ WITH EFFLUENT RECYCLE SCHEME

Student Name / NRP : Daffa Rayhan / 03211840000078
Department : Environmental Engineering FTSPK - ITS
Advisor : Dr. Ir. Agus Slamet, M.Sc.

ABSTRACT

The dairy industry is one of the most ever-growing industries globally and nationally. To fulfil the market's rising demand, PT. XYZ, a dairy factory residing in Bogor Regency, is currently upgrading its production capacity into 2 phases. The wastewater produced by PT. XYZ contains a high level of BOD, COD, and TSS ($>2.000 \text{ mg/L}$), exceeding the wastewater discharge and reuse permit standard. Besides that, dairy industries, PT. XYZ is no exception, generate a high volume of wastewater discharge. When we take the water crisis problem that currently takes place around the globe into account, it is deemed necessary for dairy industries to utilize their wastewater so that it does not further pollute water bodies. Therefore, a wastewater treatment plant (WWTP) design with effluent recycle scheme for phase 2 production is proposed. This design includes detail engineering design, standard operating procedure (SOP), and construction & operational cost estimation.

Throughout the WWTP design process, primary and secondary data collection is conducted as the initial step. Primary data includes wastewater quality analysis, sedimentation test results, and jar test results. Meanwhile, secondary data includes wastewater treatment plant capacity, wastewater quality analysis results published by a contracting laboratory with PT. XYZ, WWTP construction area, Permen LH 5/2014 and Permenkes 32/2017 as the sources of quality standard, and Bogor Regency Construction Cost Index. Data collection is then followed by primary, secondary, tertiary, and treatment alternative determination, continued by the WWTP unit calculation based on the set design criteria. Finally, the WWTP SOP is composed, then the construction and operational cost is calculated.

The WWTP design consists of bar screen, sump pit, grease trap, equalization tank, dissolved air flotation (DAF) with chemical aid, moving bed biofilm reactor (MBBR), clarifier, as well as rapid sand filter and disinfection that acts as tertiary treatment for wastewater effluent recycling. This recycled water is then stored in water tanks before it is used for toilet flushing and sanitation needs.

Keyword: dairy industry, design, recycle, wastewater, WWTP

“This page intentionally left blank”

KATA PENGANTAR

Puji syukur penulis panjatkan ke hadirat Allah Subhana Wa Ta'ala, karena berkat limpahan Rahmat dan Hidayah-Nya penulis dapat menyelesaikan tugas akhir dengan judul "Perencanaan Instalasi Pengolahan Air Limbah (IPAL) Fase 2 Industri Pengolahan Susu PT. XYZ dengan Skema Daur Ulang Efluen" ini dengan tepat waktu. Selawat serta salam semoga selalu terlimpahkan kepada Nabi Besar Muhammad saw. hingga akhir zaman.

Tidak lupa pula penulis untuk menyampaikan ucapan terima kasih kepada pihak-pihak yang telah membantu kelancaran penyusunan laporan ini, antara lain:

1. Bapak Dr. Ir. Agus Slamet, M.Sc. selaku dosen pembimbing yang senantiasa memberikan ilmu, dukungan, dan bimbingan yang sangat bermanfaat dalam penyelesaian tugas akhir ini.
2. Bapak Ir. Bowo Djoko Marsono, M.Eng, Ibu Ervin, S.T., M.T., PhD, dan Prof. Dr. Yulinah Trihadiningrum, MAppSc selaku dosen pengarah dan penguji yang banyak memberikan saran, koreksi, dan gagasan-gagasan baru ke dalam tugas akhir ini.
3. Bapak Ahmad Habibi, S.T. dan segenap tim Pakar IPAL Indonesia atas ketersediaan waktunya dalam menyediakan data, mengarahkan, dan memberi masukan di sela-sela kesibukannya.
4. Mama dan Baba yang selalu mendoakan dan memberikan dukungan sehingga tugas akhir ini dapat selesai dengan tepat waktu.
5. Inayah Nurwulan for her unconditional support and companionship.
6. Partai Pemikir Yin & Yang (Agung, Alam, Albert, Hizkia) yang senantiasa menjadi teman-teman yang suportif, humoris, dan menyenangkan. .
7. Teman-teman Teknik Lingkungan ITS angkatan 2018 yang telah berjuang bersama-sama dan memberikan dukungan dalam penyelesaian tugas akhir ini.
8. Semua pihak yang telah membantu kelancaran penyelesaian tugas akhir ini.

Dalam penyusunan tugas akhir ini tentunya masih terdapat banyak kekurangan, oleh karena itu kritik dan saran yang membangun sangat penulis harapkan. Akhir kata, penulis berharap tugas akhir ini dapat bermanfaat bagi banyak pihak.

Surabaya, 26 Juli 2022

Penulis

“Halaman ini sengaja dikosongkan”

DAFTAR ISI

ABSTRAK	i
ABSTRACT	iii
KATA PENGANTAR.....	v
DAFTAR ISI	vii
DAFTAR TABEL	xi
DAFTAR GAMBAR.....	xiii
BAB 1 PENDAHULUAN.....	1
1.1 Latar Belakang.....	1
1.2 Rumusan Masalah.....	2
1.3 Tujuan	2
1.4 Ruang Lingkup	2
1.5 Manfaat	3
BAB 2 TINJAUAN PUSTAKA.....	5
2.1 Gambaran Umum Industri Pengolahan Susu	5
2.2 Air Limbah Pengolahan Susu	5
2.2.1 Sumber Air Limbah.....	5
2.2.2 Karakteristik Air Limbah.....	6
2.3 Parameter Pencemar Air Limbah & Baku Mutunya.....	6
2.3.1 <i>Chemical Oxygen Demand (COD) & Biochemical Oxygen Demand (BOD)</i>	6
2.3.2 <i>Total Suspended Solids (TSS)</i>	6
2.3.3 Amonia	7
2.3.4 Minyak dan Lemak.....	7
2.3.5 Baku Mutu	7
2.4 Sistem Pengolahan Air Limbah	8
2.4.1 Pengolahan Fisik	8
2.4.2 Pengolahan Kimia	8
2.4.3 Pengolahan Biologis.....	8
2.7 Penggunaan Daur Ulang Air Limbah dan Baku Mutunya.....	8
2.8 Teknologi Daur Ulang Air Limbah	9
2.5 Sistem IPAL Industri Pengolahan Susu	10
2.6 Penelitian dan Perencanaan Terdahulu	23
2.6.1 Pengolahan Air Limbah Industri Pengolahan Susu Menggunakan <i>Moving Bed Biofilm Reactor (MBBR)</i>	23

2.6.2 Pengolahan Air Limbah Industri Pengolahan Susu Menggunakan <i>Membrane Sequence Batch Reactor</i>	24
2.6.3 Pengolahan Air Limbah Industri Pengolahan Susu Menggunakan <i>Upflow Anaerobic Sludge Blanket Reactor</i>	25
2.6.4 Pengolahan Air Limbah Industri Pengolahan Susu Menggunakan Elektrokoagulasi	25
2.8 Kondisi Eksisting PT. XYZ.....	26
BAB 3 METODE PERENCANAAN	29
3.1 Kerangka Perencanaan	29
3.2 Tahapan Perencanaan.....	31
3.2.1 Ide Perencanaan	31
3.2.2 Rumusan Masalah.....	31
3.2.3 Tinjauan Pustaka.....	31
3.2.4 Pengumpulan Data.....	32
3.2.5 Perencanaan IPAL Baru	33
3.2.6 Kesimpulan dan Saran	34
BAB 4 PERENCANAAN IPAL BARU.....	35
4.1 Kapasitas IPAL dan Kualitas Air Limbah.....	35
4.1.1 Kapasitas IPAL	35
4.1.1 Kualitas Air Limbah.....	35
4.2 Hasil Uji Pengendapan dan Jar Test.....	36
4.2.1 Uji Pengendapan	36
4.2.2 <i>Jar Test</i>	37
4.3 Alternatif Pengolahan.....	39
4.3.1 Alternatif Pengolahan Utama.....	40
4.3.2 Alternatif Pengolahan Daur Ulang Efluen	44
4.3.3 Diagram Alir Keseluruhan Proses.....	45
4.4 Perhitungan Perencanaan IPAL Baru.....	46
4.4.1 <i>Bar Screen</i>	46
4.4.2 Sumur Pengumpul.....	48
4.4.3 <i>Grease Trap</i>	51
4.4.4 Bak Ekualisasi.....	53
4.4.5 <i>Dissolved Air Flotation dengan Chemical Aid</i>	58
4.4.6 <i>Moving Bed Biofilm Reactor</i>	70
4.4.7 <i>Clarifier</i>	82
4.4.8 <i>Rapid Sand Filter</i>	86
4.4.9 Desinfeksi.....	99

4.4.10	Unit Pengolahan Lumpur	101
4.4.11	Tangki Air	105
4.5	Profil Hidrolis	106
4.6	Neraca Massa	107
4.7	Standar operasional prosedur (SOP) IPAL	114
4.8	<i>Bill of Quantity</i> (BOQ) & Rencana Anggaran Biaya (RAB).	121
4.7.1	<i>Bill of Quantity</i> (BOQ)	121
4.7.1	Analisis Harga Satuan Pekerjaan.....	124
4.7.2	Rencana Anggaran Biaya	128
	BAB 5 KESIMPULAN	135
5.1	Kesimpulan	135
5.2	Saran	135
	REFERENSI.....	137
	LAMPIRAN	149

“Halaman ini sengaja dikosongkan”

DAFTAR TABEL

Tabel 2.1 Baku mutu air limbah industri pengolahan susu (Permen LH/2014)	7
Tabel 2.2 Hasil adopsi baku mutu untuk daur ulang air limbah.....	9
Tabel 2.3 Teknologi daur ulang air limbah dan jenis konstituen yang disisihkan	9
Tabel 2.4 Karakteristik air limbah produksi fase 1 PT. XYZ.....	26
Tabel 3.1 Metode uji parameter air limbah	32
Tabel 4.1 Kualitas air limbah PT. XYZ (data primer).....	35
Tabel 4.2 Kualitas air limbah untuk perencanaan IPAL baru	35
Tabel 4.3 Perbandingan rasio BOD/COD & <i>removal</i> BOD ₅ dan COD sampel.....	37
Tabel 4.4 Dosis soda kaustik dan pH akhir yang dihasilkan	37
Tabel 4.5 Variasi dosis penambahan PAC & polimer.....	38
Tabel 4.6 Hasil <i>jar test</i> setelah netralisasi	38
Tabel 4.7 Konsentrasi konstituen dan penyisihannya pada <i>jar test</i>	39
Tabel 4.8 Metode matriks	39
Tabel 4.9 Tingkat <i>removal</i> parameter-parameter air limbah oleh unit pengolahan	40
Tabel 4.10 Alternatif pengolahan 1	41
Tabel 4.11 Alternatif pengolahan 2	42
Tabel 4.12 Alternatif pengolahan 3	43
Tabel 4.13 Matriks pembobotan alternatif pengolahan utama	43
Tabel 4.14 Matriks pembobotan pengolahan daur ulang efluen	44
Tabel 4.15 Kualitas air hasil pengolahan tersier.....	45
Tabel 4.16 Kriteria desain <i>bar screen</i>	46
Tabel 4.17 Faktor bentuk <i>screen</i>	46
Tabel 4.18 Rekapitulasi desain <i>bar screen</i>	48
Tabel 4.19 Rekapitulasi desain sumur pengumpul.....	51
Tabel 4.20 Rekapitulasi desain <i>grease trap</i>	53
Tabel 4.21 Persentase air limbah masuk setiap jamnya	53
Tabel 4.22 Pengolahan data debit ekualisasi menjadi volume	54
Tabel 4.23 Rekapitulasi desain bak ekualisasi	58
Tabel 4.24 Perbandingan volume air dalam tangki tekan (%)	67
Tabel 4.25 Rekapitulasi desain DAF dengan <i>chemical aid</i>	69
Tabel 4.26 Konsentrasi konstituen N pada air limbah pengolahan susu	70
Tabel 4.27 Spesifikasi media <i>carrier</i> Kaldnes K1	71
Tabel 4.28 Rekapitulasi desain MBBR	82
Tabel 4.29 Rekapitulasi desain <i>clarifier</i>	86
Tabel 4.30 Kedalaman dan ukuran butir pada lapisan media kerikil	87
Tabel 4.31 Distribusi media pasir silika	88
Tabel 4.32 Distribusi media antrasit.....	89
Tabel 4.33 Distribusi media penyangga (kerikil)	89
Tabel 4.34 Distribusi media pasir silika terekspansi	92
Tabel 4.35 Distribusi media pasir silika terekspansi	93
Tabel 4.36 Rekapitulasi desain <i>rapid sand filter</i>	98
Tabel 4.37 Rekapitulasi desain tangki kontak klorin	101
Tabel 4.38 Rekapitulasi desain unit pengolahan lumpur.....	105
Tabel 4.39 Profil Hidrolis	106
Tabel 4.40 Volume pekerjaan konstruksi IPAL	122
Tabel 4.41 BOQ alat dan bahan	123
Tabel 4.42 Galian tanah biasa untuk konstruksi (m ³).....	124

Tabel 4.43 Urugan tanah kembali (m^3).....	124
Tabel 4.44 Membuat beton cor mutu K-300.....	124
Tabel 4.45 Membuat beton kedap air dengan AM-100	124
Tabel 4.46 Membuat beton mutu K-300 + <i>waterproofing</i> dengan AM-100 (m^3)	125
Tabel 4.47 Pekerjaan dinding beton bertulang.....	125
Tabel 4.48 Pekerjaan plat lantai beton	126
Tabel 4.49 Pekerjaan tutup beton.....	126
Tabel 4.50 Pekerjaan pemasangan pipa	127
Tabel 4.51 RAB konstruksi dan alat & bahan	128
Tabel 4.52 Konsumsi listrik oleh peralatan	130
Tabel 4.53 Biaya tahunan untuk kebutuhan bahan kimia	131
Tabel 4.54 Biaya media filter dalam satu periode pemakaian	132
Tabel 4.55 Total biaya operasional dan pemeliharaan IPAL dalam satu tahun.....	133

DAFTAR GAMBAR

Gambar 2.1 Sumber air limbah dari berbagai proses pengolahan susu.....	5
Gambar 2.2 Sumur pengumpul.....	11
Gambar 2.3 <i>Bar screen</i> manual dan pembersihannya	11
Gambar 2.4 Skema pengaliran air limbah dari pipa air limbah terakhir ke <i>bar screen</i>	12
Gambar 2.5 <i>Grease trap</i>	12
Gambar 2.6 Bak ekualisasi	13
Gambar 2.7 <i>Static mixer</i>	14
Gambar 2.8 Proses pencampuran di <i>static mixer</i> 5 elemen.....	14
Gambar 2.9 Tangki penyimpanan bahan kimia.....	15
Gambar 2.10 <i>Dissolved air flotation</i>	16
Gambar 2.11 Skema proses dan zona pada DAF	16
Gambar 2.12 MBBR aerobik (kiri), MBBR anoksik/anaerobik (kanan)	17
Gambar 2.13 Media kaldnes, salah satu media <i>carrier</i> yang umum digunakan pada MBBR .	18
Gambar 2.14 MBBR-MLE	18
Gambar 2.15 <i>Clarifier</i>	19
Gambar 2.16 Ilustrasi <i>solids interface & solids flux</i> pada <i>clarifier</i>	20
Gambar 2.17 Grafik <i>solids flux</i> terhadap konsentrasi <i>solids</i>	20
Gambar 2.18 <i>Rapid sand filter</i>	21
Gambar 2.20 Tangki kontak klorin.....	22
Gambar 2.21 <i>Filter press</i>	22
Gambar 2.22 Siklus proses pada <i>filter press</i>	23
Gambar 2.23 Sistem <i>moving bed biofilm reactor</i> (MBBR).....	24
Gambar 2.24 Sistem MSBR	24
Gambar 2.25 Sistem elektrokoagulasi	25
Gambar 2.26 Denah IPAL produksi fase 1.....	26
Gambar 2.27 Kegiatan konstruksi unit produksi fase 2	27
Gambar 2.28 Lahan IPAL rencana.....	27
Gambar 2.29 Dimensi lahan IPAL rencana.....	28
Gambar 3.1 Kerangka perencanaan	30
Gambar 4.1 Uji pengendapan	36
Gambar 4.2 Sampel setelah didiamkan selama satu jam	36
Gambar 4.3 Visual air limbah sebelum dan sesudah <i>jar test</i>	38
Gambar 4.4 Diagram alir alternatif 1.....	40
Gambar 4.5 Diagram alir alternatif 2.....	41
Gambar 4.6 Diagram alir alternatif 3.....	42
Gambar 4.7 Diagram alir IPAL	45
Gambar 4.8 Denah lahan bak ekualisasi.....	55
Gambar 4.9 Spesifikasi <i>disc diffuser</i>	56
Gambar 4.10 Spesifikasi <i>static mixer</i>	59
Gambar 4.11 Besarnya <i>head loss</i> (psi) terhadap debit (gpm).....	65
Gambar 4.12 <i>Scum box</i> DAF	68
Gambar 4.13 Pengaruh pH terhadap persentase NH ₃ dan NH ₄ ⁺ di dalam air	70
Gambar 4.14 <i>Submersible mixer</i> Tsurumi	74
Gambar 4.15 <i>Contracted rectangular weir</i>	81
Gambar 4.16 <i>Rectangular weir</i> tanpa kontraksi	101
Gambar 4.17 Skema operasional RSF.....	119
Gambar 4.18 Ilustrasi galian.....	122

“Halaman ini sengaja dikosongkan”

BAB 1

PENDAHULUAN

1.1 Latar Belakang

Dalam pembangunan ekonomi di berbagai negara, sektor industri memainkan peran cukup penting khususnya dalam hal akselerasi pembangunan (Muhtamil, 2017). Salah satu sektor industri terbesar di dunia adalah industri pengolahan susu (*dairy industry*), yang tercatat memiliki nilai pasar global mencapai US\$718,9 miliar pada tahun 2019 silam dan diproyeksikan akan mencapai US\$1.032,7 miliar pada tahun 2024 mendatang (Shahbandeh, 2021). Sedangkan di Indonesia sendiri, menurut Peraturan Pemerintah Nomor 14 Tahun 2015 tentang Rencana Induk Pembangunan Industri Nasional (RIPIN) Tahun 2015-2035, industri pengolahan susu termasuk jenis industri prioritas dalam jangka 2024 – 2035 dengan hasil produk: 1) susu untuk kesehatan (susu cair, bubuk dan *condensed*), 2) *probiotic* dan pangan fungsional lainnya berbasis susu (Kemenperin, 2015).

PT. XYZ adalah perusahaan yang bergerak di industri pengolahan susu yang berlokasi di Kabupaten Bogor, dengan hasil olahan berupa susu segar, yogurt dan makanan beku. Selain menghasilkan produk-produk tersebut, proses-proses pengolahan susu juga menghasilkan produk samping yakni air limbah. Air limbah pengolahan susu umumnya dihasilkan dari proses pembersihan dan pencucian di pabrik pengolahan susu. Diperkirakan sekitar 2% dari total susu yang diproses terbuang ke saluran pembuangan (Munavalli & Saler, 2009). Air limbah pengolahan susu memiliki kandungan BOD dan COD yang sangat tinggi, berwarna putih, bersifat alkali secara alami namun dapat berubah menjadi asam diakibatkan oleh proses fermentasi gula susu menjadi asam laktat, serta lemak, nutrien, laktosa dan deterjen (Shete & Shinkar, 2013; USDA-SCS, 1992). Kandungan COD dan BOD yang tinggi menimbulkan berbagai dampak negatif pada lingkungan, seperti minimnya kandungan oksigen pada air dan menyebabkan matinya biota akuatik (Greenberg *et al.*, 1992; Soukotta *et al.*, 2019). Kandungan nutrien dapat menyebabkan eutrofikasi pada badan air penerima, sedangkan deterjen dapat mengganggu kelangsungan hidup biota air. Maka, dapat disimpulkan bahwa beban polutan yang tinggi pada air limbah pengolahan susu dapat menyebabkan masalah lingkungan yang serius apabila tidak diolah terlebih dahulu (Montuelle *et al.*, 1992).

Dewasa ini, selain masalah pencemaran air yang disebabkan oleh berbagai proses produksi domestik dan industri, masyarakat dunia juga dihadapkan kepada masalah kesenjangan ketersediaan air dengan kebutuhan air akibat dari pertumbuhan penduduk yang sangat pesat dan pola konsumsi yang meningkat khususnya di daerah perkotaan (Said, 2006). Menyadari hal itu, para peneliti telah mengalihkan fokus penelitian pada kemungkinan penggunaan kembali atau daur ulang air limbah, salah satunya pada bidang industri makanan seperti industri pengolahan susu (Balannec *et al.*, 2002; Hamoda & Al-Awadi, 1996). Hamoda & Al-Awadi (1996) menambahkan, bahwa industri pengolahan susu terkenal menghasilkan air limbah dengan kuantitas yang tinggi. Terlepas hal itu, air limbah yang dihasilkan oleh industri pengolahan susu dapat diolah dan didaur ulang dengan biaya yang wajar.

PT. XYZ saat ini sedang melakukan penambahan dalam jumlah unit produksinya. Selain unit produksi fase 1, unit produksi fase 2, yang kini sedang berada pada tahapan konstruksi, akan ditambahkan dalam skema bisnis PT. XYZ dalam waktu dekat. Pada unit produksi fase 1, air limbah hasil kegiatan produksi sudah diolah di instalasi pengolahan air limbah (IPAL) eksisting. Namun, IPAL eksisting tidak memiliki kapasitas yang cukup untuk mengolah air

limbah yang berasal dari kedua unit produksi secara bersamaan, terlebih lagi IPAL eksisting masih memiliki kekurangan dalam kinerja dan hasil prosesnya. Maka dari itu, sebagai bentuk ketataan terhadap UU RI No. 32 Tahun 2009 tentang Perlindungan dan Pengelolaan Lingkungan Hidup yang menyatakan bahwa setiap industri maupun instansi/badan usaha harus bertanggung jawab terhadap pengelolaan limbah yang dihasilkan dari kegiatannya, PT. XYZ sudah selayaknya memiliki IPAL baru yang ditujukan untuk mengolah air limbah yang berasal dari unit produksi fase 2-nya. Tidak berhenti di situ, sebagai bentuk kontribusi dalam mengatasi masalah kelangkangan air, efluen dari hasil pengolahan air limbah PT. XYZ seyogyanya dapat diolah dan didaur ulang untuk keperluan berbagai aktivitas industrinya. Maka dari itu, akan dilakukan perencanaan IPAL unit produksi fase 2 industri pengolahan susu PT. XYZ dengan skema daur ulang efluen. Perencanaan ini melengkapi *detail engineering design* (DED), perhitungan *bill of quantity* (BOQ), rencana anggaran biaya (RAB), dan *standard operating procedure* (SOP) IPAL.

1.2 Rumusan Masalah

Berdasarkan uraian latar belakang di atas, maka ditetapkan rumusan masalah dari perencanaan ini:

1. Perlu dirancangnya instalasi pengolahan air limbah (IPAL) unit produksi fase 2 PT. XYZ beserta sistem daur ulang efluennya.
2. Perlu dihitungnya biaya pembangunan dan operasional IPAL.
3. Perlu disusunnya standar operasional prosedur (SOP) IPAL.

1.3 Tujuan

Adapun tujuan dari perencanaan ini:

1. Merancang instalasi pengolahan air limbah (IPAL) unit produksi fase 2 PT. XYZ beserta sistem daur ulang efluennya.
2. Menghitung biaya pembangunan dan operasional IPAL.
3. Menyusun standar operasional prosedur (SOP) IPAL.

1.4 Ruang Lingkup

Ruang lingkup perencanaan ini:

1. Perencanaan IPAL secara spesifik ditujukan untuk mengolah air limbah dari kegiatan produksi fase 2 pabrik pengolahan susu, PT. XYZ, Kabupaten Bogor, di mana IPAL baru ini akan berada pada lokasi yang berbeda dengan IPAL eksisting.
2. Sebagian dari efluen hasil pengolahan akan didaur ulang kembali untuk aktivitas seperti sanitasi dan penyiraman tanaman.
3. Aspek yang dikaji adalah aspek teknis dan finansial.
4. Data perencanaan yang digunakan merupakan data primer dan sekunder.
5. Pengukuran parameter-parameter limbah cair industri pengolahan susu (BOD, COD, TSS, minyak dan lemak, pH, dan amonia).
6. Baku mutu effluent IPAL mengacu pada Lampiran VIII Permen LH No. 5 Tahun 2014 Tentang Baku Mutu Air Limbah.
7. *Detail engineering design* (DED) unit-unit IPAL.
8. Standar operasional prosedur (SOP) IPAL
9. Rencana anggaran biaya (RAB) dan *bill of quantity* (BOQ) IPAL produksi yang mengacu kepada AHS Kabupaten Bogor.
10. Gambar teknis meliputi:
 - a. Layout IPAL

- b. Denah unit pengolahan
- c. Potongan memanjang dan melintang unit pengolahan
- d. Profil hidrolis

1.5 Manfaat

Manfaat dari perencanaan ini adalah memberikan rekomendasi desain instalasi pengolahan air limbah (IPAL) sesuai dengan karakteristik air limbah industri pengolahan susu dari kegiatan produksi fase 2 PT. XYZ.

“Halaman ini sengaja dikosongkan”

BAB 2

TINJAUAN PUSTAKA

2.1 Gambaran Umum Industri Pengolahan Susu

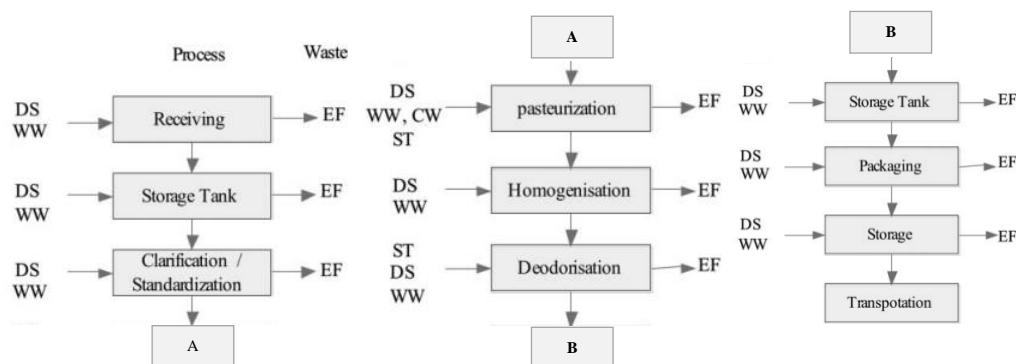
Peningkatan permintaan susu dan produk susu yang stabil di banyak negara telah mengakibatkan kemajuan dalam ilmu kedokteran hewan, yang kemudian menyebabkan pertumbuhan yang stabil dalam produksi susu per ekor sapi (Poompavai, 2002). Akibat dari tren industri global, ukuran peternakan dan jumlah sapi terus meningkat sejalan dengan naiknya standar ekonomi dunia (Doughrate *et al.*, 2013). Hal inilah yang menyebabkan bertumbuh pesatnya industri pengolahan susu di berbagai negara. Industri pengolahan susu umumnya mengolah susu mentah menjadi produk-produk seperti susu, keju, mentega, yogurt, es krim, dan bubuk susu dengan berbagai jenis proses pengolahan (Perna *et al.*, 2013).

Aktivitas industri pengolahan susu yang masif memang berdampak positif bagi masyarakat luas, namun di sisi lain menimbulkan dampak buruk bagi lingkungan. Analisis Environment Impact of Products (EIPRO) menunjukkan bahwa susu dan produk olahan susu lainnya bertanggung jawab terhadap 5% potensi pemanasan global, 10% potensi eutrofikasi, dan 4% potensi pembentukan fotokimia ozon di seluruh Uni Eropa. Tidak hanya itu, susu cair masuk ke dalam 10 besar kontributor dampak terhadap lingkungan dalam hampir seluruh kategori, dengan penipisan ozon sebagai pengecualian (Foster *et al.*, 2006). Bahan baku utama industri yakni susu, mengandung 87% air, sehingga tidak mengherankan apabila industri pengolahan susu dikenal sebagai industri dengan volume air limbah yang besar (Falvey *et al.*, 1999; Sarkar *et al.*, 2006). Industri pengolahan susu menghasilkan rata-rata 2,5 liter air limbah per liter susu terolah (Ramasamy *et al.*, 2004).

2.2 Air Limbah Pengolahan Susu

2.2.1 Sumber Air Limbah

Air limbah industri pengolahan susu berasal proses-proses yang membutuhkan banyak volume air seperti pencucian (*cleaning*), pembersihan (*sanitizing*), pemanasan (*heating*), pendinginan (*cooling*) dan pencucian lantai (*floor washing*) (Sarkar *et al.*, 2006). Namun, mayoritas air limbah dihasilkan pada proses pencucian, terutama apabila produk yang berbeda-beda dihasilkan sehingga membutuhkan unit produksi dan operasi pembersihan yang spesifik (Kolarski & Nyhuis, 1995). Menurut Kushwaha *et al.* (2011), air limbah pada industri pengolahan susu timbul dari proses-proses berikut.



Gambar 2.1 Sumber air limbah dari berbagai proses pengolahan susu

Keterangan: DS: Deterjen dan produk pembersih (*detergents & sanitizing agents*), WW: Air pencuci (*wash water*), ST: Uap (*steam*), CW: Air pendingin (*cooling water*), EF: Efluen.

2.2.2 Karakteristik Air Limbah

Karakteristik air limbah pengolahan susu bergantung kepada jumlah susu yang diolah, tipe produk dan alat yang digunakan, metode produksi, sistem manajemen dan metode pencuciannya (Sarkar *et al.*, 2006). Semua senyawa pada air limbah pengolahan susu bersifat *biodegradable*, kecuali protein dan lemak yang sukar untuk diuraikan (Omil *et al.*, 2003). Konstituen dominan pada air limbah pengolahan susu adalah laktosa, protein terlarut, lemak, garam mineral dan deterjen (Perna *et al.*, 2013). Air limbah pengolahan susu juga mengandung padatan susu, berwarna putih, bersifat alkali, serta memiliki kandungan BOD dan COD yang sangat tinggi (Shete & Shinkar, 2013; USDA-SCS, 1992).

Melihat dari banyak penelitian, didapatkan bahwa kandungan COD (80–95.000 mg/L) dan BOD (40–48.000 mg/L) pada air limbah industri pengolahan susu sangat beragam (Kushwaha *et al.*, 2011). pH bervariasi dalam kisaran 4.7–11, sementara kandungan *suspended solids* (SS) berada dalam kisaran 24–4.500 mg/L (Passeggeri *et al.*, 2009). Kandungan nutrien yakni total nitrogen memiliki konsentrasi 14–830 mg/L (Gutiérrez *et al.*, 1991), sementara total fosfor berkisar antara 9–280 mg/L (Gavala *et al.*, 1999).

2.3 Parameter Pencemar Air Limbah & Baku Mutunya

2.3.1 Chemical Oxygen Demand (COD) & Biochemical Oxygen Demand (BOD)

Chemical oxygen demand (COD) dan *biochemical oxygen demand* (BOD) adalah parameter pengukur kandungan polutan organik pada air. COD mengukur kandungan organik dengan mewakilkan jumlah oksigen yang dibutuhkan untuk mengoksidasi bahan organik dengan bahan kimia pengoksidasi kuat (kalium dikromat) dalam kondisi asam (Qasim & Zhu, 2018). Nilai COD dapat diukur dengan menggunakan tabung Hach diikuti dengan sebuah metode berdasarkan reduksi kalium dikromat (berwarna oranye) menjadi garam kromium (berwarna hijau) pada suhu tinggi, diikuti dengan pengukuran absorbansi menggunakan *colorimeter* khusus (Kosseva & Webb, 2013). Sedangkan, parameter BOD digunakan untuk mengetahui jumlah oksigen terlarut yang digunakan oleh mikroba untuk mengoksidasi kandungan organik (Fathima *et al.*, 2014). Dalam kata lain, BOD dan COD sama-sama merupakan parameter pengukur polutan organik pada air, namun BOD hanya mengukur kandungan organik yang aktif secara biologis (Likens, 2009). Umumnya, parameter BOD yang digunakan dalam air limbah adalah BOD setelah 5 hari pengambilan sampel (BOD₅) (Metcalf & Eddy, 2014). Prosedur pengukuran BOD cukup mudah: Penurunan O₂ pada tabung inkubasi yang berisi air diamati secara berkala. Selama inkubasi, organisme heterotrof yang secara alami berada di dalam air akan mengkonsumsi O₂ untuk respirasi karbon organik yang tersedia secara biologis dan bahan kimia apa pun yang secara spontan bereaksi dengan O₂ (misalnya sulfida). Alhasil, total BOD pada air limbah akan dapat diketahui (Dodds & Whiles, 2020). Tingginya kandungan BOD dan COD pada air limbah dapat merusak kehidupan ikan dan tanaman pada air (Ratnayaka *et al.*, 2009).

2.3.2 Total Suspended Solids (TSS)

Solids (padatan), seperti halnya zat terlarut & partikel (dissolved & particulate matter), mikroorganisme, nutrien, logam berat, dan mikropolutan, adalah salah satu dari banyak konstituen pada air limbah (Warwick *et al.*, 2013). *Solids* pada air limbah sangat bervariasi, mulai dari material kasar hingga yang berbentuk koloid (Metcalf & Eddy,

2014). *Total suspended solids* (dalam bahasa Indonesia: total padatan tersuspensi) didefinisikan sebagai padatan dalam air yang dapat terperangkap oleh filter. Untuk mengukur TSS, sampel air disaring melalui filter yang telah ditimbang sebelumnya. Residu yang tertahan pada filter dikeringkan dalam oven pada suhu 103-105 °C sampai berat filter tidak lagi berubah. Peningkatan berat filter nantinya yang mewakili nilai TSS (A. F. Ismail et al., 2019). Tingginya TSS pada air dapat meningkatkan kenaikan suhu dan penurunan oksigen terlarut. Ini disebabkan partikel tersuspensi menyerap panas dari radiasi matahari lebih banyak dari partikel air (US EPA, 2012).

2.3.3 Amonia

Amonia ($\text{NH}_3\text{-N}$), adalah hasil pertama dari dekomposisi nitrogen organik, di mana nitrogen organik merupakan jumlah nitrogen yang ada pada senyawa organik seperti protein, urea, dan hasil degradasinya (Qasim & Zhu, 2018; Reynolds & Richards, 1996). Amonia nitrogen pada air limbah bisa ditemui dalam bentuk gas amonia (NH_3) maupun ion ammonium (NH_4^+), di mana hal ini bergantung pada nilai pH larutan. Ion ammonium akan cenderung terbentuk pada larutan dengan $\text{pH} < 7$. Amonia didapatkan dengan menaikkan pH, mendidihkan sampel, kemudian mendistilasi gas amonia yang terbentuk, lalu mengembunkan uap yang menyerap gas amonia (Metcalf & Eddy, 2014). Keberadaan amonia di dalam air limbah dapat membahayakan kehidupan akuatik dan kesehatan manusia, sehingga menyisihkan polutan ini pada air limbah merupakan langkah penting (Karri et al., 2018).

2.3.4 Minyak dan Lemak

Minyak dan lemak merupakan polutan organik pada air limbah yang dikenal memiliki afinitas yang sangat kecil terhadap air (Pintor et al., 2016). Senyawa-senyawa yang biasanya diklasifikasikan sebagai minyak dan lemak antara lain: hidrokarbon, asam lemak, sabun, lipid, dan lilin. Klasifikasi kontaminan ke kategori minyak dan lemak biasanya ditentukan dengan metode analisis kimia, khususnya pelarut yang digunakan untuk ekstraksi dari fase cair (Patterson, 1985). Keberadaan minyak dan lemak pada badan air sangat berbahaya; lapisan minyak dan lemak yang paling tipis pun akan mempengaruhi kehidupan akuatik dengan mengganggu penetrasi cahaya dan transfer oksigen dari udara menuju air (Wahi et al., 2013).

2.3.5 Baku Mutu

Baku mutu air limbah adalah ukuran batas atau kadar unsur pencemar dan/atau jumlah unsur pencemar yang ditengang keberadaannya dalam air limbah yang akan dibuang atau dilepas ke dalam media air dan tanah dari suatu usaha dan/atau kegiatan. Baku mutu air limbah industri pengolahan susu diatur di dalam Permen LH No. 5 Tahun 2014.

Tabel 2.1 Baku mutu air limbah industri pengolahan susu (Permen LH/2014)

Parameter	Susu Dasar		Susu Terpadu	
	Kadar paling tinggi (mg/L)	Beban Pencemaran paling tinggi (kg/ton)	Kadar paling tinggi (mg/L)	Beban Pencemaran paling tinggi (kg/ton)
BOD_5	40	0,06	40	0,10
COD	100	0,15	100	0,25
TSS	50	0,075	50	0,125
Minyak dan Lemak	10	0,015	10	0,025
$\text{NH}_3\text{-N}$	10	0,015	10	0,025
pH	6 – 9		6 – 9	
Kuantitas air limbah paling tinggi	$1,5 \text{ m}^3$ per ton susu yang diolah		$2,5 \text{ m}^3$ per ton susu yang diolah	

2.4 Sistem Pengolahan Air Limbah

Pengolahan air limbah memiliki tujuan untuk menghilangkan kandungan-kandungan pencemar seperti padatan tersuspensi, koloid, dan senyawa-senyawa organik maupun anorganik yang terlarut pada air limbah (Siregar, 2005). Pada umumnya, teknologi pengolahan air limbah dikategorikan menjadi 3 (tiga) macam: pengolahan secara fisik, pengolahan secara kimia, dan pengolahan secara biologis (Suharto, 2010). Pemilihan teknologi pengolahan air limbah didasarkan oleh jenis dan karakteristik air limbah yang akan diolah.

2.4.1 Pengolahan Fisik

Dalam pengolahan fisik air limbah, benda-benda terapung kasar dan partikel-partikel mineral yang berat (pasir dan kerikil) disisihkan. Hal ini dilakukan untuk melindungi peralatan-peralatan pada pengolahan tahap berikutnya dari kerusakan. Jenis-jenis pengolahan fisik yang lumrah ditemukan adalah *screening*, *gravity separation*, *grit removal*, bak pengendap awal, dan flotasi (Metcalf & Eddy, 2014).

2.4.2 Pengolahan Kimia

Pengolahan air limbah secara kimia merupakan pengolahan air limbah yang menggunakan reaksi-reaksi kimia untuk menyisihkan kandungan pencemarnya (Woodard, 2006). Menurut Riffat (2019), pengolahan kimia pada air limbah ditujukan untuk menghilangkan koloid, logam berat, senyawa fosfor, dan zat organik beracun dengan cara membubuhkan bahan kimia sesuai dengan dosis yang dibutuhkan. Bentuk pengolahan air limbah secara kimia antara lain netralisasi, koagulasi-flokulasi, pertukaran ion, netralisasi asam-basa, presipitasi, ozonasi, dan klorinasi.

2.4.3 Pengolahan Biologis

Pengolahan secara biologis memiliki tujuan utama menghilangkan kandungan bahan organik *biodegradable* dengan memanfaatkan aktivitas mikroorganisme dalam menguraikan bahan-bahan organik yang terkandung dalam air limbah. Air limbah yang bersifat *biodegradable*, yakni dengan nilai perbandingan $BOD/COD \geq 0,5$, adalah air limbah yang dapat diolah secara biologis (Kallas & Kindsigo, 2006). Dalam pengolahan biologis, nitrogen dan fosfor pada air limbah juga dapat dihilangkan (Riffat, 2019). Menurut Said & Marsidi (2005), pengolahan air limbah secara biologis dapat diklasifikasikan menjadi 3 (tiga): pertumbuhan tersuspensi (*suspended growth*), tumbuhan melekat (*attached growth*), dan sistem *lagoon* atau kolam.

2.7 Penggunaan Daur Ulang Air Limbah dan Baku Mutunya

Kebanyakan industri mengolah dan mendaur ulang air limbahnya dari prosesnya untuk menyimpan air dan menghindari standar peraturan yang ketat untuk pembuangan limbah. Utamanya, penggunaan kembali air industri adalah: (1) air untuk tower pendingin, (2) air untuk umpan boiler, (3) air untuk proses, (4) air untuk irigasi lansekap di sekitar pabrik, (5) air untuk pekerjaan konstruksi (Qasim & Zhu, 2018; Said, 2006). Alternatif pemanfaatan lain yang dapat dipilih adalah penggunaan efluen air limbah untuk *flushing* toilet dan kegiatan mandi cuci kakus (MCK).

Untuk menjamin keamanan dalam proses penggunaan, maka kualitas air harus memenuhi baku mutu yang tercantum dalam Permenkes 32/2017 tentang Standar Baku Mutu Kesehatan Lingkungan untuk Media Air untuk Keperluan Higiene Sanitasi. Pada perencanaan ini, diadopsi beberapa parameter yang berhubungan langsung dengan parameter air limbah, yang

dapat dilihat pada **Tabel 2.2** di bawah. Berikut adalah parameter dan baku mutunya yang diadopsi pada perencanaan ini.

Tabel 2.2 Hasil adopsi baku mutu untuk daur ulang air limbah

Parameter	Baku mutu	Satuan
BOD ₅	40	mg/L
COD	100	mg/L
TSS	50	mg/L
pH	6,5-8,5	
NH ₃ -N	10	mg/L
NO ₃ -N	10	mg/L
Kekeruhan	25	NTU
Total <i>Coliform</i>	50	CFU/100 ml
<i>E. coli</i>	0	CFU/100 ml

Sumber: Permenkes 32/2017 & Permen LH 5/2014

2.8 Teknologi Daur Ulang Air Limbah

Dalam kegiatan daur ulang air limbah industri, digunakan teknologi tambahan untuk menghilangkan kontaminasi fisik-kimia tertentu, juga untuk mematikan mikroorganisme patogen (Said, 2006). Beberapa faktor perlu dipertimbangkan dalam memilih teknologi daur ulang air limbah: (1) jenis penggunaan air daur ulang, (2) karakteristik air limbah pada proses *feed stream*, (3) kualitas target daur ulang, (4) konstituen pencemar, (5) kesesuaian dengan proses eksisting, (6) fleksibilitas proses, (7) biaya operasional dan perawatan, (8) kebutuhan energi, (9) jumlah pekerja yang dibutuhkan, (10) dan batasan lingkungan. Teknologi pengolahan daur ulang air limbah dapat dilihat pada **Tabel 2.3**.

Tabel 2.3 Teknologi daur ulang air limbah dan jenis konstituen yang disisihkan

Unit operasi/proses	SS	Koloid	Senyawa organik	Materi organik terlarut	Nitrogen	Fosfor	Jenis konstituen			
							Trace constituent	TDS	Bakteri	Protozoa
Pengolahan sekunder	v			v						
Pengolahan sekunder dengan penyisihan nitrogen				v	v	v				
<i>Depth filtration</i>	v						v	v		
<i>Surface filtration</i>	v		v				v	v		
Mikrofiltrasi	v	v	v				v	v		
Ultrafiltrasi	v	v	v				v	v	v	
<i>Dissolved air floation</i>	v	v	v				v	v		
Nanofiltrasi		v	v		v	v	v	v	v	v
<i>Reverse osmosis</i>			v	v	v	v	v	v	v	v
Elektrodialisasi	v						v			
Adsorpsi karbon			v			v				
<i>Ion exchange</i>				v		v	v			
<i>Advanced oxidation</i>	v	v			v		v	v	v	v
Desinfeksi		v					v	v	v	v

Sumber: Asano (2007)

Beberapa penelitian telah dilakukan dalam merancang sistem daur ulang efluen air limbah. Sari & Wiloso (2008) meneliti hasil dari rangkaian teknologi daur ulang air limbah berbiaya rendah yang terdiri dari klorinasi, *rapid sand filter*, dan *carbon active filter*. Hasil yang didapatkan cukup memuaskan, di mana dinyatakan bahwa penggunaan rangkaian teknologi tersebut dapat memberikan manfaat dari segi lingkungan dan finansial secara signifikan. Penelitian teknologi daur ulang efluen berbiaya rendah juga dilakukan oleh (Mulla, 2014) dengan menerapkan *wetland*, adsorpsi, dan desinfeksi, di mana rangkaian ini terbukti dapat mengolah kandungan *solids* dan nutrien dengan baik. Adapun penelitian lain yang dilakukan oleh Sarkar *et al.* (2006) dengan memanfaatkan kombinasi koagulasi, adsorpsi dan separasi membran. Didapatkan, konstituen seperti warna dan bau hilang secara permanen, di mana efluen memiliki kualitas yang sangat baik sehingga didapatkan air daur ulang yang layak pakai.

2.5 Sistem IPAL Industri Pengolahan Susu

Dalam mengolah air limbah industri pengolahan susu, teknologi yang paling banyak digunakan adalah proses anaerobik. Akan tetapi, pengolahan anaerobik hanya menyisihkan sebagian dari kandungan minyak dan lemak dan juga nutrien pada air limbah, sehingga untuk menyisihkannya secara sempurna dibutuhkan pengolahan lebih lanjut ataupun pengolahan aerobik. Namun, kelemahan utama dari proses aerobik adalah kebutuhan energi yang tinggi. Untuk mengurangi kebutuhan energi pada proses aerobik, proses pengolahan fisika-kimia dapat dikombinasikan dengan pengolahan aerobik. Alternatif lain adalah dengan menggabungkan proses anaerobik-aerobik, di mana banyak hasil studi menjelaskan bahwa kombinasi ini memberikan hasil pengolahan yang baik tetapi diperlukan penelitian lebih lanjut untuk meningkatkan efisiensi *removal* (Kushwaha *et al.*, 2011).

Teknologi yang umum ditemukan untuk mengolah air limbah industri susu adalah *grease trap*, *oil-water separator* untuk pemisahan padatan mengapung, bak ekualisasi, dan *clarifier* untuk menghilangkan padatan tersuspensi. Pengolahan biologis terdiri dari proses aerobik dan anaerobik, di mana pengolahan anaerobik dan pengolahan aerobik dikombinasikan untuk meningkatkan efisiensi penyisihan bahan organik terlarut (BOD). Untuk menghilangkan kandungan nitrogen dan fosfor, penggunaan *biological nutrient removal* (BNR) juga tidak jarang dijumpai. Klorinasi efluen juga dilakukan untuk tujuan desinfeksi sebelum air digunakan kembali dalam skema penggunaan kembali efluen air limbah (World Bank Group, 2007). Selain pengolahan konvensional seperti yang disebutkan di atas, opsi pengolahan seperti penggunaan membran terbukti dapat menghasilkan efluen yang berkualitas tinggi. Kombinasi *reverse osmosis*, *nanofiltration*, dan *ultrafiltration* dengan satu sama lain maupun dengan proses biologis dan/atau proses kimia sangat berpotensi untuk diteliti lebih jauh kedepannya (Kushwaha *et al.*, 2011).

2.5.1 Sumur Pengumpul

Sumur pengumpul merupakan salah satu bangunan pendukung yang berfungsi untuk mengumpulkan air limbah dari sistem penyaluran air limbah. Diakibatkan unit-unit pengolahan utama berada di atas tanah, diperlukan pemompaan untuk menaikkan air limbah agar kemudian proses pengolahan dapat berjalan secara gravitasi. Sumur pengumpul direncanakan dengan kapasitas yang cukup besar untuk mencegah kerja pompa yang terus menerus (pompa direncanakan lebih dari satu dalam satu sumur pengumpul) (Kementerian PUPR, 2018).

Jenis atau timpe pompa merupakan pertimbangan dari perencanaan kedalaman sumur pengumpul, di mana setiap pompa memiliki ketinggian air minimum untuk menjaga operasional pompa dapat berjalan dengan baik. Kapasitas sumur pengumpul juga harus

memerhatikan waktu detensi yang tidak terlalu lama sehingga berpotensi mengakibatkan terjadi proses biologi yang menimbulkan bau berlebihan. Oleh karena itu, ditetapkan pada Permen PUPR No. 04 Tahun 2017, waktu detensi ideal pada sumur pengumpul yakni < 10 menit. Di dalam sumur pengumpul, terdapat *bar screen* yang merupakan unit *preliminary treatment* dengan mekanisme penyaringan (*screening*).



Gambar 2.2 Sumur pengumpul

Sumber: Kementerian PUPR (2017)

2.5.2 Bar Screen

Bar screen adalah salah satu alat penyaringan (*screening*) yang lumrah digunakan pada IPAL. Fungsi dari mekanisme *screening* ini adalah menyisihkan limbah padat berukuran besar (sampah plastik, daun, ranting, popok bayi) yang berpotensi merusak peralatan, *block valve*, nozel, saluran, pipa, dan perlengkapan lainnya (Qasim & Zhu, 2018).

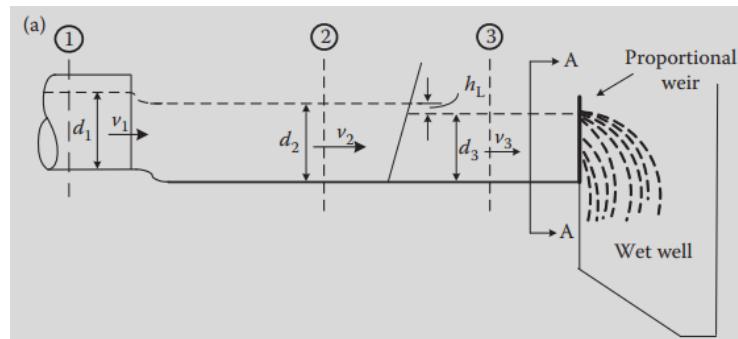
Pengoperasian pembersihan *bar screen* terbagi menjadi 2: (1) pengoperasian manual dan (2) pengoperasian mekanis. Pada pengoperasian manual, pembersihan dilakukan oleh pekerja dengan biasanya mendesain screen dengan kemiringan tertentu. Sementara pembersihan mekanis dilakukan dengan bantuan mesin. Pembersihan dilakukan apabila kecepatan air telah melebihi 0,6 m/detik pada *bar screen* manual dan 1 m/detik pada *bar screen* mekanis.



Gambar 2.3 Bar screen manual dan pembersihannya

Sumber: <https://lagoons.com/>

Sebelum memasuki *bar screen*, air limbah dilewatkan dulu ke saluran yang ditentukan dimensinya. Ini bertujuan untuk menjaga kecepatan minimum aliran sebesar 0,3 m/detik.



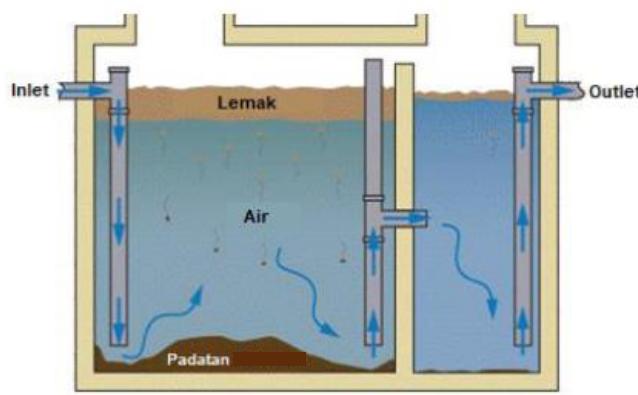
Gambar 2.4 Skema pengaliran air limbah dari pipa air limbah terakhir ke *bar screen*

Sumber: Qasim & Zhu (2018)

2.5.3 *Grease Trap*

Penyisihan minyak dan lemak menggunakan *grease trap* dilakukan untuk mencegah terjadinya gangguan pada unit pengolahan selanjutnya. Pada umumnya, *grease trap* terdiri dari dua kompartemen: (1) kompartemen pertama: berbagai jenis padatan dalam air limbah, di mana padatan dengan berat jenis lebih berat dari air akan mengendap sedangkan padatan dengan berat jenis lebih ringan dari air (seperti minyak dan lemak) akan mengapung di permukaan air, (2) kompartemen kedua: memastikan bahwa minyak dan lemak tetap tertahan di dalam sistem dan tidak ikut terbawa air limbah mengalir menuju unit pengolahan selanjutnya. Minyak dan lemak yang tertahan di atas permukaan air pada unit harus dibersihkan secara berkala agar kebersihan unit terjaga, serta mencegah terjadinya penyumbatan (Kementerian PUPR, 2017).

Dalam merencanakan *grease trap*, Kementerian PUPR menyarankan untuk menetapkan kecepatan aliran sebesar 2 – 6 m/jam, dengan waktu detensi 5–20 menit. Kompartemen pertama memiliki panjang 2/3 dari panjang total, sementara kompartemen 2 dengan panjang 1/3 dari panjang total.



Gambar 2.5 *Grease trap*

Sumber: Kementerian PUPR (2017)

2.5.4 Bak Ekualisasi

Bak ekualisasi adalah unit yang berfungsi untuk menyeragamkan debit air limbah yang berfluktuasi, sehingga didapatkan debit yang konstan. Terdapat beberapa keuntungan

dari penggunaan bak ekualisasi dalam proses pengolahan air limbah, yakni peningkatan kinerja pengolahan biologis diakibatkan potensi terjadinya *shock loading* dapat dieliminasi serta diperolehnya pH yang stabil. Setelah keluar dari bak ekualisasi, debit air limbah yang awalnya berfluktuasi akan menjadi debit rata rata (Metcalf & Eddy, 2014).

Menurut Kementerian PUPR (2018), pada perencanaan bak ekualisasi, terdapat beberapa komponen yang perlu diperhatikan:

- 1) Pompa: digunakan untuk mengatur debit air limbah yang keluar dari bak ekualisasi.
- 2) *Mixer/aerator*: Berfungsi untuk menyeragamkan kualitas air limbah. Mixer ataupun aerator juga mencegah proses pengendapan material padatan pada dasar bak. Untuk mempertahankan kondisi aerobik, udara perlu disuplai sebanyak 0,01 – 0,015 m³/m³.menit.



Gambar 2.6 Bak ekualisasi

Sumber: www.tradeindia.com/

2.5.5 Chemical Mixing

Terdapat banyak teknologi pengadukan (*mixing*) air dengan bahan kimia yang sudah berkembang hingga saat ini: 1) pengadukan hidrolis; 2) pengadukan mekanis; 3) pengadukan pneumatik. Pada pengadukan hidrolis, pencampuran terjadi sejalan dengan aliran air yang diakibatkan adanya energi hidrolik (Rizky & Juliardi AR, 2020). Umumnya proses pengadukan ini menggunakan unit saluran bersekat, injeksi *in-line* dan terjunan (SNI 6774:2008). Pengadukan mekanis menggunakan alat yang bernama *mixer* yang beroperasi seperti pompa sentrifugal tanpa *casing*. *Impeller* atau baling-baling menciptakan turbulensi di tangki pengadukan yang memungkinkan pengadukan terjadi (Qasim & Zhu, 2018). Sedangkan pada pengadukan pneumatik, turbulensi ditimbulkan akibat dari gas udara terkompresi (biasanya udara bebas atau oksigen) yang diinjeksikan di dasar tangki pengadukan (Metcalf & Eddy, 2014).

Proses pengadukan untuk optimalisasi proses flotasi lumrahnya menggunakan *inline static mixer*. Pada *static mixer*, terdapat baling-baling (*vane*) internal yang menyebabkan perubahan kecepatan pada pipa secara tiba-tiba. Perubahan kecepatan, dibantu dengan bentuk dari baling-baling inilah, yang kemudian memungkinkan terjadinya aliran turbulen, sehingga proses pengadukan bahan kimia dengan air limbah dapat terjadi.



Gambar 2.7 Static mixer

Sumber: www.koflo.com/static-mixers.html

Setiap satu rangka baling-baling di dalam *static mixer* disebut sebagai “elemen”, di mana semakin banyak elemen, maka semakin baik pencampuran yang terjadi; akan tetapi, *headloss* akan bertambah besar pula. Durasi pengadukan di dalam *static mixer* umumnya sangat singkat, tipikalnya di bawah 1 detik. Namun, durasi pengadukan akan bervariasi sesuai dengan banyaknya elemen yang digunakan. *Static mixer* tidak menggunakan gradien kecepatan (G) untuk mengukur tingkat pencampuran, melainkan menggunakan *headloss/pressure drop* (Metcalf & Eddy, 2014).



Gambar 2.8 Proses pencampuran di static mixer 5 elemen

Sumber: <https://www.kwerk.de/statische-mischer/>

Proses *mixing* di dalam *static mixer* dapat ditujukan untuk koagulasi (pengadukan cepat), yakni mekanisme untuk menyisihkan padatan tersuspensi pada air dengan menggumpalkan padatan tersuspensi tersebut menjadi lendir (*slime*), yang kemudian diflotasi dan disisihkan. Koagulasi menggunakan garam seperti tawas ($\text{Al}_2(\text{SO}_4)_3$), garam-garam besi (FeCl_3 , FeCl_2 , dan lainnya) yang berikatan dengan partikel tersuspensi, mengganggu kestabilan dalam suspensi, sehingga padatan akan lebih mudah untuk menggumpal. Untuk membantu proses koagulasi, digunakan *coagulant aid* seperti polimer sintetis alami dan polimer organik sintetis (Rosemount Analytical Inc., 2009).

2.5.6 Netralisasi

Penyisihan keasaman dan alkalinitas berlebih menggunakan bahan kimia yang bersifat berlawanan dengan sifat air limbahnya disebut dengan netralisasi. Umumnya, air limbah yang memiliki pH yang terlalu tinggi maupun rendah harus dinetralkan terlebih dahulu sebelum dibuang ke badan air (Metcalf & Eddy, 2014). Selain itu, pH juga mempengaruhi proses koagulasi-flokulasi, di mana pH yang terlalu rendah dapat menyebabkan proses koagulasi berlangsung, sedangkan pH yang terlalu tinggi dapat menyebabkan partikel yang terkoagulasi terdispersi kembali. Ukuran partikel yang terkoagulasi juga dipengaruhi oleh pH, yang selanjutnya menentukan densitas *slime* yang terflokulasi dan kecenderungan serta kecepatan pengendapannya. pH optimum untuk proses koagulasi dan flokulasi harus ditentukan secara eksperimental. Ini spesifik untuk setiap aplikasi dan tergantung pada sampel, zat koagulasi dan flokulasi yang digunakan, kejernihan air yang diinginkan, dan penggunaan air hasil proses (Rosemount Analytical Inc., 2009).

Pada air limbah dengan pH rendah lumrahnya dinetralisasi menggunakan natrium hidroksida (NaOH , disebut juga basa kaustik) dan natrium karbonat. Kedua bahan kimia dikenal memiliki tingkat kemudahan yang tinggi dan banyak digunakan di IPAL yang tergolong kecil. Dalam pengaplikasianya dalam proses *feeding* ke air limbah, basa kaustik yang berbentuk kering (*dry*) atau bubur (*slurry*) diinjeksi menggunakan *metering pump*. Basa kaustik disimpan di dalam tangki penyimpanan yang berbahan besi, baja, ataupun plastik (Metcalf & Eddy, 2014).



Gambar 2.9 Tangki penyimpanan bahan kimia

Sumber: Metcalf & Eddy (2014)

2.5.7 Dissolved Air Flotation

Dissolved air flotation (DAF) adalah teknologi pemisahan padatan tersuspensi dan minyak dari air limbah yang menggunakan prinsip flotasi dengan molarutkan udara ke dalam air limbah pada tekanan tertentu, dilanjutkan dengan pelepasan udara pada tekanan atmosfer di tangki flotasi. Udara yang dilepaskan membentuk gelembung-gelembung kecil yang menempel pada padatan tersuspensi yang menyebabkannya mengapung ke permukaan. Padatan tersuspensi ini kemudian disisihkan dengan bantuan *skimmer* (Beychok, 1967; Kiuru & Vahala, 2001; Wang, 2004).



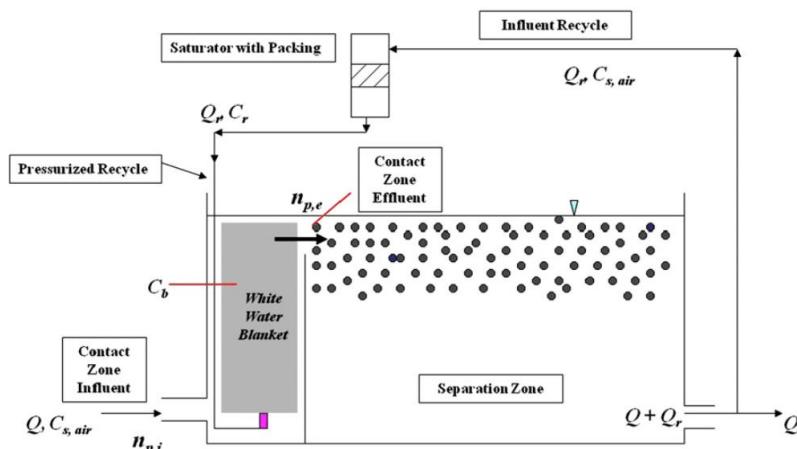
Gambar 2.10 Dissolved air flotation

Sumber: www.dagyee.com/

Menurut Edzwald (2010), Tangki DAF dibagi menjadi dua zona (**Gambar 2.11**):

- 1) Tangki tekan (atau disebut juga zona kontak), yang memberikan peluang terjadinya kontak dan perlekatan antara partikel flok dari unit pengolahan kimia dan gelembung udara. Gelembung udara dengan flok yang melekat disebut agregat-flok-gelembung (*floc-bubble-aggregates*). Selanjutnya, aliran air limbah akan membawa suspensi agregat-flok-gelembung, gelembung bebas, dan partikel flok yang tidak terikat mengalir ke bagian kedua tangki, dengan terdapat *baffle* sebagai pemisah kedua tangki tersebut.
- 2) Tangki lepas (disebut juga zona pemisahan), Pada tangki lepas, agregat-flok-gelembung dan gelembung bebas mengalami pengapungan ke atas permukaan air.

DAF umumnya diawali dengan proses koagulasi dan flokulasi. Koagulan seperti polialuminum klorida (PAC) digunakan untuk proses destabilisasi partikel tersuspensi, sementara flokulasi seperti akrilamida digunakan untuk mengagregasi partikel yang tidak stabil ini menjadi flok yang besar. Flok ini kemudian menempel pada permukaan gelembung udara, naik ke permukaan atas tangki lepas dan akhirnya disisihkan menggunakan *skimmer* (Nagappan *et al.*, 2018).



Gambar 2.11 Skema proses dan zona pada DAF

Dalam merencanakan DAF, terdapat beberapa parameter kunci yang perlu diperhatikan:

- Rasio *air-solids* (ratio A/S)

Untuk mencapai suatu kualitas pemisahan cairan-padatan, performa DAF utamanya bergantung kepada rasio A/S, yakni volume udara terhadap volume padatan. Rasio A/S dipengaruhi oleh beberapa parameter seperti tekanan udara operasional, kelarutan udara, dan fraksi udara terlarut pada tekanan udara operasional. Rasio ini bervariasi pada jenis air limbah dan ditentukan melalui uji laboratorium. Tipikalnya, rasio A/S memiliki rentang nilai 0,005 hingga 0,060 (Metcalf & Eddy, 2014)

- *Solids loading rate* (SLR)

SLR merupakan besaran yang menyatakan perbandingan jumlah padatan, minyak, dan lemak yang masuk terhadap luas permukaan tangki efektif per satuan waktu. Menurut Ratnayaka *et al.*, (2009), SLR pada DAF umumnya berada pada kisaran nilai 4–15 kg/m².jam.

- *Surface overflow rate* (SOR)

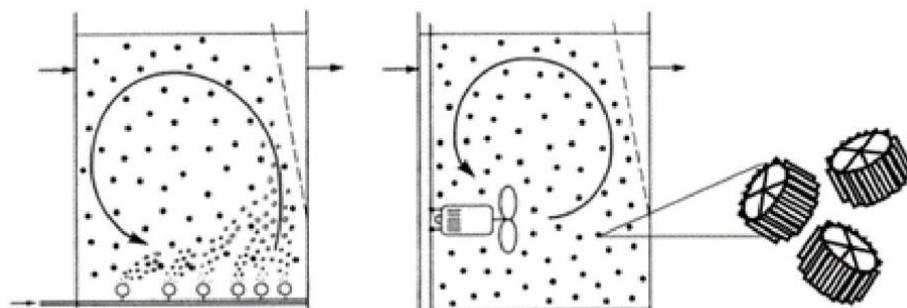
SOR adalah nilai perbandingan antara kuantitas debit influen yang masuk terhadap luas permukaan tangki efektif. Agregat-flok-gelembung akan mengapung apabila kecepatan mengapung (v_{rise}) agregat lebih besar ketimbang nilai HLR (Edzwald, 2010). HLR tipikal yang ditemukan pada banyak DAF yang telah beroperasi berada pada rentang 5–15 m³/m².hari.

- Resirkulasi

Efluen dari DAF umumnya diresirkulasi kembali untuk meningkatkan efisiensi flotasi. Besarnya persentase resirkulasi bervariasi, yakni 8–12% (Edzwald, 2010).

2.5.8 Moving Bed Biofilm Reactor

Moving bed biofilm reactor (MBBR) muncul untuk pertama kalinya pada akhir 1980 hingga awal 1990 di Norwegia ketika sistem biofilm tidak memadai untuk menghilangkan nitrogen dari limbah. Proses ini menggunakan biomassa tersuspensi (*suspended biomass*), mirip dengan proses lumpur aktif konvensional (*conventional activated sludge process*), dan biomassa terlekat (*attached biomass*), sebagai biofilter.



Gambar 2.12 MBBR aerobik (kiri), MBBR anoksik/anaerobik (kanan)

Sumber: www.coftec.ie/

Untuk meningkatkan kelebatan biomassa, potongan-potongan kecil *High Density Polyethylene* (HDPE), yang dikenal sebagai *carrier*, ditambahkan ke dalam tangki, di mana biofilm akan terbentuk dan akan tumbuh lebih lanjut. Mekanisme ini memungkinkan penghapusan skema daur ulang lumpur yang biasanya diperlukan dalam sistem konvensional. MBBR dapat digunakan untuk proses aerobik, anoksik, atau anaerobik (Qiqi *et al.*, 2012; Rusten *et al.*, 1996).



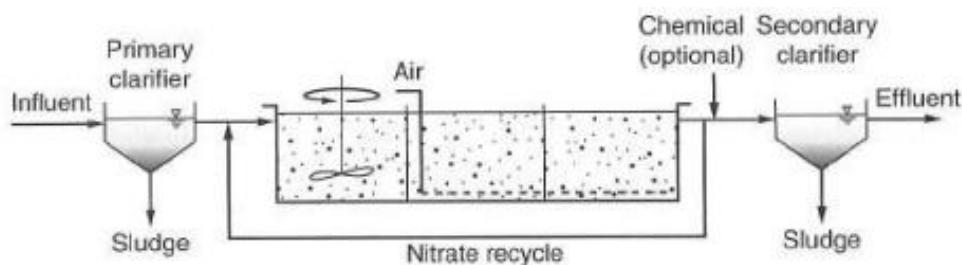
Gambar 2.13 Media kaldnes, salah satu media *carrier* yang umum digunakan pada MBBR

Sumber: www.onlinebalireefaquarium.com/

Media *carrier* MBBR biasanya berdensitas rendah, sekitar 950kg/m^3 dan sedikit lebih tinggi dalam reaktor non-aerasi. Reaktor biasanya diisi oleh media sekitar 50-65%. Media harus terdistribusi secara merata di dalam reaktor dan biasanya digunakan difuser gelembung medium, dengan DO harus dipertahankan antara 2-3 mg/L tergantung pada persyaratan kinerja IPAL. Outlet reaktor MBBR membutuhkan saringan untuk menahan media di dalam reaktor (Pastor-Soltes, 2022).

Kunci parameter desain dari proses MBBR adalah *surface area removal flux* (SARF) atau *surface area loading rate* (SALR) (dalam $\text{gBOD/m}^2.\text{hari}$ (penyisihan BOD), $\text{gNH}_3\text{-N/m}^2.\text{hari}$ (nitrifikasi), dan $\text{gNO}_3\text{-N/m}^2.\text{hari}$). Debit pengolahan akan dibagi dengan SARF untuk menemukan luas permukaan media. Luas permukaan media merepresentasikan jumlah media yang dibutuhkan bukan luas permukaan reaktor. Luas permukaan media akan dibagi dengan luas spesifik untuk mendapatkan volume reaktor yang dibutuhkan (Bengston, 2017)

Terdapat banyak perkembangan dan modifikasi dari model MBBR, salah satunya adalah model *Modified Ludzak-Ettinger* (MLE). Model ini didesain untuk penyisihan nitrogen secara khusus dan penyisihan BOD secara umum. Pada MBBR-MLE, didapati zona preanoksik dengan resirkulasi nitrat, diikuti dengan 2 atau lebih reaktor aerobik setelahnya. Bahan kimia dapat ditambahkan sebelum *clarifier* untuk penyisihan fosfor (Metcalf & Eddy, 2014).



Gambar 2.14 MBBR-MLE

Sumber: Metcalf & Eddy (2014)

2.5.9 Clarifier

MLSS dari reaktor biologis diendapkan pada *clarifier* untuk menghasilkan efluen yang terendapkan dengan baik. *Clarifier* dirancang untuk melakukan dua fungsi utama: (1) menyediakan proses pengendapan gravitasi pada padatan dan efluen (*effluent clarification*) dan (2) menghasilkan aliran *underflow* yang kental sebagai proses *sludge thickening*. Untuk mencapai kedua fungsi tersebut, diperlukan kedalaman zona klarifikasi dan zona lumpur yang cukup. Di zona klarifikasi yang lebih dalam, padatan yang mengendap (*settled solids*) berada di bawah weir dan menjadi efluen air limbah. Zona lumpur yang lebih dalam menyediakan penyimpanan untuk padatan yang mengendap untuk pengentalan (*thickening*), dan mempertahankan *sludge blanket* yang memadai. Jika *sludge blanket* yang cukup tidak dipertahankan, lumpur yang belum kental akan dikembalikan ke bak aerasi atau unit pengolahan lumpur aktif lainnya (Qasim & Zhu, 2018).

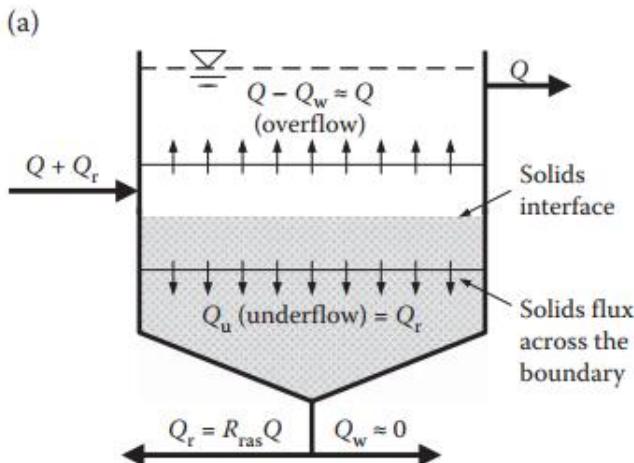


Gambar 2.15 Clarifier

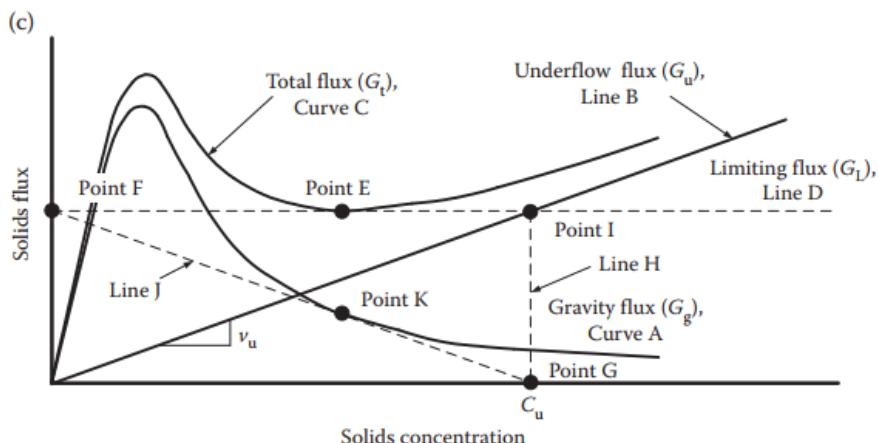
Sumber: www.probiotic.com/

Dalam mendesain *clarifier*, terdapat beberapa konsiderasi: (1) surface overflow rate atau surface settling rate, (2) waktu detensi, (3) weir loading rate (WLR), (4) bentuk dan dimensi tangki, (5) solid loading rate, (6) struktur influen dan efluen, (7) *sludge collection & removal*. Dalam perencanaan ini, dipilih final clarifier yang berentuk lingkaran karena tangki berbentuk persegi memiliki performa yang buruk akibat akumulasi solid pada pojok tangki dan gangguan endapan padatan oleh *sludge collector*. Influen beroperasi secara upflow, dengan struktur efluen berbentuk v-notch. Pada konsentrasi padatan yang tinggi, gaya antar partikel menjadi signifikan. Pengendapan terhambat karena resistensi tambahan terhadap gerakan yang disebabkan oleh partikel di sekitarnya. Partikel tersuspensi cenderung mengendap sebagai *sludge blanket*. Sebuah permukaan (interface) berkembang yang meninggalkan *clarified zone* di bagian atas *clarifier*. Di bawah *interface*, suspensi bergerak ke bawah berkonsentrasi menuju lapisan bawah di mana lumpur perlahan-lahan memadat (Qasim & Zhu, 2018).

Pada *clarifier*, penentuan solid retention time ditentukan berdasarkan teori di atas. Singkatnya, pada sampel lumpur aktif, proses pengendapan (*settling*) dapat ditentukan melalui observasi pergerakan interface *solid-liquid*, yang kemudian dimodelkan menjadi grafik *solid flux* (Ekama, et al., 1997)



Gambar 2.16 Ilustrasi *solids interface* & *solids flux* pada clarifer



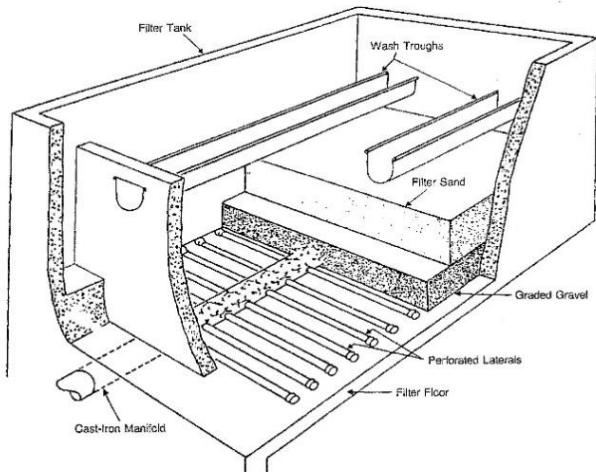
Gambar 2.17 Grafik *solids flux* terhadap konsentrasi *solids*

Sumber: Qasim & Zhu, 2018

2.5.10 Rapid Sand Filter

Dalam pengolahan air limbah, *rapid sand filter* adalah unit filtrasi yang masuk dalam kategori *depth filtration*. *Depth filtration* digunakan untuk 1) penyisihan tambahan padatan tersuspensi residual (termasuk di dalamnya BOD partikulat dan fosfor), 2) mengurangi massa padatan pada proses pembuangan (*discharge*), 3) proses pengondisionan untuk meningkatkan kinerja unit desinfeksi setelahnya (Metcalf & Eddy, 2014). Selain dapat mereduksi padatan filtrasi juga mampu mereduksi bakteri, menghilangkan bau, warna, rasa, kandungan besi dan mangan. Kelebihan *rapid sand filter* adalah dari segi dimesi, di mana unit filtrasi yang tidak memerlukan lahan yang luas. Akan tetapi, di dalam prosesnya, *rapid sand filter* membutuhkan *backwash*, yakni proses pencucian dari arah berkebalikan yang dilakukan saat filter sudah tersumbat oleh kotoran-kotoran yang tersaring (Schulz & Okun, 1984). Terdapat beberapa susunan media pada filter:

- *Single media* : pasir
- *Dual media* : pasir dan antrasit, terpisah
- *Mixed media* : pasir dan antrasit, bercampur



Gambar 2.18 Rapid sand filter

Sumber: US EPA

Dalam perencanaan *rapid sand filter*, ukuran butiran pasir merupakan parameter desain yang krusial. Ukuran butiran pasir akan mempengaruhi proses penyisihan partikel tersuspensi dan partikel koloid, dan *Headloss* yang terjadi saat pengoperasian filter. Pendistribusian ukuran butiran pasir sebagai bahan media ditentukan menggunakan analisis pengayakan. Hasil dari analisis ini, akan didapatkan ukuran efektif media (d_{10} , yakni 10% ukuran butiran berdasarkan berat), dan koefisien keseragaman (UC, singkatan dari *uniformity coefficient*. Besar UC adalah d_{60}/d_{10}).

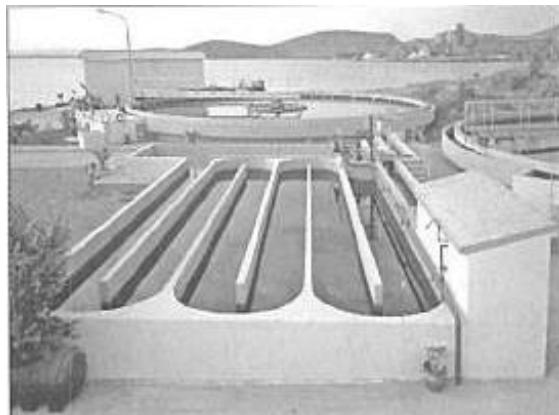
2.5.11 Desinfeksi

Terdapat 4 kategori organisme ditemukan pada air limbah yang dapat masuk ke dalam tubuh manusia dan menjadi sumber penyakit: (1) bakteri, (2) kista protozoa, (3) virus, dan (4) telur cacing. Disinfeksi adalah proses pemusnahan mikroorganisme patogenik hingga derajat tertentu yang diinginkan (Metcalf & Eddy, 2014). Dalam prosesnya, tercatat beberapa faktor yang dapat mempengaruhi efektifitas disinfeksi:

1. Waktu kontak dan efisiensi hidrolis bak kontak
2. Konsentrasi desinfektan
3. Temperatur
4. Tipe organisme
5. Jenis air limbah yang diproses

Klorin (Cl_2), dari sekian banyak alternatif yang lain, merupakan desinfektan yang paling banyak digunakan di seluruh dunia. Klorin dapat berwujud baik gas (berwarna kung kehijauan) maupun cairan yang bertekanan (berwarna kuning). Berbagai bentuk senyawa klorin yang kerap digunakan adalah klorin (Cl_2), natrium hipoklorit (NaOCl), dan klorin dioksida (ClO_2) (Metcalf & Eddy, 2014).

Tangki kontak klorin adalah unit fisik yang menjadi wadah di mana air limbah dan klorin mengalami kontak dan pencampuran. Prinsip desain dari tangki kontak klorin adalah untuk memastikan bahwa segenap bagian dari debit air limbah yang masuk untuk tetap berada pada tangki, sehingga waktu kontak yang optimum dapat diraih (Metcalf & Eddy, 2014). Menurut Qasim & Zhu (2018), dosis klorin yang optimal berada pada kisaran 8–16 mg/L.



Gambar 2.19 Tangki kontak klorin

Sumber: Metcalf & Eddy (2014)

2.5.12 Filter Press

Filter press adalah unit mekanikal dalam proses pengeringan lumpur (*sludge dewatering*) yang terdiri dari piring (*plate*) bulat atau persegi panjang yang ditutupi dengan kain saring. Unit filter dapat terdiri dari 20-200 ruang. Terdapat dua jenis *filter press*: (a) *fixed volume* dan (b) *variable volume*. Terdapat beberapa keunggulan dari *filter press*: (a) kandungan padatan pada *cake* yang tinggi (25-55%), (b) *solids capture rate* yang tinggi, (c) kandungan TSS pada filtrat yang rendah, (d) kemudahan operasi. Adapun kekurangannya: (a) hanya beroperasi secara *batch*, (b) biaya O&M yang tinggi, (c) memerlukan banyak tenaga kerja, (d) (Qasim & Zhu, 2018).



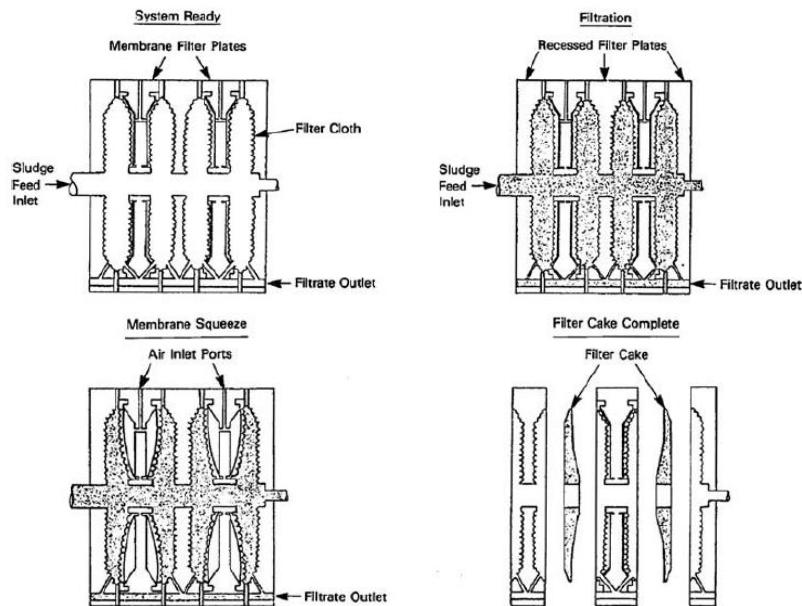
Gambar 2.20 Filter press

Sumber: www.pama.co.id/

Melanjutkan dari Qasim & Zhu (2018), area filtrasi tipikal berkisar antara 0,3–6 m² per ruang dengan ukuran ukuran pelat 0,5–2m. Urutan pengoperasian *filter press* adalah sebagai berikut:

1. Pengisian ruang dengan lumpur yang sudah terkondisikan.
2. Penerapan tekanan yang diinginkan dan mempertahankan selama periode yang diperlukan.
3. Filtrat melewati kain saring dan pelat ke port outlet.
4. Memisahkan pelat dan pengeluaran *cake* dari kain saring.
5. Kain dicuci dan mesin ditutup untuk siklus operasi berikutnya.

Dalam *filter press fixed volume*, tekanan 700–1550 kPa (100–225 psig) diaplikasikan oleh pompa umpan dan dijaga selama 1-3 jam, dengan waktu siklus 2–5 jam. Dalam *filter press variable volume*, diafragma membran ditempatkan di belakang kain saring. Ketika diperluas di bawah tekanan udara atau hidrolik, membran menjepit lumpur di dalam ruang dan menekan lebih banyak filtrat melalui kain saring (**Gambar 2.21**). Total waktu siklus sekitar 60–180 menit, dengan tekanan tipikal 700-900 kPa (100-130 psig).



Gambar 2.21 Siklus proses pada filter press

Sumber: Qasim & Zhu (2018)

2.6 Penelitian dan Perencanaan Terdahulu

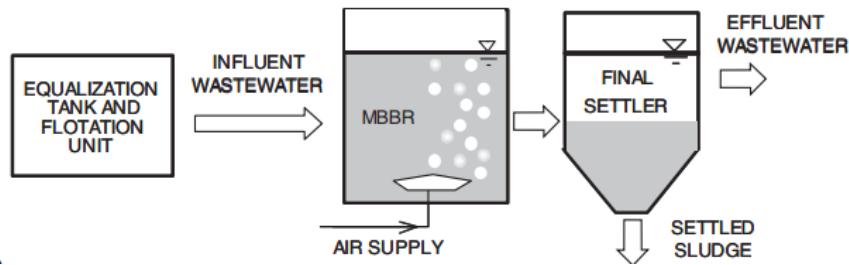
Sebagai sarana yang dapat membantu perencana untuk menentukan teknologi yang tepat untuk mengolah air limbah pengolahan susu, maka dilakukan peninjauan terhadap penelitian dan perencanaan terdahulu yang dimuat pada sumber-sumber literatur. Berikut adalah beberapa contoh penelitian dan perencanaan pengolahan air limbah pengolahan susu yang pernah dilakukan sebelumnya.

2.6.1 Pengolahan Air Limbah Industri Pengolahan Susu Menggunakan *Moving Bed Biofilm Reactor* (MBBR)

Penggunaan *moving bed biofilm reactor* (MBBR) dengan dilengkapi media plastik FLOCOR-RMP® menunjukkan tingkat penyisihan polutan air limbah khususnya kandungan COD dan nutrien yang terbilang baik pada industri pengolahan susu penghasil keju dan air dadih. MBBR diletakkan setelah bak ekualisasi dan unit flotasi, kemudian diikuti dengan *final settler* tanpa resirkulasi lumpur, seperti yang dapat dilihat pada **Gambar 2.24**. Skema ini merupakan skema pilot dengan volume MBBR sebesar 905 L dan *final settler* sebesar 94 L. Debit influen berkisar antara 29 – 78 L/jam, sehingga waktu detensi didapatkan pada MBBR dan *final settler* berturut-turut adalah berkisar antara 11,5 – 31 jam dan 1,2 – 3,2 jam, dengan konsentrasi DO pada reaktor berkisar antara 0,5 – 5 mgO₂/liter.

Penyisihan COD di atas 80% berhasil didapatkan dengan pengaturan beban organik sampai dengan 5 kgCOD/m³.h. Sementara itu, tingkat penyisihan nitrogen bervariasi, berkisar 13,3 – 96,2% yang dipengaruhi oleh kebutuhan sintesa bakteri. Penggunaan

MBBR dalam mengolah air limbah pengolahan susu dapat digunakan sebagai peningkatan pengolahan *activated sludge* yang *overload* atau untuk meminimisasi volume reaktor pada *pre-treatment* (Andreottola *et al.*, 2002).



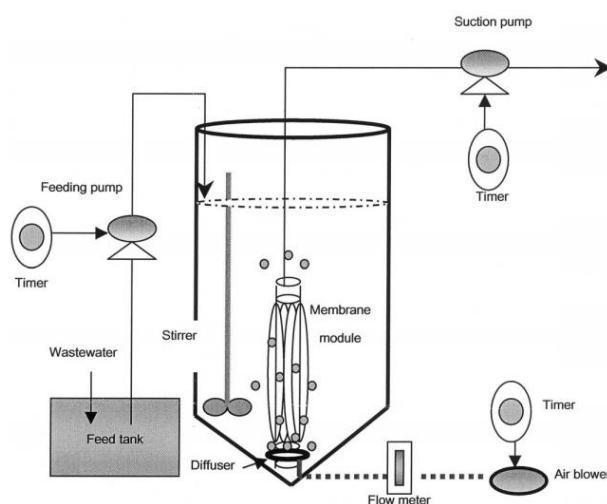
Gambar 2.22 Sistem moving bed biofilm reactor (MBBR)

Sumber: Andreottola *et al.* (2002)

2.6.2 Pengolahan Air Limbah Industri Pengolahan Susu Menggunakan Membrane Sequence Batch Reactor

Pada penelitian yang dilakukan oleh Bae *et al.*, (2003), dirancang sebuah sistem di mana separasi membran dan sequence batch reactor (SBR) digabungkan untuk penurunan kadar nutrien secara biologis pada air limbah pengolahan susu yang berasal dari Haitai Diary Co. (Suwon, Korea). MSBR pada penelitian ini dapat beroperasi selama 110 hari dengan hanya sekali pencucian membran. Sistem dirancang seperti pada **Gambar 2.25**. Modul membran berongga berada dalam posisi terendam di dalam reaktor dan efluen disedot oleh pompa peristaltik. Timer yang terkoneksi dengan blower udara, pompa pembubuh, dan pompa penyedot, digunakan untuk mengontrol mode-mode operasional. MSBR menempuh 4 siklus, di mana setiap siklus berdurasi 12 jam: 1 jam untuk pembubuhan, 10 jam untuk waktu reaksi, dan 2 jam untuk proses dekantasi.

Pada sistem MSBR ini, penyisihan BOD didapatkan hampir sempurna (97 – 98%) dan stabil. Efluen yang dihasilkan sistem ini juga bebas *suspended solids* (*suspended solids-free*) hasil dari pengolahan separasi membran. Penyisihan nitrogen juga tidak kalah efektif, di mana efisiensi removal 96% dapat dicapai. Penyisihan fosfor sebesar 80% dapat tercapai pada siklus keempat.



Gambar 2.23 Sistem MSBR

Sumber: Bae, *et al.* (2003)

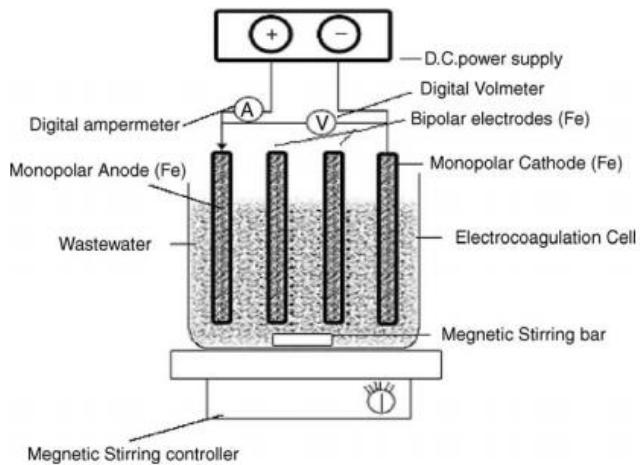
2.6.3 Pengolahan Air Limbah Industri Pengolahan Susu Menggunakan Upflow Anaerobic Sludge Blanket Reactor

Studi yang dilakukan Gavala *et al.*, (1999) ditujukan untuk meneliti kinerja reaktor *upflow anaerobic sludge blanket* (UASB) dalam mengolah air limbah pengolahan susu yang berasal dari salah satu industri penghasil keju di Yunani. UASB adalah sistem pengolahan *high-rate* yang sangat optimal untuk mengolah air limbah yang memiliki kadar *solids* rendah. Reaktor UASB yang berkinerja baik menghasilkan kandungan biomassa yang sangat tinggi. Pada perencanaan ini, reaktor UASB berskala pilot dengan volume 10 liter dirancang dan diinokulasikan dengan *mixed liquor* dari air limbah pengolahan susu dan glukosa dari *digester*, dioperasikan pada organic loading rate yang bervariasi.

Didapatkan dari penelitian ini *organic loading rate* untuk reaktor UASB yang optimum adalah 6,2 gCOD/liter.hari – 7,5 gCOD/liter.hari, dengan penyisihan COD pada periode pertama (HRT 6 hari), periode kedua (HRT 10 – 20 hari), dan periode ketiga percobaan (HRT 30 – 40 hari) berurut-turut adalah 85-99%, 79-91%, dan 81%.

2.6.4 Pengolahan Air Limbah Industri Pengolahan Susu Menggunakan Elektrokoagulasi

Şengil & Özcar (2006) menginvestigasi kinerja proses elektrokoagulasi dalam mengolah air limbah industri pengolahan susu yang kaya akan kandungan COD dan minyak & lemak. Pada penelitian mereka, reaktor elektrokoagulasi disusun seperti pada **Gambar 2.26**.



Gambar 2.24 Sistem elektrokoagulasi

Sumber: Şengil & Özcar (2006)

Air limbah yang berasal dari pabrik pengolahan susu Sakarya di Turki yang berkapasitas 50 m³/hari dimasukkan ke dalam reaktor elektrokoagulasi 650 ml dengan elektroda bipolar dengan koneksi paralel yang terdiri dari sel elektrokoagulasi, baterai arus searah dan elektroda. Percobaan dilakukan dengan bantuan *magnetic stirrer* yang berputar dengan kecepatan 100 rpm pada suhu 298 K, serta disuplai dengan arus 0–15 dan 0–3 A.

Berdasarkan percobaan ini, diketahui bahwa sistem pengolahan air limbah industri pengolahan susu menggunakan elektrokoagulasi dengan anoda besi dipengaruhi oleh faktor-faktor seperti tingkat pH awal, densitas arus, jumlah NaCl yang terlarut serta

konsentrasi awal COD dan minyak & lemak. Penyisihan optimal COD terletak pada pH 6–7, yakni tercatat sebesar 98 hingga 99%.

2.8 Kondisi Eksisting PT. XYZ

Proses produksi utama fase 1 pada PT. XYZ adalah pengolahan susu segar menjadi yogurt. Bahan baku yang digunakan pada proses produksi yogurt:

- Susu segar
- Gula
- Pewarna
- Stabilizer jenis pektin
- Flavoring agent
- Bakteri *Lactobacillus bulgaricus* dan *Streptococcus thermophilus*

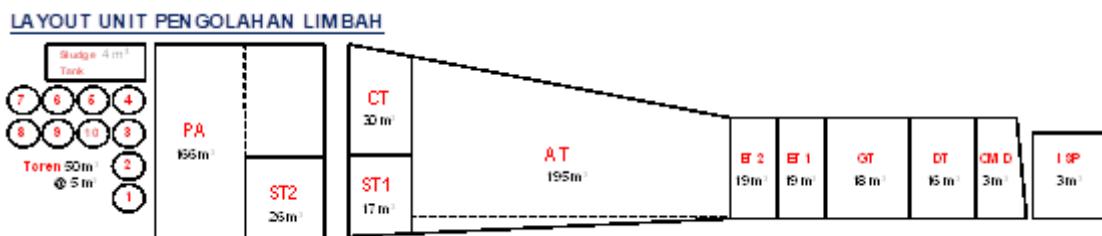
Bahan baku tersebut kemudian diolah melalui proses-proses seperti penampungan, pemanasan, pasteurisasi, penurunan suhu, inkulasi, inkubasi, homogenisasi, *mixing*, dan terakhir pengemasan. Air limbah yang berasal dari kegiatan produksi di atas memiliki karakteristik seperti pada **Tabel 2.4** dan diolah pada IPAL produksi fase 1.

Tabel 2.4 Karakteristik air limbah produksi fase 1 PT. XYZ

Parameter	Konsentrasi	Satuan
pH	4 – 5	-
COD	6.917	mg/L
BOD ₅	2.028	mg/L
TSS	1.978	mg/L
Minyak dan lemak	<1,4	mg/L
Amonia	2,1	mg/L

Sumber: Hasil analisis laboratorium eksternal (vendor PT. XYZ)

IPAL produksi fase 1 memiliki kapasitas maksimum 200 m³/hari, dengan debit aktual pengolahan hampir mendekati maksimum. IPAL ini menggunakan teknologi pengolahan seperti *grease trap*, bak ekualisasi, proses fisika-kimia dengan sistem neutralisasi, dan tangki aerasi dengan sistem *extended aeration* yang terbagi dalam 2 tahap aerasi, di mana masing-masing tahap dilengkapi dengan *secondary clarifier*. Lumpur yang dihasilkan dari *secondary clarifier* dipompakan ke tangki lumpur untuk diproses lebih lanjut oleh unit *geotube*. Efluen dari *secondary clarifier* dialirkan ke *clean tank* di bagian akhir proses.



Gambar 2.25 Denah IPAL produksi fase 1

Menurut hasil evaluasi kinerja IPAL, terdapat beberapa permasalahan yang ditemukan pada IPAL eksisting:

- Unit *grease trap* tidak optimal, masih banyak lemak yang terbawa ke tangki aerasi.

- b. Volume bak ekualisasi terlalu kecil (waktu tinggal pendek).
- c. Proses kimia-fisika masih sederhana, belum ada unit permanen.
- d. Pada beberapa kompartemen bak aerasi terjadi *shockload* yang ditandai dengan air pada bak aerasi berwarna kurang cerah dan muncul busa coklat. Dijumpai pula banyak lumpur dan busa yang mengapung di permukaan.
- e. *Secondary clarifier* belum dilengkapi dengan sistem *gutter*.
- f. Efluen masih agak keruh.
- g. Belum adanya proses *post-treatment*.
- h. Belum adanya *sludge treatment* yang permanen.
- i. Beberapa *aerator* terlihat rusak.

Dengan direncanakannya peningkatan kapasitas produksi, PT. XYZ kemudian menambah proses produksinya dengan membangun unit produksi fase 2. Unit produksi fase 2 sampai saat ini baru sampai pada tahap konstruksi, di mana proses produksi direncanakan akan mulai beroperasi pada Desember 2022 sehingga saat ini belum ada air limbah yang dihasilkan.

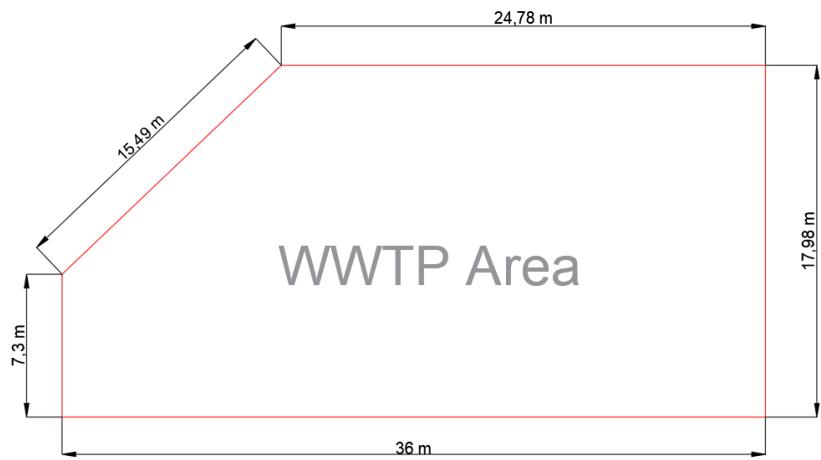


Gambar 2.26 Kegiatan konstruksi unit produksi fase 2



Gambar 2.27 Lahan IPAL rencana

Proses produksi yang akan berjalan pada unit produksi fase 2 direncanakan identik dengan fase 1 namun dengan kapasitas yang lebih besar, sehingga karakteristik air limbah diprediksi tidak akan berbeda jauh. Akan tetapi, kapasitas IPAL akan meningkat. Lahan yang dialokasikan untuk IPAL seluas $\pm 587 \text{ m}^2$.



Gambar 2.28 Dimensi lahan IPAL rencana

Adapun data lain penunjang perencanaan IPAL baru:

1. Elevasi lahan IPAL = +140.00 m (kontur rata di area lahan IPAL)
2. Elevasi pipa air limbah terakhir = +141.00 m (1 m di atas tanah)
3. Elevasi badan air = +129.00 m
4. Lokasi badan air = Sebelah timur lahan IPAL

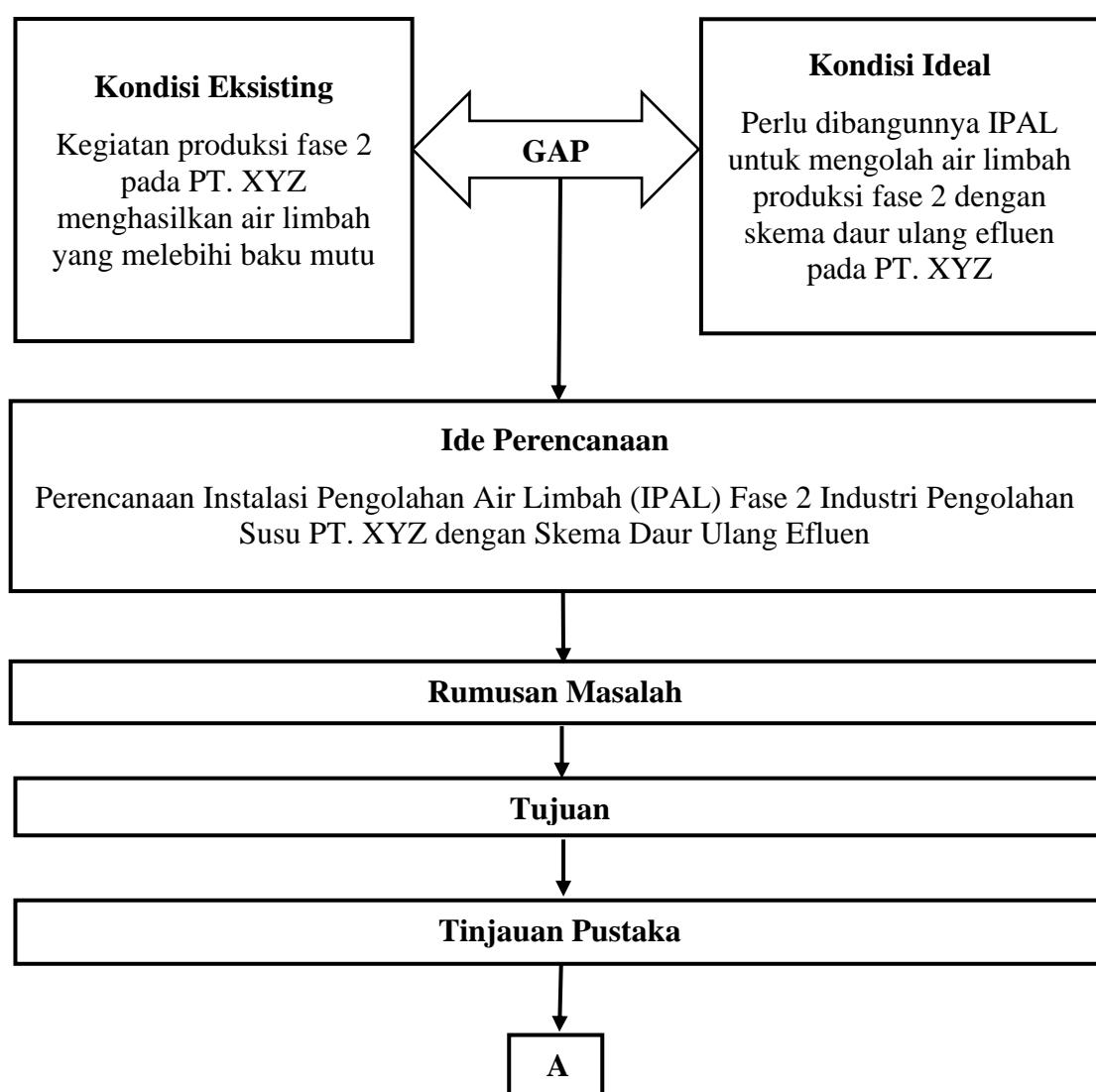
BAB 3

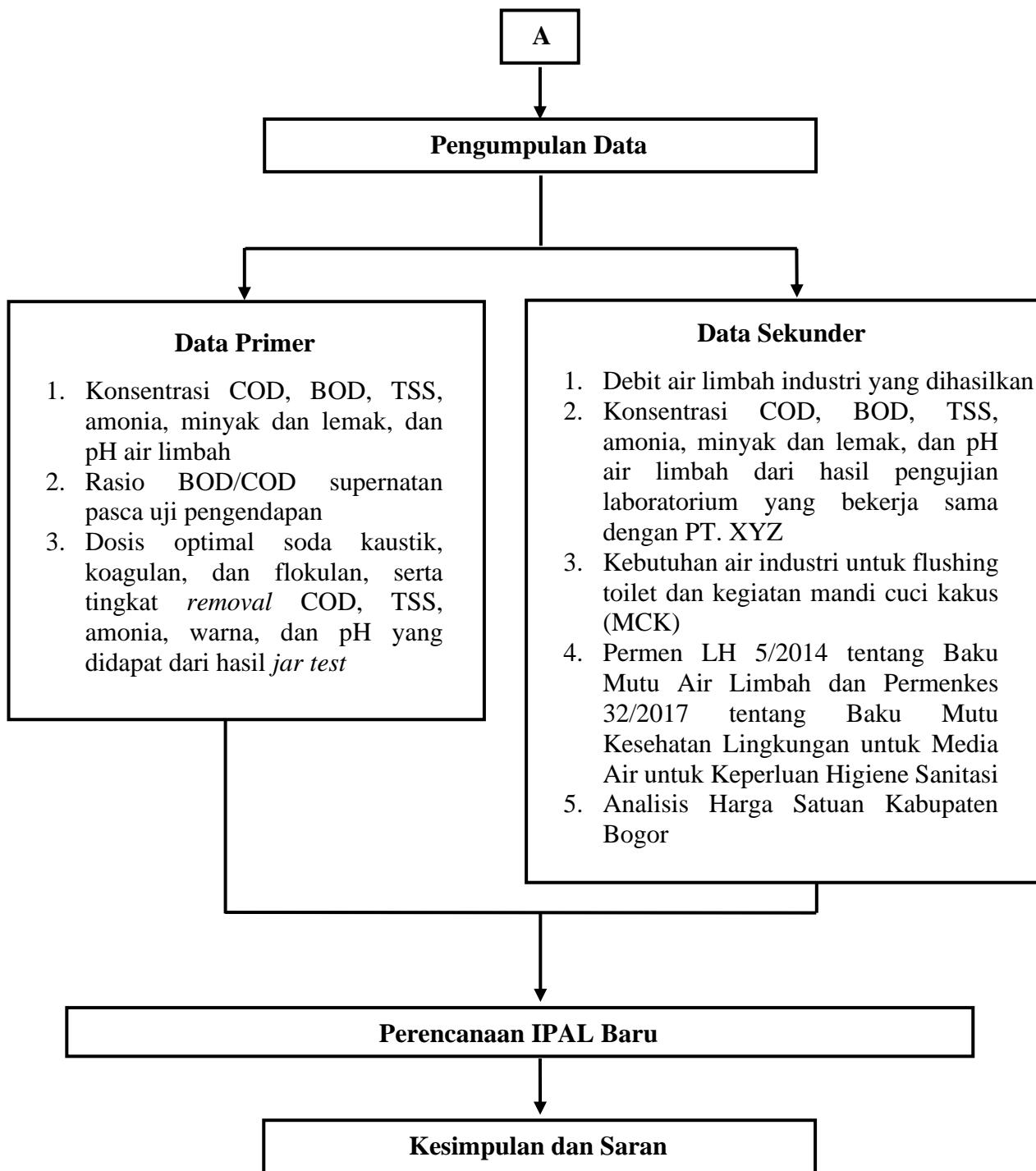
METODE PERENCANAAN

3.1 Kerangka Perencanaan

Kerangka perencanaan merupakan metode penggambaran alur pikir dalam tugas akhir perencanaan. Pada kerangka perencanaan didapatkan dasar yang menjelaskan kondisi ideal dan kondisi eksisting beserta *gap*-nya, kemudian dilanjutkan dengan tahapan-tahapan perencanaan untuk menyelesaikan masalah/*gap* tersebut. Penyusunan kerangka perencanaan dijadikan sebagai pedoman dalam melakukan perencanaan dari awal hingga akhir sehingga perencanaan menjadi lebih terarah dan sistematis.

Kerangka perencanaan dapat dilihat pada **Gambar 3.1**.





Gambar 3.1 Kerangka perencanaan

3.2 Tahapan Perencanaan

Berdasarkan kerangka perencanaan di atas, maka tahapan perencanaan dapat dijelaskan sebagai berikut.

3.2.1 Ide Perencanaan

Ide perencanaan bermula dari kondisi eksisting pada PT. XYZ, yakni pabrik pengolahan susu yang berlokasi di Kabupaten Bogor yang menghasilkan air limbah dengan kuantitas tinggi dengan parameter air limbah yang melampaui baku mutu dari kegiatan produksi fase 2-nya. Ini dapat mencemari lingkungan, khususnya ekosistem badan air terdekat di mana air limbah pertama kali dibuang. Hal lain yang menjadi perhatian adalah fenomena kelangkaan air, di mana industri pengolahan susu sebagai pengguna air dengan volume yang sangat besar sudah sepatutnya ikut membantu mengatasi permasalahan tersebut.

3.2.2 Rumusan Masalah

Permasalahan yang timbul adalah adanya kesenjangan (*gap*) kondisi ideal dan kondisi eksisting pada PT. XYZ, di mana pada kondisi ideal semua industri diharuskan untuk mengolah air limbahnya sebelum dibuang ke badan air, akan tetapi PT. XYZ belum memiliki instalasi pengolahan air limbah untuk mengolah air limbah yang dihasilkan dari unit produksi fase 2-nya. Oleh karena itu, perlu direncanakan IPAL industri PT. XYZ yang sesuai dengan karakteristik air limbahnya. Sebagai bentuk pengelolaan lingkungan tingkat lanjut, akan direncanakan pula sistem daur ulang efluen agar nantinya air limbah dapat dimanfaatkan untuk kebutuhan aktivitas di dalam industri.

3.2.3 Tinjauan Pustaka

Tinjauan pustaka bertujuan untuk membantu dan mendukung ide perencanaan serta dapat meningkatkan pemahaman lebih jelas terhadap ide yang akan direncanakan. Sumber literatur yang digunakan adalah jurnal internasional, jurnal indonesia, peraturan dan baku mutu, prosiding, *textbook*, serta tugas akhir yang berhubungan dengan perancangan ini. Data-data pustaka yang diperlukan antara lain:

1. Gambaran umum industri pengolahan susu yang menjelaskan kondisi dan perkembangan industri pengolahan susu secara global dan nasional, produk yang dihasilkan, jumlah dan karakteristik air limbah yang dihasilkan beserta dampaknya terhadap lingkungan.
2. Kegiatan-kegiatan yang menghasilkan air limbah pada industri pengolahan susu dan karakteristik air limbahnya.
3. Parameter pencemar air limbah industri pengolahan susu dan baku mutunya sesuai dengan peraturan yang berlaku yakni Permen LH 5/2014 untuk baku mutu efluen dan Permenkes 32/2017 untuk baku mutu penggunaan air untuk keperluan sanitasi dan hygiene.
4. Teori pengolahan air limbah yang terdiri dari pengolahan fisik, pengolahan kimia, dan pengolahan biologis.
5. Proses pengolahan air limbah pada industri pengolahan susu.
6. Pengolahan air limbah ditemukan pada industri pengolahan susu terdahulu.
7. Latar belakang digagasnya sistem daur ulang air limbah dan teknologi yang sudah pernah diterapkan.
8. Kondisi eksisting di PT. XYZ yang menjelaskan kondisi terkini pada kegiatan produksi fase 2, IPAL eksisting pada kegiatan produksi fase 1, dan kualitas air limbah IPAL produksi fase 1.

3.2.4 Pengumpulan Data

Data yang digunakan pada perencanaan ini dibagi menjadi dua jenis, yakni data primer dan data sekunder. Data primer adalah data yang diperoleh perencana secara langsung dari lokasi yang dijadikan objek perencanaan, sedangkan data sekunder adalah data yang diambil dari sumber lain oleh perencana.

A. Data Primer

- a. Konsentrasi COD, BOD, TSS, minyak dan lemak, pH, dan amonia air limbah sebagai validator data sekunder. Data ini nantinya akan dijadikan sebagai basis perencanaan. Metode pengujian setiap parameter dapat dilihat pada **Tabel 3.1**.

Tabel 3.1 Metode uji parameter air limbah

No.	Parameter	Metode	Standard Acuan
1.	BOD	Winkler	SNI 6989.72:2009
2.	COD	Refluks	SNI 6989.2:2009
3.	TSS	Gravimetri	SNI 06-6989.3:2004
5.	pH	pH meter	SNI 06-6989.11:2004
6.	Amonia	Indofenol	SNI 19-7119.1-2005
7.	Minyak dan Lemak	Gravimetri	SNI 06-6989.10:2004

- b. Rasio BOD/COD pasca dilakukannya analisis pengendapan/sedimentasi skala laboratorium. Rasio BOD/COD yang diperoleh dari data sekunder adalah 0,29, di mana kondisi ini dinilai kurang efektif untuk pengolahan biologis (optimum pada nilai $\geq 0,5$). Pada uji pengendapan ini, padatan pada sampel dibiarkan mengendap pada sampel selama 1 jam, kemudian COD dan BOD sampel diukur dan dibandingkan dengan konsentrasi awal. Dengan melakukan percobaan ini, akan dianalisis rasio BOD/COD pada supernatan dengan harapan akan memberikan hasil $\geq 0,5$ sehingga air limbah akan diolah secara optimal pada pengolahan biologis.
- c. Hasil jar test yang berupa dosis NaOH, koagulan, dan *coagulant aid* yang optimum.

B. Data Sekunder

- a. Debit air limbah yang dihasilkan yang berasal dari akumulasi air buangan dari berbagai aktivitas produksi. Data didapatkan dari laporan internal PT. XYZ.
- b. Konsentrasi COD, BOD, TSS, minyak dan lemak, dan ammonia pada air limbah yang didapatkan dari hasil uji laboratorium internal PT. XYZ. Data ini digunakan sebagai gambaran awal kondisi eksisting kualitas air limbah PT. XYZ.
- c. Lahan yang tersedia dan kontur, di mana data ini didapatkan dari denah pabrik PT. XYZ dan program Google Earth.
- d. Kebutuhan air industri untuk kegiatan mandi cuci kakus (MCK) dan *flushing toilet*.
- e. Baku mutu air limbah pengolahan industri pengolahan susu yang terlampir pada Lampiran VIII Peraturan Menteri Lingkungan Hidup

- 5/2014 dan baku mutu penggunaan air untuk higiene sanitasi pada Peraturan Menteri Kesehatan 32/2017.
- f. Analisis Harga Satuan Kabupaten Bogor yang dikeluarkan oleh pemerintah setempat.

3.2.5 Perencanaan IPAL Baru

Setelah data primer, data sekunder, dan hasil penelitian pendahuluan terkumpul, maka semua data tersebut diolah dan dijadikan basis perencanaan IPAL produksi fase 2 PT. XYZ. Perencanaan memiliki dua cakupan, yakni cakupan teknis dan finansial. Hal-hal yang dibahas pada perencanaan ini adalah sebagai berikut.

- a. Debit pengolahan dan karakteristik air limbah yang nantinya akan menentukan kapasitas perencanaan dan pemilihan teknologi pengolahan air limbah.
- b. Penentuan alternatif pengolahan air limbah dan teknologi daur ulang efluen beserta diagram alirnya. Terdapat beberapa pertimbangan dalam pemilihan alternatif pengolahan:
 - i. Efisiensi *removal* pencemar pada air limbah. Semakin tinggi efisiensi *removal*-nya, maka besar peluang kualitas air limbah akan memenuhi baku mutu.
 - ii. Kebutuhan lahan, di mana semakin sedikit lahan yang dibutuhkan maka akan lebih baik.
 - iii. Kebutuhan biaya, baik modal awal (*capital cost*) maupun biaya operasional dan perawatannya (*operational and maintenance cost*). Tentunya, pengolahan yang paling optimal adalah pengolahan yang memiliki efisiensi tertinggi dengan biaya yang paling sedikit.

Setiap alternatif pengolahan yang dipertimbangkan akan divisualisasikan menjadi diagram alir dari pengolahan primer, pengolahan sekunder, dan pengolahan tersier untuk daur ulang efluen. Diagram alir akan membantu dalam menunjukkan di mana air limbah masuk pertama kali (influen), melalui proses dan unit apa saja, dan di mana air limbah pada akhirnya akan dibuang (efluer) atau didaur ulang.

- c. Penetapan kriteria desain sesuai dengan alternatif pengolahan yang telah dipilih. Kriteria desain didapatkan dari literatur seperti *textbook*, jurnal, buku standar manual, dan lain-lain. Kriteria desain membantu perencanaan dalam menentukan dimensi bangunan untuk keperluan *Detail Engineering Design* IPAL. Beberapa kriteria desain yang umumnya digunakan:
 - i. Kedalaman
 - ii. Waktu detensi
 - iii. *Hydraulic loading rate*
 - iv. *Organic loading rate*
 - v. *Weir loading rate*
 - vi. *Solids loading rate*
 - vii. *Sludge retention time*
- d. Perhitungan *Detail Engineering Design* (DED) IPAL sesuai dengan kriteria desain yang ditetapkan. Output dari perhitungan DED adalah

- dimensi tiap bangunan pengolahan sesuai dengan efisiensi pencemar yang diinginkan.
- e. Gambar-gambar dari hasil perhitungan DED IPAL sesuai dengan kaidah gambar teknik menggunakan program AutoCAD. Gambar-gambar meliputi denah IPAL, potongan memanjang dan melintang bangunan, dan gambar detail komponen pendukung dengan skala yang benar.
 - f. Perhitungan *Bill of Quantity* (BOQ) dan Rencana Anggaran Biaya (RAB). Dalam perhitungan BOQ dan RAB, digunakan Analisis Harga Satuan (AHS) Kabupaten Bogor yang dikeluarkan oleh pemerintah setempat.
 - g. Penyusunan *standard operation procedure* (SOP) IPAL.

3.2.6 Kesimpulan dan Saran

Dari hasil dan pembahasan, didapatkan kesimpulan yang merupakan hasil akhir dari perencanaan. Kesimpulan berisikan jawaban atas tujuan perencanaan dan poin-poin penting perencanaan. Berdasarkan kesimpulan yang didapatkan, maka diberikan juga saran yang diharapkan bisa dijadikan bahan pertimbangan oleh PT. XYZ dalam membangun IPAL produksi fase 2-nya.

BAB 4

PERENCANAAN IPAL BARU

4.1 Kapasitas IPAL dan Kualitas Air Limbah

4.1.1 Kapasitas IPAL

Kapasitas IPAL adalah besarnya debit air limbah yang akan memasuki proses pengolahan air limbah yang digunakan sebagai acuan dalam merencanakan IPAL produksi PT. XYZ. Data debit pada perencanaan IPAL ini bersifat sekunder, yakni mengacu pada *user requirement* yang dipublikasi oleh PT. XYZ pada proses tender konstruksi IPAL 2021 silam. Diketahui kapasitas IPAL produksi fase 2 PT. XYZ sebesar 1.500 m³/hari.

4.1.1 Kualitas Air Limbah

Kualitas air limbah industri pengolahan susu PT. XYZ akan menentukan alternatif proses seperti apa yang optimal dalam menysisihkan konstituen-konstituen pada air limbah. Sampel air limbah diambil dari bak ekualisasi IPAL fase 1 dengan menggunakan 2 wadah jerigen @ 5 liter. Sampel pada jerigen 1 akan dianalisis pada laboratorium bersertifikat KAN yang berlokasi di Sentul, Bogor, sementara sampel jerigen 2 digunakan sebagai objek analisis *jar test*. Kualitas air limbah PT. XYZ tertera pada **Tabel 4.1**.

Tabel 4.1 Kualitas air limbah PT. XYZ (data primer)

Parameter	Konsentrasi	Satuan
pH	4,75	-
COD	4.247	mg/L
BOD ₅	1.671	mg/L
TSS	2.600	mg/L
Minyak & Lemak	< 1,4	mg/L
Amonia	43,15	mg/L

Berdasarkan hasil di atas, terdapat perbedaan konsentrasi pada hampir seluruh parameter air limbah pada data sekunder dan data primer, kecuali minyak & lemak. Maka, dalam menentukan konsentrasi parameter yang digunakan pada proses perencanaan IPAL, dipilih konsentrasi yang terbesar (terkecil pada pH) di antara kedua jenis data. Kualitas air limbah yang digunakan pada perencanaan IPAL baru dapat dilihat pada **Tabel 4.2** berikut.

Tabel 4.2 Kualitas air limbah untuk perencanaan IPAL baru

Parameter	Konsentrasi	Satuan
pH	4,75	-
COD	6.917	mg/L
BOD ₅	2.028	mg/L
TSS	2.600	mg/L
Minyak & Lemak	< 1,4	mg/L
Amonia	43,15	mg/L

4.2 Hasil Uji Pengendapan dan Jar Test

4.2.1 Uji Pengendapan

Uji pengendapan dilakukan untuk menguji rasio BOD/COD air limbah, di mana menurut Shokoohi *et al.*, (2017), rasio BOD/COD yang optimal untuk pengolahan biologis adalah $\geq 0,5$. Apabila supernatan hasil pengendapan menunjukkan rasio BOD/COD $\geq 0,5$, maka unit bak sedimentasi akan dipilih sebagai unit pengolahan fisik sebelum air limbah diolah secara biologis pada perencanaan ini. Uji pengendapan dilakukan dengan prosedur sebagai berikut:

- Sampel air limbah dimasukkan ke dalam botol sentrifugal sebanyak 30 ml
- Botol sentrifugal yang berisi sampel diletakkan di dalam gelas kimia, di mana gelas kimia berguna sebagai wadah penopang sampel
- Sampel didiamkan selama 1 (satu) jam
- Supernatan (bagian air yang jernih) dianalisis konsentrasi BOD_5 (SNI 6989.72-2009) dan COD-nya (SNI 6989.2:2009)



Gambar 4.1 Uji pengendapan



Gambar 4.2 Sampel setelah didiamkan selama satu jam

Sumber: dokumentasi uji laboratorium

Rasio BOD/COD dan *removal* BOD_5 dan COD pada sampel primer dan supernatan hasil uji pengendapan dibandingkan pada **Tabel 4.3**.

Tabel 4.3 Perbandingan rasio BOD/COD & removal BOD₅ dan COD sampel

Keterangan	BOD ₅ (mg/L)	COD (mg/L)	BOD/COD
Kualitas air limbah awal	1.671	4.247	0,393
Supernatan hasil pengendapan	765	2.981	0,257
Removal	54,2%	29,8%	-

Sumber: hasil uji laboratorium

Berdasarkan hasil uji pengendapan di atas, dapat ditarik beberapa kesimpulan:

1. Terjadi penurunan rasio BOD/COD dari 0,393 menjadi 0,257.
2. Tidak disarankan memilih unit bak sedimentasi untuk mengolah air limbah sebelum pengolahan biologis. Selain rasio BOD/COD yang malah menurun, bak sedimentasi membutuhkan luas lahan yang cukup besar.
3. Removal COD₅ relatif kecil (29,8%). Menimbang konsentrasi COD pada air limbah yang tinggi, dibutuhkan setidaknya removal COD $\geq 45\%$.

4.2.2 Jar Test

Jar test adalah sebuah prosedur simulasi proses koagulasi-flokulasi dengan beragam dosis bahan kimia. Tujuan dari *jar test* adalah untuk menentukan dosis minimum bahan kimia yang dibutuhkan untuk menghasilkan kualitas air yang optimal (OWP, 2019). Pada perencanaan ini, *jar test* juga dilakukan untuk mengetahui karakteristik flok yang terbentuk serta removal kandungan BOD, COD, TSS, amonia, dan warna. Berikut adalah prosedur *jar test*:

1. Sebanyak 3 (tiga) gelas kimia 1.000 ml, 3 pengaduk, 3.000 ml sampel disiapkan.
2. Gelas kimia diisi dengan sampel masing-masing sebanyak 1.000 ml dan tiap beaker glass diberi nomor 1 sampai 3.
3. Pada sampel diukur konsentrasi COD, amonia (NH₃), TSS, dan warna menggunakan spektrometer. Konsentrasi COD, amonia (NH₃), TSS, dan warna awal sampel dapat dilihat pada **Tabel 4.7**.
4. Ketiga gelas kimia yang berisi sampel diletakkan pada masing-masing pengaduk.
5. pH pada masing-masing gelas kimia diukur, pastikan pH dalam keadaan netral. Dikarenakan pH sampel bersifat asam (pH = 4,67), dilakukan penambahan soda kaustik (NaOH flakes 0,4%). Penambahan dosis soda kaustik dan pH akhir yang dihasilkan dapat dilihat pada **Tabel 4.4**.

Tabel 4.4 Dosis soda kaustik dan pH akhir yang dihasilkan

No. sampel	Visual limbah	pH awal	NaOH flakes 0,4% mL/L	pH
1	Putih keruh	4,67	60	6,2
2	Putih keruh	4,67	70	6,9
3	Putih keruh	4,67	80	7,5

= dosis optimal

Sumber: hasil uji laboratorium

6. Koagulan PAC 10% dan flokulan polimer anionik 0,1% ditambahkan pada masing-masing sampel yang sudah ditambahkan soda kaustik sebelumnya. Penambahan dosis soda kaustik dan pH akhir yang dihasilkan dapat dilihat pada **Tabel 4.5**.

Tabel 4.5 Variasi dosis penambahan PAC & polimer

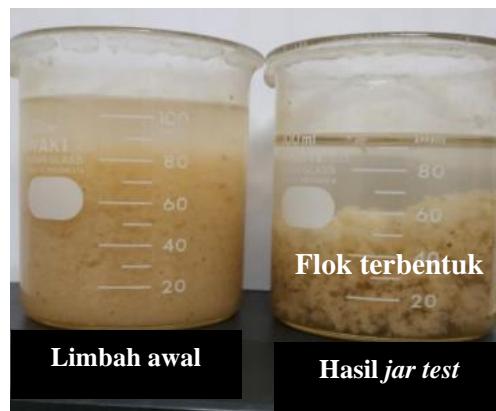
No. sampel	PAC 10% mL/L	Polimer anionik 0,1% mL/L
1	5	40
2	7	40
3	10	40

7. Sampel diaduk dengan kecepatan 150 rpm selama 3 menit, kemudian diturunkan menjadi 40 rpm selama 10 menit kemudian proses pengadukan dihentikan.
8. Flok yang terbentuk diamati (**Gambar 4.3**), persentase lumpur yang terbentuk (tinggi lumpur / tinggi muka air sampel dalam %) dan pH hasil proses diukur. Hasil *jar test* pada ketiga sampel dapat dilihat pada **Tabel 4.6**.

Tabel 4.6 Hasil *jar test* setelah netralisasi

No. sampel	PAC 10% mL/L	Polimer anionik 0,1% mL/L	Visual limbah akhir	pH akhir	Sludge (%)
1	5	40	Putih keruh	5,5	20
2	7	40	Keruh	6	20
3	10	40	Jernih	6,5	30

= dosis optimal



Gambar 4.3 Visual air limbah sebelum dan sesudah *jar test*

Sumber: hasil uji laboratorium

9. Pada sampel 3 (sampel dengan dosis optimal) diukur konsentrasi COD, amonia (NH_3), TSS, dan warna menggunakan spektrometer. Hasil pengukuran dapat dilihat pada **Tabel 4.7**.

Tabel 4.7 Konsentrasi konstituen dan penyisihannya pada *jar test*

Keterangan	pH	COD (mg/L)	NH ₃ (mg/L)	TSS (mg/L)	Warna (PtCo)
Air limbah awal	4,67	11.013	10	1.688	27.400
Hasil jartest - PAC 10%	6,5	3.800	8	24	168
<i>Removal</i>	-	65,5%	20%	98,6%	99,4%

Sumber: hasil uji laboratorium

Berdasarkan hasil *jar test*, dapat ditarik beberapa kesimpulan antara lain:

1. Dosis optimal untuk NaOH flakes 0,4%, PAC 10%, dan polimer anionik 0,1% berturut-turut adalah 70 mL/L, 10 mL/L, dan 40 mL/L.
2. Flok yang terbentuk menggumpal ringan seperti kapas dan berminyak. Walaupun flok tidak mengapung secara utuh, namun flok dengan karakteristik seperti ini lebih cocok disisihkan menggunakan mekanisme flotasi dibandingkan sedimentasi di dalam reaktor yang kontinyu.
3. Penyisihan COD pada *jar test* (65,5%) lebih besar dari uji pengendapan (29,8%). Pembubuhan koagulan dan flokulasi juga menunjukkan persentase penyisihan TSS yang hampir sempurna yakni 98,6%. Data ini akan digunakan sebagai basis perencanaan *dissolved air flotation* (DAF) dengan *chemical aid*.
4. Pemilihan teknologi flotasi yakni *dissolved air flotation* (DAF) dengan *pre-treatment* netralisasi dan koagulasi-flokulasi lebih disarankan untuk perencanaan ini. DAF membutuhkan lahan yang relatif sedikit ketimbang bak sedimentasi dan akan memberikan solusi dari masalah lumpur dan busa yang mengapung, seperti yang dijumpai pada IPAL fase 1.

4.3 Alternatif Pengolahan

Penentuan teknologi pengolahan air limbah dilakukan dengan menjabarkan beberapa alternatif pengolahan yang berupa rangkaian proses (*process train*), kemudian dipilih salah satu pengolahan pengolahan yang paling ideal, baik dari segi proses (kualitas efluen berada di bawah baku mutu; semakin di bawah baku mutu semakin baik), ekonomi (biaya pembangunan dan operasional yang murah), dan kecukupan lahan.

Alternatif pengolahan dibedakan menjadi 2 kategori: 1) alternatif pengolahan utama yang meliputi pengolahan *preliminary*, primer, sekunder, dan lumpur, dan 2) alternatif pengolahan daur ulang efluen. Guna menentukan teknologi yang terbaik untuk mengolah air limbah PT. XYZ, nilai dari masing-masing alternatif pengolahan dikuantifikasi menggunakan metode matriks (**Tabel 4.8**).

Tabel 4.8 Metode matriks

Skala Parameter \	1	2	3	4	5
Efisiensi pengolahan	Sangat buruk	Buruk	Sedang	Baik	Sangat baik
Biaya investasi	Sangat mahal	Mahal	Sedang	Terjangkau	Sangat terjangkau
Penggunaan lahan	Sangat besar	Besar	Sedang	Minim	Sangat minim

4.3.1 Alternatif Pengolahan Utama

Dalam menilai kinerja proses masing-masing unit pengolahan, maka persentase *removal* masing-masing unit pengolahan yang akan dipertimbangkan menjadi alternatif perlu diketahui. **Tabel 4.9** menunjukkan persentase *removal* parameter air limbah oleh masing-masing unit pengolahan dari beberapa literatur.

Tabel 4.9 Tingkat removal parameter-parameter air limbah oleh unit pengolahan

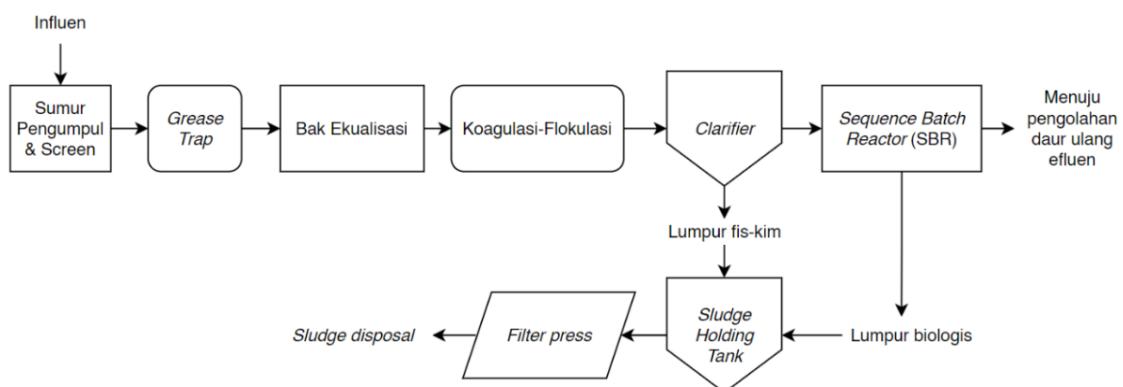
Unit Pengolahan	Removal (%)				
	BOD	COD	TSS	N	M&L*
Sequence batch reactor	89-98 ^a	96 ^b	>75 ^a	87 ^b	-
Koagulasi-flokulasi + clarifier	55% ^c	65% ^c	83% ^c	77-89 ^c	-
Grease trap	-	-	-	-	99 ^d
Membrane sequencing batch reactor	97-98% ^e	97-98% ^e	99% ^e	96% ^e	
Dissolved air flotation	73% ^f	70% ^f	83% ^f	55% ^f	85% ^f
Dissolved air flotation + coagulant aid	82-85% ^g	93% ^g	98% ^g	55% ^h	85% ^h
Moving bed biofilm reactor	95% ^o	80-98% ^{i, k}	81-92% ^j	13-96% ⁱ	-
Upflow anaerobic sludge blanket reactor	61-83% ^l	57-81% ^l	41-73% ^l	74-96% ^m	67-93% ^l

*M&L: minyak & lemak

Sumber: ^aUS EPA (1992); ^bKargi & Uygur (2004); ^cIsmail *et al.*, (2012); ^dPurwanti *et al.*, (2018), ^eBae *et al.*, (2003); ^fKim *et al.*, (2015), ^gMaeng *et al.*, (2017), ^hManago *et al.*, (2018), ⁱAndreottola *et al.*, (2002), ^j(Kholif & Febrianti, 2019), ^kShokoohi *et al.*, (2017), ^lRizvi *et al.*, (2015), ^mTian *et al.*, (2015)

1) Alternatif 1

Alternatif 1 (**Gambar 4.4**) menggunakan koagulasi-flokulasi dan *clarifier* sebagai pengolahan primer, *sequence batch reactor* sebagai pengolahan sekunder, serta *filter press* sebagai pengolahan lumpur.



Gambar 4.4 Diagram alir alternatif 1

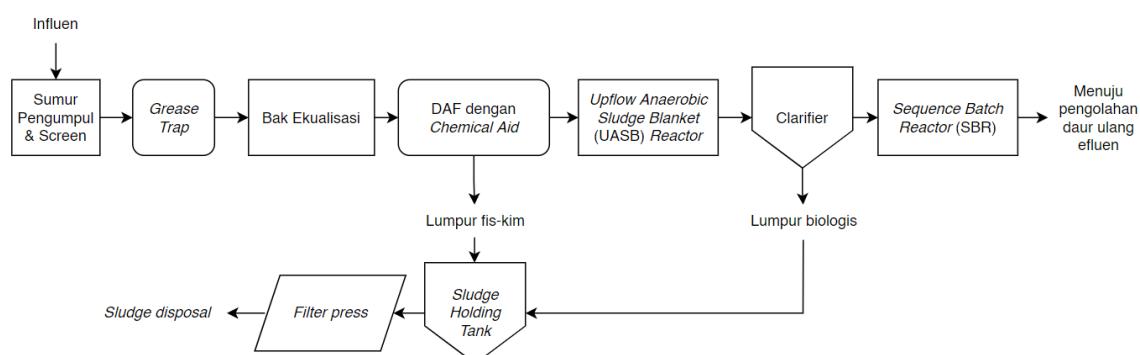
Kinerja pengolahan alternatif 1 dihitung pada **Tabel 4.10**.

Tabel 4.10 Alternatif pengolahan 1

	Parameter				
	COD	BOD	TSS	Minyak & lemak	Amonia
Influen	6.917	2.028	2.600	1,4	43,15
Preliminary Treatment					
Bar screen & sumur pengumpul					
Removal	0%	0%	0%	0%	0%
Outlet	6.917	2.028	2.600	1,4	43,15
Primary Treatment					
Grease Trap					
Removal	0%	0%	0%	99%	0%
Outlet	6.917	2.028	2.600	0,01	43,15
Bak Ekualisasi					
Removal	0%	0%	0%	0%	0%
Outlet	6.917	2.028	2.600	0,01	43,15
Koagulasi-flokulasi					
Removal	65%	55%	83%	0%	76%
Outlet	2.420,95	912,6	442	0,01	10,356
Bak sedimentasi					
Removal	0%	0%	0%	0%	0%
Outlet	2.420,95	912,6	442	0,01	10,356
Secondary Treatment					
Sequence batch reactor					
Removal	95%	96%	80%	0%	87%
Efluen	121,0	36,504	88,4	0,01	1,35
Baku Mutu	100	40	50	10	10
Keterangan	TDK OK	OK	TDK OK	OK	OK

2) Alternatif 2

Berbeda dengan alternatif 1 yang menggunakan mekanisme sedimentasi, alternatif 2 (**Gambar 4.5**) menggunakan mekanisme sistem flotasi dengan unit *dissolved air flotation* (DAF). Dipilih pengolahan sekunder yang bernuansa anaerobik yakni upflow anaerobic sludge blanket (UASB) reaktor dan *clarifier*. Efluen dari *clarifier* kemudian masuk ke dalam unit SBR, sedangkan pengolahan lumpurnya tetap menggunakan *filter press*.



Gambar 4.5 Diagram alir alternatif 2

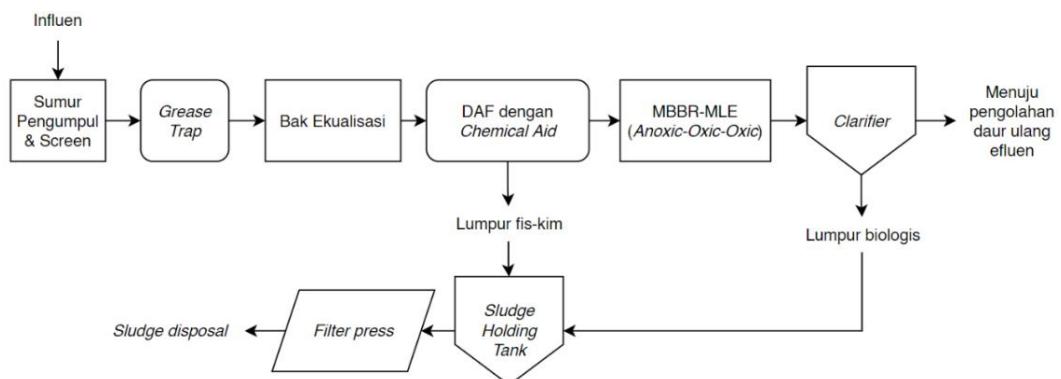
Kinerja pengolahan alternatif 2 dihitung pada **Tabel 4.11**.

Tabel 4.11 Alternatif pengolahan 2

	Parameter				
	COD	BOD	TSS	Minyak & lemak	Amonia
Influen	6.917	2.028	2.600	1,4	43,15
Preliminary Treatment					
Sumur pengumpul dengan bar screen					
Removal	0%	0%	0%	0%	0%
Outlet	6.917	2.028	2.600	1,4	43,15
Primary treatment					
Grease trap					
Removal	0%	0%	0%	99%	0%
Outlet	6.917	2.028	2.600	0,01	43,15
Bak ekualisasi					
Removal	0%	0%	0%	0%	0%
Outlet	6.917	2.028	2.600	0,01	43,15
Dissolved air flotation dengan chemical aid					
Removal	65,5%	55%	98%	85%	20%
Outlet	2.386,5	912,6	52	0,00	34,52
Secondary treatment					
Upflow anaerobic sludge blanket reactor					
Removal	78%	75%	55%	0%	80%
Outlet	525	228,15	23,4	0,00	6,904
Final clarifier					
Removal	0%	0%	0%	0%	0%
Efluen	525	228,15	23,4	0,00	6,904
Sequence batch reactor					
Removal	95%	96%	80%	0%	87%
Efluen	26,3	9,13	4,68	0,00	0,9
Baku Mutu	100	40	50	10	10
Keterangan	OK	OK	OK	OK	OK

3) Alternatif 3

Alternatif 3 (**Gambar 4.6**) umumnya memiliki rangkaian yang sama dengan alternatif 2, namun berbeda dalam pengolahan sekundernya yang menggunakan *moving bed biofilm reactor* (MBBR) dua tahap (tahap penyisihan BOD & nitrifikasi dan tahap penyisihan BOD).



Gambar 4.6 Diagram alir alternatif 3

Kinerja pengolahan alternatif 3 dihitung pada **Tabel 4.12**.

Tabel 4.12 Alternatif pengolahan 3

	Parameter				
	COD	BOD	TSS	Minyak & lemak	Amonia
Influen	6.917	2.028	2.600	1,4	43,15
Preliminary Treatment					
Sumur pengumpul dengan bar screen					
Removal	0%	0%	0%	0%	0%
Outlet	6.917	2.028	2600	1,4	43,15
Primary treatment					
Grease trap					
Removal	0%	0%	0%	99%	0%
Outlet	6.917	2.028	2.600	0,01	43,15
Bak ekualisasi					
Removal	0%	0%	0%	0%	0%
Outlet	6.917	2.028	2.600	0,01	43,15
Dissolved air flotation dengan chemical aid					
Removal	65%	55%	98%	85%	20%
Outlet	2.386,4	912,6	52	0,00	34,5
Secondary treatment					
Moving bed biofilm reactor I (penyisihan BOD & nitrifikasi)					
Removal	75%	75%	85%	0%	95%
Outlet	596,6	228,15	7,8	0,00	1,73
Moving bed biofilm reactor II (penyisihan BOD)					
Removal	90%	90%	85%	0%	0%
Outlet	59,66	22,82		0,00	1,73
Clarifier					
Removal	0%	0%	0%	0%	0%
Efluen	59,66	22,82	1,2	0,0	1,73
Baku Mutu	100	40	50	10	10
Keterangan	OK	OK	OK	OK	OK

Ketiga alternatif di atas dibandingkan pada tabel matriks (**Tabel 4.13**).

Tabel 4.13 Matriks pembobotan alternatif pengolahan utama

Keterangan	Efisiensi pengolahan	Biaya investasi	Penggunaan lahan	Total
Alternatif 1	2	4	2	8
Alternatif 2	5	3	1	9
Alternatif 3	4	3	3	10

Pada alternatif 1, parameter COD dan TSS pada efluen tidak memenuhi baku mutu, sehingga alternatif ini tidak dapat dipilih. Sedangkan pada alternatif 2, penggunaan UASB memerlukan lahan yang besar, sehingga dikhawatirkan lahan yang tersedia tidak mencukupi. Produksi gas metana oleh UASB juga dapat menimbulkan bau yang tidak sedap dan memiliki potensi menghasilkan ledakan, sehingga diperlukan pengendalian dan mitigasi

yang khusus. Hal ini beresiko mengingat PT. XYZ berlokasi cukup dekat dari permukiman warga. Pada alternatif 3, penggunaan MBBR dinilai memangkas kebutuhan akan lahan serta pengoperasiannya yang lebih mudah dibandingkan pengolahan biologis lainnya (Metcalf & Eddy, 2014).

Walaupun biaya operasional untuk bahan kimia dan energi DAF dengan *chemical aid* yang cukup tinggi, alternatif 3 menawarkan hasil efluen yang di bawah baku mutu yang menyesuaikan dengan lahan yang sangat terbatas. Sehingga, pada perencanaan ini, akan dipilih alternatif pengolahan 3.

4.3.2 Alternatif Pengolahan Daur Ulang Efluen

Teknologi pengolahan daur ulang efluen dikategorikan sebagai pengolahan tersier (*tertiary treatment*) yang merupakan pengolahan tambahan setelah proses biologis. Perbandingan teknologi daur ulang efluen dengan metode matriks pembobotan dapat dilihat pada **Tabel 4.14**.

Tabel 4.14 Matriks pembobotan pengolahan daur ulang efluen

Unit	Removal COD & BOD	Removal SS	Removal nitrogen	Efisiensi Proses	Biaya investasi	Penggunaan lahan	Kemudahan operasional	Total bobot
Klorinasi	Hanya penyisihan patogen dan coliform			1	3	4	4	12
Filtrasi	30-60%	60-80%	50-70%	4	4	4	4	16
<i>Ion exchange</i>	Relatif rendah			2	4	4	3	13
<i>Reverse osmosis</i>	90-100%	90-100%	60-90%	5	2	5	4	16
Adsorpsi karbon	50-85%	40-80%	30-50%	4	3	4	4	15

Sumber: Qasim & Zhu (2018)

Berdasarkan **Tabel 4.14**, terdapat dua alternatif yang memiliki total bobot tertinggi: filtrasi dan *reverse osmosis* (RO). Efisiensi proses yang ditawarkan RO sangat baik, dengan penggunaan lahan yang relatif lebih minim ketimbang filtrasi. Namun, RO membutuhkan biaya yang besar untuk energi dan penggantian *cartridge* secara berkala. Sebaliknya, filtrasi tidak membutuhkan biaya yang besar untuk kebutuhan energi, dengan hasil proses yang tergolong baik. Biaya hanya dialokasikan untuk penggantian media setiap 3–6 bulan sekali. Sehingga, unit filtrasi lebih dipilih, dengan kemudian diikuti klorinasi untuk membunuh virus, mikroba, dan bakteri (khususnya *E. coli*) sebelum air hasil proses dimanfaatkan kembali, walaupun kemungkinan besar air limbah hasil produksi tidak mengandung bakteri *E. coli*. Teknologi filtrasi yang digunakan pada perencanaan ini adalah *rapid sand filter dual media* dengan media pasir silika dan antrasit. Kualitas air hasil proses filtrasi dan desinfeksi dapat dilihat pada **Tabel 4.15**.

Tabel 4.15 Kualitas air hasil pengolahan tersier

Parameter	Efluen clarifier	Removal filtrasi & desinfeksi	Efluen	Baku mutu	Satuan
BOD ₅	22,8	50%	11,4	40*	mg/L
COD	60,5	40%	36,3	100*	mg/L
TSS	1,17	70%	0,4	50*	mg/L
pH	6,5	-	6,5	6,5-8,5**	
NH ₃ -N	0,5	60%	0,2	10*	mg/L
NO ₃ -N	0,75	60%	0,3	10**	mg/L
Kekeruhan***	9,18	98%	0,2	25**	NTU
E. coli	-	100%	0	0**	CFU/100 ml
T. Coliform	-	-	< 50	50**	CFU/100 ml

*Permen LH 5/2014

**Permenkes 32/2017

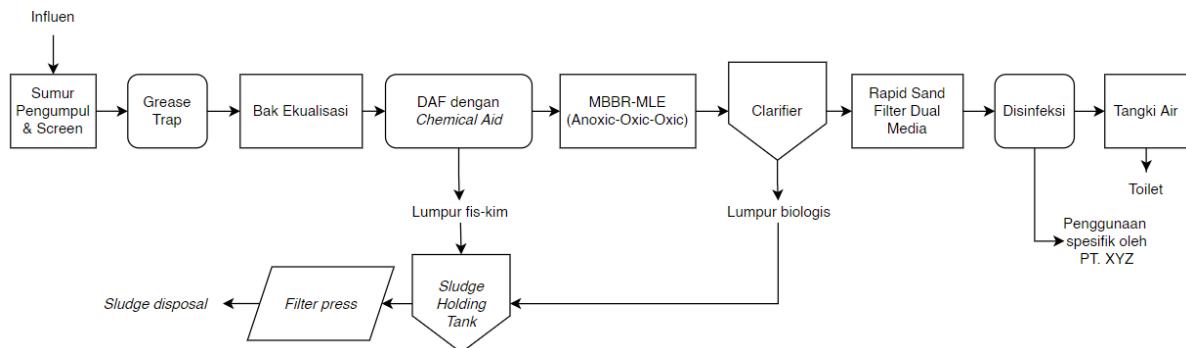
***(Kekeruhan = 0,0426(TSS) + 9,1356) (Hern *et al.*, 2014)

Air hasil proses pengolahan sebagian akan dialokasikan untuk kebutuhan MCK dan *flushing* toilet, dan sebagian yang lain akan diserahkan kembali kepada PT. XYZ dalam penentuan penggunaannya dengan harapan dapat disesuaikan dengan kebutuhan pabrik. Secara teoritis, terdapat beberapa alternatif penggunaan air hasil proses yang dapat PT. XYZ pertimbangkan:

1. Sebagai air baku untuk kegiatan produksi.
2. Sebagai air bersih yang nantinya didistribusikan kepada masyarakat. Air dapat digunakan untuk keperluan masyarakat untuk kegiatan MCK, mencuci kendaraan, dan menyiram tanaman.
3. Untuk kegiatan penyiraman tanaman di area pabrik.
4. Apabila PT. XYZ bersedia untuk mengeluarkan biaya untuk melakukan pembuangan, serta masih enggan untuk melakukan daur ulang dalam waktu dekat, maka air hasil proses dapat dibuang ke badan air terdekat.

4.3.3 Diagram Alir Keseluruhan Proses

Proses pengolahan air limbah dengan skema daur ulang efluen PT. XYZ divisualisasikan menggunakan diagram alir, ditunjukkan pada **Gambar 4.4**.



Gambar 4.7 Diagram alir IPAL

4.4 Perhitungan Perencanaan IPAL Baru

Perhitungan unit-unit pengolahan air limbah berdasarkan kriteria desain yang diadopsi dari literatur. Gambar teknis perencanaan IPAL baru dapat dilihat pada **Lampiran 9**.

4.4.1 Bar Screen

Bar screen pada perencanaan ini direncanakan sebanyak 1 (satu) unit dengan pengoperasian pembersihan secara manual. *Bar screen* diletakkan pada saluran air limbah sebelum kemudian air limbah dilimpahkan ke sumur pengumpul..

a. Kriteria Desain

Tabel 4.16 Kriteria desain *bar screen*

Keterangan	Manual	Mekanis
Lebar batang (w)	(5–15) mm	(5–15) mm
Ketebalan	(25–75) mm	(25–75) mm
Jarak antar batang (b)	(25–50) mm	(15–75) mm
Kemiringan acuan vertikal (α)	30° – 45°	0° – 30°
Kecepatan melalui celah (v)	(0,3–0,6) m/detik	(0,6–1) m/detik

Sumber: Metcalf & Eddy (2014)

Tabel 4.17 Faktor bentuk *screen*

Tipe batang	Faktor bentuk (β)
<i>Sharp-edged rectangular</i>	2,42
<i>Rectangular with semicircular upstream face</i>	1,83
<i>Rectangular with semicircular upstream and downstream face</i>	1,67
<i>Circular</i>	1,79
<i>Tear shape</i>	0,76

Sumber: Qasim & Zhu (2018)

b. Data Perencanaan

Debit air limbah (Q)	= 1.500 m ³ /hari
	= 0,017 m ³ /detik
Lebar saluran air limbah (B)	= 0,5 m
Kedalaman air (H)	= 0,5 m
Kedalaman saluran	= 0,7 m
Kemiringan acuan vertikal (α)	= 30°
Tipe batang	= <i>Sharp-edged rectangular</i>
Faktor bentuk (β)	= 2,42
Lebar batang (w)	= 15 mm

$$\text{Jarak antar batang (b)} = 42 \text{ mm}$$

c. Perhitungan Desain

$$\begin{aligned}
\text{Jumlah batang (n)} &= \frac{B-b}{w+b} \\
&= \frac{0,5 \text{ m} - 0,042 \text{ m}}{0,015 \text{ m} + 0,042 \text{ m}} \\
&= 8 \text{ batang} \\
\text{Total lebar celah (Lt)} &= B - [(n-1) \times w] \\
&= 0,5 \text{ m} - [(8-1) \times 0,015 \text{ m}] \\
&= 0,39 \text{ m} \\
\text{Jumlah celah (s)} &= \frac{Lt}{b} \\
&= \frac{0,39 \text{ m}}{0,042 \text{ m}} \\
&= 9 \text{ celah} \\
\text{Panjang screen terendam air (Ls)} &= \frac{H}{\sin 30^\circ} \\
&= \frac{0,5 \text{ m}}{0,5} \\
&= 1 \text{ m}
\end{aligned}$$

Kecepatan air melalui celah (v) dan *headloss* (h_L):

Kondisi bersih

$$\begin{aligned}
V_s &= \frac{Q}{Lt \times Ls} \\
&= \frac{0,017 \text{ m}^3/\text{detik}}{0,39 \text{ m} \times 1 \text{ m}} \\
&= 0,04 \text{ m/detik} \\
h_L &= \beta \left(w \times \frac{n}{Lt} \right)^{\frac{4}{3}} \left(\frac{V_s^2}{2 \times 9,81} \right) \sin 30^\circ \\
&= 0,42 \left(0,015 \times \frac{9}{0,39} \right)^{\frac{4}{3}} \left(\frac{0,04^2}{2 \times 9,81} \right) (0,5) \\
&= 4,91 \times 10^{-5} \text{ m} \\
&\approx 0,05 \text{ mm}
\end{aligned}$$

Kondisi clogging 90%

$$\begin{aligned}
Lt_{90\%} &= Lt \times (1-90\%) \\
&= 0,39 \text{ m} \times 0,9 \\
&= 0,039 \text{ m} \\
V_{s90\%} &= \frac{Q}{Lt_{90\%} \times Ls}
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
&= \frac{0,017 \text{ m}^3/\text{detik}}{0,039 \text{ m} \times 1 \text{ m}} \\
&= 0,44 \text{ m/detik (OK, } \leq 0,6 \text{ m/detik)} \\
h_{L90\%} &= \beta \left(w \times \frac{n}{Lt_{90\%}} \right)^{\frac{4}{3}} \left(\frac{Vs_{90\%}^2}{2 \times 9,81} \right) \sin 30^\circ \\
&= 0,42 \left(0,015 \times \frac{9}{0,039} \right)^{\frac{4}{3}} \left(\frac{0,44^2}{2 \times 9,81} \right) (0,5) \\
&= 0,00013 \text{ m} \\
&= 0,13 \text{ mm (OK, } \leq 150 \text{ mm)}
\end{aligned}$$

d. Rekapitulasi Desain

Rekapitulasi desain bar screen tipe pembersihan manual dapat dilihat pada **Tabel 4.18** berikut.

Tabel 4.18 Rekapitulasi desain bar screen

Keterangan	Nilai	Satuan
Jumlah	1	unit
Panjang screen	0,5	m
Tinggi screen	0,82	m
Lebar batang	15	mm
Jumlah batang	8	bah
Kemiringan acuan vertikal	30°	-

4.4.2 Sumur Pengumpul

a. Kriteria Desain

Waktu detensi (td) ≤ 10 menit (Permen PUPR 4/2017)

b. Data Perencanaan

$$\begin{aligned}
\text{Debit air limbah (Q)} &= 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \\
&= 1,04 \text{ m}^3/\text{menit}
\end{aligned}$$

$$\text{Waktu detensi (td)} = 5 \text{ menit}$$

$$\text{Kedalaman (h)} = 2 \text{ m}$$

$$\text{Elevasi tanah} = 149 \text{ m}$$

$$\text{Freeboard (fb)} = 1 \text{ m}$$

c. Perhitungan Desain

i) Dimensi sumur pengumpul

$$\begin{aligned}
\text{Volume (Vol)} &= Q \times td = 1,04 \text{ m}^3/\text{menit} \times 5 \text{ menit} \\
&= 5,2 \text{ m}^3
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
\text{Luas permukaan (As)} &= \frac{\text{Vol}}{h} \\
&= \frac{5,2 \text{ m}^3}{2 \text{ m}} \\
&= 2,60 \text{ m}^2 \\
\text{P:L} &= 1:1 \\
\text{Panjang & lebar (s)} &= \sqrt{As} \\
&= \sqrt{2,6 \text{ m}^2} \\
&= 1,61 \text{ m} \\
&\approx 1,6 \text{ m} \\
\text{As aktual} &= s^2 = (1,6 \text{ m})^2 \\
&= 2,56 \text{ m}^2 \\
\text{td cek} &= \frac{As \times H}{Q} = \frac{2,56 \text{ m}^2 \times 2 \text{ m}}{1,04 \text{ m}^3/\text{menit}} \\
&= 4,9 \text{ menit (OK)}
\end{aligned}$$

ii) Dimensi pipa *discharge*

$$\begin{aligned}
v \text{ rencana pada pipa} &= 1 \text{ m/detik (> 0,6 m/detik (Qasim & Zhu, 2018))} \\
Q &= 1,04 \text{ m}^3/\text{menit} \\
&= 0,02 \text{ m}^3/\text{detik} \\
\text{As pipa} &= Q/v \\
&= 0,02 \text{ m}^2 \\
\text{Diameter pipa (D)} &= \sqrt{\frac{4As}{\pi}} = \sqrt{\frac{4(0,02 \text{ m}^2)}{\pi}} \\
&= 0,149 \text{ m} \\
&= 149 \text{ mm} \\
\text{D pasaran (ID)} &= 129,2 \text{ mm} \\
v \text{ cek} &= \frac{Q}{As} = \frac{0,017 \text{ m}^3/\text{s}}{\frac{1}{4}\pi(129,2^2)} \\
&= 1,32 \text{ m/detik (OK)}
\end{aligned}$$

iii) *Headloss*

$$\begin{aligned}
\text{Head statis} &= 8,7 \text{ m} \\
C_{\text{PVC}} &= 100 \\
L &= 12,4 \text{ m}
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
\text{Hf } discharge &= \left(\frac{Q}{0,2785 \times C \times D^{2,63}} \right)^{1,85} \times L \\
&= \left(\frac{0,017 \text{ m}^3/\text{detik}}{0,2785 \times 100 \times (0,1292)^{2,63}} \right)^{1,85} \times 12,4 \text{ m} \\
&= 0,31 \text{ m} \\
\text{Hm bend } 90^\circ (\text{k} = 0,8; n = 4 \text{ buah}) &= k \frac{v_{cek}^2}{2g} n \\
&= 0,8 \times \frac{(1,32 \text{ m/s})^2}{2(9,81)} \times 4 \\
&= 0,28 \text{ m} \\
\text{Hm tee } (\text{k} = 1,8; n = 2 \text{ buah}) &= k \frac{v_{cek}^2}{2g} n \\
&= 1,8 \times \frac{(1,32 \text{ m/s})^2}{2(9,81)} \times 2 \\
&= 0,32 \text{ m} \\
\text{Hm valve } (\text{k} = 0,2; n = 1 \text{ buah}) &= k \frac{v_{cek}^2}{2g} n \\
&= 0,2 \times \frac{(1,32 \text{ m/s})^2}{2(9,81)} \times 1 \\
&= 0,02 \text{ m} \\
\text{Head kecepatan (Hv)} &= \frac{v_{cek}^2}{2g} \\
&= \frac{(1,32 \text{ m/s})^2}{2(9,81)} \\
&= 0,09 \text{ m} \\
\text{Head total} &= \text{Head statis} + \text{Hf } discharge + \text{Hm} + \text{Hv} \\
&= 0,31 \text{ m} + 0,28 \text{ m} + 0,32 \text{ m} + 0,02 \text{ m} + \\
&\quad 0,09 \text{ m} \\
&= 9,41 \text{ m}
\end{aligned}$$

iv) Pompa

Digunakan pompa *submersible* dengan spesifikasi sebagai berikut:

Jumlah	= 2 unit (1 beroperasi + 1 <i>idle</i>)
Tipe	= Ebara Submersibles 80DLA53,7
Output motor	= 3,7 kW

d. Rekapitulasi Desain

Rekapitulasi desain sumur pengumpul dapat dilihat pada **Tabel 4.19**.

Tabel 4.19 Rekapitulasi desain sumur pengumpul

Keterangan	Nilai	Satuan
Jumlah	1	unit
Tinggi efektif	2	m
Freeboard	1	m
Panjang	1,6	m
Lebar	1,6	m
Diameter pipa <i>discharge</i>	140	mm

4.4.3 *Grease Trap*

Grease trap pada perencanaan ini diletakkan tepat di atas bak ekualisasi dengan tujuan memberikan ketinggian yang cukup, sehingga air limbah dapat berpindah secara gravitasi. Berikut adalah perhitungan unit *grease trap*.

a. Kriteria Desain

$$\begin{aligned}
 \text{Waktu detensi (td)} &= 5-20 \text{ menit} \\
 \text{Panjang kompartemen 1 (P}_1\text{)} &= 2/3 \text{ panjang total (2/3P)} \\
 \text{Panjang kompartemen 2 (P}_2\text{)} &= 1/3 \text{ panjang total (1/3P)} \\
 \text{Kecepatan horizontal (v}_h\text{)} &\leq 2-6 \text{ m/jam}
 \end{aligned}$$

Sumber: Buku A IPLT PUPR (2018)

b. Data Perencanaan

$$\begin{aligned}
 \text{Debit air limbah (Q)} &= 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \\
 &= 1,04 \text{ m}^3/\text{menit} \\
 \text{Jumlah kompartemen (n)} &= 2 \text{ unit} \\
 \text{P:L} &= 2:1 \\
 \text{Kedalaman air (H)} &= 1,5 \text{ m} \\
 \text{Waktu detensi (td)} &= 20 \text{ menit}
 \end{aligned}$$

c. Perhitungan Desain

i. Dimensi *grease trap*

$$\begin{aligned}
 \text{Volume total bak (Vol)} &= Q \times td \\
 &= 1,04 \text{ m}^3/\text{menit} \times 20 \text{ menit} \\
 &= 20,8 \text{ m}^3 \\
 \text{Luas permukaan (As)} &= \frac{Vol}{H} \\
 &= \frac{46,9 \text{ m}^3}{1,5 \text{ m}} \\
 &= 13,9 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
\text{Lebar (L)} &= \left(\frac{As}{2}\right)^{0,5} \\
&= \left(\frac{13,9 \text{ m}^2}{2}\right)^{0,5} \\
&= 2,6 \text{ m} \\
\text{Panjang (P)} &= 2L \\
&= 2 \times 1,6 \text{ m} \\
&= 5,2 \text{ m} \\
\text{Panjang kompartemen 1 (P}_1\text{)} &= 2/3P \\
&= 3,5 \text{ m} \\
\text{Panjang kompartemen 2 (P}_2\text{)} &= 1/3P \\
&= 1,7 \text{ m} \\
\text{td cek} &= \frac{P \times L \times H}{Q} \\
&= \frac{5,2 \text{ m} \times 2,6 \text{ m} \times 1,5 \text{ m}}{0,017 \text{ m}^3/\text{detik}} \\
&= 19,5 \text{ menit (OK)}
\end{aligned}$$

ii. Dimensi pipa inlet dan outlet

$$\begin{aligned}
v \text{ rencana pada pipa} &= 1 \text{ m/detik} \\
Q &= 1,04 \text{ m}^3/\text{menit} \\
&= 0,017 \text{ m}^3/\text{detik} \\
\text{As pipa} &= \frac{Q}{v} \\
&= \frac{0,017 \text{ m}^3/\text{detik}}{1 \text{ m/detik}} \\
&= 0,017 \text{ m}^2 \\
\text{Diameter pipa (D)} &= \sqrt{\frac{4A}{\pi}} \\
&= \sqrt{\frac{4(0,017 \text{ m}^2/\text{detik})}{\pi}} \\
&= 0,149 \text{ m} \\
&= 149 \text{ mm} \\
\text{Diameter dalam pasaran (ID)} &= 129,2 \text{ mm} \\
v \text{ cek} &= \frac{Q}{\frac{1}{4}\pi(D^2)} \\
&= \frac{0,017 \text{ m}^3/\text{detik}}{\frac{1}{4}\pi(0,1292^2)}
\end{aligned}$$

= 1,32 m/detik

Diameter luar pasaran (OD) = 140 mm

d. Rekapitulasi Desain

Rekapitulasi desain *grease trap* dapat dilihat pada **Tabel 4.20**.

Tabel 4.20 Rekapitulasi desain *grease trap*

Keterangan	Nilai	Satuan
Jumlah	1	unit
Tinggi efektif	1,5	m
Freeboard	0,45	m
Panjang kompartemen 1	3,5	m
Panjang kompartemen 2	1,7	m
Lebar	2,6	m
Diameter pipa inlet	140	mm
Diameter pipa outlet	140	mm

4.4.4 Bak Ekualisasi

Bak ekualisasi berfungsi untuk menyeragamkan debit dan kandungan polutan air limbah agar tidak terjadi *hydraulic shock load* maupun *organic shock load*. Dalam merencanakan bak ekualisasi, diperlukan data fluktuasi debit air limbah selama 24 jam. Dikarenakan akses yang terbatas di dalam PT. XYZ, data primer fluktuasi debit tidak dapat diperoleh sehingga pada perencanaan ini data fluktuasi debit mengacu kepada industri makanan lain. Data fluktuasi debit dapat dilihat pada **Tabel 4.21** dan **Tabel 4.22**.

Tabel 4.21 Persentase air limbah masuk setiap jamnya

Jam	Air limbah masuk (%)
24.00-01.00	4,38
01.00-02.00	5,16
02.00-03.00	3,12
03.00-04.00	2,25
04.00-05.00	3,75
05.00-06.00	2,82
06.00-07.00	3,62
07.00-08.00	6,46
08.00-09.00	3,54
09.00-10.00	3,75
10.00-11.00	6,67
11.00-12.00	4,33
12.00-13.00	6,64
13.00-14.00	4,38
14.00-15.00	3,87
15.00-16.00	4,05
16.00-17.00	5,64
17.00-18.00	4,1
18.00-19.00	4,56
19.00-20.00	2,75
20.00-21.00	5,16

Jam	Air limbah masuk (%)
21.00-22.00	4,36
22.00-23.00	2,77
23.00-24.00	1,85
Jumlah	100

Sumber: Dewiandratika (2007)

Tabel 4.22 Pengolahan data debit ekualisasi menjadi volume

Jam	Debit influen (m ³ /jam)	Debit efluen (m ³ /jam)	Debit kumulatif influen (m ³ /jam)	Debit kumulatif efluen (m ³ /jam)	Selisih kumulatif (m ³ /jam)
24.00-01.00	65,7	62,5	65,70	62,5	3,2
01.00-02.00	77,4	62,5	143,10	125,0	21,3
02.00-03.00	46,8	62,5	189,90	187,5	23,7
03.00-04.00	33,8	62,5	223,65	250,0	-2,6
04.00-05.00	56,3	62,5	279,90	312,5	-35,2
05.00-06.00	42,3	62,5	322,20	375,0	-88,0
06.00-07.00	54,3	62,5	376,50	437,5	-149,1
07.00-08.00	96,9	62,5	473,40	500,0	-175,7
08.00-09.00	53,1	62,5	526,50	562,5	-211,7
09.00-10.00	56,3	62,5	582,75	625,0	-253,9
10.00-11.00	100,1	62,5	682,80	687,5	-258,6
11.00-12.00	65,0	62,5	747,75	750,0	-260,8
12.00-13.00	99,6	62,5	847,35	812,5	-226,0
13.00-14.00	65,7	62,5	913,05	875,0	-187,9
14.00-15.00	58,1	62,5	971,10	937,5	-154,3
15.00-16.00	60,8	62,5	1031,85	1000,0	-122,5
16.00-17.00	84,6	62,5	1116,45	1062,5	-68,5
17.00-18.00	61,5	62,5	1177,95	1125,0	-15,6
18.00-19.00	68,4	62,5	1246,35	1187,5	43,3
19.00-20.00	41,3	62,5	1287,60	1250,0	80,9
20.00-21.00	77,4	62,5	1365,00	1312,5	133,4
21.00-22.00	65,4	62,5	1430,40	1375,0	188,8
22.00-23.00	41,6	62,5	1471,95	1437,5	223,2
23.00-24.00	27,8	62,5	1499,70	1500,0	222,9

Besarnya volume bak ekualisasi diperoleh dari selisih kumulatif terkecil (umumnya bernilai negatif) dan kumulatif terbesar (bernilai positif). Sehingga, volume yang didapatkan:

$$\begin{aligned}
 \text{Volume bak ekualisasi} &= |\text{selisih kumulatif terkecil} (-)| + \text{selisih kumulatif terbesar} (+) \\
 &= (|-260,8| + 223,2) \text{ m}^3 \\
 &= 484,1 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

a. Kriteria Desain

$$\begin{aligned}
 \text{Kedalaman minimum (Hmin)} &= 1,5-2 \text{ m} \\
 \text{Freeboard (fb)} &= 1 \text{ m}
 \end{aligned}$$

Laju pemompaan udara (Qudara) = 0,01–0,015 m³/menit

Sumber: Metcalf & Eddy (2014); Qasim & Zhu (2018)

b. Data Perencanaan

$$\text{Kedalaman bak (H)} = 4 \text{ m}$$

$$\text{Freeboard (fb)} = 1 \text{ m}$$

$$\text{Laju pompa udara (Qu)} = 0,01 \text{ m}^3/\text{menit}$$

$$\text{Efisiensi pompa (\eta_p)} = 90\%$$

$$\text{Diameter disc diffuser} = 30 \text{ cm}$$

$$\text{Kapasitas suplai udara per disc (Qd)} = 5 \text{ m}^3/\text{jam} = 0,083 \text{ m}^3/\text{menit}$$

c. Perhitungan Desain

i) Dimensi Bak Ekualisasi

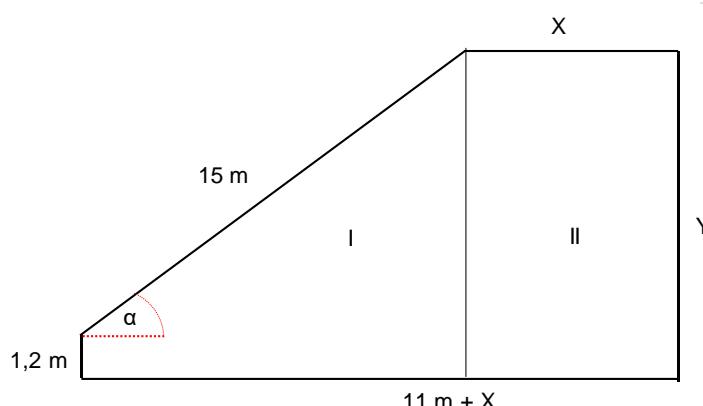
$$\text{Volume bak ekualisasi (Vol)} = 484,1 \text{ m}^3$$

$$\begin{aligned} \text{Vol} \times [1 + \text{safety factor (10\%)}] &= 484,1 \text{ m}^3 \times 110\% \\ &= 532,5 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\text{Kedalaman bak (H)} = 4 \text{ m} \text{ (ditetapkan)}$$

$$\begin{aligned} \text{Luas permukaan bak (As)} &= \frac{\text{Vol}}{H} \\ &= \frac{532,5 \text{ m}^3}{4 \text{ m}} \\ &= 133,1 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

Pada lahan tersedia, setelah mempertimbangkan layout unit-unit sebelumnya, maka didapatkan ketersediaan lahan untuk bak ekualisasi seperti yang dapat dilihat pada **Gambar 4.8**.



Gambar 4.8 Denah lahan bak ekualisasi

Didapatkan perhitungan dimensi X dan Y sebagai berikut:

$$\begin{aligned}
\alpha &= \cos^{-1}\left(\frac{11 \text{ m}}{15 \text{ m}}\right) \\
\sin^{-1}\left(\frac{Y-1,2 \text{ m}}{15 \text{ m}}\right) &= \alpha \\
\cos^{-1}\left(\frac{11 \text{ m}}{15 \text{ m}}\right) &= 42,83^\circ \\
\frac{Y-1,2 \text{ m}}{15 \text{ m}} &= \sin(42,83^\circ) \\
\frac{Y-1,2 \text{ m}}{15 \text{ m}} &= 0,68 \\
Y-1,2 \text{ m} &= 10,2 \\
Y &= 11,4 \text{ m} \approx \mathbf{11,5 \text{ m}} \\
\text{Luas I} &= (1,2 \text{ m} + 11,5 \text{ m}) \times \frac{11}{2} \\
&= 69,85 \text{ m}^2 \\
\text{Luas II} &= 144,5 \text{ m}^2 - 69,85 \text{ m}^2 \\
&= 74,65 \text{ m}^2 \\
X &= \frac{74,65 \text{ m}^2}{11,5 \text{ m}} \\
\mathbf{X} &= \mathbf{6,5 \text{ m}}
\end{aligned}$$

ii) Perencanaan suplai udara sistem *disc diffuser*



Gambar 4.9 Spesifikasi *disc diffuser*

Sumber: <https://m.made-in-china.com/>

$$\begin{aligned}
\text{Kebutuhan udara (u)} &= \frac{Vol \times Qu}{\eta_p} \\
&= \frac{532,5 \text{ m}^3 \times 0,01 \text{ m}^3/\text{menit}}{0,9} \\
&= 5,92 \text{ m}^3/\text{menit}
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
\text{Jumlah } disc \text{ diffuser diperlukan (n)} &= \frac{u}{Qd} \\
&= \frac{5,92 \text{ m}^3/\text{menit}}{0,083 \text{ m}^3/\text{menit}} \\
&= 71 \text{ buah}
\end{aligned}$$

Direncanakan *disc diffuser* sejumlah 76 buah yang terletak pada 4 pipa udara dengan panjang dan rangkaian *disc diffuser* sebagai berikut.

- A-B = 5,9 m, dengan 12 *disc diffuser*
- C-D = 8,9 m, dengan 16 *disc diffuser*
- E-F = 11,9 m, dengan 21 *disc diffuser*
- G-H = 16,9 m, dengan 27 *disc diffuser*

Digunakan blower Showa Denki SF-75HT dengan spesifikasi:

$$\text{Output motor} = 0,25 \text{ kW}$$

$$\text{Frekuensi} = 50 \text{ Hz}$$

$$\text{Maximum airflow} = 8 \text{ m}^3/\text{menit}$$

$$\text{Diameter discharge} = 75 \text{ mm}$$

iii) Pipa inlet dan outlet

Digunakan dimensi pipa yang sama dengan unit sebelumnya, yaitu pipa PVC dengan diameter luar 140 mm.

iv) Headloss

$$\text{Head statis} = 5 \text{ m}$$

$$C_{\text{PVC}} = 100$$

$$L_{\text{discharge}} = 12,17 \text{ m}$$

$$H_f_{\text{discharge}} = \left(\frac{Q}{0,2785 \times C \times D^{2,63}} \right)^{1,85} \times L$$

$$= \left(\frac{0,017 \text{ m}^3/\text{detik}}{0,2785 \times 100 \times (0,1292)^{2,63}} \right)^{1,85} \times 12,17 \text{ m}$$

$$= 0,3 \text{ m}$$

$$H_m \text{ bend } 90^\circ (k = 0,8; n = 4 \text{ buah}) = k \frac{v_{cek}^2}{2g} n$$

$$= 0,8 \times \frac{(1,32 \text{ m/s})^2}{2(9,81)} \times 4$$

$$= 0,28 \text{ m}$$

$$H_m \text{ tee } (k = 1,8; n = 2 \text{ buah}) = k \frac{v_{cek}^2}{2g} n$$

$$= 1,8 \times \frac{(1,32 \text{ m/s})^2}{2(9,81)} \times 2$$

$$= 0,32 \text{ m}$$

$$H_m \text{ valve } (k = 0,2; n = 1 \text{ buah}) = k \frac{v_{cek}^2}{2g} n$$

$$= 0,2 \times \frac{(1,32 \text{ m/s})^2}{2(9,81)} \times 1$$

$$= 0,02 \text{ m}$$

$$\text{Head kecepatan (Hv)} = \frac{v_{cek}^2}{2g}$$

	=	$\frac{(1,32 \text{ m/s})^2}{2(9,81)}$
	=	0,09 m
<i>Headloss static mixer (Hsm)</i>	=	12,3 m
Head total	=	Hstatis + Hf <i>discharge</i> + Hm + Hv + Hsm
	=	5 m + 0,3 m + 0,28 m + 0,32 m + 0,02 m + 0,09 m + 12,3 m
	=	18,51 m

v) Pompa

Digunakan pompa *submersible* dengan spesifikasi sebagai berikut:

Jumlah	=	2 unit (1 beroperasi + 1 <i>idle</i>)
Tipe	=	Ebara Submersibles 100DLC57,5
<i>Output</i> motor	=	7,5 kW

d. Rekapitulasi Desain

Rekapitulasi desain bak ekualisasi dapat dilihat pada **Tabel 4.23**.

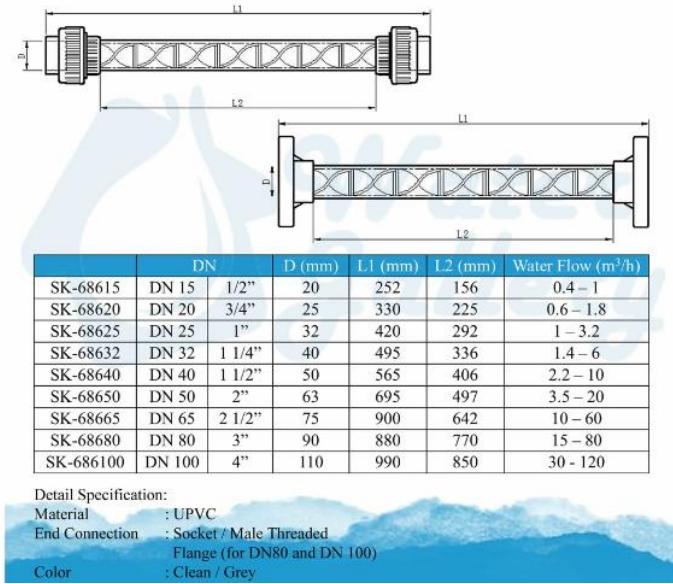
Tabel 4.23 Rekapitulasi desain bak ekualisasi

Keterangan	Nilai	Satuan
Jumlah	1	unit
Kedalaman bak	4	m
Freeboard	1 m	m
Panjang sisi A	1,2	m
Panjang sisi B	15	m
Panjang sisi C	6,5	m
Panjang sisi D	11,5	m
Panjang sisi E	17,5	m
Jumlah diffuser	76	buah
Diameter pipa inlet	140	mm
Diameter pipa outlet	140	mm

4.4.5 Dissolved Air Flotation dengan Chemical Aid

Sebelum memasuki DAF, air limbah akan melewati rangkaian proses fisik-kimia yang terdiri atas proses netralisasi dan koagulasi. Air limbah yang memiliki pH 4,75 harus dinetralalkan terlebih dahulu agar air limbah memenuhi baku mutu (pH = 6-9), juga agar proses koagulasi berjalan optimal. Bahan kimia yang digunakan adalah soda kaustik (NaOH) untuk netralisasi, PAC untuk koagulasi, dan polimer anionik yang berperan sebagai *coagulant aid*. Bahan kimia dilarutkan terlebih dahulu menggunakan bak pencampur, kemudian larutan kimia dipompa menggunakan pompa *dosing* ke dalam bak pembubuh, sebelum kemudian ketiga larutan ini akan bercampur di *static mixer*. Adapun pipa *dosing* berbahan silikon.

Proses *mixing* larutan NaOH, PAC, dan polimer anionik dengan air limbah terjadi di dalam *static mixer*. Tipe *static mixer* yang digunakan adalah SK-686100 (**Gambar 4.10**).



Gambar 4.10 Spesifikasi static mixer

Setelah melewati proses koagulasi, di dalam tangki tekan, air limbah yang sudah bercampur dengan koagulan dan *coagulant aid* diberikan suplai udara bertekanan hasil proses kompresi dan saturasi oleh kompressor dan *air saturator* berturut-turut, sebelum kemudian mengapung di tangki flotasi. DAF pada perencanaan ini berbentuk kontainer yang berbahan baja. Pada DAF tidak terdapat resirkulasi dikarenakan kandungan minyak dan lemak yang tidak tinggi, serta untuk menghemat penggunaan lahan.

a. Kriteria Desain

Static mixer

$$\begin{array}{ll} \text{Waktu detensi mixing (td)} & = 1\text{--}5 \text{ detik} \\ \text{Kecepatan di static mixer (v)} & = 1,8\text{--}2 \text{ m/detik} \end{array}$$

Dissolved air flotation

$$\begin{array}{ll} \text{Kedalaman tangki (H)} & = 2\text{--}3 \text{ m} \\ \text{P:L} & = 1,33\text{--}2,5:1 \\ \text{Air solid ratio (A/S)} & = 0,005\text{--}0,06 \\ \text{Surface overflow rate (SOR)} & = 5\text{--}15 \text{ m}^3/\text{m}^2.\text{jam} \\ \text{Waktu detensi tangki tekan (td}_p\text{)} & = 2\text{--}3 \text{ menit} \\ \text{Waktu detensi tangki flokatsi (td}_f\text{)} & = 10\text{--}20 \text{ menit} \\ \text{Kelarutan gas } 28^\circ\text{C (Sa)} & = 16,3 \text{ mL/L} \\ \text{Fraksi jenuh (f)} & = 0,5 \\ \text{Solids loading rate (SLR)} & = 4\text{--}15 \text{ kg/m}^2.\text{jam} \\ \text{Kecepatan mengapung flok (Vrise)} & = 3,6\text{--}36 \text{ m/jam} \\ \text{Tekanan pada saturator (P)} & = 400\text{--}600 \text{ kPa} \\ \text{Efisiensi saturator (\eta}_{\text{sat}}\text{)} & = 80\text{--}95\% \end{array}$$

$$\text{Densitas udara } (\rho_u) = 1,2928 \text{ g/L}$$

(Eckenfelder, 2006; Edzwald, 2010; Kawamura, 2000; Lundh, 2002; Metcalf & Eddy, 2014; Ratnayaka et al., 2009)

b. Data Perencanaan

Debit air limbah (Q)	= 1.500 m ³ /hari
	= 0,017 m ³ /detik
Viskositas air pada 28°C (μ)	= 0,0008363 N.detik/m ²
Densitas air pada 28°C (ρ)	= 996,3 kg/m ³
Jenis <i>agitator</i> di bak kimia	= <i>Impeller 4 blades</i>
v_{mixing} rencana	= 1,8 m/detik

Netralisasi

Dosis NaOH flakes optimal	= 70 mL/L
Konsentrasi jar test NaOH flakes	= 0,4%
Densitas NaOH flakes	= 2.130 kg/m ³
Frekuensi pelarutan	= 24 jam sekali
Kecepatan pembubuhan (vd)	= 0,7 m/detik

Koagulan

Dosis PAC optimal	= 10 mL/L
Konsentrasi jar test PAC	= 10%
Densitas PAC	= 1.390 kg/m ³
Frekuensi pelarutan (sesuai <i>shift</i>)	= 24 jam sekali
Kecepatan pembubuhan (vd)	= 0,6 m/detik

Coagulant aid

Dosis polimer anionik optimal	= 40 mL/L
Konsentrasi jar test polimer	= 0,1%
Densitas polimer	= 1.030 kg/m ³
Frekuensi pelarutan (sesuai <i>shift</i>)	= 8 jam sekali
Kecepatan pembubuhan (vd)	= 0,6 m/detik

Dissolved air flotation

Kedalaman tangki (H)	= 2 m
Waktu detensi tangki tekan (tdp)	= 2 menit
P:L	= 2:1

Freeboard	=	0,2 m
Air solid ratio (A/S)	=	0,05
Sludge loading rate (SLR)	=	12 kg/m ² .jam
Debit air limbah (Q)	=	1.500 m ³ /hari
Efisiensi saturator (η_{sat})	=	80%
TSS influen (TSSin)	=	2.600 mg/L
Minyak & lemak influen (M&Lin)	=	0,014 mg/L

c. Perhitungan Desain

i) Netralisasi

(1) Bak pelarut NaOH

$$\begin{aligned}
 \text{Dosis NaOH flakes mg/L} &= 70 \text{ mL/L} \times 2.130 \text{ kg/m}^3 \times 10^3 \text{ L/m}^3 \times 10^{-6} \\
 &\quad \text{m}^3/\text{ml} \\
 &= 149,1 \text{ mg/L} \\
 \text{Kebutuhan NaOH flakes per shift} &= \frac{1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \times 191 \text{ mg/l} \times 8 \text{ jam}}{24 \text{ jam/hari} \times 1.000 \text{ m}^3/\text{liter}} \\
 &= 74,55 \text{ kg}
 \end{aligned}$$

Didapatkan jumlah kebutuhan NaOH yang terlampaui besar. Maka dari itu, kebutuhan NaOH dihitung menggunakan pendekatan teoritis sebagai berikut:

$$\begin{aligned}
 0,4\% \text{ NaOH flakes} &= \frac{0,4 \text{ gram NaOH}}{99,6 \text{ gram air}} \\
 \text{Volume air} &= \frac{99,6 \text{ gram}}{996,3 \text{ g/L}} \\
 &\approx 0,1 \text{ L} \\
 \text{Volume NaOH} &= \frac{0,4 \text{ gram}}{2.130 \text{ g/L}} \\
 &= 0,0002 \text{ L} \\
 \text{Maka, } 0,4\% \text{ NaOH flakes} &= 0,4 \text{ gNaOH}/(0,1002 \text{ L}) \\
 &\approx 4 \text{ g/L} \\
 \text{Sehingga, molaritas larutan} &= \frac{4 \text{ g/L}}{40 \text{ g/mol}} \\
 &= 0,1 \text{ M}
 \end{aligned}$$

Kemudian, volume basa (Vb) yang diperlukan untuk proses netralisasi dihitung menggunakan persamaan titrasi pada pH netral:

$$\begin{aligned}
 (\text{Va})(\text{Ma}) &= (\text{Vb})(\text{Mb}) \\
 (1.500 \text{ m}^3)(10^{-4,75}) &= (\text{Vb})(10^{-1})
 \end{aligned}$$

$$V_b = \frac{(1.500 \text{ m}^3)(10^{-4,75})}{10^{-1}}$$

$$V_b = 0,267 \text{ m}^3$$

$$= 267 \text{ L}$$

Selanjutnya, kebutuhan NaOH per harinya dihitung, sebagaimana berikut:

$$\text{massa NaOH} = 0,1 \text{ M} \times 267 \text{ L} \times 40 \text{ g/mol}$$

$$= 1.068 \text{ g}$$

$$\approx 1,1 \text{ kg}$$

Didapatkan kebutuhan NaOH flakes per harinya adalah 1,1 kg. Digunakan tangki air Penguin model TB 32 dengan kapasitas 300 liter untuk menampung 267 L volume larutan NaOH 0,4% per harinya.

(2) Bak pembubuh NaOH

$$\text{Dimensi bak pembubuh} = \text{dimensi bak pelarut}$$

$$\begin{aligned}\text{Debit pembubuhan (Qd)} &= \frac{\text{volume larutan}}{24 \text{ jam}} \\ &= \frac{0,267 \text{ m}^3}{24 \text{ jam} \times 3.600 \text{ detik/jam}} \\ &= 3,09 \times 10^{-6} \text{ m}^3/\text{detik}\end{aligned}$$

$$v \text{ pembubuhan (vd)} = 0,7 \text{ m/detik}$$

$$\begin{aligned}\text{Diameter pipa pembubuh} &= \sqrt{\frac{4(Qd)}{\pi v_{vd}}} \\ &= \sqrt{\frac{4(0,00000309 \text{ m}^3/\text{detik})}{\pi 0,7 \text{ m/detik}}} \\ &= 0,0024 \text{ m} \\ &= 2,4 \text{ mm}\end{aligned}$$

$$\text{Diameter pakai} = 2 \text{ mm}$$

ii) Koagulasi

(1) Bak pelarut PAC

$$\begin{aligned}\text{Dosis PAC dalam mg/L} &= 10 \text{ mL/L} \times 1.390 \text{ kg/m}^3 \times 10^3 \text{ L/m}^3 \times 10^{-6} \text{ m}^3/\text{mL} \\ &= 14 \text{ mg/L}\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\text{Kebutuhan PAC/hari} &= \frac{1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \times 14 \text{ mg/l}}{24 \text{ jam/hari} \times 1.000 \text{ m}^3/l} \\ &= 20,85 \text{ kg}\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
\text{PAC 10\%} &= \frac{20,85 \text{ kg PAC}}{20,85 \text{ kg PAC} + \text{massa air}} \\
\text{Massa air} &= 187,65 \text{ kg} \\
\text{Volume air} &= \frac{\text{massa air}}{\text{densitas air}} \\
&= \frac{187,65 \text{ kg}}{996,3 \text{ kg/m}^3} \\
&= 0,188 \text{ m}^3 \\
\text{Volume PAC} &= \frac{\text{massa PAC}}{\text{densitas PAC}} \\
&= \frac{20,85 \text{ kg}}{1.390 \text{ kg/m}^3} \\
&= 0,015 \text{ m}^3 \\
\text{Volume bak} &= \text{volume air} + \text{volume PAC} \\
&= 0,203 \text{ m}^3 \\
&= 203 \text{ liter}
\end{aligned}$$

Digunakan tangki air Penguin model TB 32 dengan kapasitas 300 liter.

(2) Bak pembubuh PAC

$$\begin{aligned}
\text{Dimensi bak pembubuh} &= \text{dimensi bak pelarut} \\
\text{Debit pembubuhan (Qd)} &= \frac{\text{volume larutan}}{24 \text{ jam}} \\
&= \frac{0,203 \text{ m}^3}{24 \text{ jam} \times 3.600 \text{ detik/jam}} \\
&= 0,000002 \text{ m}^3/\text{detik} \\
v \text{ pembubuhan (vd)} &= 0,6 \text{ m/detik} \\
\text{Diameter pipa pembubuh} &= \sqrt{4 \left(\frac{0,017 \text{ m}^3/\text{detik}}{0,6 \text{ m/detik}} \right)} \\
&= 0,00227 \text{ m} \\
\text{Diameter pakai} &= 2 \text{ mm}
\end{aligned}$$

iii) *Coagulant aid*

(1) Bak pelarut polimer

$$\begin{aligned}
\text{Dosis polimer anionic dalam mg/L} &= 40 \text{ mL/L} \times 1.030 \text{ kg/m}^3 \times 10^3 \text{ l/m}^3 \times 10^{-6} \text{ m}^3/\text{ml} \\
&= 41,2 \text{ mg/L} \\
\text{Kebutuhan polimer anionik per shift} &= \frac{1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \times 41,2 \text{ mg/l} \times 8 \text{ jam}}{24 \text{ jam/hari} \times 1.000 \text{ m}^3/\text{liter}} \\
&= 20,6 \text{ kg}
\end{aligned}$$

Dikarenakan konsentrasi terlalu kecil (0,1%), maka dinaikkan menjadi 3% (kisaran efektif: 1-3%)

$$\begin{aligned}
 \text{polimer anionik } 3\% &= \frac{20,6 \text{ kg polimer}}{20,6 \text{ kg polimer} + \text{Massa air}} \\
 \text{Massa air} &= 666,07 \text{ kg} \\
 \text{Volume air} &= \frac{\text{massa air}}{\text{densitas air}} \\
 &= \frac{9459,45 \text{ kg}}{996,3 \text{ kg/m}^3} \\
 &= 0,67 \text{ m}^3 \\
 \text{Volume polimer anionik} &= \frac{\text{massa polimer}}{\text{densitas polmer}} \\
 &= \frac{20,6 \text{ kg}}{1.030 \text{ kg/m}^3} \\
 &= 0,02 \text{ m}^3 \\
 \text{Volume bak} &= \text{volume air} + \text{volume polimer anionik} \\
 &= 0,7 \text{ m}^3 \\
 &= 700 \text{ liter}
 \end{aligned}$$

Digunakan tangki air Penguin model TB 80 dengan kapasitas 800 liter.

(2) Bak pembubuh polimer

$$\begin{aligned}
 \text{Debit pembubuhan (Qd)} &= \frac{\text{volume larutan}}{8 \text{ jam}} \\
 &= \frac{0,7 \text{ m}^3}{8 \text{ jam} \times 3.600 \text{ detik/jam}} \\
 &= 0,00002 \text{ m}^3/\text{detik} \\
 \text{Diameter pipa pembubuh} &= \sqrt{\frac{4 \left(\frac{0,00002 \text{ m}^3/\text{detik}}{0,6 \text{ m}/\text{detik}} \right)}{\pi}} \\
 &= 0,00659 \text{ m} \\
 \text{Diameter pakai} &= 6 \text{ mm}
 \end{aligned}$$

iv) *Static Mixer*

Static mixer berjenis *Low Pressure Drop* (LPD) dengan jumlah elemen sebanyak 7.

a) Dimensi pipa

$$\begin{aligned}
 \text{Apipa} &= \frac{Q}{v} \\
 &= \frac{0,017 \text{ m}^3/\text{detik}}{1,8 \text{ m}/\text{detik}} \\
 &= 0,0096 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

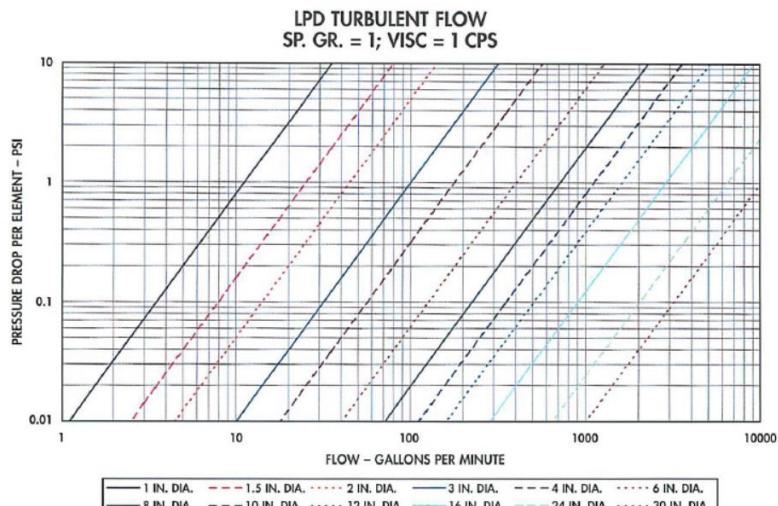
$$\begin{aligned}
 \text{Diameter pipa} &= \left(\frac{4A_{pipa}}{\pi} \right)^2 \\
 &= \left(\frac{4(0,0096 \text{ m}^2)}{\pi} \right)^2 \\
 &= 0,1108 \text{ m} \\
 &= 110,8 \text{ mm} \\
 \text{Diameter pakai} &= 110 \text{ mm (4 inci)} \\
 v \text{ cek} &= \frac{0,017 \text{ m}^3/\text{detik}}{\left(\frac{1}{4}\pi \left(\frac{110}{1000} \text{ m} \right) \right)^2} \\
 &= 1,83 \text{ m/detik (OK)} \\
 \text{Panjang } mixer &= 1,5D(n_{\text{elemen}})-3D \\
 &= 1,5(0,11)(7)-3(0,11) \\
 &= 0,83 \text{ m}
 \end{aligned}$$

Digunakan panjang *static mixer* 0,77 m (menyesuaikan spesifikasi)

b) Durasi *mixing*

$$\begin{aligned}
 td &= v \text{ cek} \times \text{panjang } mixer \\
 &= 1,83 \text{ m/detik} \times 0,77 \text{ m} \\
 &= 1,41 \text{ detik (OK)} \\
 Nre &= \frac{\rho v D}{\mu} \\
 &= \frac{(996,1)(1,83)(0,11)}{0,000836} \\
 &= 239.351 (>500, turbulen)
 \end{aligned}$$

c) *Headloss*



Gambar 4.11 Besarnya *head loss* (psi) terhadap debit (gpm)

Sumber: www.staticmixers.com/

Besar *headloss* atau *pressure drop* didapatkan dengan memplot besarnya debit pada sumbu-x ke besarnya *headloss* per elemennya di sumbu-y pada grafik yang dicantumkan pada **Gambar 4.11**.

Maka, didapatkan:

$$\begin{aligned}\text{Debit} &= 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \times 0,183453 \text{ gpm/m}^3/\text{hari} \\ &= 275,17 \text{ gpm}\end{aligned}$$

$$\text{Headloss pipa } 4'' = 2,5 \text{ psi per elemen (hasil plot)}$$

$$\begin{aligned}\text{Total headloss} &= 7 \text{ elemen} \times 2,5 \text{ psi/element} \times 0,70325 \text{ m head/psi} \\ &= 12,31 \text{ m}\end{aligned}$$

Headloss 12,31 m diperhitungkan dalam perhitungan total head di pompa *submersible* bak ekualisasi.

v) *Dissolved air flotation*

a) Dimensi tangki lepas

$$\begin{aligned}\text{Luas permukaan tangki (As)} &= \frac{[Q \times (TSSin+M&Lin)]}{SLR} \\ &= \frac{1.500 \text{ m}^3 \text{ hari} \times (2.600+0,014) \text{ mg/l}}{10 \text{ kg/m}^2 \cdot \text{jam}} \\ &= 13,5 \text{ m}^2\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\text{Lebar tangki (L)} &= \sqrt{\frac{As}{2}} \\ &= \sqrt{\frac{13,5 \text{ m}^2}{2}} \\ &= 2,6 \text{ m} \\ &\approx 2 \text{ m}\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\text{Panjang tangki (P)} &= 2L \\ &= 2 \times 2 \text{ m} \\ &= 4 \text{ m}\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\text{Luas permukaan (As) aktual} &= P \times L \\ &= 2 \text{ m} \times 4 \text{ m} \\ &= 8 \text{ m}^2\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\text{Volume tangki (Vol)} &= As \times H \\ &= 12,5 \text{ m}^2 \times 2 \text{ m} \\ &= 16 \text{ m}^3\end{aligned}$$

$$\text{Cek SOR} = \frac{Q}{As}$$

$$\begin{aligned}
&= \frac{\left(\frac{1.500}{24}\right) m^3 jam}{8 m^2} \\
&= 8 \text{ m}^3/\text{m}^2.\text{jam (OK)} \\
\text{Cek waktu detensi (td}_f\text{)} &= \frac{Vol}{Q} \\
&= 37,5 \text{ m}^3/1500 \text{ m}^3/\text{hari} \\
&= 0,010667 \text{ hari} \times 1/1440 \text{ menit/hari} \\
&= 15,4 \text{ menit (OK)} \\
\text{Tekanan pada saturator (P)} &= \frac{\left(\frac{A/S}{1,3Sa} \right) + 1}{\frac{[TSS]in}{0,5}} \\
&= \frac{\left(\frac{0,05}{1,3(16,3 \text{ ml/l})} \right) + 1}{0,5} \\
&= 13,27 \text{ atm} \\
&= \frac{101,325 \text{ kPa/atm} \times 10,33 \text{ atm}}{\eta_{sat}} \\
&= \frac{101,325 \text{ kPa/atm} \times 10,33 \text{ atm}}{0,8} \\
&= 1680,7 \text{ kPa}
\end{aligned}$$

b) Dimensi tangki tekan

$$\begin{aligned}
\text{Volume air pada tangki tekan (Vol}_a\text{)} &= Q \times td_p \\
&= \frac{1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \times 2 \text{ menit}}{1.440 \text{ hari/menit}} \\
&= 2,1 \text{ m}^3
\end{aligned}$$

Penentuan volume tangki tekan dilakukan dengan melihat perbandingan tekanan awal terhadap tekanan akhir yang akan diberikan oleh *saturator* (**Tabel 4.24**). Tekanan awal tangki direncanakan 0, dikarenakan tangki tidak diberikan pratekanan. Kemudian air limbah akan masuk ke dalam tangki dan diberi tekanan sebesar 13,27 atm (nilai yang terdekat pada **Tabel 4.24** = 10 atm).

Tabel 4.24 Perbandingan volume air dalam tangki tekan (%)

P \ P'	0,5	1	1,5	2	2,5	3	3,5	4	4,5	5	6	7	8	9	10
0	32,6	48,2	59,2	65,9	70,8	74,4	77,2	79,5	81,3	82,9	85,3	87,1	86,6	89,7	90,6
0,25	16,3	36,9	49,3	57,7	63,7	68,2	71,7	74,5	76,8	78,7	81,8	84	85,8	87,2	88,4
0,5	0	24,6	39,5	49,5	56,6	62	66,2	69,5	72,3	74,6	78,2	80,9	83	84,2	86,1
0,75	12,3	29,6	41,2	49,5	55,8	60,7	64,6	67,8	70,4	74,6	77,8	80,3	82,2	83	
1	0	19,7	33	42,5	49,6	55,2	59,6	63,3	66,3	71,1	74,7	77,5	79,7	81,6	
1,25		9,9	24,7	35,3	43,3	49,6	54,6	58,7	62,3	67,5	71,6	74,7	77,2	79,3	
1,5		0	16,5	28,3	37,2	44,1	49,7	54,2	58	64	68,5	72	74,8	77	

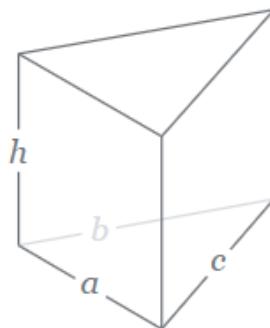
Sumber: Noerbambang & Morimura (1986)

Berdasarkan **Tabel 4.24**, didapatkan perbandingan volume air dalam tangki tekan sebesar 90,6%. Ini mengartikan bahwa awalnya air limbah masuk pada tangki yang kosong, kemudian pada tekanan 13,27 atm tangki tekan akan terisi oleh ± 90,6% air. Selanjutnya, dimensi tangki tekan dihitung sebagai berikut:

$$\begin{aligned}
 \text{Vol}_a/\text{Vol}_t &= 90,6\% \\
 \text{Volume tangki (Vol}_t) &= \frac{\text{Vol}_a}{90,6\%} \\
 &= 2,3 \text{ m}^3 \\
 \text{Kedalaman tangki (H}_t) &= 1,5 \text{ m} \\
 \text{Panjang tangki tekan (P}_t) &= \text{Lebar tangki flotasi} \\
 &= 2 \text{ m} \\
 \text{Lebar tangki tekan (L}_t) &= \frac{\text{Vol}_t}{P_t \times H_t} \\
 &= \frac{2,3 \text{ m}^3}{2 \text{ m} \times 1,5 \text{ m}} \\
 &= 0,77 \text{ m} \\
 &\approx 0,8 \text{ m}
 \end{aligned}$$

c) *Scum box*

Scum box berfungsi untuk menampung lumpur hasil proses flotasi. *Scum box* direncanakan berbentuk prisma dengan dimensi seperti pada **Gambar 4.12**:



Gambar 4.12 Scum box DAF

$$\begin{aligned}
 a &= 65 \text{ cm} \\
 b &= 50 \text{ cm} \\
 c &= 65 \text{ cm} \\
 h &= 2 \text{ m}
 \end{aligned}$$

d) Pipa lumpur

Lumpur dari *scum box* akan dialirkan menggunakan pipa secara gravitasi menuju *sludge holding tank*.

$$\begin{aligned}
 \text{TSS influen ([TSS]in)} &= 2.600 \text{ mg/L} \\
 \text{Removal TSS DAF} &= 98\%
 \end{aligned}$$

Debit air limbah (Q)	=	1500 m ³ /hari
%solid	=	4% (Metcalf & Eddy, 2014)
Sg lumpur	=	1,05 (Metcalf & Eddy, 2014)
Massa lumpur dihasilkan (Ms)	=	$Q \times [TSS]_{in} \times 98\%$
	=	$2.600 \text{ mg/L} \times 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \times 98\%$
	=	3.822 kgTSS/hari
Debit lumpur (Qs)	=	$\frac{Ms}{Sg \text{ sludge} \times \rho_{air} \times \%solid}$
	=	$\frac{3.822 \text{ kgTSS/hari}}{Sg \text{ sludge} \times \rho_{air} \times \%solid}$
	=	91,3 m ³ /hari
	=	0,00106 m/detik
Kecepatan dalam pipa (vs)	=	1 m/detik
Diameter pipa	=	$\sqrt{\frac{4(Qs)}{\pi}}$
	=	$\sqrt{\frac{4(0,00106)}{\pi}}$
	=	0,036688 m
	=	36,69 mm
Diameter pipa pakai	=	40 mm (ID = 36,8 mm)

d. Rekapitulasi Desain

Rekapitulasi desain DAF dengan *chemical aid* dapat dilihat pada **Tabel 4.25**.

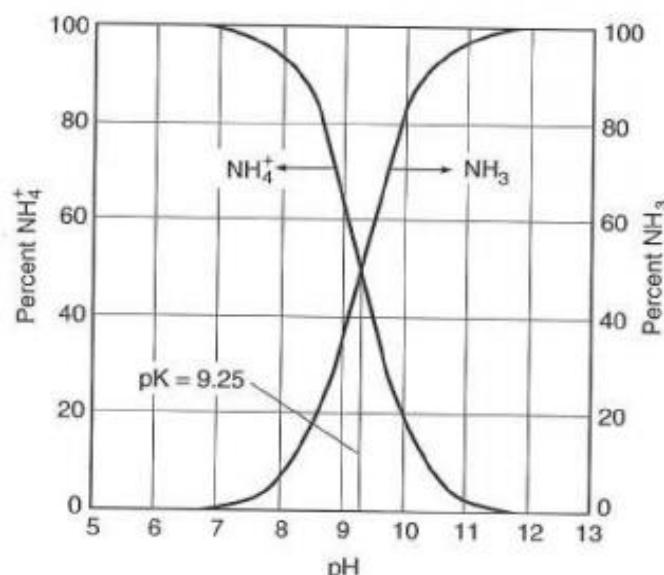
Tabel 4.25 Rekapitulasi desain DAF dengan *chemical aid*

Keterangan	Nilai	Satuan
Bak pencampur dan pelarut bahan kimia		
Penguin seri TB 32	4	unit
Penguin seri TB 80	2	unit
Tangki tekan DAF		
Tinggi	1,5	m
Lebar	0,8	m
Panjang	2	m
Tangki flotasi DAF		
Tinggi	2	m
Freeboard	0,2	m
Lebar	2	m
Panjang	4	m

4.4.6 Moving Bed Biofilm Reactor

Moving bed biofilm reactor pada perencanaan ini mengadopsi model *Modified Ludzak-Ettinger* (MBBR-MLE). MBBR-MLE dilengkapi 3 zona secara berurutan: 1) anoksik (AnoxMBBR), 2) aerobik, 3) aerobik. Pada zona anoksik, terjadi proses pradenitrifikasi (proses denitrifikasi yang letaknya di awal proses). Denitrifikasi merupakan proses reduksi nitrat (NO_3^-) menjadi gas-gas nitrogen (N_2 dan N_2O). Nitrogen dalam bentuk gas tersebut kemudian akan dilepaskan ke alam bebas, sehingga kandungan N pada air limbah akan berkurang. Adapun zona aerobik pertama ditujukan untuk penyisihan BOD sebanyak 75% dan proses nitrifikasi, yakni proses oksidasi amonia (NH_3) menjadi nitrat (NO_3^-). Sedangkan, pada zona aerobik kedua ditujukan untuk optimisasi penyisihan BOD, yakni sebesar 90%.

Sejatinya, amonia hadir di dalam air dalam bentuk ion amonia (NH_4^+). Namun, perubahan NH_3 menjadi NH_4^+ sangat dipengaruhi oleh pH, seperti yang dapat dilihat pada **Gambar 4.13**:



Gambar 4.13 Pengaruh pH terhadap persentase NH_3 dan NH_4^+ di dalam air

Sumber: Metcalf & Eddy (2014)

Influen MBBR memiliki pH netral akibat proses netralisasi sebelumnya sehingga amonia pada air limbah akan hadir dalam bentuk NH_4^+ secara menyeluruh.

Untuk mengetahui kinerja denitrifikasi dan menghitung kebutuhan oksigen, maka dibutuhkan data konsentrasi NO_3^- dan TKN (Total Kjeldahl Nitrogen). Secara prinsip, jumlah TKN didapatkan dari perhitungan berikut:

$$\text{TKN} = \text{N}_{\text{organik}} + \text{NH}_3 + \text{NH}_4^+$$

Merujuk kepada penelitian Hena *et al.* (2015), didapat kandungan $\text{NH}_4\text{-N}$, TKN, dan NO_3^- -N sebagai berikut:

Tabel 4.26 Konsentrasi konstituen N pada air limbah pengolahan susu

Konstituen	Konsentrasi (mg/L)
$\text{NH}_4\text{-N}$	162,76–201,14
TKN	215,65–305,81

Konstituen	Konsentrasi (mg/L)
NO ₃ -N	35,65 – 47,88
Sumber: Hena <i>et al.</i> (2015)	

Data di atas kemudian diproyeksikan ke dalam data perencanaan, sehingga didapat:

$$[\text{TKN}]_{\text{in}} = 48,3 \text{ mg/L} (\approx 140\% [\text{NH}_4\text{-N}])$$

$$[\text{NO}_3^-]_{\text{in}} = 8 \text{ mg/L} (\approx 17\% [\text{TKN}])$$

Selain data konstituen pencemar, parameter desain lain yang krusial adalah spesifikasi media *carrier*. Perencanaan ini menggunakan media Kaldnes K1, dengan spesifikasi tercantum pada **Tabel 4.27**

Tabel 4.27 Spesifikasi media *carrier* Kaldnes K1

Spesifikasi	Keterangan
Material	Plastik PE
Diameter	10 mm
Ketebalan	0,5–0,8 mm
Bentuk	Silinder
Densitas	0,123 g/ml
Luas permukaan media	500 m ² /m ³

a. Kriteria Desain

i) MBBR

Surface area removal flux (SARF):

$$\text{- Penyisihan BOD} = 5\text{--}20 \text{ gBOD}_5/\text{m}^2\text{.hari}$$

$$\text{- Penyisihan BOD sebelum nitrifikasi} = 2\text{--}4 \text{ gBOD}_5/\text{m}^2\text{.hari}$$

Volumetric organic loading (VOL):

$$\text{- Penyisihan BOD} = 1,5\text{--}6 \text{ kgBOD}_5/\text{m}^3\text{/hari}$$

$$\text{- Penyisihan BOD sebelum nitrifikasi} = 1\text{--}1,2 \text{ kgBOD}_5/\text{m}^3\text{/hari}$$

$$\text{Hydraulic retention time (HRT)} = 1,5\text{--}6 \text{ jam}$$

Packing media:

$$\text{- Luas permukaan spesifik (Am)} = 250\text{--}500 \text{ m}^2/\text{m}^3$$

$$\text{- Volume media : volume total reaktor (fm)} = 50\%\text{--}60\%$$

ii) AnoxMBBR

$$\text{HRT} = 30 \text{ menit}$$

$$\text{Kedalaman reaktor} = 4\text{--}6 \text{ m}$$

$$\text{SARF predenitrifikasi} = 0,2\text{--}1 \text{ gNO}_3\text{-N/m}^2\text{.hari}$$

Resirkulasi nitrat (IR) = 400–600%

Sumber: Metcalf & Eddy (2014); Qasim & Zhu (2018)

b. **Data Perencanaan**

Debit air limbah (Q) = 1.500 m³/hari

[BOD]in = 912,6 mg/L

[NH₄⁺]in = 34,5 mg/L

[NO₃-N]in = 8 mg/L

[TKN]in = 48,3 mg/L

[TSS]in = 52 mg/L

MBBR terdiri dari 3 komparten:

Zona 1, anoktik = Denitrifikasi

Zona 2, aerobik = Penyisihan BOD & nitrifikasi

Zona 3, aerobik = Penyisihan BOD

[NO₃-N] target efluen dari zona 1 = 1,2 mg/L

[NH₃-N] target efluen dari zona 1 = 0,5 mg/L

fm = 60%

DO zona 2 & zona 3 = 4 mg/L

Luas spesifik media Kaldnes K1 (Am) = 500 m²/m³

SRT = 6 hari

Resirkulasi (R) = 0,6

Penyisihan BOD zona 2 = 75%

SARF zona 2 = 16 gBOD/m².hari

Penyisihan BOD zona 3 = 90%

SARF Kompartemen 3 = 16 gBOD/m².hari

Biofilm nitrification flux = 1,07 gN/m².hari

Θ DO limited = 1,058

bCOD/BOD = 1,6

Y_H = 0,45 gVSS/gbCOD

b_H = 0,12 g/g.hari

Θ b_H = 1,04

SDNR = 0,1 gNO₃-N/gMLVSS.hari

fd = 0,15 gVSS/gVSS

$$\text{MLSS/MLVSS} = 0,7$$

c. Perhitungan Desain

- i) Zona 1 (pradenitrifikasi)
 (1) Dimensi bak

$$\begin{aligned}
 \text{Resirkulasi nitrat (IR)} &= \left(\frac{[NO_3-N]_{in}}{[NO_3-N]_{out}} \right) - 1 - R \\
 &= \left(\frac{8 \text{ mg/l}}{1,2 \text{ mg/l}} \right) - 1 - 0,6 \\
 &= 5,1 \text{ (OK, rentang optimal } = 4 - 6) \\
 \text{Debit influen anoksik (Qnox)} &= Q(\text{IR}+R) \\
 &= 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \times (5,6+0,6) \\
 &= 8.487 \text{ m}^3/\text{hari} \\
 \text{Beban NO}_3\text{-N} &= Qnox \times [\text{NO}_3\text{-Ni}] \\
 &= 8.487 \text{ m}^3/\text{hari} \times 0,008 \text{ kg/hari} \\
 &= 67,8 \text{ kgNO}_3\text{-N/hari} \\
 \text{SARF} &= 0,9 \text{ gNO}_3\text{-N/m}^2.\text{hari} \\
 \text{Luas media (AM)} &= \frac{\text{Beban NO}_3\text{-N}}{\text{SARF}} \\
 &= \frac{67,8 \text{ kgNO}_3\text{-N/m}^2.\text{hari}}{0,9 \text{ gNO}_3\text{-N/m}^2.\text{hari}} \\
 &= 13.315,5 \text{ m}^2 \\
 \text{Volume media (VM)} &= \frac{AM}{Am} \\
 &= \frac{13.315,5 \text{ m}^2}{500 \text{ m}^2/\text{m}^3} \\
 &= 26,6 \text{ m}^3 \\
 \text{Volume bak (Vol)} &= \frac{VM}{fm} \\
 &= \frac{26,6 \text{ m}^3}{60\%} \\
 &= 44,4 \text{ m}^3 \\
 \text{Kedalaman bak (H)} &= 4 \text{ m} \\
 \text{Luas permukaan bak (As)} &= \frac{Vol}{H} \\
 &= \frac{44,4 \text{ m}^3}{4 \text{ m}} \\
 &= 11,1 \text{ m}^2 \\
 \text{Panjang bak (P)} &= 5 \text{ m (menyesuaikan zona 2 \& 3)}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
\text{Lebar bak (L)} &= \frac{11,1 \text{ m}^2}{5 \text{ m}} \\
&= 2,2 \text{ m} \\
&\approx 2 \text{ m} \\
\text{Volume bak (Vnox)} &= 40 \text{ m}^3 \\
\text{HRT} &= \frac{Vnox}{Q} \\
&= \frac{40 \text{ m}^3}{1.500 \text{ m}^3/\text{hari}} \\
&= 0,027 \text{ hari} \\
&= 38,4 \text{ menit (OK)}
\end{aligned}$$

(2) Kebutuhan *mixing*

$$\begin{aligned}
X_{MLSS} &= \frac{\text{Beban } NO_3-N}{0,7 \times SDNR \times Vnox} \\
&= \frac{67,8 \text{ kgNO}_3-\text{N}/\text{hari}}{0,7 \times 0,1 \text{ gNO}_3/\text{gMLSS.hari} \times 40 \text{ m}^3} \\
&= 24,22 \text{ kg/m}^3 \\
&= 24.215 \text{ mg/L} \\
\mu \text{ air } 25^\circ\text{C} &= 0,000895 \text{ N.detik/m}^2 \\
\text{Power mixing (Pw)} &= 0,0075 \times \mu^{0,3} \times X_{MLSS}^{0,298} \\
&= 0,0075 \times (0,000895 \text{ N.detik/m}^2)^{0,3} \times (24.215 \text{ mg/L})^{0,298} \\
&= 0,018 \text{ kW/m}^3 \\
\text{Total power (Pw}_{\text{tot}}) &= Pw \times Vnox \\
&= 0,018 \text{ kW/m}^3 \times 40 \text{ m}^3 \\
&= 0,72 \text{ kW}
\end{aligned}$$

Digunakan 1 unit *mixer* Tsurumi model MR21NF750 dengan *output* daya 0,75 kW.



Gambar 4.14 Submersible mixer Tsurumi

ii) Zona 2 (penyisihan BOD & nitrifikasi)

(1) Dimensi bak

$$\begin{aligned}
 \text{BOD flux terpakai} &= \frac{\text{SARF 2}}{\text{Penyisihan BOD K2}} \\
 &= \frac{16 \text{ gBOD/m}^2.\text{hari}}{75\%} \\
 &= 21,3 \text{ gBOD/m}^2.\text{hari} \\
 \text{Luas media (AM)} &= \frac{Q \times [\text{BOD}]_{in}}{\text{BOD flux}} \\
 &= \frac{1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \times 912,6 \text{ g/m}^3}{21,3 \text{ gBOD/m}^2.\text{hari}} \\
 &= 64.167,19 \text{ m}^2 \\
 \text{Volume media (VM)} &= \frac{AM}{Am} \\
 &= \frac{64.167,19 \text{ m}^2}{500 \text{ m}^2/\text{m}^3} \\
 &= 128,3 \text{ m}^3 \\
 \text{Volume bak (Vol)} &= \frac{VM}{fm} \\
 &= \frac{128,3 \text{ m}^3}{60\%} \\
 &= 213,9 \text{ m}^3 \\
 \text{Kedalaman bak (H)} &= 4 \text{ m} \\
 \text{Luas permukaan bak (As)} &= \frac{Vol}{H} \\
 &= \frac{213,9 \text{ m}^3}{4 \text{ m}} \\
 &= 53,47 \text{ m}^2 \\
 \text{P:L} &= 1:2 \\
 \text{Lebar bak} &= \sqrt{\frac{As}{2}} \\
 &= \sqrt{\frac{53,47 \text{ m}^2}{2}} \\
 &= 5,17 \text{ m} \\
 &\approx 5 \text{ m} \\
 \text{Panjang bak} &= 2 \times 5 \text{ m} \\
 &= 10 \text{ m} \\
 \text{HRT} &= \frac{P \times L \times H}{Q}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
&= \frac{5 \text{ m} \times 10 \text{ m} \times 4 \text{ m}}{1.500 \text{ m}^3/\text{hari}} \\
&= 0,133 \text{ hari} \\
&= 3,2 \text{ jam (OK)}
\end{aligned}$$

(2) Kebutuhan amonia untuk nitrifikasi

$$\begin{aligned}
b_{H25} &= b_{H25}(1,04)^{(25-20)} \\
&= 0,146 \text{ g/g.hari} \\
Y_H &= 0,45 \text{ gVSS/gbCOD} \times 1,6 \text{ gbCOD/gBOD} \\
&= 0,72 \text{ gVSS/gBOD} \\
Px, bio/Q &= \frac{(Y_H)(BOD)(1+fd(bH)(SRT))}{1+bH(SRT)} \\
&= \frac{(0,45)(0,192)(1+0,15(0,146)(6))}{1+0,146(6)} \\
Px, bio/Q &= 396,28 \text{ gVSS/m}^3 \\
NHo &= TKN - 12\% Px, bio/Q \\
&= 48,3 \text{ mg/L} - 12\%(396,28 \text{ gVSS/m}^3) \\
&= 0,8 \text{ gN/m}^3
\end{aligned}$$

(3) Kebutuhan volume bak dan media untuk nitrifikasi

$$\begin{aligned}
J_{N,25} &= (1,07 \text{ gN/m}^2.\text{hari})(1,058)^{(25-15)} \\
&= 1,88 \text{ gN/m}^2.\text{hari} \\
\text{Luas media (AM)} &= \frac{Q \times (NHo - 0,5 \text{ mg/l})}{flux} \\
&= \frac{1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \times (0,8 \text{ mg/l} - 0,5 \text{ mg/l})}{1,88 \text{ gN/m}^2.\text{hari}} \\
&= 219,26 \text{ m}^2 \\
\text{Volume media (VM)} &= \frac{AM}{Am} \\
&= \frac{219,26 \text{ m}^2}{500 \text{ m}^2/\text{m}^3} \\
&= 0,44 \text{ m}^3 \\
\text{Volume bak (Vol)} &= \frac{VM}{fm} \\
&= \frac{0,44 \text{ m}^3}{60\%} \\
&= 0,73 \text{ m}^3
\end{aligned}$$

Dikarenakan volume bak dibutuhkan untuk nitrifikasi < penyisihan BOD, maka dimensi MBBR P x L x H = 5 m x 10 m x 4 m dipilih.

(4) Kebutuhan oksigen

$$\begin{aligned}
 Px, \text{bio} &= \frac{yQ(Se-So)}{1+(bH.SRT)} \\
 &= \frac{0,45 \times 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} (0,75 \times 0,912 \text{ kg/m}^3)}{1+(0,15g/g.hari(6 hari))} \\
 &= 547,3 \text{ kg/hari} \\
 [\text{NOx}] &= [\text{TKNi} - \text{NH}_3\text{-Ne}] \% \text{ sel}(Px/Q) \\
 &= [(0,0483 - 0,0005) \text{ kg/m}^3] - [12\% \left(\frac{849,2 \text{ kgTSS/hari}}{1.500 \text{ m}^3/\text{hari}} \right)] \\
 &= 0,004 \text{ kg/hari} \\
 \text{Kebutuhan O}_2 \text{ biologis} &= Q(Se-So) - 1,42Px, \text{bio} \\
 &= 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} (75\% \times 0,912 \text{ kg/m}^3) - 1,42(547,3 \text{ kgTSS/hari}) \\
 &= 249,6 \text{ kgO}_2/\text{hari} \\
 \text{Kebutuhan O}_2 \text{ nitrifikasi} &= 4,57Q(\text{NOx}) \\
 &= 4,57(1.500 \text{ m}^3/\text{hari})(0,004 \text{ kg/hari}) \\
 &= 27,7 \text{ kgO}_2/\text{hari} \\
 \text{Kebutuhan O}_2 \text{ total (Ro)} &= (249,6 + 27,7) \text{ kgO}_2/\text{hari} \\
 &= 277,3 \text{ kgO}_2/\text{hari}
 \end{aligned}$$

(5) Perencanaan *diffuser*

Data perencanaan

$$\begin{aligned}
 \text{Total Kebutuhan O}_2 (\text{Ro}) &= 277,3 \text{ kgO}_2/\text{hari} \\
 \text{Std rd O}_2 \text{ transfer efficiency} &= 20\% \\
 \text{Densitas udara } (\rho_a) 25^\circ\text{C} &= 1,18 \text{ kg/m}^3 \\
 \text{O}_2 \text{ dalam udara } (\% \text{O}_2) &= 23,20\% \\
 \text{Jenis diffuser} &= Disc diffuser \varnothing 300 \text{ mm} \\
 \text{Suplai udara per diffuser (ar)} &= 0,083 \text{ Nm}^3/\text{menit} \\
 \text{Faktor keamanan (sf)} &= 150\%
 \end{aligned}$$

Dihitung

$$\begin{aligned}
 \text{Debit udara (Qu)} &= \frac{\text{Ro}}{(SOTE)(\rho_a)(\% \text{O}_2)} \\
 &= \frac{277,3 \text{ kgO}_2/\text{hari}}{20\% \times 1,18 \text{ kg/m}^3 \times 23,2\%} \\
 &= 5.064,6 \text{ Nm}^3 \text{ udara/hari} \\
 &= 3,52 \text{ Nm}^3 \text{ udara/menit}
 \end{aligned}$$

Ubah suplai udara per *diffuser* dari Nm^3 menjadi sm^3

$$\begin{aligned} \text{Debit udara aktual (Qa)} &= \frac{(273+25)^\circ K}{273^\circ K} \times 0,083 Nm^3/\text{menit.} \text{diffuser} \\ &= 0,09 sm^3/\text{menit.} \text{diffuser} \\ \text{Jumlah diffuser (n)} &= \frac{150\% \times 3,52 nm^3}{0,09 sm^3} \\ &= 58 \text{ diffuser} \end{aligned}$$

Direncanakan 60 *diffuser* dengan 4 pipa lateral, masing-masing pipa terdiri atas 15 *disc diffuser*.

(6) Produksi lumpur

$$\begin{aligned} \text{Produksi lumpur (Px)} &= \left(\frac{Px, bio}{MLVSS/MLSS} \right) + \left(\frac{(Px, nitrifikasi)}{MLVSS/MLSS} \right) \\ \text{Px, nitrifikasi} &= \frac{Q \times YH \times [NOx]}{1 + bH(SRT)} \\ &= 2,4 \text{ kg/hari} \\ \text{Px, bio} &= 547,3 \text{ kg/hari} \\ \text{Produksi lumpur (Px)} &= \frac{(547,3 + 2,4)kg/hari}{0,7} \\ &= 785,24 \text{ kgTSS/hari} \end{aligned}$$

iii) Zona 3 (penyisihan BOD)

(1) Dimensi kompartemen

$$\begin{aligned} \text{BOD flux terpakai} &= \frac{SARF 3}{\text{Penyisihan BOD Kompartemen 3}} \\ &= \frac{16gBOD/m^2.hari}{90\%} \\ &= 17,8 \text{ gBOD/m}^2.\text{hari} \\ \text{Luas media (AM)} &= \frac{Q \times [BOD]in}{BOD flux} \\ &= \frac{1.500 m^3/hari \times 912,6 g/m^3 \times (100\%-75\%)}{16gBOD/m^2.hari} \\ &= 19.250,16 \text{ m}^2 \\ \text{Volume media (VM)} &= \frac{AM}{Am} \\ &= \frac{19.250,16 \text{ m}^2}{500 m^2/m^3} \\ &= 38,5 \text{ m}^3 \\ \text{Volume bak (Vol)} &= \frac{VM}{fm} \\ &= \frac{38,5 \text{ m}^3}{60\%} \\ &= 64,2 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

Kedalaman bak (H)	=	4 m
Luas permukaan bak (As)	=	$\frac{Vol}{H}$
	=	$\frac{64,2 \text{ m}^3}{4 \text{ m}}$
	=	16,04 m ²
Panjang bak (P)	=	Lebar kompartemen 2
	=	5 m
Lebar bak (L)	=	$\frac{16,04 \text{ m}^2}{5 \text{ m}}$
	=	3,21 m
	\approx	3,5 m

(2) Kebutuhan oksigen

P _{x, bio}	=	$\frac{yQ(Se - So)}{1 + (bH \cdot SRT)}$
	=	$\frac{(0,45)(1.500)(0,9 \times 0,75 \times 0,9126)}{1 + (0,12 \times 6)}$
	=	80,6 kg/hari
Kebutuhan O ₂ (Ro)	=	Q(Se-So) - 1,42P _{x, bio}
	=	1.500 m ³ /hari (75% × 90% × 0,912 kg/m ³) - 1,42(547,3 kgTSS/hari)
	=	193,6 kgO ₂ /hari

(3) Perencanaan *diffuser*

Data perencanaan

$$\text{Total Kebutuhan O}_2 (\text{Ro}) = 193,6 \text{ kgO}_2/\text{hari}$$

$$Std rd O_2 transfer efficiency = 20\%$$

$$\text{Densitas udara } (\rho_a) 25^\circ\text{C} = 1,18 \text{ kg/m}^3$$

$$\text{O}_2 \text{ dalam udara } (\%O_2) = 23,20\%$$

$$\text{Jenis } diffuser = Disc diffuser$$

$$\text{Suplai udara (ar)} = 0,083 \text{ Nm}^3 \text{ per } diffuser$$

$$\text{Faktor keamanan (sf)} = 150\%$$

Dihitung

$$\begin{aligned} \text{Debit udara (Qu)} &= \frac{Ro}{(SOTE)(\rho_a)(\%O_2)} \\ &= \frac{193,6 \text{ kgO}_2/\text{hari}}{20\% \times 1,18 \text{ kg/m}^3 \times 23,2\%} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 &= 3.535,5 \text{ sm}^3 \text{ udara/hari} \\
 &= 2,46 \text{ sm}^3 \text{ udara/menit}
 \end{aligned}$$

Ubah suplai udara per diffuser dari Nm^3 menjadi sm^3

$$\begin{aligned}
 \text{Debit udara aktual (Qa)} &= \frac{(273+25)^\circ K}{273^\circ K} \times 0,083 \text{ Nm}^3 / \text{menit. diffuser} \\
 &= 0,09 \text{ sm}^3 / \text{menit. diffuser} \\
 \text{Jumlah diffuser (n)} &= \frac{150\% \times 2,46 \text{ sm}^3}{0,09 \text{ sm}^3} \\
 &= 41 \text{ tabung}
 \end{aligned}$$

Direncanakan 42 diffuser dengan 8 pipa lateral, masing-masing pipa terdiri atas 7 disc diffuser.

Total kebutuhan suplai udara untuk kompartemen 2 dan 3:

$$\begin{aligned}
 Q_{u1} + Q_{u2} &= (3,52 + 2,46) \text{ m}^3 / \text{udara.menit} \\
 &= 5,97 \text{ m}^3 / \text{udara.menit}
 \end{aligned}$$

Digunakan blower Showa Denki SF-75HT dengan spesifikasi:

$$\begin{aligned}
 \text{Output motor} &= 0,25 \text{ kW} \\
 \text{Frekuensi} &= 50 \text{ Hz} \\
 \text{Maximum airflow} &= 8 \text{ m}^3 / \text{menit} \\
 \text{Diameter discharge} &= 75 \text{ mm}
 \end{aligned}$$

(4) Produksi lumpur

$$\begin{aligned}
 \text{Produksi lumpur (Px)} &= \frac{Px, bio}{MLVSS/MLSS} \\
 &= \frac{80,6 \text{ kg/hari}}{0,7} \\
 &= 115,12 \text{ kgTSS/hari}
 \end{aligned}$$

iv) Struktur influen

Agar air limbah yang masuk ke dalam MBBR merata, maka direncanakan 3 (tiga) pipa inlet yang tersebar di sepanjang bak zona 1 dengan perhitungan dimensi sebagai berikut:

$$\begin{aligned}
 Q_{\text{pipa}} &= \frac{1.500 \text{ m}^3 / \text{hari}}{3} \\
 &= 500 \text{ m}^3 / \text{hari} \\
 &= 0,006 \text{ m}^3 / \text{detik} \\
 v \text{ rencana} &= 1 \text{ m/detik}
 \end{aligned}$$

$$\text{Diameter pipa} = \sqrt{\frac{4(Q)}{\pi v}}$$

$$= \sqrt{\frac{4 \left(\frac{0,06 \text{ m}^3/\text{detik}}{1 \text{ m}/\text{detik}} \right)}{\pi}}$$

$$= 0,086 \text{ m}$$

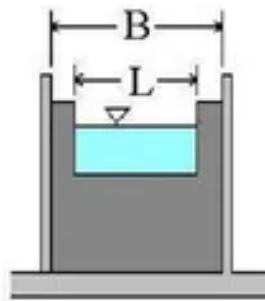
$$= 85,84 \text{ mm}$$

Diameter dalam pasang (ID) = 83 mm

Diameter luar (OD) = 90 mm

v) Struktur peralihan antar zona

Pada tiap zona, direncanakan outlet berupa *contracted rectangular weir* (**Gambar 4.14**) sebagai sistem peralihan dari satu kompartemen ke kompartemen berikutnya, dengan perhitungan sebagai berikut:



Gambar 4.15 Contracted rectangular weir

Sumber: www.brighthubengineering.com/

Lebar bak (B) = 5 m

Lebar weir (L) = 1 m

Debit (Q) = 0,017 m³/detik

Dihitung tinggi air pada weir:

$$Q = 1,84(L - 0,2H)H^{\frac{3}{2}}$$

$$0,017 = 1,84(1 - 0,2H)H^{\frac{3}{2}}$$

$$H = 0,045 \text{ m}$$

$$H = 4,5 \text{ cm}$$

Direncanakan terjunan setinggi 10 cm. Akibat dari hal ini, elevasi lantai dasar zona setelahnya akan mengalami penurunan 10 cm.

vi) Struktur efluen

Struktur efluen pada MBBR menggunakan junction box dengan dimensi 1,2 m × 1 m × 1 m. Air limbah kemudian disalurkan menuju *clarifier* secara gravitasi.

d. Rekapitulasi Desain

Rekapitulasi desain MBBR tercantum pada **Tabel 4.28**.

Tabel 4.28 Rekapitulasi desain MBBR

Keterangan	Nilai	Satuan
Zona 1 (anoksik/pradenitrifikasi)		
Jumlah	1	unit
Tinggi efektif	4	m
<i>Freeboard</i>	0,5	m
Lebar	2	m
Panjang	5	m
Zona 2 (penyisihan BOD 75% dan nitrifikasi)		
Jumlah	1	unit
Tinggi efektif	4	m
<i>Freeboard</i>	0,5	m
Lebar	5	m
Panjang	10	m
Zona 3 (penyisihan BOD 90%)		
Jumlah	1	unit
Tinggi efektif	4	m
<i>Freeboard</i>	0,5	m
Lebar	3,5	m
Panjang	5	m

4.4.7 Clarifier

Direncanakan 2 unit *clarifier* berbentuk sirkular untuk mengendapkan lumpur biologis dari MBBR.

a. Kriteria Desain

- Solid loading rate (SLR) = 4–6 kg/m² jam
- Surface overflow rate (SOR) = 16–24 m³/m².hari
- Hydraulic retention time* (HRT) = 1,8–2,2 jam
- Tinggi bak (H) = 3–5 m
- Diameter bak (D) = 3–60 m
- Slope dasar bak (SL) = 1/16–1/6
- Freeboard (fb) = 0,5–0,7 m

Sumber: Qasim & Zhu (2018)

b. Data Perencanaan

- Unit = 2 buah
- Debit air limbah per unit (Q/unit) = 750 m³/hari
= 0,009 m³/detik
- SOR = 22 m³/m².hari
- Solids flux = 5,7 kg/m².jam (Qasim & Zhu, 2018)

Tinggi zona settling/clear zone (Hcz)	=	3 m (tipikal)
Freeboard (fb)	=	0,5 m
MLSS (X)	=	4.000 mg/L
MLSS underflow (Xu)	=	9.000 mg/L

c. Perhitungan Desain

i) Dimensi *clarifier*

Luas permukaan berdasarkan SOR:

$$\begin{aligned}
 A_{SOR} &= \frac{Q}{SOR} \\
 &= \frac{750\text{m}^3/\text{hari}}{22\text{m}^3/\text{m}^2.\text{hari}} \\
 &= 34,1 \text{ m}^2 \\
 Load TSS &= Q \times X \\
 &= 750 \text{ m}^3/\text{hari} \times 4.000 \text{ mg/L} \\
 &= 3.000 \text{ kg/hari} \\
 A_{SLR} &= \frac{Load TSS}{SLR} \\
 &= \frac{3.000 \text{ kg/hari}}{5,7 \text{ kg/m}^2.\text{hari}} \\
 &= 21,9 \text{ m}^2 \\
 As &= A_{SOR} = 34,1 \text{ m}^2 \\
 Diameter (D) &= \sqrt{\frac{4As}{\pi}} \\
 &= \sqrt{\frac{4(21,9 \text{ m}^2)}{\pi}} \\
 &= 6,59 \text{ m} \\
 &\approx 6,5 \text{ m} \\
 As aktual &= \pi r_{aktual}^2 \\
 &= \pi(3,25 \text{ m})^2 \\
 &= 33,2 \text{ m}^2 \\
 Px MBBR &= Px komp.2 + Px komp. 3 \\
 &= 900,36 \text{ kg/hari} \\
 Px/unit &= 450,18 \text{ kg/hari} \\
 waktu tinggal sludge (tsz) &= 1 \text{ hari} \\
 SF_{BOD} &= 2
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
\text{massa lumpur harian (Msz)} &= P_x \times t_{sz} \times S_{FBOD} \\
&= 450,18 \text{ kg/hari} \times 1 \text{ hari} \times 2 \\
&= 900,36 \text{ kg/hari} \\
H_{sz/\text{unit}} &= \frac{Msz}{X_u \times A_s} \\
&= \frac{914,33 \text{ kg/hari}}{9 \text{ kg/m}^3 \times 33,2 \text{ m}^2} \\
&= 3 \text{ m} \\
H &= H_{cz} + H_{sz} \\
&= 3 \text{ m} + 3 \text{ m} \\
&= 6 \text{ m}
\end{aligned}$$

ii) Perencanaan struktur outlet (*weir v-notch*)

$$\begin{aligned}
\text{Lebar launder (b)} &= 0,2 \text{ m} \\
cd &= 0,6 \text{ (Qasim & Zhu, 2018)} \\
\text{Panjang weir (Lweir)} &= (D-2b) \\
&= 19,2 \text{ m} \\
\text{Jarak antar notch (s)} &= 0,3 \text{ m} \\
\text{Jumlah notch (n)} &= \left(\frac{L_{weir}}{s} \right) - 1 \\
&= \left(\frac{19,2 \text{ m}}{0,3 \text{ m}} \right) - 1 \\
&= 63 \text{ buah} \\
\text{Debit per notch (q)} &= \frac{Q}{n} \\
&= \frac{0,009 \text{ m}^3/\text{detik}}{63} \\
&= 0,00014 \text{ m}^3/\text{detik.notch} \\
H_{peak} &= \left(\frac{15}{8} \times \frac{0,00014 \text{ m}^3/\text{detik.notch}}{0,6 \times \sqrt{2 \times 9,81 \frac{\text{m}^2}{\text{detik}}}} \right)^{\frac{2}{5}} \\
&= 0,02 \text{ m} \\
fb &= 0,03 \text{ m (ditetapkan)} \\
H_{plate} &= 0,05 \text{ m} \\
&= 5 \text{ cm} \\
WLR &= \frac{Q_{ave}}{L_{weir}}
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
&= \frac{0,009 \text{ m}^3/\text{detik}}{19,2 \text{ m}} \\
&= 39 \text{ m}^3/\text{m.hari} \\
\text{Junction box} &= 0,8 \text{ m} \times 0,8 \text{ m} \\
\text{Qlaunders} &= 0,5Q \\
&= 0,004 \text{ m}^3/\text{detik} \\
C_w &= 1 \\
b &= 0,3 \text{ m} \\
Y_c = Y_2 &= \left(\frac{Q_{launder}}{C_w b \sqrt{g}} \right)^{\frac{2}{3}} \\
&= 0,03 \text{ m} \\
Y_1 &= \sqrt{Y_2^2 + \frac{(2q_{launder})^2}{gb^2 Y_2}} \\
&= 0,05 \text{ m}
\end{aligned}$$

Tambah 20% untuk friksi dan turbulensi

$$\begin{aligned}
Y_1' &= 0,05 \times 120\% \\
&= 0,06 \text{ m}
\end{aligned}$$

Tambah 0,2 m untuk jatuhannya di notch

$$H_{launder} = 0,3 \text{ m}$$

Diameter pipa outlet = 140 mm (diseragamkan dengan pipa inlet RSF)

iii) Pipa lumpur

$$\begin{aligned}
\text{Msz harian} &= 900,36 \text{ kgTSS/hari} \\
\% \text{solid} &= 0,8\% \text{ (Metcalf & Eddy, 2014)} \\
\rho \text{ lumpur} &= 1050 \text{ kg/m}^3 \text{ (Metcalf & Eddy, 2014)} \\
\text{Volume lumpur} &= \frac{Msz}{\rho \text{ lumpur} \times \% \text{solid}} \\
&= \frac{900,36 \text{ kgTSS/hari}}{1.050 \text{ kg/m}^3 \times 0,8\%} \\
&= 107,19 \text{ m}^3/\text{hari} \\
&= 1,24 \text{ l/s} \\
v \text{ pompa} &= 1 \text{ m/detik} \\
D \text{ pipa lumpur} &= \sqrt{\frac{4 \left(\frac{107,19 \text{ m}^3/\text{hari}}{1 \text{ m/detik}} \right)}{\pi}} \\
&= 0,04 \text{ m}
\end{aligned}$$

$$= 39,7 \text{ mm}$$

$$D \text{ pasang (ID)} = 36,8 \text{ mm}$$

$$D \text{ luar pasang (OD)} = 40 \text{ mm}$$

Lumpur kemudian memasuki sludge holding tank yang terletak di antara 2 unit *clarifier* secara gravitasi, dengan *slope* pipa sebesar 2%.

iv) Diameter pipa inlet

$$Q = 750 \text{ m}^3/\text{hari}$$

$$v = 0,7 \text{ m/detik}$$

$$D \text{ pipa} = \sqrt{\frac{4(Q)}{\pi v}} = \sqrt{\frac{4(750 \text{ m}^3/\text{hari})}{\pi \cdot 0,7 \text{ m/detik}}} = 0,09 \text{ m}$$

$$= 88 \text{ mm}$$

$$D \text{ pasang (ID)} = 83 \text{ mm}$$

$$D \text{ luar pasang (OD)} = 90 \text{ mm}$$

d. Rekapitulasi Desain

Rekapitulasi desain clarifier dapat dilihat pada **Tabel 4.29**.

Tabel 4.29 Rekapitulasi desain clarifier

Keterangan	Nilai	Satuan
Jumlah	2	unit
Kedalaman efektif	6	m
<i>Freeboard</i>	0,5	m
Diameter	6,5	m
Diameter pipa inlet	90	mm
Diameter pipa outlet	140	mm

4.4.8 Rapid Sand Filter

Air limbah yang ditampung di *effluent box clarifier* selanjutnya dialirkan menuju *rapid sand filter*. Pada perencanaan ini, jenis *rapid sand filter* adalah dual media yang terdiri atas media utama pasir silika dan antrasit, serta media penyangga yang berupa kerikil. Air hasil olahan filter kemudian akan memasuki tangki kontak klorin untuk melewati proses desinfeksi.

a. Kriteria Desain

$$\text{Kecepatan filter (vf)} = 6-11 \text{ m/jam}$$

$$\text{Kecepatan backwash} = 36 - 50 \text{ m/jam}$$

$$\text{Lama backwash} = 10-15 \text{ menit}$$

$$\text{Periode antara dua backwash} = 18-24 \text{ jam}$$

$$\text{Tinggi ekspansi media} = 30-50\%$$

Viskositas absolut (μ)	= 0,0008949 kg.m/detik
Viskositas kinematis (v)	= 0,0000008975 m ² /detik
Densitas air (ρ)	= 997,07 kg/m ³
percepatan gravitasi (g)	= 9,81 m/detik ²

Media pasir

Tebal media ganda	= 300 – 600 mm
Ukuran efektif (ES)	= 0,3–0,7 mm
Koefisien keseragaman (UC)	= 1,2 – 1,4
Berat jenis (kg/m ³)	= 2,5 – 2,65
Porositas (ϵ)	= 0,4
Faktor bentuk (Ψ)	= 0,7

Sumber: SNI 6774-2008

Dasar filter

- a. Lapisan media penyangga/kerikil (dari atas ke bawah)

Tabel 4.30 Kedalaman dan ukuran butir pada lapisan media kerikil

Lapisan ke-	Kedalaman (mm)	Ukuran Butir (mm)
1	80–100	2–5
2	80–100	5 – 10
3	80–100	10–15
4	80 – 100	15 – 30

Sumber: SNI 6774-2008

- b. *Orifice/nozel*

- i. Lebar slot *orifice* ≤ 0,5 mm
- ii. $\frac{\text{Luas slot nozel}}{\text{Luas filter}} \times 100\% > 4\%$

- c. Pipa *underdrain & manifold*

- i. Diameter minimum *underdrain* = 20 cm
- ii. Diameter lubang/perforasi = 6–12 mm
- iii. Jarak maksimum antarpipa lateral = 30 cm
- iv. Kecepatan aliran di outlet = 1–1,8 m/detik

b. Data Perencanaan

Debit air limbah (Q)	= 1.500 m ³ /hari
	= 0,0174 m ³ /detik
	= 17,4 l/detik
Kecepatan filtrasi (vf)	= 6,25 m/jam
	= 0,0017 m/detik
Freeboard (fb)	= 0,9 m

Media pasir silika

Tebal media	= 300 mm
Ukuran butir	= 0,5–2 mm
Ukuran media ES	= 0,3–0,7 mm
Ukuran media UC	= 1,2–1,4
<i>Specific gravity</i> (Sg)	= 2,65 kg/L
Porositas (ε)	= 0,4
Faktor bentuk (Ψ)	= 0,7

Media antrasit

Tebal media	= 300 mm
Ukuran butir	= 0,5–1,1 mm
<i>Specific gravity</i> (Sg)	= 1,35 kg/L
Porositas (ε)	= 0,48
Faktor bentuk (Ψ)	= 0,55

Media penyangga

Tebal media	= 300 mm
Ukuran butir	= 3,4–49 mm
<i>Specific gravity</i> (Sg)	= 2,65 kg/L
Porositas (ε)	= 0,38
Faktor bentuk (Ψ)	= 0,83

Distribusi media pasir silika, antrasit, dan kerikil dapat dilihat pada **Tabel 4.31, 4.32, 4.33.**

Tabel 4.31 Distribusi media pasir silika

US <i>Sieve Number</i>	Diameter Rata-rata, d_i (mm)	Fraksi Berat, P_i (%)	P_i/d_i^2
40 – 30	0,5	9	36,00
30 – 20	0,7	29	59,18
20 – 18	0,92	22	25,99
18 – 16	1,1	20	16,53
16 – 12	1,42	18	8,93
12 – 8	2	2	0,50
$\Sigma P_i/d_i^2$			147,13

Tabel 4.32 Distribusi media antrasit

US <i>Sieve Number</i>	Diameter Rata-rata, d_i (mm)	Fraksi Berat, P_i (%)	P_i/d_i^2
40 – 30	0,5	5	20
30 – 20	0,7	25	51,02
20 – 18	0,92	60	70,89
18 – 16	1,1	10	8,26
		$\Sigma P_i/d_i^2$	150,17

Tabel 4.33 Distribusi media penyangga (kerikil)

Diameter Rata-rata, d_i (mm)	Fraksi Berat, P_i (%)	P_i/d_i^2
0,34	10	86,51
0,773	15	25,10
1,55	20	8,32
2,69	25	3,45
4,9	30	1,25
	$\Sigma P_i/d_i^2$	124,64

c. Perhitungan Desain

i) Dimensi bangunan

$$\begin{aligned}
 \text{Luas bangunan (As)} &= \frac{Q}{vf} \\
 &= \frac{0,017 \text{ m}^3/\text{detik}}{0,0017 \text{ m}/\text{detik}} \\
 &= 10 \text{ m}^2 \\
 \text{Jumlah bak (n)} &= 12 Q^{0,5} \\
 &= 12 (0,017 \text{ m}^3/\text{detik})^{0,5} \\
 &= 1,58 \text{ unit} \\
 &\approx 2 \text{ unit} \\
 \text{luas setiap unit (As/unit)} &= \frac{As}{n} \\
 &= \frac{10 \text{ m}^2}{2 \text{ unit}} \\
 &= 5 \text{ m}^2 \\
 \text{Rasio panjang : lebar} &= 2:1 \\
 5 \text{ m}^2 &= 2 b^2
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
\text{Lebar (b)} &= \sqrt{\frac{5 \text{ m}^2}{2}} \\
&= 1,6 \text{ m} \\
\text{Panjang (l)} &= 2b \\
&= 2 \times 1,6 \text{ m} \\
&= 3,2 \text{ m} \\
\text{Cek apabila 1 bak dicuci} &= \frac{Q}{As/unit} \\
&= \frac{0,017 \text{ m}^3/\text{detik}}{5 \text{ m}^2} \\
&= 12,2 \text{ m/detik (OK)}
\end{aligned}$$

ii) Hidrolik media filter

(1) *Headloss* (hf) media pasir silika

$$\begin{aligned}
hf/L &= k \times \frac{v}{g} \times Vf \times \left(\frac{(1-\varepsilon)^2}{\varepsilon^3} \right) \times \left(\frac{6}{\Psi} \right)^2 \times \Sigma \left(\frac{P_i}{d_i^2} \right) \\
\text{di mana } k &= 5, L = \text{tebal media (30 cm)} \\
&= 5 \times \frac{0,897 \times 10^{-3}}{981} \times 0,6 \times \frac{(1-0,4)^2}{0,4^3} \times \left(\frac{6}{0,75} \right)^2 \times 147,13 \\
&= 0,42 \text{ cm} \\
hf &= 0,42 \text{ cm} \times 30 \text{ cm} \\
&= 12,62 \text{ cm}
\end{aligned}$$

(2) *Headloss* (hf) media antrasit

$$\begin{aligned}
hf/L &= k \times \frac{v}{g} \times Vf \times \left(\frac{(1-\varepsilon)^2}{\varepsilon^3} \right) \times \left(\frac{6}{\Psi} \right)^2 \times \Sigma \left(\frac{P_i}{d_i^2} \right) \\
\text{di mana } k &= 5, L = \text{tebal media (30 cm)} \\
&= 5 \times \frac{0,897 \times 10^{-3}}{981} \times 0,6 \times \frac{(1-0,48)^2}{0,48^3} \times \left(\frac{6}{0,55} \right)^2 \times 150,17 \\
&= 0,35 \text{ cm} \\
hf &= 0,35 \text{ cm} \times 30 \text{ cm} \\
&= 10,4 \text{ cm}
\end{aligned}$$

(3) *Headloss* (hf) media penyangga

$$\begin{aligned}
hf/L &= k \times \frac{v}{g} \times Vf \times \left(\frac{(1-\varepsilon)^2}{\varepsilon^3} \right) \times \left(\frac{6}{\Psi} \right)^2 \times \Sigma \left(\frac{P_i}{d_i^2} \right) \\
\text{di mana } k &= 5, L = \text{tebal media (30 cm)} \\
&= 5 \times \frac{0,897 \times 10^{-3}}{981} \times 0,6 \times \frac{(1-0,38)^2}{0,38^3} \times \left(\frac{6}{0,83} \right)^2 \times 124,64
\end{aligned}$$

$$= 0,36 \text{ cm}$$

$$hf = 0,36 \text{ cm} \times 30 \text{ cm}$$

$$= 10,87 \text{ cm}$$

Didapatkan *headloss* total media filter = $(12,62 + 10,4 + 10,87) \text{ cm} = 33,9 \text{ cm}$.

(4) *Intermixing*

Agar tidak terjadi pencampuran antarmedia (*intermixing*) antara media yang berada di lapisan atas dengan media di bawahnya, maka kecepatan mengendap butir pasir silika dengan diameter terkecil harus lebih besar dibanding dengan kecepatan mengendap butir antrasit dengan diameter terbesar ($V_{S_p} > V_{S_a}$) dan . Berikut adalah perhitungan intermixing media filter:

- Persamaan kecepatan mengendap:

$$V_s = \sqrt{\frac{4}{3} \frac{g (S_g - 1) d_p}{C_D}}$$

di mana C_D = koefisien Drag, d_p = diameter butir

- Persamaan koefisien Drag:

$$C_d = \frac{18,5}{N_{re}^{0,6}}$$

- Persamaan N_{re} :

$$N_{re} = \frac{V \cdot d_p}{v}$$

- Maka, didapatkan rumus gabungan:

$$V_s^{1,4} = \frac{4 \times g \times (S_g - 1) \times d_p^{1,6}}{3 \times 18,5 \times v^{0,6}}$$

(a) Media pasir

$$d_{p_{min}} = 0,5 \text{ mm}$$

$$S_g = 2,65$$

$$V_s^{1,4} = \frac{4 \times 9,81 \times (2,65-1) \times 0,5^{1,6}}{3 \times 18,5 \times (0,8975^{-7})^{0,6}}$$

$$V_s = 0,142 \text{ m/detik}$$

(b) Media antrasit

$$d_{p_{max}} = 1,1 \text{ mm}$$

$$S_g = 1,35$$

$$V_s^{1,4} = \frac{4 \times 9,81 \times (1,35-1) \times 1,1^{1,6}}{3 \times 18,5 \times (0,8975^{-7})^{0,6}}$$

$$V_s = 0,116 \text{ m/detik}$$

Didapatkan $V_{S_p} (0,142 \text{ m/detik}) > V_{S_a} (0,116 \text{ m/detik})$, sehingga tidak terjadi pencampuran antar kedua media.

iii) *Backwash*

(1) Ekspansi media

Proses *backwash* akan mengakibatkan terjadinya ekspansi media. Perhitungan kecepatan air *backwash* (V_b) didasari oleh partikel dengan diameter terbesar ($d_{p\ max}$) masing-masing media, guna memastikan partikel ikut terangkat. Berikut adalah perhitungan ekspansi media:

(a) Ekspansi media pasir silika

$$d_{p\ max} = 0,2 \text{ cm}$$

$$V_s^{1,4} = \frac{4 \times 9,81 \times (2,65-1) \times 2^{1,6}}{3 \times 18,5 \times (0,8975^{-7})^{0,6}}$$

$$V_s = 25,82 \text{ cm/detik}$$

$$V_b = V_s \cdot \varepsilon^{4,5}$$

$$= (25,82 \text{ cm/detik})(0,4^{4,5})$$

$$= 0,42 \text{ cm/detik}$$

Untuk dapat menghitung ekspansi media secara komprehensif, dilakukan perhitungan distribusi partikel pasir silika terekspansi yang dapat dilihat pada **Tabel 4.34**.

Tabel 4.34 Distribusi media pasir silika terekspansi

Diameter (cm)	Vs cm/detik	εe	Pi	Pi/(1- εe)	Nre
0,05	5,30	0,57	0,09	0,210	22,13
0,07	7,78	0,53	0,29	0,611	45,51
0,092	10,63	0,49	0,22	0,432	81,74
0,11	13,04	0,47	0,2	0,377	119,87
0,142	17,46	0,44	0,18	0,321	207,18
0,2	25,82	0,40	0,02	0,034	431,61
$\Sigma Pi/(1- \varepsilon e)$				1,985	

Di mana porositas ekspansi (εe) didapatkan dari rumus:

$$\varepsilon e = \left(\frac{V_b}{V_s} \right)^{0,22}$$

dan Nre didapatkan dari rumus:

$$Nre = \frac{V_s \cdot d_p}{v}$$

dihitung tinggi ekspansi (Le):

$$\begin{aligned}
 Le &= L(1 - \varepsilon) \left[\sum \frac{P_i}{1 - \varepsilon e} \right] \\
 &= 30(1-0,4)(1,985) \\
 &= 35,7 \text{ cm (19,12% lebih tinggi dari tebal awal 30 cm)}
 \end{aligned}$$

(b) Ekspansi media antrasit

$$dp \text{ max} = 0,11 \text{ cm}$$

$$Vs^{1,4} = \frac{4 \times 9,81 \times (1,35-1) \times 1,1^{1,6}}{3 \times 18,5 \times (0,8975^{-7})^{0,6}}$$

$$Vs = 3,02 \text{ cm/detik}$$

$$Vb = Vs \cdot \varepsilon^{4,5}$$

$$= (3,02 \text{ cm/detik})(0,48^{4,5})$$

$$= 0,11 \text{ cm/detik}$$

Distribusi partikel antrasit terekspansi tercantum pada **Tabel 4.35.**

Tabel 4.35 Distribusi media pasir silika terekspansi

Diameter (cm)	Vs cm/detik	εe	Pi	$Pi/(1- \varepsilon e)$	Nre
0,05	1,23	0,79	0,05	0,24	3,76
0,07	1,80	0,73	0,25	0,91	7,73
0,092	2,46	0,68	0,6	1,86	13,89
0,11	3,02	0,65	0,1	0,28	20,37
$\Sigma Pi/(1- \varepsilon e)$					3,29

dihitung tinggi ekspansi (Le):

$$\begin{aligned} Le &= L(1 - \varepsilon) \left[\sum \frac{Pi}{1 - \varepsilon e} \right] \\ &= 30(1-0,48)(3,29) \\ &= 51,3 \text{ cm (70,9\% lebih tinggi dari tebal awal 30 cm)} \end{aligned}$$

(c) Cek ekspansi media penyangga

Diameter penyangga memainkan peran yang sangat krusial selama proses backwash berjalan, di mana $Vb < (Vs \text{ kerikil min})(\varepsilon^{4,5})$ agar tidak terjadi ekspansi media penyangga. Berikut adalah perhitungan ekspansi media penyangga:

$$dp \text{ min} = 0,34 \text{ cm}$$

$$Vs^{1,4} = \frac{4 \times 9,81 \times (2,65-1) \times 3,4^{1,6}}{3 \times 18,5 \times (0,8975^{-7})^{0,6}}$$

$$Vs = 9,142 \text{ cm/detik}$$

$$Vs \cdot \varepsilon^{4,5} = 0,68 \text{ cm/detik}$$

Vb yang digunakan adalah Vb media pasir yang memiliki nilai yang lebih besar dari Vb antrasit.

$$Vb = 0,42 \text{ cm/detik}$$

Didapatkan $Vb < Vs$ kerikil min, sehingga tidak terjadi ekspansi pada media penyangga.

(d) *Headloss* saat ekspansi (hf_e)

$$\begin{aligned}
 hf_e \text{ pasir silika} &= Le(1-\epsilon_e)(Sg-1) \\
 &= 35,7(1-0,4)(2,65-1) \\
 &= 35,4 \text{ cm} \\
 hf_e \text{ antrasit} &= Le(1-\epsilon_e)(Sg-1) \\
 &= 51,3(1-0,48)(1,35-1) \\
 &= 9,33 \text{ cm} \\
 hf_e \text{ penyangga} &= L(1-\epsilon_e)(Sg-1) \\
 &= 30(1-0,38)(2,65-1) \\
 &= 5,46 \text{ cm} \\
 hf_e \text{ total} &= (35,4 + 9,33 + 5,46) \text{ cm} = 50,2 \text{ cm} \\
 &= 0,502 \text{ m}
 \end{aligned}$$

(2) Kebutuhan air untuk backwash

$$\begin{aligned}
 \text{Vol. } backwash \text{ per bak} &= V_b \times P_{bak} \times L_{bak} \times t_{backwash} \\
 &= 0,0042 \text{ m/detik} \times 3,2 \text{ m} \times 1,6 \text{ m} \times 10 \text{ menit} \\
 &= 12,84 \text{ m}^3 \\
 \text{Volume total} &= 12,84 \text{ m}^3 \times 2 \text{ bak} \\
 &= 25,69 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

Air *backwash* menggunakan air PDAM, dikarenakan debit *backwash* ($0,0042 \text{ m/detik} \times 5,12 \text{ m}^2 \times 86.400 \text{ detik/hari} = 1.858 \text{ m}^3/\text{hari}$) melebihi kapasitas IPAL $1.500 \text{ m}^3/\text{hari}$.

iv) Sistem *underdrain*

(1) Pipa manifold

Pipa manifold adalah pipa penampung air hasil filtrasi yang berasal dari pipa lateral. Pipa manifold juga berfungsi sebagai pipa outlet. Berikut adalah perhitungan dimensi dan *headloss* pipa manifold:

$$\begin{aligned}
 \text{Debit pipa manifold (Qm)} &= Q \text{ per bak} \\
 Q_m &= 0,009 \text{ m}^3/\text{detik} \\
 v_m \text{ rencana} &= 1,2 \text{ m/detik} \\
 A_s \text{ pipa manifold} &= \frac{Q}{v} \\
 &= \frac{0,009 \text{ m}^3/\text{detik}}{1,4 \text{ m/detik}} \\
 &= 0,000643 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
\text{Diameter manifold (Dm)} &= \sqrt{\frac{4As}{\pi}} \\
&= \sqrt{\frac{4(0,000643)}{\pi}} \\
\text{Dm} &= 0,096 \text{ m} \\
&= 96 \text{ mm} \\
\text{Dm pakai (ID)} &= 90 \text{ mm} \\
\text{Panjang manifold (Lm)} &= \text{Lbak} \\
&= 3,2 \text{ m} \\
\text{Headloss manifold} &= f \left(\frac{Lv^2}{D_2 g} \right) \\
\text{di mana } f &= 0,03 \\
\text{h}_L \text{ manifold} &= 0,03 \left(\frac{3,2 \times 1,2^2}{0,09 \times 2(9,81)} \right) \\
&= 0,078 \text{ m}
\end{aligned}$$

(2) Pipa lateral

Pipa lateral dilengkapi dengan lubang/perforasi yang disebut juga *nozzle* atau *orifice*, berfungsi untuk mengumpulkan air hasil filtrasi di seluruh area bed filter. Berikut adalah perhitungan dimensi pipa lateral:

$$\begin{aligned}
\text{jarak antar pipa lateral (s)} &= 20 \text{ cm} \\
&= 0,2 \text{ m} \\
\text{diameter pipa lateral (Dl)} &= 40 \text{ mm} \\
&= 0,04 \text{ m} \\
\text{jumlah pipa lateral (n)} &= \frac{Lm+s}{Dl+s} \\
&= \frac{3,2 + 0,2}{0,04+0,2} + 1 \\
&\approx 15 \text{ buah} \\
Q \text{ tiap lateral} &= \frac{Qm}{n} \\
&= \frac{0,009 \text{ m}^3/\text{detik}}{14} \\
&= 0,00075 \text{ m}^3/\text{s} \\
\text{Luas pipa lateral} &= \frac{1}{4} \pi (Dl)^2 \\
&= \frac{1}{4} \pi (0,04 \text{ m})^2 \\
&= 0,001256 \text{ m}^2
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
\text{Kecepatan aliran pipa lateral} &= \frac{Q}{A} \\
&= 0,6 \text{ m/detik (OK)} \\
\text{Panjang pipa lateral} &= 0,7 \text{ m} \\
\text{Luas penampang total lateral (Atotal)} &= n \times A \text{ tiap pipa lateral} \\
&= 12 \times 0,001256 \text{ m}^2 \\
&= 0,0147 \text{ m}^2 \\
\text{Headloss lateral} &= f \left(\frac{Lv^2}{D^2g} \right) \\
\text{di mana } f &= 0,03 \\
h_L \text{ lateral} &= 0,03 \left(\frac{3,2 \times 1,2^2}{0,04 \times 2(9,81)} \right) \\
&= 0,17 \text{ m}
\end{aligned}$$

(3) Orifice

Luas penampang keseluruhan *orifice* direncanakan 4% dari total luas bak filter. Berikut adalah perencanaan *orifice*:

$$\begin{aligned}
\text{Diameter } orifice (Do) &= 0,5 \text{ cm} \\
&= 0,005 \text{ m} \\
\text{As tiap } orifice &= \frac{1}{4} \pi Do^2 \\
&= \frac{1}{4} \pi (0,005)^2 \\
&= 0,00002 \text{ m}^2 \\
\text{As total } orifice &= 4\% \times \text{As bak} \\
&= 4\% \times 5,12 \text{ m}^2 \\
&= 0,0205 \text{ m}^2 \\
&= 0,19 \text{ cm}^2 \\
\text{Jumlah } orifice (n) \text{ total} &= \frac{\text{As total } orifice}{\text{As tiap } orifice} \\
&= \frac{0,0205 \text{ m}^2}{0,00002 \text{ m}^2} \\
&= 1.044 \text{ buah} \\
n \text{ tiap lateral} &= \frac{n}{n_{lateral}} \\
&= \frac{1.044}{30} \\
&= 35 \text{ buah} \\
\text{Jarak tiap } orifice &= \frac{L_{lateral} - (Do \times n)}{n+1}
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
&= \frac{0,7 \text{ m} - (0,005 \text{ m} \times 35)}{36} \\
&= 0,0146 \text{ m} \\
&\approx 1,5 \text{ cm} \\
\text{Headloss pada orifice} &= k \frac{v_{\text{orifice}}^2}{2g}
\end{aligned}$$

di mana $v_{\text{orifice}} = \frac{v_{\text{backwash}}}{4}$, $k = 1-3$ (Darmasetiawan, 2004).

$$\begin{aligned}
h_L \text{ orifice} &= 2 \frac{1,5 \text{ m/detik} \times 0,25}{2(9,81 \text{ m/detik}^2)} \\
&= 0,038 \text{ m} \\
\text{Headloss total di underdrain} &= h_L \text{ manifold} + h_L \text{ lateral} + h_L \text{ orifice} \\
&= 0,078 \text{ m} + 0,17 \text{ m} + 0,038 \text{ m} \\
&= 0,286 \text{ m}
\end{aligned}$$

v) Perencanaan gutter

Gutter merupakan alat pelimpah pada *rapid sand filter*. Air dari inlet ditampung pada *gutter*, kemudian dilimpahkan ke dua bak filter secara bersamaan. *Gutter* juga berfungsi sebagai penerima air backwash sebelum selanjutnya dialirkan ke baik inlet kemudian ke drainase. Berikut adalah perhitungan desain *gutter*:

$$\begin{aligned}
\text{Jumlah gutter} &= 1 \text{ buah} \\
Q \text{ gutter} = Q \text{ backwash} &= 0,021 \text{ m}^3/\text{detik} \\
\text{Panjang gutter (P)} &= 3,2 \text{ m} + \text{tebal beton (0,2 m)} \\
&= 3,4 \text{ m} \\
\text{Kedalaman gutter} &= 0,10 \\
Y_u &= 0,10 \text{ m} \\
Y_c &= \frac{Y_u}{1,73} \\
&= \frac{0,1 \text{ m}}{1,73} \\
&= 0,06 \text{ m} \\
\text{lebar gutter utama} &= \frac{Q}{(Y_c^2 \times g)^{0,5}} \\
&= \frac{0,021 \text{ m}^3/\text{detik}}{(0,06^2 \times 9,81 \text{ m/s}^2)^{0,5}} \\
&= 0,12 \text{ m}
\end{aligned}$$

Diketahui persamaan:

$$Q = \frac{2}{3} \times Cd \times \sqrt{2(9,81)} \times h^{\frac{3}{2}}$$

$$\begin{aligned}
0,021 &= \frac{2}{3} \times 0,6 \times \sqrt{2(9,81)} \times h^{\frac{3}{2}} \\
h &= (0,003607)^{2/3} \\
\text{Tinggi air di atas gutter (h)} &= 0,02 \text{ m} \\
\text{tinggi ekspansi total} &= 87,0 \text{ cm} \\
&= 0,87 \text{ m} \\
\text{Letak gutter} &= \text{tebal media penyangga + tinggi ekspansi total + safety factor (20 cm)} \\
&= 0,3 \text{ m} + 0,87 \text{ m} + 0,2 \text{ m} \\
&= 1,37 \text{ m}
\end{aligned}$$

vi) Struktur influen, pipa menuju drainase, dan *pipa backwash*

Direncanakan struktur influen berbentuk bak inlet dengan dimensi $3,3 \text{ m} \times 0,3 \text{ m} \times 0,9 \text{ m}$. Lebar 0,3 m ditujukan agar bak inlet dapat mengakomodasi diameter pipa pembuangan *backwash* ke drainase yang berdiameter 140 mm.

Perhitungan pipa menuju drainase adalah sebagai berikut:

$$v_{\text{discharge}} = 1,5 \text{ m/detik}$$

$$\begin{aligned}
\text{Diameter pipa} &= \sqrt{\frac{4(Q_{\text{backwash}})}{\pi v_{\text{discharge}}}} \\
&= \sqrt{\frac{4\left(\frac{0,021 \text{ m}^3/\text{detik}}{1,5 \text{ m/detik}}\right)}{\pi}} \\
&= 0,135 \text{ m} \\
&= 135 \text{ mm}
\end{aligned}$$

$$\text{Diameter pakai} = 140 \text{ mm}$$

Karena perhitungan pipa *backwash* juga menggunakan debit yang sama, maka diameter pipa *backwash* = diameter pipa menuju drainase = 140 mm.

vii) Struktur efluen

Struktur efluen terdiri dari 2 pipa manifold PVC $\varnothing 90 \text{ mm}$ yang alirannya pada satu titik akan disatukan menjadi 1 pipa PVC $\varnothing 140 \text{ mm}$. Dititik penggabungan dua pipa manifold, gunakan aksesoris *increaser 3" x 4"*, disambung *4" x 5"*, dan *tee 5"*.

d. Rekapitulasi Desain

Desain *rapid sand filter* direkapitulasi pada **Tabel 4.36**.

Tabel 4.36 Rekapitulasi desain *rapid sand filter*

Keterangan	Nilai	Satuan
Jumlah	2	unit
Tebal media pasir silika	0,3	m

Keterangan	Nilai	Satuan
Tebal media antrasit	0,3	m
Tebal media penyangga	0,3	m
<i>Freeboard</i>	0,9	m
Lebar @ bak filter	1,6	m
Panjang @ bak filter	3,2	m
Diameter pipa inlet	140	mm
Diameter pipa manifold	90	mm
Diameter pipa lateral	40	mm
Diameter pipa <i>backwash</i>	140	mm
Diameter pipa menuju drainase	140	mm
Diameter pipa outlet	140	mm

4.4.9 Desinfeksi

Proses desinfeksi pada perencanaan ini memanfaatkan injeksi gas klorin sebagai disinfektan. Bangunan yang digunakan dalam menunjang proses desinfeksi adalah tangki kontak klorin.

a. Kriteria Desain

Dosis klorin optimal (Do) = 8–16 mg/L

Waktu kontak (tc) = 15–30 menit

Jumlah sekat (n) = 2–4 buah

Sumber: Qasim & Zhu (2018)

b. Data Perencanaan

Debit air limbah (Q) = 1.500 m³/hari

Waktu kontak (tc) = 20 menit

Kedalaman (H) = 2 m

Freeboard (fb) = 0,5 m

Lebar saluran (b) = 0,5 m

Jumlah sekat (n) = 4 buah

Dosis klorin = 10 mg/L

Kadar klorin (%) = 99%

Kapasitas tabung = 500 kg

Penyimpanan Cl = 30 hari

Tekanan *dosing* (Pd) = 5 atm

c. Perhitungan Desain

i) Tangki penyimpanan klorin

$$\text{Kebutuhan Cl} = \frac{Do \times Q}{\% \text{kadar}}$$

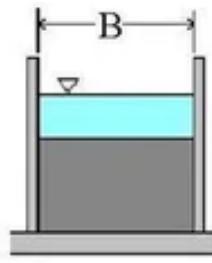
$$\begin{aligned}
&= \frac{10 \text{ g/m}^3 \times 1500 \text{ m}^3/\text{hari}}{99\%} \\
&= 15,15 \text{ kg/hari} \\
\text{Kebutuhan 1 bulan} &= 15,15 \text{ kg/hari} \times 30 \text{ hari} \\
&= 454,5 \text{ kg} \\
\text{Kebutuhan tabung} &= 1 \text{ tabung} \\
\text{Volume gas Cl} &= \frac{nRT}{P} \\
&= \frac{gCl \times 0,0821 \times (273+25) K}{17 \text{ g/mol} \times 5 \text{ atm}} \\
&= 130,8 \text{ m}^3 \\
\text{Debit dosing (Qd)} &= \frac{\text{Volume}}{30 \text{ hari}} \\
&= \frac{130,8 \text{ m}^3}{30 \text{ hari}} \\
&= 4,36 \text{ m}^3/\text{hari} \\
&= 0,05 \text{ L/s}
\end{aligned}$$

ii) Dimensi tangki kontak klorin

$$\begin{aligned}
\text{Volume tangki (Vol)} &= Q \times t_d \\
&= 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \times 20 \text{ menit} \\
&= 20,83 \text{ m}^3 \\
&\approx 21 \text{ m}^3 \\
\text{Luas permukaan (As)} &= \frac{Vol}{H} \\
&= \frac{21 \text{ m}^3}{2 \text{ m}} \\
&= 10,5 \text{ m}^2 \\
\text{Lebar tangki} &= b \times n \\
&= 0,5 \text{ m} \times 4 \\
&= 2 \text{ m} \\
\text{Panjang tangki (P)} &= \frac{As}{L} \\
&= \frac{10,5 \text{ m}^2}{2 \text{ m}} \\
&= 5,25 \text{ m}
\end{aligned}$$

iii) Struktur efluen

Direncanakan struktur efluen berupa *effluent box* dengan dimensi lebar (*B*) = 0,5 m guna menyesuaikan dengan lebar tiap kompartemen. Pada *junction box*, terdapat *rectangular weir* dengan dimensi yang dapat dilihat pada **Gambar 4.16**.



Gambar 4.16 Rectangular weir tanpa kontraksi

$$B = 0,5 \text{ m}$$

Rumus *rectangular weir* untuk mencari tinggi air (h):

$$Q = 1.84(B - 0.2h)h^{3/2}$$

$$18,4Bh^{3/2} - 10Q = 0$$

$$18,4(0,5 \text{ m}) h^{3/2} - 10(0,017 \text{ m}^3/\text{detik}) = 0$$

$$h = 0,052 \text{ m}$$

$$h = 5,2 \text{ cm di atas permukaan junction box}$$

Direncanakan tinggi *weir* = 10 cm dengan tinggi *juction box* (H) = 15 cm.

d. Rekapitulasi Desain

Desain tangki kontak klorin dirangkum pada **Tabel 4.37**.

Tabel 4.37 Rekapitulasi desain tangki kontak klorin

Keterangan	Nilai	Satuan
Jumlah	1	unit
Tinggi efektif	2	m
<i>Freeboard</i>	0,9	m
Lebar celah	0,5	m
Panjang total bak	5,25	m
Lebar total bak	1,6	m
Diameter pipa inlet	140	mm

4.4.10 Unit Pengolahan Lumpur

Di dalam perencanaan ini, lumpur ditampung menggunakan *sludge holding tank*, unit yang berfungsi untuk menyimpan dan memekatkan lumpur sebelum kemudian dipompa dan dikeringkan menggunakan *filter press*. *Filter press* merupakan unit pengolahan lumpur yang sering dijumpai pada banyak industri. Lumpur yang diolah di *filter press* pada perencanaan ini adalah lumpur hasil proses fisika-kimia, yakni lumpur PAC, polimer, dan padatan pada air limbah yang terflotasi pada DAF dalam bentuk flok, juga lumpur aktif yang terendapkan pada zona lumpur *clarifier*. Kedua jenis lumpur ini akan diolah menggunakan *filter press* dengan hasil produksi berupa *cake* yang memiliki konsentrasi *solid* 40%. *Cake* ini selanjutnya dapat dimanfaatkan sebagai kapur tanah TPA, *paving block*, dan lainnya. Akan tetapi, untuk menentukan peruntukannya secara tepat, perlu dilakukan penelitian lebih lanjut akan hal ini.

a. Kriteria Desain *Filter Press*

Siklus operasi = 3–5 jam

%solids cake = 40–45%

Tekanan (P) = mencapai 170 kPa (17 atm - 250 psi)

b. Data Perencanaan

Massa solids DAF (Ms DAF) = 3.822 kgTSS/hari

Massa PAC per shift = 6,95 kg/shift

Massa PAC per hari (Ms PAC) = $6,95 \text{ kg/shift} \times 3 \text{ shift}$
= 20,85 kgPAC/hari

Massa polimer per shift = 6,95 kg/shift

Massa polimer per hari (Ms Polimer) = $20,6 \text{ kg/shift} \times 3 \text{ shift}$
= 61,8 kgPAC/hari

Massa solids clarifier (Ms clarifier) = 914,33 kgTSS/hari

%solid campuran = 4% (Metcalf & Eddy, 2014)

Sg sludge campuran (Sg_{sl}) = 1,03

Unit filter press = 2 buah

%solid cake = 40%

Sg cake = 1,16 (Andreoli *et al.*, 2007)

ρ air = 996,3 kg/m³

Siklus press = 4 siklus/hari

c. Perhitungan Desain

i) Sludge holding tank

Lumpur dialirkan dari zona *scum box* DAF dan *clarifier* ke SHT secara gravitasi. Adapun perhitungan jumlah massa solid yang dihasilkan:

Massa solid total (Mst) = Ms DAF + Ms PAC + Ms polimer + Ms clarifier
= 3.822 kgTSS/hari + 20,85 kgPAC/hari + 61,8 kg polimer/hari + 900,36 kgTSS/hari
= 4.818,98 kg/hari

(1) Dimensi bak

Waktu penyimpanan = 12 jam

Volume lumpur =
$$\frac{Mst \times \frac{12}{24}}{Sg_{sl} \times \rho_{air} \times \%solid}$$

=
$$\frac{4818,98 \text{ kg/hari} \times \frac{12}{24}}{1,03 \times 996,3 \text{ kg/m}^3 \times 4\%}$$

	=	58,7 m ³
Kedalaman efektif (H)	=	5,5 m
Luas bak (As)	=	$\frac{Vol\ lumpur}{H}$
	=	$\frac{58,7\ m^3}{5,5\ m}$
	=	10,67 m ²
Rasio P:L bak	=	2:1
Lebar (L)	=	$\sqrt{\frac{As}{2}}$
	=	$\sqrt{\frac{10,67\ m^2}{2}}$
	=	2,3 m
	\approx	2 m
Panjang (P)	=	2 m × 2
	=	4 m
Freeboard (fb)	=	0,5 m

(2) Pemompaan lumpur ke *filter press*

Q	=	63,6 m ³ /jam
	=	0,018 m ³ /detik
Head statis	=	7,5 m
C _{PVC}	=	100
L	=	26 m
Diameter dalam (ID) pipa	=	129,2 mm
v	=	1,32 m/detik
Hf <i>discharge</i>	=	$\left(\frac{Q}{0,2785 \times C \times D^{2,63}}\right)^{1,85} \times L$
	=	$\left(\frac{0,018\ m^3/detik}{0,2785 \times 100 \times (0,1292)^{2,63}}\right)^{1,85} \times 26\ m$
	=	0,64 m
Hm bend 90° (k = 0,8; n = 4 buah)	=	$k \frac{v^2}{2g} n$
	=	$0,8 \times \frac{(1,32\ m/s)^2}{2(9,81)} \times 4$
	=	0,28 m
Hm tee (k = 1,8; n = 2 buah)	=	$k \frac{v^2}{2g} n$

$$\begin{aligned}
&= 1,8 \times \frac{(1,32 \text{ m/s})^2}{2(9,81)} \times 2 \\
&= 0,32 \text{ m} \\
\text{Hm valve (k = 0,2; n = 1 buah)} &= k \frac{v^2}{2g} n \\
&= 0,2 \times \frac{(1,32 \text{ m/s})^2}{2(9,81)} \times 1 \\
&= 0,02 \text{ m} \\
\text{Head kecepatan (Hv)} &= \frac{v_{cek}^2}{2g} \\
&= \frac{(1,32 \text{ m/s})^2}{2(9,81)} \\
&= 0,09 \text{ m} \\
\text{Head total} &= \text{Head statis} + \text{Hf discharge} + \text{Hm} + \text{Hv} \\
&= 7,5 \text{ m} + 0,64 \text{ m} + 0,28 + 0,32 \text{ m} + 0,02 \\
&\quad \text{m} + 0,09 \text{ m} \\
&= 8,85 \text{ m}
\end{aligned}$$

Digunakan pompa *submersible* dengan spesifikasi sebagai berikut:

$$\begin{aligned}
\text{Jumlah} &= 1 \text{ unit} \\
\text{Tipe} &= \text{Ebara Submersibles 80DLA53,7} \\
\text{Output motor} &= 3,7 \text{ kW}
\end{aligned}$$

ii) Filter press

$$\begin{aligned}
\text{Mst/unit} &= \frac{4818,98 \text{ kg/hari}}{2} \\
&= 2409,49 \text{ kg/hari} \\
\text{Volume cake (Vcake)} &= \frac{Mst}{\% \text{solid cake} \times Sg \text{ cake} \times \rho \text{ air}} \\
&= \frac{2409,49 \text{ kg/hari}}{40\% \times 1,16 \times 996,3 \text{ kg/m}^3} \\
&= 5,212 \text{ m}^3/\text{hari} \\
&= 5.212 \text{ L/hari} \\
\text{Volume cake/siklus} &= \frac{V_{cake}}{4} \\
&= \frac{5.212 \text{ L/hari}}{4} \\
&= 1.303 \text{ L/siklus}
\end{aligned}$$

Digunakan *filter press* Draco FPA AL 120/50 dengan spesifikasi kapasitas *cake* 1.567 m³/siklus dengan *output power* 4 kW.

d. Rekapitulasi Desain

Rekapitulasi desain unit pengolahan lumpur dapat dilihat pada **Tabel 4.38**.

Tabel 4.38 Rekapitulasi desain unit pengolahan lumpur

Keterangan	Nilai	Satuan
<i>Sludge holding tank</i>		
Jumlah	1	unit
Tinggi efektif	5,5	m
<i>Freeboard</i>	0,5	m
Lebar	2	m
Panjang	4	m
Diameter inlet (3 unit)	40	mm
Diameter outlet	140	mm
<i>Filter press</i>		
Jumlah	2	unit
Tipe	Draco FPA AL 120/50	

4.4.11 Tangki Air

Tangki air berfungsi untuk menyimpan air dari tangki kontak klorin sebelum pengaliran ke sistem *flushing toilet* dan peruntukan kegiatan MCK lainnya. Debit untuk penggunaan selain MCK dan *flushing toilet* akan dihitung dan kemudian kembali kepada PT. XYZ terkait pemanfaatannya, seperti yang dijelaskan pada subbab **4.4.11**. Berikut adalah perhitungan perencanaan tangki air:

a. Data Perencanaan

$$\text{Jumlah karyawan PT. XYZ} = 530 \text{ orang}$$

$$\text{Kebutuhan air untuk MCK} = 12 \text{ L/orang.hari (standar PU)}$$

$$\text{Elevasi muka air di atas tanah} = +4,2 \text{ m}$$

b. Perhitungan Desain

i) Kapasitas tangki

$$\begin{aligned} \text{Kebutuhan air} &= 530 \text{ orang} \times 12 \text{ L/orang.hari} \\ &= 6.360 \text{ L/hari} \end{aligned}$$

Digunakan tangki Penguin seri TB 220 (kapasitas 2.250 liter) sebanyak 3 buah dengan elevasi 3 m.

ii) Pompa

$$\begin{aligned} \text{Debit dipompa ke tangki (Qp)} &= 2.250 \text{ liter} \times 3 \text{ buah} \\ &= 6.750 \text{ liter/hari} \\ &= 6,75 \text{ m}^3/\text{hari} \\ &= 4,7 \text{ liter/menit} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{Debit untuk keperluan lain} &= 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} - 6,75 \text{ m}^3/\text{hari} \\ &= 1493,25 \text{ m}^3/\text{hari} \end{aligned}$$

Digunakan water pump Hitachi seri DT-PS300GX dengan spesifikasi:

Kapasitas	= 9 liter/menit
<i>Head total</i>	= 30 m (mencukupi, jauh di atas Hstatis = 4,2 m)
<i>Output motor</i>	= 0,3 kW
Diameter pipa <i>suction</i>	= 35 mm (1 1/4")
Diameter pipa <i>discharge</i>	= 25 mm (1")

4.5 Profil Hidrolis

Profil hidrolis membantu perencana dalam menentukan elevasi muka air masing-masing unit, sehingga dapat menentukan peletakan unit pada elevasi tanah. *Headloss* yang terjadi pada suatu unit akan mengakibatkan turunnya elevasi muka air pada unit setelahnya. Pada **Tabel 4.39** tercantum profil hidrolis IPAL fase 2 PT. XYZ.

Tabel 4.39 Profil Hidrolis

Keterangan	Headloss (m)	Elevasi muka air (m)
Saluran air limbah menuju IPAL		+138,00
Bar screen		
<i>Headloss clogging 90%</i>	0,0001	+138,00
<i>Free fall</i>	0,79	+137,21
Sumur pengumpul		+137,21
<i>Hf discharge</i>	0,31	
<i>Hm aksesoris (tee, valve, bend)</i>	0,62	
<i>Hv</i>	0,09	
Surplus head pompa	(+) 9,41	
Grease trap		
<i>Kompartemen 1</i>		+145,57
<i>Hf konektor</i>	0,0045	
<i>hm aksesoris (bend)</i>	0,0710	
Kompartemen 2		+145,50
<i>Free fall</i>	2,62	
Bak ekualisasi		+142,88
<i>Hf discharge</i>	0,31	
<i>Hm aksesoris (tee, valve, bend)</i>	0,62	
<i>Hv</i>	0,09	
<i>Pressure drop static mixer (Hsm)</i>	12,31	
Surplus head pompa	(+) 15,92	
Dissolved air flotation		+145,48
<i>Headloss outlet</i>	1,07	
Moving bed bioreactor		
<i>Zona 1</i>		+144,41
<i>Headloss weir kompartemen 1</i>	0,1	
<i>Kompartemen 2</i>		+144,31
<i>Headloss weir zona 2</i>	0,1	
<i>Kompartemen 3</i>		+144,21
<i>Free fall di atas effluent box</i>	0,2	

Keterangan	Headloss (m)	Elevasi muka air (m)
Efluen box		+144,01
Hf outlet	0,45	
Hm outlet (valve, bend, velocity)	0,32	
Clarifier		+143,17
Headloss weir	0,27	+142,90
Free fall di atas effluent box	0,20	+142,70
Hf outlet	0,32	
Hm outlet (valve, bend, velocity, tee)	0,48	
Rapid sand filter		
Inlet		+141,90
Headloss filtrasi	0,34	
Headloss underdrain	0,286	
Hf outlet	0,21	
Hm outlet (valve, bend, velocity)	0,25	
Tangki kontak klorin		+140,82
Hm celah 1	0,0008	+140,82
Hm celah 2	0,0008	+140,81
Hm celah 3	0,0008	+140,81
Headloss weir	0,052	
Effluent box		+140,76
Surplus head pompa	(+) 3,13	
Tangki air		+144,2

4.6 Neraca Massa

Neraca massa (*mass balance*) memberikan gambaran bagaimana setiap unit pengolahan menyisihkan konstituen air limbah. Prinsip utama neraca massa adalah hukum kekekalan massa, di mana massa tidak diciptakan dan tidak dapat dimusnahkan, sehingga massa yang masuk ke dalam sistem harus sama dengan massa yang keluar dari dan bertahan di dalam sistem. Adapun analisis neraca massa IPAL fase 2 PT. XYZ sebagai berikut:

Influen

$$\begin{aligned}
 [\text{COD}] &= 6.917 \text{ mg/L} \\
 \text{mCOD} &= 6.917 \text{ mg/L} \times 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \\
 &= 10,38 \text{ kg/hari} \\
 [\text{BOD}] &= 2.028 \text{ mg/L} \\
 \text{mBOD} &= 2.028 \text{ mg/L} \times 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \\
 &= 3,04 \text{ kg/hari} \\
 [\text{TSS}] &= 2.600 \text{ mg/L} \\
 \text{mTSS} &= 2.600 \text{ mg/L} \times 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \\
 &= 3,9 \text{ kg/hari} \\
 [\text{NH}_3\text{-N}] &= 43,15 \text{ mg/L} \\
 \text{mNH}_3\text{-N} &= 43,15 \text{ mg/L} \times 1.500 \text{ m}^3/\text{hari}
 \end{aligned}$$

$$= 0,065 \text{ kg/hari}$$

$$[\text{M&L}] = 1,4 \text{ mg/L}$$

$$\begin{aligned} \text{mM&L} &= 1,4 \text{ mg/L} \times 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \\ &= 0,0021 \text{ kg/hari} \end{aligned}$$

Sumur pengumpul & bar screen

Tidak terjadi proses penyisihan, sehingga:

$$[\text{COD}]_{\text{out}} = 6.917 \text{ mg/L}$$

$$\text{mCOD}_{\text{out}} = 10,38 \text{ kg/hari}$$

$$[\text{BOD}]_{\text{out}} = 2.028 \text{ mg/L}$$

$$\text{mBOD}_{\text{out}} = 3,04 \text{ kg/hari}$$

$$[\text{TSS}]_{\text{out}} = 2.600 \text{ mg/L}$$

$$\text{mTSS}_{\text{out}} = 3,9 \text{ kg/hari}$$

$$[\text{NH}_3\text{-N}]_{\text{out}} = 43,15 \text{ mg/L}$$

$$\text{mNH}_3\text{-N}_{\text{out}} = 0,065 \text{ kg/hari}$$

$$[\text{M&L}]_{\text{out}} = 1,4 \text{ mg/L}$$

$$\text{mM&L}_{\text{out}} = 0,0021 \text{ kg/hari}$$

Grease trap

Hanya terjadi penyisihan minyak & lemak, sehingga:

$$[\text{M&L}]_{\text{in}} = 1,4 \text{ mg/L}$$

$$\% \text{ Removal} = 99\%$$

$$\begin{aligned} [\text{M&L}]_{\text{out}} &= 1,4 \text{ mg/L} \times (1-0,99) \\ &= 0,014 \text{ mg/L} \end{aligned}$$

$$\text{mM&L}_{\text{out}} = 0,00002 \text{ kg/hari}$$

$$\text{mM&L}_{\text{rem}} = 0,00208 \text{ kg/hari}$$

$$[\text{COD}]_{\text{out}} = 6.917 \text{ mg/L}$$

$$\text{mCOD}_{\text{out}} = 10,38 \text{ kg/hari}$$

[BOD]out = 2.028 mg/L

mBODout = 3,04 kg/hari

[TSS]out = 2.600 mg/L

mTSSout = 3,9 kg/hari

[NH₃-N]out = 43,15 mg/L

mNH₃-Nout = 0,065 kg/hari

Bak ekualisasi

Tidak terjadi penyisihan, sehingga:

[COD]out = 6.917 mg/L

mCODout = 10,38 kg/hari

[BOD]out = 2.028 mg/L

mBODout = 3,04 kg/hari

[TSS]out = 2.600 mg/L

mTSSout = 3,9 kg/hari

[NH₃-N]out = 43,15 mg/L

mNH₃-Nout = 0,065 kg/hari

[M&L]out = 0,014 mg/L

mM&Lout = 0,00002 kg/hari

Dissolved air flotation dengan chemical aid

[BOD]in = 2.028 mg/L

%Removal = 55%

[BOD]out = 2.600 mg/L x (1-0,55)

= 912,6 mg/L

$$\begin{aligned} mBOD_{out} &= 912,6 \text{ mg/L} \times 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \\ &= 1,37 \text{ kg/hari} \\ mBOD_{rem} &= 1,67 \text{ kg/hari} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} [COD]_{in} &= 6.917 \text{ mg/L} \\ \% Removal &= 65,5\% \\ [COD]_{out} &= 6.917 \text{ mg/L} \times (1-0,655) \\ &= 2386,4 \text{ mg/L} \\ mCOD_{out} &= 2386,4 \text{ mg/L} \times 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \\ &= 3,8 \text{ kg/hari} \\ mCOD_{rem} &= 6,8 \text{ kg/hari} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} [TSS]_{in} &= 2.600 \text{ mg/L} \\ \% Removal &= 98\% \\ [TSS]_{out} &= 2.600 \text{ mg/L} \times (1-0,98) \\ &= 52 \text{ mg/L} \\ mTSS_{out} &= 52 \text{ mg/L} \times 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \\ &= 0,078 \text{ kg/hari} \\ mTSS_{rem} &= 3,82 \text{ kg/hari} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} [NH_3-N]_{in} &= 43,15 \text{ mg/L} \\ \% Removal &= 20\% \\ [NH_3-N]_{out} &= 43,15 \text{ mg/L} \times (1-0,2) \\ &= 34,52 \text{ mg/L} \\ mNH_3-N_{out} &= 34,52 \text{ mg/L} \times 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \\ &= 0,052 \text{ kg/hari} \\ mNH_3-N_{rem} &= 0,013 \text{ kg/hari} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} [M&L]_{in} &= 0,014 \text{ mg/L} \\ \% Removal &= 85\% \\ [M&L]_{out} &= 0,014 \text{ mg/L} \times (1-0,85) \\ &= 1,8 \times 10^5 \text{ kg/hari} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{mM\&Lout} &= \text{mg/L} \times 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \\ &= 3 \times 10^6 \text{ kg/hari} \end{aligned}$$

$\text{mM\&Lrem} =$

Moving bed biofilm reactor - clarifier

$$[\text{BOD}]_{\text{in}} = 912,6 \text{ mg/L}$$

$$\% \text{Removal}_1 = 75\%$$

$$\% \text{Removal}_2 = 90\%$$

$$\% \text{Removal}_{\text{tot}} = 97,5\%$$

$$\begin{aligned} [\text{BOD}]_{\text{out}} &= 912,6 \times (1-0,975) \\ &= 22,8 \text{ mg/L} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{mBODout} &= 22,8 \text{ mg/L} \times 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \\ &= 0,03 \text{ kg/hari} \end{aligned}$$

$$\text{mBODrem} = 1,33 \text{ kg/hari}$$

$$[\text{COD}]_{\text{in}} = 2.386,4 \text{ mg/L}$$

$$\% \text{Removal}_1 = 75\%$$

$$\% \text{Removal}_2 = 90\%$$

$$\% \text{Removal}_{\text{tot}} = 97,5\%$$

$$\begin{aligned} [\text{COD}]_{\text{out}} &= 2.386,4 \text{ mg/L} \times (1-0,975) \\ &= 59,7 \text{ mg/L} \end{math>$$

$$\begin{aligned} \text{mCODout} &= 59,7 \text{ mg/L} \times 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \\ &= 0,09 \text{ kg/hari} \end{aligned}$$

$$\text{mCODrem} = 3,5 \text{ kg/hari}$$

$$[\text{TSS}]_{\text{in}} = 52 \text{ mg/L}$$

$$\% \text{Removal}_1 = 85\%$$

$$\% \text{Removal}_2 = 85\%$$

$$\% \text{Removal}_{\text{tot}} = 97,75\%$$

$$\begin{aligned} [\text{TSS}]_{\text{out}} &= 52 \text{ mg/L} \times (1-0,9775) \\ &= 1,17 \text{ mg/L} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{mTSSout} &= 1,17 \text{ mg/L} \times 1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \\ &= 0,002 \text{ kg/hari} \end{aligned}$$

mTSSrem = 0,076 kg/hari

[NH₃-N]in = 34,5 mg/L

%Removal = 95%

[NH₃-N]out = 34,5 mg/L x (1-0,95)

= 1,73 mg/L

mNH₃-Nout = 1,73 mg/L × 1.500 m³/hari

= 0,003 kg/hari

mNH₃-Nrem = 0,05 kg/hari

[M&L]in = 0,0021 mg/L

%Removal = 0%

[M&L]out = 0,014 mg/L x (1-0)

mM&Lout = 0,0021 mg/L × 1.500 m³/hari

= 3 × 10⁶ kg/hari

Rapid sand filter

[BOD]in = 22,8 mg/L

%Removal = 50%

[BOD]out = 22,8 mg/L x (1-0,5)

= 11,4 mg/L

mBODout = 11,4 mg/L × 1.500 m³/hari

= 0,017 kg/hari

mBODrem = 0,017 kg/hari

[COD]in = 59,7 mg/L

%Removal = 40%

[COD]out = 59,7 mg/L x (1-0,4)

= 35,8 mg/L

mCODout = 35,8 mg/L × 1.500 m³/hari

= 0,054 kg/hari

mCODrem = 0,036 kg/hari

$[TSS]_{in} = 1,17 \text{ mg/L}$
 $\% Removal = 70\%$
 $[TSS]_{out} = 1,17 \text{ mg/L} \times (1-0,7)$
 $= 0,4 \text{ mg/L}$
 $mTSS_{out} = 0,4 \text{ mg/L} \times 1.500 \text{ m}^3/\text{hari}$
 $= 0,00053 \text{ kg/hari}$
 $mTSS \text{ rem} = 0,0012 \text{ kg/hari}$

$[NH_3-N]_{in} = 0,5 \text{ mg/L}$
 $\% Removal = 60\%$
 $[NH_3-N]_{out} = 0,5 \text{ mg/L} \times (1-0,6)$
 $= 0,2 \text{ mg/L}$
 $mNH_3-N_{out} = 0,2 \text{ mg/L} \times 1.500 \text{ m}^3/\text{hari}$
 $= 0,0003 \text{ kg/hari}$
 $mNH_3-N_{rem} = 0,00045 \text{ kg/hari}$

$[M&L]_{in} = 0,0021 \text{ mg/L}$
 $\% Removal = 0\%$
 $[M&L]_{out} = 0,014 \text{ mg/L} \times (1-0)$
 $mM&L_{out} = 0,0021 \text{ mg/L} \times 1.500 \text{ m}^3/\text{hari}$
 $= 3 \times 10^6 \text{ kg/hari}$

Desinfeksi

Hanya terjadi pemusnahan coliform, sehingga:

$[COD]_{out} = 35,8 \text{ mg/L}$
 $mCOD_{out} = 0,054 \text{ kg/hari}$

$[BOD]_{out} = 11,4 \text{ mg/L}$
 $mBOD_{out} = 0,017 \text{ kg/hari}$

$[TSS]_{out} = 0,4 \text{ mg/L}$
 $mTSS_{out} = 0,00053 \text{ kg/hari}$

$[NH_3-N]_{out} = 0,2 \text{ mg/L}$

$mNH_3-N_{out} = 0,0003 \text{ kg/hari}$

$[M\&L]_{out} = 0,0021 \text{ mg/L}$

$mM\&L_{out} = 3 \times 10^6 \text{ kg/hari}$

Diagram kesetimbangan massa dapat dilihat di **Lampiran 10**.

4.7 Standar operasional prosedur (SOP) IPAL

Standar operasional prosedur (SOP) IPAL merupakan petunjuk yang berisi seperangkat alur/cara unit pengolahan beserta alat-alatnya agar proses pengolahan pada IPAL berjalan dengan baik, serta mencegah dan mengatasi berbagai permasalahan yang dapat terjadi di lingkungan IPAL. Adapun SOP IPAL Fase 2 PT. XYZ dijabarkan sebagai berikut:

a. Perpipaan

- Melakukan pemeriksaan terhadap sambungan pipa. Sambungan harus kuat agar tidak terjadi kebocoran air limbah. Pastikan pula tidak terdapat keretakan pada pipa, yang juga merupakan sebab kebocoran. Apabila terjadi kebocoran pada sambungan pipa, segera lakukan pergantian sambungan pipa. Akan tetapi apabila sumber kebocoran adalah pipa utama, maka sumber bocor harus diidentifikasi, pipa yang mengalami kebocoran harus dipotong dan diganti dengan pipa baru.
- Pengecekan katup secara berkala untuk mencegah maupun mengatasi sumbatan, pemasangan yang kendur, malfungsi akibat masa pemakaian yang sudah lama, dan karat. Apabila terjadi masalah-masalah tersebut, maka katup harus diganti.

b. *Bar screen*

- *Bar screen* harus diperiksa dan dibersihkan secara berkala. Sampah yang menyangkut di celah *screen* diangkat menggunakan garpu sampah ke tempat penyimpanan sampah sementara pada bagian atas sumur pengumpul.
- Batang *screen* yang berkarat maupun yang tidak berfungsi secara optimal harus secepat mungkin diganti.
- Selalu pastikan tidak ada sampah yang lolos dari *screen*. Hal ini dapat merusak unit-unit pengolahan yang lain.
- Sampah yang sudah tertampung di tempat sampah sementara secara rutin dibuang ke tempat pembuangan komunal yang disediakan oleh pabrik.

c. Sumur pengumpul

- Inspeksi sumur pengumpul dilakukan melalui *manhole*. Pastikan tidak terjadi endapan padatan pada dasar sumur. Apabila terdapat endapan padatan, segera bersihkan.
- Mengambil sampel air limbah untuk mengukur parameter BOD, COD, TSS, amonia, nitrat, pH, dan kekeruhan pada inlet setiap hari untuk keperluan monitoring harian, dan setiap 3-6 bulan sekali untuk keperluan audit.
- Pompa *submersible*:

- 2 unit pompa bekerja secara otomatis, di mana satu berstatus aktif dan lainnya *idle/standby*.
- Menghidupkan kemudian matikan pompa untuk memeriksa potensi penyumbatan pada pipa. Segera bersihkan apabila terjadi penyumbatan.
- Pompa *submersible* dilengkapi dengan pelampung air sebagai radar. Pompa akan bekerja apabila pelampung air berada di ketinggian muka air yang mencukupi dan akan berhenti secara otomatis di saat ketinggian muka air mencapai batas minimum.

d. *Grease trap*

- *Grease trap* bekerja dengan baik ditandai dengan adanya minyak dan lemak yang mengapung pada permukaan. Apabila tidak ditemukan minyak dan lemak yang mengapung, maka sumber permasalahannya adalah sistem perpipaan yang tidak optimal dan/atau kesalahan perencanaan dimensi *grease trap*. Kesalahan pada sistem perpipaan diakibatkan oleh pipa inlet dan outlet pada tiap kompartemen yang terlalu berdekatan, sehingga terjadi aliran pendek. Sedangkan yang dimaksud kesalahan perencanaan dimensi adalah kecepatan aliran air horizontal yang terlalu cepat, sehingga minyak tidak sempat mengapung dan padatan tidak sempat mengendap.
- Minyak, lemak, dan endapan padatan secara berkala harus dibersihkan. Periode pembersihan adalah setiap *shiftnya*.
- Mengisi *grease trap* dengan air bersih pada pengoperasian pertama kali, yang bertujuan agar minyak dan lemak dapat mengapung saat air limbah memasuki *grease trap*. Jika tidak dilakukan, dikhawatirkan akan terdapat minyak dan lemak yang lolos ke unit setelahnya.

e. Bak ekualisasi

- Bak ekualisasi didesain agar proses pengendapan padatan tidak terjadi. Namun apabila ditemukan endapan padatan di dasar tangki, maka perlu dilakukan pembersihan secara berkala.
- Pompa *submersible*:
 - 2 unit pompa bekerja secara manual, di mana satu berstatus aktif dan lainnya *idle/standby*.
 - Menghidupkan kemudian matikan pompa untuk memeriksa potensi penyumbatan pada pipa. Segera bersihkan apabila terjadi penyumbatan.
 - Pengecekan getaran, panas, suara, dan baut pada pompa.
- Disc diffuser:
 - Proses *mixing* oleh udara harus berjalan setiap waktu.
 - Memastikan aliran udara dan proses *mixing* berlangsung secara seragam di seluruh area tangki. Apabila terdapat daerah pada tangki yang tidak tersuplai udara, maka konfigurasi pipa lateral udara harus diubah.
 - Melakukan pengecekan kondisi *disc diffuser* secara berkala. Apabila ditemukan beberapa diffuser yang rusak, maka secepatnya dilakukan perbaikan ataupun penggantian alat dengan yang baru.
- Blower:
 - Memastikan blower bekerja secara konstan agar dapat menyuplai udara pada setiap waktu.
 - Memastikan tekanan pada *pressure gauge* normal, yakni maksimum berada pada angka 0,55 kPa.

- Melakukan pengecekan dan pemeliharaan *counterpart* blower seperti mur, baut, sambungan listrik, *impeller*, secara berkala. Panas, getaran, dan suara blower juga perlu diperiksa secara rutin.
- Melakukan pengantian oli secara berkala.

f. Proses fisika-kimia

- Melakukan ceklis ketersediaan stok bahan kimia pada gudang secara rutin. Pencatatan penggunaan bahan kimia dilakukan pada setiap *shift*.
- Lakukan pengecekan ketersediaan larutan pada awal dan akhir *shift*, pastikan bak pelarut dan pencampur selalu terisi oleh larutan kimia. Pastikan tidak terjadi ceciran bahan kimia di sekitar bak pencampur dan bak pelarut.
- Perlu diingat bahwa selama bekerja dengan bahan kimia, gunakan APD lengkap yang sesuai dengan SOP K3.
- Memastikan pH pada outlet *static mixer* pada rentang 6–9. Hal ini bertujuan untuk menjaga pH pada kisaran baku mutu, serta menjadi syarat agar proses koagulasi berjalan dengan baik.
- Pembentukan agregat-flok-gelembung harus terjadi. Jika tidak, kemungkinan besar hal ini disebabkan oleh dosis koagulan dan *coagulant aid* yang kurang tepat dan/atau pH yang terlalu tinggi atau rendah. Untuk mengatasi hal tersebut, perlu dilakukan *jar test* untuk menentukan dosis soda kaustik, koagulan, dan *coagulant aid* yang optimal.
- Pompa dan pipa *dosing*:
 - Melakukan pengecekan debit *dosing* secara berkala.
 - Melakukan pemeriksaan kondisi mur, baut, *connector grounding*, getaran, dan suara pada motor.
 - Tegangan, amper, dan diafragma pompa juga perlu dicek rutin.
 - Memastikan pipa *dosing* berfungsi dengan baik dan tidak terdapat kebocoran. Apabila terjadi, penggantian alat perlu segera dilakukan.
- *Mixer*:
 - *Mixer* harus konstan bekerja agar proses pengadukan dapat berjalan pada setiap saat.
 - Melakukan pengecekan panas, getaran dan suara pada motor dan *shaft*.
 - *Counterpart mixer* seperti mur, baut, *coupling*, dan *connector grounding* juga dicek secara berkala.
 - Melakukan pengantian *oli* secara berkala.

g. *Dissolved air flotation*

- Proses pada DAF dinilai berjalan dengan baik apabila didapatkan flok-flok mengapung pada permukaan tangki flotasi. Meskipun flotasi merupakan mekanisme utama pada DAF, pengendapan padatan tetap dapat terjadi. Sehingga, *blowdown* (pembuangan air limbah lewat keran) lumpur yang mengendap perlu dilakukan secara berkala.
- *Air saturator*:
 - Air saturator berfungsi untuk molarutkan udara yang terkompresi ke dalam air limbah. Kinerja alat ini perlu dicek secara berkala agar proses flotasi dapat berjalan dengan maksimal.
 - Melakukan pengecekan panas, getaran dan suara pada motor pompa saturator.
 - *Counterpart* pompa seperti mur, baut, *coupling*, dan *connector grounding* juga dicek secara berkala.

- Melakukan penggantian oli secara berkala.
- *Skimmer*
 - *Skimmer* dioperasikan apabila sudah cukup banyak flok yang mengapung di permukaan tangki flotasi.
 - Memastikan *skimmer* dapat menyisihkan semua flok yang mengapung pada permukaan tangki flotasi dan terbuang ke *scum box*. *Skimmer* yang bengkok ataupun terlalu pendek menyebabkan penyisihan flok tidak berjalan secara optimal, sehingga *skimmer* perlu diperbaiki atau bahkan diganti.
 - Melakukan pengecekan panas, getaran dan suara pada motor dan *gearbox*.
 - *Counterpart skimmer* seperti mur, baut, dan rantai juga dicek secara berkala.
 - Melakukan penggantian *oli* secara berkala.
- Tangki tekan
 - Mengecek tekanan secara rutin.
 - Melakukan pengukuran A/S air limbah yang masuk ke tangki Pelepas.
 - Melakukan *blowdown* secara berkala.
 - Memastikan *safety valve* bekerja dengan baik dan melakukan penggantian apabila rusak.
- Tangki flotasi
 - Membersihkan dinding luar dan dalam tangki secara berkala.
 - Melakukan pengecatan ulang secara berkala untuk menghindari karat.
 - Melakukan *blowdown* secara berkala.

h. *Moving bed biofilm reactor*

- Biomassa pada MBBR melekat dan tumbuh pada media *carrier* dengan warna normal coklat sedang hingga coklat muda. Pergerakan media dan proses aerasi akan menyebabkan biomassa lepas dari media (*sloughing*) kemudian tersuspensi pada tangki. Konsentrasi MLSS 100-300 mg/L menandakan proses aerasi pada MBBR berjalan dengan optimum (EHS, 2014). Adapun prosedur pengukuran MLSS adalah sebagai berikut:
 - Air limbah dari zona 2 dan 3 diambil menggunakan botol sampel, dengan masing-masing 1 (satu) botol sampel untuk zona 2 dan 3.
 - *Glass-fiber filter disk* disiapkan, kemudian ditimbang dan dicatat sebagai M1 dalam gram.
 - Filter diletakkan pada alat penghisap, kemudian hidupkan.
 - Sampel dikocok agar homogen, kemudian 20 mL sampel dituangkan ke dalam silinder.
 - Sampel di dalam silinder dituangkan secara perlahan ke atas filter.
 - Filter kemudian dimasukkan ke dalam alat pengering dengan suhu 105°C selama 1 jam.
 - Ukur berat sampel setelah pengeringan, dicatat sebagai M2 dalam gram.
 - Pengukuran MLSS (mg/L) =
$$\frac{(M2 - M1) \times 1.000 \text{ mg}}{20 \text{ mL} \times \frac{1}{1.000 \text{ L}}}$$
- Selain mengukur MLSS, diukur pula pH dan kekeruhan pada bak dan outlet.
- *Submersible mixer*:
 - Melakukan inspeksi alat pengangkat yang berupa rantai dan katrol, pastikan bekerja dengan baik dan bebas dari korosi.

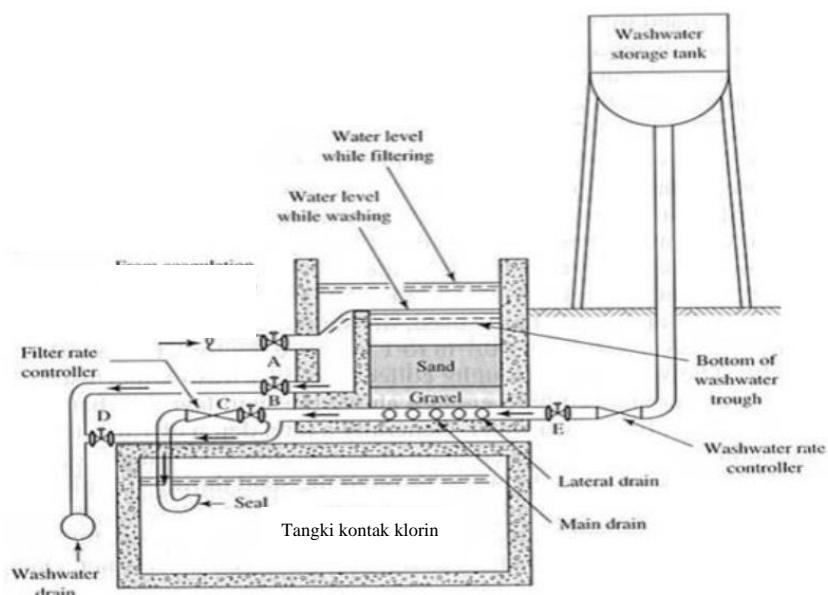
- Melakukan inspeksi dan pembersihan daya dan kabel sirkuit.
 - Memeriksa konsumsi daya, di mana konsumsi yang terbilang normal adalah konstan dengan sesekali berfluktuasi.
 - Memeriksa *propeller* dan *SD ring* pada mixer dan pastikan tidak terjadi kerusakan.
 - Melakukan pengecekan panas, getaran dan suara pada motor.
 - *Counterpart submersible mixer* seperti mur, baut, dan resistansi isolasi juga diperiksa secara berkala.
 - Media Kaldnes K1:
 - Media harus mencakup 60% dari total volume zona 2 dan 3, bergerak secara bebas ke seluruh ruangan dalam tangki agar memaksimalkan kontak dengan bakteri pada air limbah.
 - Memastikan proses pembentukan biofilm terjadi, yang ditunjukkan oleh adanya lendir pada media.
 - Memastikan media tidak berpindah dari satu zona ke zona lain.
 - *Mesh filter* yang terletak pada *rectangular weir* dan pompa *submersible* perlu dibersihkan secara berkala ataupun diganti jika terjadi kerusakan.
 - Pompa resirkulasi nitrat:
 - 2 unit pompa bekerja secara otomatis, di mana satu berstatus aktif dan lainnya *idle/standby*.
 - Menghidupkan kemudian matikan pompa untuk memeriksa potensi penyumbatan pada pipa. Segera bersihkan apabila terjadi penyumbatan.
 - Pompa *submersible* dilengkapi dengan pelampung air sebagai radar. Pompa akan bekerja apabila pelampung air berada di ketinggian muka air yang mencukupi dan akan berhenti secara otomatis di saat ketinggian muka air mencapai batas minimum.
 - *Disc diffuser*:
 - Proses aerasi harus berjalan setiap waktu dengan level DO berkisar antara 0,5 – 4 ppm.
 - Memastikan aliran udara dan proses *mixing* berlangsung secara seragam di seluruh area tangki. Apabila terdapat daerah pada tangki yang tidak tersuplai udara, maka konfigurasi pipa lateral udara harus diubah.
 - Melakukan pengecekan kondisi *disc diffuser* secara berkala. Apabila ditemukan beberapa diffuser yang rusak, maka secepatnya dilakukan perbaikan ataupun penggantian alat dengan yang baru.
 - Blower:
 - Memastikan blower bekerja secara konstan agar dapat menyuplai udara pada setiap waktu.
 - Memastikan tekanan pada *pressure gauge* normal, yakni maksimum berada pada angka 0,55 kPa.
 - Melakukan pengecekan dan pemeliharaan *counterpart* blower seperti mur, baut, sambungan listrik, *impeller*, secara berkala. Panas, getaran, dan suara blower juga perlu diperiksa secara rutin.
 - Melakukan penggantian oli secara berkala.
- i. *Clarifier*
- *Clarifier* berfungsi untuk memisahkan kandungan padatan dari air limbah dengan mengendapkan lumpur aktif dari MBBR. Maka dari itu, kenaikan lumpur ke permukaan *clarifier* (*rising sludge*) tidak boleh terjadi. Hal ini

dapat menyebabkan lumpur ikut terbawa ke unit pengolahan selanjutnya. Fenomena ini dapat disebabkan oleh beberapa hal: (1) terbentuknya gas nitrogen pada lumpur akibat dari proses denitirifikasi, (2) terjadi *shock load*, (3) DO yang terlalu rendah ($DO < 0,5$ ppm). Masalah ini dapat diatasi dengan cara: (1) meningkatkan frekuensi pemompaan lumpur agar proses denitirifikasi tidak sempat terjadi, (2) mengatur kembali level DO pada MBBR.

- Membersihkan dinding tangki, *scum through*, *v-notch*, *launder* untuk menghilangkan alga dan lendir secara berkala.
- Memastikan pengurusan lumpur menggunakan pompa lumpur berjalan sesuai dengan jadwal. Pastikan pompa lumpur berjalan dengan baik. Jika tidak, segera ditangani.
- *Sludge scraper*:
 - *Scraper* dioperasikan apabila sudah cukup banyak lumpur yang terbentuk di dasar *clarifier*.
 - Memastikan *scraper* dapat menyisihkan semua lumpur yang mengendap pada dasar *clarifier* dan terbuang ke ruang lumpur. *scraper* yang tidak berjalan optimal atau rusak perlu diperbaiki atau diganti.
 - Melakukan pengecekan panas, getaran dan suara pada motor drive.
 - *Counterpart scraper* seperti mur, baut, lengan *scraper*, scaper *blade* juga dicek secara berkala.
 - Melakukan penggantian *oli* secara berkala.

j. Rapid sand filter

- Pengoperasian *rapid sand filter* (RSF) memerlukan keterampilan yang mumpuni. Operasional RSF meliputi pengontrolan debit, *backwash*, dan pembersihan bak. Air limbah masuk ke dalam bak inlet, kemudian akan mengalir ke gutter untuk selanjutnya disaring melalui media filter. Air yang terfilter akan memasuki *orifice* pipa lateral, yang kemudian terkumpul pada pipa manifold yang bekerja juga sebagai pipa outlet. **Gambar 4.16** dilampirkan untuk memudahkan penjelasan skema operasional RSF.



Gambar 4.17 Skema operasional RSF

- Proses filtrasi:
 - Membuka *valve A* agar air limbah dari clarifier mengalir dan masuk ke dalam inlet RSF. Secara bersamaan, *valve B, D, dan E* harus berada dalam keadaan tertutup. Pastikan pula *valve C* dalam keadaan terbuka agar efluen dari RSF dapat mengalir ke unit setelahnya, yaitu tangki kontak klorin.
 - Selama proses filtrasi berlangsung, akan terjadi kehilangan tekanan atau *headloss*, yang akan berimbas pada kurang optimalnya proses filtrasi. Besarnya *headloss* akan terbaca pada *pressure gauge*. Lakukan backwash apabila penurunan tekanan melebihi $0,5 \text{ kg/cm}^2$.
- *Backwash*:
 - Konsentrasi TSS dan turbiditas yang masuk ke dalam RSF tergolong rendah, sehingga *backwash* dilakukan cukup 2 hari sekali.
 - Pada saat proses *backwash*, *valve A* dan *C* harus dalam keadaan tertutup. *Valve E* dibuka agar aliran air pencuci dapat memasuki bak dan mencuci media filter secara *upflow*. Secara bersamaan, *valve C* dan *D* harus dibuka agar air kotor hasil *backwash* dapat mengalir ke drainase.
 - Lakukan backwash selama 10 menit.
- Mengganti semua media pasir silika, antrasit, dan kerikil selama 6 bulan sekali.
- Pompa *centrifugal*:
 - i. 2 unit pompa bekerja secara otomatis, di mana satu berstatus aktif dan lainnya *idle/standby*.
 - ii. Menghidupkan kemudian matikan pompa untuk memeriksa potensi penyumbatan pada pipa. Segera bersihkan apabila terjadi penyumbatan.
 - iii. Melakukan pengecekan arus secara berkala dan pastikan tidak melebihi batas maksimal yang disarankan oleh spesifikasi pabrik.

k. Desinfeksi

- Penginjeksian klorin harus berlangsung terus-menerus.
- Memastikan kadar klorin berada pada rentang optimum, yakni 8-16 mg/L.
- Analisis kandungan total *coliform* dan *e.coli* dilakukan secara berkala. Proses produksi pengolahan susu seharusnya tidak menghasilkan maupun mengandung *coliform* dan *e. coli*. Atur kembali dosis klorin apabila ditemukan kandungan *coliform* dan/atau *e. coli* pada outlet tangki.
- Mengukur parameter BOD, COD, TSS, amonia, nitrat, pH, kekeruhan, TDS pada *effluent box* tangki kontak klorin setiap hari, juga parameter rasa, warna, bau, besi, fluorida, kesadahan, mangan, nitrit, sianida, deterjen, dan pestisida total pada air limbah setiap 3-6 bulan sekali untuk keperluan audit.

1. *Sludge holding tank*

- Pengoperasian pemompaan *sludge holding tank* menyesuaikan siklus filter press, yakni sebanyak 4 siklus, dengan setiap siklusnya berlangsung selama 2-3 jam.
- Melakukan pembersihan dinding tangki secara berkala.
- Pengecekan kondisi dan peforma pompa secara berkala.

m. *Filter press*

- Mengoperasikan filter press sebanyak 4 siklus per hari (6 jam sekali) dengan durasi *pressing* 30 menit. *Cake* yang terbentuk pada kain filter dikeruk dan dimasukkan ke dalam karung untuk selanjutnya disimpan sebelum selanjutnya dimanfaatkan lebih lanjut. Kebutuhan karung untuk menampung *cake* lumpur dicatat setiap harinya.
- Memastikan kompresor, pompa *feed*, dan pengatur pH beroperasi dengan baik.
- Bagian yang bergerak pada *filter press* harus dilubrikasi secara rutin.
- Setelah pemakaian dengan jangka waktu yang cukup lama, inspeksi kondisi mur, baut, rantai, dan kain filter. Lakukan perbaikan dan/atau penggantian juga dibutuhkan.

4.8 Bill of Quantity (BOQ) & Rencana Anggaran Biaya (RAB)

Selain perencanaan IPAL secara teknis, dihitung pula kebutuhan biaya konstruksi, operasional dan perawatan unit-unit pengolahan air limbah yang akan dibangun. *Bill of Quantity* (BOQ) merupakan perincian dari jumlah pekerjaan dan pengadaan peralatan yang dibutuhkan di dalam perencanaan, sementara Rencana Anggaran Biaya (RAB) merupakan biaya dari jumlah pekerjaan dan pengadaan peralatan tersebut. Dikarenakan PT. XYZ sudah melaksanakan pembersihan lapangan ringan dan perataan, maka kegiatan tersebut tidak akan dihitung pada perencanaan ini. Perhitungan BOQ dan RAB mengacu kepada dokumen RAB & Analisa Harga Satuan (AHS) Kabupaten Bogor, dengan perhitungan pekerjaan galian tanah biasa untuk proyek sebagai pengecualian, yang mengacu kepada dokumen Harga Satuan Pokok Kerja (HSPK) Kota Surabaya 2021. Pengecualian ini dilandaskan oleh ketidakadaan item pekerjaan tersebut pada RAB & AHS Kabupaten Bogor.

4.7.1 Bill of Quantity (BOQ)

Perhitungan BOQ dibagi menjadi dua: (1) kegiatan konstruksi dan (2) alat dan bahan. Untuk kegiatan konstruksi IPAL mencakup pekerjaan beton, penggalian tanah (bangunan yang berada di atas tanah tentunya tidak memerlukan perhitungan penggalian tanah), dan pengurukan tanah. Berikut adalah contoh perhitungan volume pekerjaan sumur pengumpul:

Diketahui:

$$\text{Panjang (P)} = 1,6 \text{ m}$$

$$\text{Lebar (L)} = 1,6 \text{ m}$$

$$\text{Kedalaman bangunan (H)} = 3 \text{ m}$$

$$H \text{ di bawah tanah (Ht)} = 3 \text{ m}$$

$$\text{Tebal beton} = 0,3 \text{ m}$$

Dihitung:

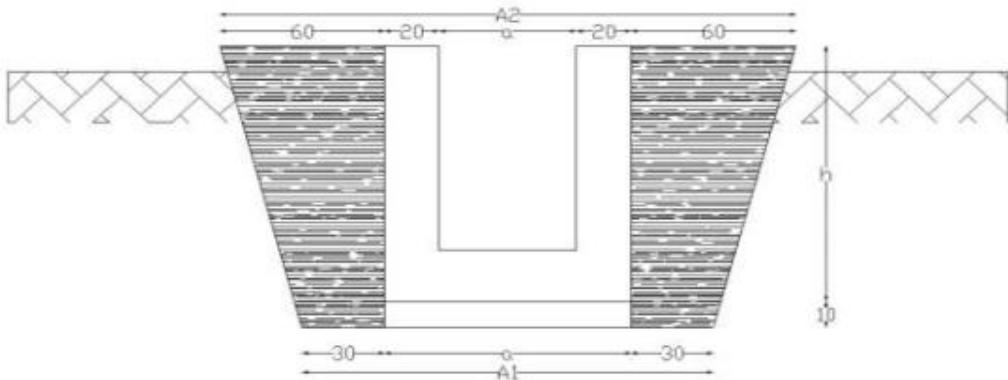
$$\text{Volume galian} = \frac{1}{2} \times (A_1 + A_2) \times y \times P$$

$$y = H_t + \text{tebal pasir (0,1 m)}$$

$$\begin{aligned} \text{Volume galian} &= \left[\frac{1}{2} \times (0,6 + 0,3 + 1,6 + 0,3 + 0,6 + 0,3 + 0,3 + 1,6 + 0,3 + 0,3) \right. \\ &\quad \left. \times (3 + 0,1) \times 1,6 \right] \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$= 15,376 \text{ m}^3$$

Perhitungan volume galian di atas mengacu pada **Gambar 4.18**.



Gambar 4.18 Ilustrasi galian

Dinding beton	= Keliling \times H \times tebal beton = $(1,6 \times 1,6 \times 3 \times 0,3) \text{ m}^3$ = $5,76 \text{ m}^3$
Lantai beton	= Pdasar \times L \times tebal beton = $(1,6 \times 1,6 \times 0,3) \text{ m}^3$ = $0,768 \text{ m}^3$
Tutup beton	= $(P+2\text{tebal beton}) \times L \times \text{tebal beton}$ = $[(1,6 + 2(0,3)) \times 1,6 \times 0,3] \text{ m}^3$ = $1,056 \text{ m}^3$
Pengurangan tanah	= Vgalian-Vbangunan = $[Vgalian - ((2\text{tebal beton} + L) \times P \times Ht)] \text{ m}^3$ = $15,376 \text{ m}^3 - [(2(0,3) + 1,6) \times 1,6 \times 3] \text{ m}^3$ = $4,816 \text{ m}^3$
Vol. total pekerjaan beton	= $5,76 \text{ m}^3 + 0,768 \text{ m}^3 + 1,056 \text{ m}^3$ = $7,584 \text{ m}^3$

Volume pekerjaan seluruh unit IPAL (tidak termasuk DAF, dikarenakan unit tidak dibangun menggunakan beton melainkan baja dalam bentuk kontainer) dirangkum dalam **Tabel 4.40**

Tabel 4.40 Volume pekerjaan konstruksi IPAL

Keterangan	Pekerjaan dinding beton (m^3)	Pekerjaan lantai beton (m^3)	Pekerjaan tutup beton (m^3)	Penggalian tanah (m^3)	Pengurangan tanah (m^3)
Sumur pengumpul	5,76	0,768	1,056	15,376	4,816
<i>Grease trap</i>	10,413	4,056	-	-	-
Bak ekualisasi	23,76	43,35	-	35,383	31,727

Keterangan	Pekerjaan dinding beton (m ³)	Pekerjaan lantai beton (m ³)	Pekerjaan tutup beton (m ³)	Penggalian tanah (m ³)	Pengurangan tanah (m ³)
MBBR	45,9	22,5	-	-	-
<i>Clarifier</i> (2 unit)	12,91	1,282	-	314,34	285,96
<i>Rapid sand filter</i>	6,0	2,317	-	-	-
Tangki kontak klorin	5,3	1,05	-	27,67	21,30
<i>Sludge holding tank</i>	1,5	0,05	-	19,84	18,32
Total	111,53	75,37	1,06	412,61	362,12

Adapun BOQ alat dan bahan dapat dilihat pada **Tabel 4.41**.

Tabel 4.41 BOQ alat dan bahan

Alat/Bahan	Satuan	Kebutuhan
Pipa PVC AW 1"	m	124
Pipa PVC AW 2½"	m	16
Pipa PVC AW 3"	m	44
Pipa PVC AW 4"	m	16
Pipa PVC AW 5"	m	84
Manhole Ø 600 mm	pcs	1
Pompa Ebara Submersibles 80DLA53,7	pcs	5
Pompa Ebara Submersibles 100DLA57,5	pcs	2
<i>Disc diffuser</i> Ø 30 cm	pcs	178
Blower Showa Denki SF-75HT	pcs	2
<i>Static mixer</i> SK-686100	pcs	1
Impeller 4 blades	pcs	6
Kontainer custom 4 m x 2 m	pcs	1
<i>Air saturator</i>	pcs	1
<i>DAF skimmer</i>	pcs	2
Filter press Draco FPA AL 120/50	pcs	2
Media Kaldnes K1	liter	65.600
<i>Submersible mixer</i> Tsurumi MR21NF750	pcs	1
Filter mesh stainless steel	m ²	10
Tangki air Penguin seri TB 32	pcs	4
Tangki air Penguin seri TB 80	pcs	2
Tangki air Penguin seri TB 220	pcs	3
Pompa Hitachi DT-PS300GX	pcs	1
Elbow Ø 1"	pcs	17
Elbow Ø 3"	pcs	7
Elbow Ø 4"	pcs	4
Elbow Ø 5"	pcs	25
Tee Ø 1"	pcs	2
Tee Ø 3"	pcs	2
Tee Ø 5"	pcs	6
Increaser 5" x 4"	pcs	1
Increaser 4" x 3"	pcs	1
Selang silikon untuk pipa <i>dosing</i> Ø 2 mm	m	15
Selang silikon untuk pipa <i>dosing</i> Ø 6 mm	m	8

4.7.1 Analisis Harga Satuan Pekerjaan

Pada perencanaan ini, kategori pekerjaan dibagi menjadi 3: (1) pekerjaan tanah, (2) pekerjaan beton, dan (3) pekerjaan pemasangan pipa. Pekerjaan tanah terdiri dari penggalian tanah biasa untuk konstruksi dan pengurukan tanah kembali. Pekerjaan beton mencakup pekerjaan dinding beton (150 kg besi + bekisting), pekerjaan plat lantai beton (115 kg besi + bekisting), dan pekerjaan tutup beton (100 kg besi polos/ulir + bekisting), di mana seluruh pekerjaan menggunakan beton K-300 dengan *waterproofing* integral menggunakan AM-100. Sedangkan untuk pekerjaan pipa dibagi berdasarkan ukuran pipa, yakni pemasangan pipa PVC AW 1", 2 ½", 3", 4", dan 4". Berikut adalah rincian dari masing-masing pekerjaan yang dapat dilihat pada **Tabel 4.42** sampai dengan **Tabel 4.43**.

Tabel 4.42 Galian tanah biasa untuk konstruksi (m³)

Pekerja	Satuan	Koefisien	Harga Satuan
Pekerja	oh*	0,7500	Rp67.000,00
Mandor	oh	0,0250	Rp85.000,00

*oh = orang hari

Tabel 4.43 Urugan tanah kembali (m³)

Pekerja	Satuan	Koefisien	Harga Satuan
Pekerja	oh	0,1920	Rp67.000,00
Mandor	oh	0,0190	Rp85.000,00

Tabel 4.44 Membuat beton cor mutu K-300

Bahan/Pekerja	Satuan	Koefisien	Harga Satuan
Semen portland	kg	413,0000	Rp 1.540
Pasir beton	m ³	0,4256	Rp 264.140
Koral beton	m ³	0,6807	Rp 218.260
Pekerja	oh	1,6500	Rp 67.000
Tukang batu	oh	0,2750	Rp 70.000
Kepala tukang	oh	0,0280	Rp 80.000
Mandor	oh	0,0830	Rp 85.000

Tabel 4.45 Membuat beton kedap air dengan AM-100

Bahan/Pekerja	Satuan	Koefisien	Harga Satuan
Semen Portland	kg	400,0000	Rp 1.540
Pasir Beton	m ³	0,4800	Rp 264.140
Koral Beton	m ³	0,8000	Rp 218.260
AM - 100	liter	1,2000	Rp 41.500
Pekerja	oh	2,0000	Rp 67.000
Tukang Batu	oh	0,3500	Rp 70.000
Kepala Tukang	oh	0,0350	Rp 80.000
Mandor	oh	1,0000	Rp 85.000

Guna mengetahui analisis harga satuan untuk pembuatan beton K-300 dengan penambahan waterproof AM-100, maka dilakukan *merging* (penggabungan) antara **Tabel 4.44** dan **Tabel**

4.45, dengan koefisien terbesar pada masing-masing pekerjaan yang sama menjadi pilihan. Hasil penggabungan dapat dilihat pada **Tabel 4.46**.

Tabel 4.46 Membuat beton mutu K-300 + waterproofing dengan AM-100 (m³)

Bahan/Pekerja	Satuan	Koefisien	Harga Satuan
Semen Portland	kg	413,000	Rp 1.540
Pasir beton	m ³	0,480	Rp 264.140
Koral beton	m ³	0,800	Rp 218.260
AM-100	liter	1,200	Rp 41.500
Pekerja	oh	2,000	Rp 67.000
Tukang batu	oh	0,350	Rp 80.000
Kepala tukang	oh	0,035	Rp 80.000
Mandor	oh	1,000	Rp 85.000

Kemudian dilanjutkan dengan analisis pekerjaan lainnya.

Tabel 4.47 Pekerjaan dinding beton bertulang

Bahan/Pekerja	Satuan	Koefisien	Harga Satuan
Membuat Beton Cor Mutu K300 + Waterproofing dengan AM-100 (m³)			
Semen Portland	kg	413,000	Rp 1.540
Pasir beton	m ³	0,480	Rp 264.140
Koral beton	m ³	0,800	Rp 218.260
AM-100	liter	1,200	Rp 41.500
Pekerja	oh	2,000	Rp 67.000
Tukang batu	oh	0,350	Rp 80.000
Kepala tukang	oh	0,035	Rp 80.000
Mandor	oh	1,000	Rp 85.000
Dinding Beton Tulang (150 kg besi+bekisting) (m³)			
Kayu terentang	m ³	0,240	Rp 2.950.000
Paku biasa 2" - 5"	kg	3,200	Rp 24.000
Minyak bekisting	liter	1,600	Rp 45.000
Besi beton polos	kg	150,000	Rp 16.500
Kawat beton	kg	2,250	Rp 30.500
Semen Portland	kg	323,000	Rp 1.540
Pasir beton	m ³	0,520	Rp 264.140
Koral beton	m ³	0,780	Rp 218.260
Kayu balok terentang	m ³	0,160	Rp 2.705.000
Multiplek 9 mm 120 x 240	lembar	2,800	Rp 166.500
Dolken Ø 8 cm / 4m	batang	24,000	Rp 30.800
Pekerja	oh	5,600	Rp 67.000
Tukang batu	oh	0,350	Rp 70.000
Tukang kayu	oh	2,640	Rp 70.000
Tukang besi	oh	1,050	Rp 70.000
Kepala tukang	oh	0,400	Rp 80.000
Mandor	oh	0,193	Rp 85.000

Tabel 4.48 Pekerjaan plat lantai beton

Bahan/Pekerja	Satuan	Koefisien	Harga Satuan
Membuat Beton Cor Mutu K-300 + Waterproofing dengan AM-100 (m³)			
Semen Portland	kg	413,000	Rp 1.540
Pasir beton	m ³	0,480	Rp 264.140
Koral beton	m ³	0,800	Rp 218.260
AM-100	liter	1,200	Rp 41.500
Pekerja	oh	2,000	Rp 67.000
Tukang batu	oh	0,350	Rp 80.000
Kepala tukang	oh	0,035	Rp 80.000
Mandor	oh	1,000	Rp 85.000
Pasangan Bekisting untuk Lantai (m²)			
Kayu terentang	m ³	0,0400	Rp 2.950.000
Paku biasa 2"-5"	kg	0,4000	Rp 24.000
Minyak bekisting	ltr	0,2000	Rp 45.000
Kayu balok terentang	m ³	0,0150	Rp 2.705.000
Multiplek 9 mm 120 x 240	lembar	0,3500	Rp 166.500
Dolken Kayu Galam Ø 8 cm / 4m	batang	6,0000	Rp 30.800
Pekerja	oh	0,3000	Rp 67.000
Tukang kayu	oh	0,3300	Rp 70.000
Kepala tukang	oh	0,0330	Rp 80.000
Mandor	oh	0,0060	Rp 85.000
Plat Lantai Beton Bertulang (115 kg besi+bekisting) (m³)			
Beton bertulang ad. 1Pc : 2 Ps : 3 Kr	m ³	1,0000	Rp 1.083.160
Pasang Bekisting untuk lantai	m ²	6,6700	Rp 466.600
Besi Beton Polos	kg	115,0000	Rp 18.820

Tabel 4.49 Pekerjaan tutup beton

Bahan/Pekerja	Satuan	Koefisien	Harga Satuan
Membuat Beton Cor Mutu K-300 + Waterproofing dengan AM-100 (m³)			
Semen Portland	kg	413,000	Rp 1.540
Pasir beton	m ³	0,480	Rp 264.140
Koral beton	m ³	0,800	Rp 218.260
AM-100	liter	1,200	Rp 41.500
Pekerja	oh	2,000	Rp 67.000
Tukang batu	oh	0,350	Rp 80.000
Kepala tukang	oh	0,035	Rp 80.000
Mandor	oh	1,000	Rp 85.000
Pembesian Dengan Besi Polos atau Besi Ulir (kg)			
Besi beton (polos/ ulir)	kg	1,0500	Rp 16.500
Kawat beton	kg	0,0150	Rp 30.500
Pekerja	oh	0,0070	Rp 67.000
Tukang besi	oh	0,0070	Rp 70.000
Kepala tukang	oh	0,0007	Rp 80.000
Mandor	oh	0,0003	Rp 85.000

Bahan/Pekerja	Satuan	Koefisien	Harga Satuan
Pasangan Bekisting untuk Lantai (m²)			
Kayu Terentang	m ³	0,0400	Rp 2.950.000
Paku Biasa 2" - 5"	kg	0,4000	Rp 24.000
Minyak Bekisting	ltr	0,2000	Rp 45.000
Kayu balok terentang	m ³	0,0150	Rp 2.705.000
Multiplek 9 mm 120 x 240	lembar	0,3500	Rp 166.500
Dolken Kayu Galam Ø-8 Cm / 4m	batang	6,0000	Rp 30.800
Pekerja	oh	0,3000	Rp 67.000
Tukang Kayu	oh	0,3300	Rp 70.000
Kepala Tukang	oh	0,0330	Rp 80.000
Mandor	oh	0,0060	Rp 85.000

Tabel 4.50 Pekerjaan pemasangan pipa

Bahan/Pekerja	Satuan	Koefisien	Harga Satuan*
Pipa PVC Tipe AW Ø 1" (m)			
Pipa PVC	m	1,2000	Rp 13.125
Pekerja	oh	0,0810	Rp 5.427
Tukang batu	oh	0,1350	Rp 9.450
Kepala tukang	oh	0,0135	Rp 1.080
Mandor	oh	0,0041	Rp 349
Perlengkapan 35%	ls	0,3500	Rp 37.800
Pipa PVC Tipe AW Ø 2 ½" (m)			
Pipa PVC	m	1,2000	Rp 42.025
Pekerja	oh	0,0810	Rp 5.427
Tukang batu	oh	0,1350	Rp 9.450
Kepala tukang	oh	0,0135	Rp 1.080
Mandor	oh	0,0041	Rp 349
Perlengkapan 35%	ls	0,3500	Rp 37.800
Pipa PVC Tipe AW Ø 3" (m)			
Pipa PVC	m	1,2000	Rp 59.200
Pekerja	oh	0,0810	Rp 5.427
Tukang batu	oh	0,1350	Rp 9.450
Kepala tukang	oh	0,0135	Rp 1.080
Mandor	oh	0,0041	Rp 349
Perlengkapan 35%	ls	0,3500	Rp 37.800
Pipa PVC Tipe AW 4" (m)			
Pipa PVC	m	1,2000	Rp 98.075
Pekerja	oh	0,0810	Rp 5.427
Tukang batu	oh	0,1350	Rp 9.450
Kepala tukang	oh	0,0135	Rp 1.080
Mandor	oh	0,0041	Rp 349
Perlengkapan 35%	ls	0,3500	Rp 37.800
Pipa PVC Type AW Ø 5" (m)			
Pipa PVC	m	1,2000	Rp 155.350
Pekerja	oh	0,0810	Rp 5.427

Bahan/Pekerja	Satuan	Koefisien	Harga Satuan*	
Tukang batu	oh	0,1350	Rp	9.450
Kepala tukang	oh	0,0135	Rp	1.080
Mandor	oh	0,0041	Rp	349
Perlengkapan 35%	ls	0,3500	Rp	37.800

*Menyesuaikan harga pasaran terbaru

4.7.2 Rencana Anggaran Biaya

Perhitungan RAB dilakukan dengan mengalikan masing-masing item pekerjaan dengan koefisien dan harga per item yang terdaftar pada AHS Kabupaten Bogor. Berikut adalah contoh perhitungan penggalian tanah biasa untuk konstruksi:

$$\begin{aligned} \text{Kebutuhan pekerja} &= \text{volume pekerjaan} \times \text{koefisien} \\ &= 412,61 \text{ m}^3 \times 0,75 \\ &= 309,46 \text{ oh} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{Upah pekerja} &= \text{kebutuhan pekerja} \times \text{harga satuan} \\ &= 309,46 \text{ oh} \times \text{Rp}67.000 \\ &= \text{Rp}20.773.477 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{Kebutuhan mandor} &= \text{volume pekerjaan} \times \text{koefisien} \\ &= 412,61 \text{ m}^3 \times 0,0735 \\ &= 30,327 \text{ orang hari} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{Upah mandor} &= \text{kebutuhan mandor} \times \text{harga satuan} \\ &= 30,327 \text{ oh} \times \text{Rp}85.000 \\ &= \text{Rp}2.577.759 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{Total biaya kegiatan} &= \text{Rp}20.773.477 + \text{Rp}2.577.759 \\ &= \text{Rp}23.311.236 \end{aligned}$$

Perhitungan dilanjutkan untuk kegiatan lainnya dengan cara yang sama. Rencana anggaran biaya IPAL direkapitulasi pada **Tabel 4.51**.

Tabel 4.51 RAB konstruksi dan alat & bahan

No.	Uraian Pekerjaan	Satuan	Kebutuhan	Total Biaya
Pekerjaan Tanah				
1.	Penggalian tanah biasa untuk konstruksi	m ³	412,61	Rp 23.311.236
2.	Pengurugan tanah kembali	m ³	362,12	Rp 10.486.168
Pekerjaan Beton (K-300 + Waterproofing dengan AM-100)				
1.	Pekerjaan dinding beton (150 kg besi + bekisting)	m ³	111,53	Rp 797.631.541
2.	Pekerjaan plat lantai beton (115 kg besi + bekisting)	m ³	75,37	Rp 652.309.757
3.	Pekerjaan tutup beton	m ³	1,06	Rp 13.554.723

No.	Uraian Pekerjaan	Satuan	Kebutuhan	Total Biaya
Pemasangan Pipa				
1.	Pemasangan pipa PVC AW 1"	m	124	Rp 3.808.207
2.	Pemasangan pipa PVC AW 2½"	m	16	Rp 1.046.262
3.	Pemasangan pipa PVC AW 3"		44	Rp 3.784.059
4.	Pemasangan pipa PVC AW 4"	m	16	Rp 2.122.422
5.	Pemasangan pipa PVC AW 5"	m	84	Rp 16.916.033
Kebutuhan Alat & Bahan				
1.	Manhole Ø 600 mm	pcs	1	Rp 1.550.000
2.	Pompa Ebara Submersibles 80DLA53,7	pcs	5	Rp 155.000.000
3.	Pompa Ebara Submersibles 100DLC57,5	pcs	2	Rp 109.890.000
4.	<i>Disc diffuser</i> Ø 30 cm	pcs	178	Rp 13.340.723
5.	Blower Showa Denki SF-75HT	pcs	2	Rp 22.620.000
6.	Impeller 4 blades	pcs	10	Rp 85.000.000
7.	Kontainer custom 4 m x 2 m	pcs	1	Rp 14.000.000
8.	<i>Air saturator</i>	pcs	1	Rp 8.687.000
9.	DAF skimmer	pcs	2	Rp 240.000.000
10.	Static mixer SK686100	pcs	1	Rp 7.400.00
11.	Submersible mixer Tsurumi model MR21NF750	pcs	1	Rp 45.000.000
12.	Media Kaldnes K1	liter	65.600	Rp 1.168.500.000
13.	Filter mesh stainless steel	m ²	10	Rp 850.000
14.	Tangki air Penguin seri TB 32	pcs	4	Rp 2.560.000
15.	Tangki air Penguin seri TB 80	pcs	2	Rp 2.740.000
16.	Tangki air Penguin seri TB 220	pcs	3	Rp 19.250.000
17.	Pompa Hitachi DT-PS300GX	pcs	1	Rp 6.200.000
18.	Filter press Draco FPA AL 120/50	pcs	2	Rp 150.000.000
19.	Elbow Ø 1"	pcs	17	Rp 93.500
20.	Elbow Ø 3"	pcs	7	Rp 493.500
21.	Elbow Ø 4"	pcs	4	Rp 700.000
22.	Elbow Ø 5"	pcs	25	Rp 6.875.000
23.	Tee Ø 1"	pcs	2	Rp 14.000
24.	Tee Ø 3"	pcs	2	Rp 128.000
25.	Tee Ø 5"	pcs	6	Rp 1.164.000
26.	Increaser 5" x 4"	pcs	1	Rp 44.000
27.	Increaser 4" x 3"	pcs	1	Rp 19.500
28.	Selang silikon Ø 2 mm (<i>dosing</i>)	m	15	Rp 245.000
29.	Selang silikon Ø 6 mm (<i>dosing</i>)	m	8	Rp 480.000
Grand Total			Rp	3.546.434.630

Selain perhitungan biaya konstruksi dan kebutuhan alat dan bahan, diperlukan pula perhitungan biaya operasional yang mencakup konsumsi listrik, bahan kimia, media filter, dan upah operator. Perincian biaya konsumsi listrik dapat dilihat pada **Tabel 4.52**.

Tabel 4.52 Konsumsi listrik oleh peralatan

Alat	Jumlah	Daya (kW)	Jumlah Daya (kW)	Durasi operasi (jam/hari)	kWh/hari
Pompa Ebara Submersibles 80DLA53,7	3*	3,7	11,1	24	266,4
Pompa Ebara Submersibles 80DLA53,7 (pompa SHT)	1	3,7	3,7	12	44,4
Pompa Ebara Submersibles 100DLC57,5	1	7,5	7,5	24	180
DAF (kompresor, pompa, skimmer)	1	8	8	24	192
Pompa Hitachi DT-PS300GX	1	0,3	0,3	24	7,2
Blower Showa Denki SF-75HT	2	0,25	0,5	24	12
<i>Submersible</i> mixer Tsurumi MR21NF750	1	0,75	0,75	24	9,6
Impeller 4 blades	6	0,375**	3,75	24	54
Filter press Draco FPA AL 120/50	2	4	8	12	96
Jumlah					861,60

* Jumlah yang beroperasi

** Menyesuaikan spesifikasi *supplier*

Perhitungan pemakaian listrik selama setahun dihitung sebagaimana berikut:

$$\begin{aligned}
 \text{Tarif listrik industri} &= \text{Rp}1.444,70/\text{kWh} \\
 \text{Biaya listrik harian} &= 861,60 \text{ kWh} \times \text{Rp}1.444,70/\text{kWh} \\
 &= \text{Rp}1.206.843,12 \\
 \text{Biaya listrik bulanan} &= \text{Rp}1.206.843,12 \times 30 \text{ hari} \\
 &= \text{Rp}36.205.293,60 \\
 \text{Biaya listrik tahunan} &= \text{Rp}36.205.293,60 \times 12 \text{ bulan} \\
 &= \text{Rp}434.463.523,20 \approx \textbf{Rp}434.463.524
 \end{aligned}$$

Adapun perhitungan kebutuhan bahan kimia adalah sebagai berikut:

a. NaOH *flake*

$$\begin{aligned}
 \text{Kebutuhan harian} &= 1,1 \text{ kg} \\
 \text{Kebutuhan bulanan} &= 1,1 \times 30 \text{ hari/bulan} \\
 &= 33 \text{ kg} \\
 \text{Kebutuhan tahunan} &= 33 \text{ kg} \times 12 \text{ bulan/tahun} \\
 &= 396 \text{ kg}
 \end{aligned}$$

b. PAC

$$\begin{aligned}
 \text{Kebutuhan harian} &= 20,85 \text{ kg} \\
 \text{Kebutuhan bulanan} &= 20,85 \text{ kg} \times 30 \text{ hari/bulan} \\
 &= 626 \text{ kg} \\
 \text{Kebutuhan tahunan} &= 626 \text{ kg} \times 12 \text{ bulan/tahun} \\
 &= 7.506 \text{ kg}
 \end{aligned}$$

c. Polimer anionik

Kebutuhan per <i>shift</i>	= 20,6 kg
Kebutuhan harian	= $20,6 \text{ kg} \times 3 \text{ shift/hari}$
	= 61,8 kg
Kebutuhan bulanan	= $61,8 \text{ kg} \times 30 \text{ hari/bulan}$
	= 1.854 kg
Kebutuhan tahunan	= $1.854 \text{ kg} \times 12 \text{ bulan/tahun}$
	= 22.248 kg

Perhitungan kebutuhan bahan kimia di atas kemudian dikalikan dengan harga bahan kimia. Perlu diperhatikan bahwa bahan kimia dijual dalam zak, sehingga kebutuhan per kg perlu dibagi dengan kuantitas per zak-nya. Berikut adalah langkah perhitungan biaya kebutuhan bahan kimia, dengan contoh NaOH *flakes*:

$$\text{Kebutuhan tahunan NaOH flakes} = 396 \text{ kg}$$

$$\text{Ukuran zak NaOH flakes} = 25 \text{ kg}$$

$$\text{Harga 1 zak NaOH flakes} = \text{Rp}535.000$$

$$\begin{aligned}\text{Biaya tahunan NaOH flakes} &= \frac{396 \text{ kg}}{25 \text{ kg}} \times \text{Rp}535.000 \\ &= \text{Rp}8.474.400\end{aligned}$$

Biaya tahunan untuk kebutuhan bahan kimia dirangkum pada **Tabel 4.53**.

Tabel 4.53 Biaya tahunan untuk kebutuhan bahan kimia

Bahan Kimia	Kebutuhan Tahunan (kg)	Ukuran zak (kg)	Harga per zak	Biaya Tahunan
NaOH <i>flakes</i>	396	25	Rp 535.000	Rp 8.474.400
PAC	7.506	25	Rp 470.000	Rp 141.112.800
Polimer anionik	22.248	10	Rp 875.000	Rp 1.946.700.000
Jumlah				Rp 2.096.287.200

Selanjutnya, untuk perhitungan media filter yaitu pasir silika, antrasit, dan kerikil, adalah penting untuk mengetahui frekuensi penggantian media. Pada perencanaan ini, frekuensi media filter dilakukan setiap 6 bulan sekali. Perhitungan kebutuhan media filter adalah sebagai berikut:

a. Pasir silika

Volume pasir	= $2 \times P_{\text{pasir}} \times L_{\text{pasir}} \times H_{\text{pasir}}$
	= $2 \times 3,2 \text{ m} \times 1,6 \text{ m} \times 0,3 \text{ m}$
	= 3,072 m ³
	≈ 3,1 m ³
Densitas pasir silika	= 2.650 kg/m ³
Massa pasir	= $2.650 \text{ kg/m}^3 \times 3,1 \text{ m}^3$
	= 8.215 kg

b. Antrasit

Volume antrasit	= $2 \times P_{\text{antrasit}} \times L_{\text{antrasit}} \times H_{\text{antrasit}}$
	= $2 \times 3,2 \text{ m} \times 1,6 \text{ m} \times 0,3 \text{ m}$

$$\begin{aligned}
&= 3,072 \text{ m}^3 \\
&\approx 3,1 \text{ m}^3 \\
\text{Densitas antrasit} &= 1.500 \text{ kg/m}^3 \\
\text{Massa antrasit} &= 1.500 \text{ kg/m}^3 \times 3,1 \text{ m}^3 \\
&= 4.650 \text{ kg}
\end{aligned}$$

c. Kerikil

$$\begin{aligned}
\text{Volume kerikil} &= 2 \times P_{kerikil} \times L_{kerikil} \times H_{kerikil} \\
&= 2 \times 3,2 \text{ m} \times 1,6 \text{ m} \times 0,3 \text{ m} \\
&= 3,072 \text{ m}^3 \\
&\approx 3,1 \text{ m}^3 \\
\text{Densitas kerikil} &= 1.680 \text{ kg/m}^3 \\
\text{Massa kerikil} &= 1.680 \text{ kg/m}^3 \times 3,1 \text{ m}^3 \\
&= 5.208 \text{ kg}
\end{aligned}$$

Biaya operasional media filter dicantumkan pada **Tabel 4.54**

Tabel 4.54 Biaya media filter dalam satu periode pemakaian

Media	Kebutuhan per 6 bulan (kg)	Ukuran zak (kg)	Harga per zak	Total Biaya per 6 Bulan
Pasir silika	8.215	50	Rp 136.500	Rp 22.426.950
Antrasit	4.650	25	Rp 375.000	Rp 69.750.000
Kerikil	5.208	20	Rp 23.000	Rp 5.989.200
Jumlah			Rp	98.166.150

Telah diketahui bahwa periode penggantian filter dilakukan selama 6 bulan, maka kebutuhan biaya untuk setiap tahunnya:

$$\text{Biaya per 6 bulan} = \text{Rp}98.166.150$$

$$\text{Periode penggantian selama 1 tahun} = 2 \text{ kali}$$

$$\begin{aligned}
\text{Total biaya selama 1 tahun} &= \text{Rp}98.166.150 \times 2 \\
&= \text{Rp}196.332.300
\end{aligned}$$

Adapun untuk perhitungan upah operator dirinci sebagai berikut:

$$\text{Jumlah operator}/shift = 3 \text{ orang}/shift$$

$$\text{Jumlah shift} = 3 \text{ shift}$$

$$\begin{aligned}
\text{Jumlah total operator} &= 3 \text{ orang}/shift \times 3 \text{ shift} \\
&= 9 \text{ orang}
\end{aligned}$$

$$\text{UMK Kab. Bogor 2022} = \text{Rp}4.217.206,00$$

$$\begin{aligned}
 \text{Total upah per tahun} &= \text{Rp}4.217.206,00 \times 9 \text{ orang} \times 12 \text{ bulan} \\
 &= \mathbf{\text{Rp}455.458.248,00}
 \end{aligned}$$

Keseluruhan biaya operasional dan pemeliharaan (*operational & maintenance*, disingkat menjadi O&M) IPAL dirangkum pada **Tabel 4.55**.

Tabel 4.55 Total biaya operasional dan pemeliharaan IPAL dalam satu tahun

Jenis O&M	Biaya	
Pemakaian listrik	Rp	434.463.524
Bahan kimia	Rp	2.096.287.200
Media filter	Rp	196.332.300
Upah operator	Rp	455.458.248
Total	Rp	3.182.541.272

Dari rekapitulasi biaya di atas, didapatkan biaya O&M/m³ air limbah sebesar:

$$\begin{aligned}
 \text{Rp}3.182.541.272 / (1.500 \text{ m}^3/\text{hari} \times 365 \text{ hari}) &= \text{Rp}5.812,86/\text{m}^3 \text{ air limbah} \\
 &\approx \mathbf{\text{Rp}6.000,00/\text{m}^3 \text{ air limbah}}
 \end{aligned}$$

“Halaman ini sengaja dikosongkan”

BAB 5

KESIMPULAN

5.1 Kesimpulan

1. Berdasarkan perhitungan IPAL baru, diperoleh bangunan pengolahan air limbah yang terdiri dari 1 unit sumur pengumpul ($1,6 \text{ m} \times 1,6 \text{ m} \times 3 \text{ m}$), 1 unit *grease trap* ($5,2 \text{ m} \times 2,6 \text{ m} \times 1,95 \text{ m}$), 1 unit bak ekualisasi berbentuk prisma segi lima sembarang ($1,2 \text{ m} \times 15 \text{ m} \times 6,5 \text{ m} \times 11,5 \times 5 \text{ m}$), 1 unit *dissolved air flotation* ($4,8 \text{ m} \times 2 \text{ m} \times 2,2 \text{ m}$) dengan *chemical aid*, 1 unit *moving bed biofilm bioreactor* ($15,5 \text{ m} \times 5 \text{ m} \times 4,5 \text{ m}$), 2 unit *clarifier* ($\varnothing 6,5 \text{ m} \times 6,5 \text{ m}$), 1 unit *sludge holding tank* ($4 \text{ m} \times 2 \text{ m} \times 6,5 \text{ m}$), dan 2 unit *filter press* ($5,71 \text{ m} \times 1,935 \text{ m} \times 1,79 \text{ m}$). Efluen dari *clarifier* kemudian diolah menggunakan 2 unit *rapid sand filter* ($3,2 \text{ m} \times 1,6 \text{ m} \times 1,8 \text{ m}$) dan 1 unit tangki kontak klorin ($5,5 \text{ m} \times 2,3 \text{ m} \times 2,1 \text{ m}$), sebelum didaur ulang untuk kegiatan flushing toilet dan kegiatan MCK.
2. Kegiatan pembangunan IPAL membutuhkan biaya sebesar Rp3.546.434.630, sedangkan kegiatan operasional per tahunnya membutuhkan biaya sebesar Rp3.182.541.272.
3. SOP IPAL terdiri dari pemeliharaan dan perbaikan pipa, pembersihan *bar screen*, pengambilan sampel inlet dan pembersihan pada sumur pengumpul, pengurasan minyak dan lemak *grease trap*, pemeliharaan alat-alat pada bak ekualisasi, pencatatan ketersediaan dan jadwal pelarutan bahan kimia, pemeliharaan alat-alat DAF, pengukuran MLSS, pH, dan kekeruhan pada MBBR, pencegahan dan penindaklanjutan apabila terjadi pengapungan lumpur pada *clarifier*, pengoperasian filtrasi, *backwash*, dan penggantian media *rapid sand filter*, pembubuhan kontinyu klorin sesuai dosis optimum, pembersihan berkala *sludge holding tank*, serta pengoperasian *filter press* yang dijadwalkan 4 siklus dalam sehari.

5.2 Saran

1. Untuk melengkapi parameter wajib yang diatur oleh Permenkes 32/2017 yang belum tercantum pada perencanaan ini, diperlukan analisis parameter TDS, rasa, warna, bau, besi, fluorida, kesadahan, mangan, nitrit, sianida, deterjen, dan pestisida total pada air limbah.
2. Diperlukan penelitian lebih lanjut mengenai pemanfaatan lumpur PT. XYZ sesuai dengan karakteristiknya.

“Halaman ini sengaja dikosongkan”

REFERENSI

- Andreoli, C. V., Von Sperling, M., & Fernandes, F. (2007). *Sludge treatment and disposal*. London. IWA publ.
- Andreottola, G., Foladori, P., Ragazzi, M., & Villa, R. (2002). Dairy wastewater treatment in a moving bed biofilm reactor. *Water Science and Technology*, 45(12), 321–328.
<https://doi.org/10.2166/wst.2002.0441>
- Bae, T.-H., Han, S.-S., & Tak, T.-M. (2003). Membrane sequencing batch reactor system for the treatment of dairy industry wastewater. *Process Biochemistry*, 39(2), 221–231. [https://doi.org/10.1016/S0032-9592\(03\)00063-3](https://doi.org/10.1016/S0032-9592(03)00063-3)
- Balannec, B., Gésan-Guiziou, G., Chaufer, B., Rabiller-Baudry, M., & Daufin, G. (2002). Treatment of dairy process waters by membrane operations for water reuse and milk constituents concentration. *Desalination*, 147(1–3), 89–94.
[https://doi.org/10.1016/S0011-9164\(02\)00581-7](https://doi.org/10.1016/S0011-9164(02)00581-7)
- Bengston, H. H. (2017). *Biological Wastewater Treatment Process Design Calculations*. Illinois. Southern Illinois University Edwardsville.
- Beychok, M. R. (1967). *Aqueous wastes from petroleum and petrochemical plants* (1st Edition). London - Newyork - Sydney. John Wiley & Sons.
- Darmasetiawan, M. (2004). *TEORI DAN PERENCANAAN INSTALASI PENGOLAHAN AIR*. Jakarta. Ekamitra Engineering.
- Dewiandratika, M. (2007). *PERANCANGAN INSTALASI PENGOLAHAN AIR LIMBAH INDUSTRI P.T. Z SUBANG* [S1-Tugas Akhir, Institut Teknologi Bandung]. Bandung. <https://digilib.itb.ac.id/index.php/gdl/view/16387>
- Dodds, W. K., & Whiles, M. R. (2020). *Freshwater ecology: Concepts and environmental applications of limnology* (Third edition). London San Diego Cambridge, MA Kidlington, Oxford. Elsevier, Academic Press.

- Douphrate, D. I., Hagevoort, G. R., Nonnenmann, M. W., Lunner Kolstrup, C., Reynolds, S. J., Jakob, M., & Kinsel, M. (2013). The Dairy Industry: A Brief Description of Production Practices, Trends, and Farm Characteristics Around the World. *Journal of Agromedicine*, 18(3), 187–197. <https://doi.org/10.1080/1059924X.2013.796901>
- Eckenfelder, W. W. (2006). Wastewater Treatment. In John Wiley & Sons, Inc. (Ed.), *Kirk-Othmer Encyclopedia of Chemical Technology* (p. 19052301.a01.pub2). John Wiley & Sons, Inc. <https://doi.org/10.1002/0471238961.19052301.a01.pub2>
- Edzwald, J. K. (2010). Dissolved air flotation and me. *Water Research*, 44(7), 2077–2106. <https://doi.org/10.1016/j.watres.2009.12.040>
- EHS. (2014). *Small Wastewater Flow Moving Bed Biofilm Reactor (MBBR)—The EHS SMART-Treat Onsite Moving Media Treatment System—Owner/Operator Start-Up, Operation and Maintenance Manual*.
- Falvey, L., Chantalakana, C., Schelhaas, H., Leeuw, P. D., Boer, J. D., Vercoe, J., V.K. Taneja, Professor V.D. Mudgal, S.K. Ranjhan, E. Zerbini, Alemu Gebre Wold, I. Made Nitis, Humphreys, R., Leng, R., Suneerat Aiumlamai, B.M.A. Oswin Perera, Canagasaby Devendra, Gilmour, D., Thirapong Thirapatsakun, ... Egan, A. R. (1999). *Smallholder Dairying in the Tropics*. International Livestock Research Institute, Nairobi. <https://doi.org/10.13140/2.1.1189.6327>
- Fathima, A., Mangai, J. A., & Gulyani, B. B. (2014). An ensemble method for predicting biochemical oxygen demand in river water using data mining techniques. *International Journal of River Basin Management*, 12(4), 357–366. <https://doi.org/10.1080/15715124.2014.936442>
- Foster, C., Green, K., Bleda, M., Dewick, P., Evans, B., Flynn, A., & Mylan, J. (2006). *Environmental Impacts of Food Production and Consumption: A report to the*

Departement for Environment, Food and Rural Affairs. Defra, London. Manchester Business School.

Gavala, H. N., Kopsinis, H., Skiadas, I. V., Stamatelatou, K., & Lyberatos, G. (1999). Treatment of Dairy Wastewater Using an Upflow Anaerobic Sludge Blanket Reactor. *Journal of Agricultural Engineering Research*, 73(1), 59–63. <https://doi.org/10.1006/jaer.1998.0391>

Greenberg, A. E., Clesceri, L. S., Eaton, A. D., & Franson, M. A. H. (1992). *Standard methods for the examination of water and wastewater* (18th ed). Washington. American public health association.

Gutiérrez, J. L. R., Encina, P. A. G., & Fdz-Polanco, F. (1991). Anaerobic treatment of cheese-production wastewater using a UASB reactor. *Bioresource Technology*, 37(3), 271–276. [https://doi.org/10.1016/0960-8524\(91\)90194-O](https://doi.org/10.1016/0960-8524(91)90194-O)

Hamoda, M. F., & Al-Awadi, S. M. (1996). Improvement of effluent quality for reuse in a dairy farm. *Water Science and Technology*, 33(10–11). [https://doi.org/10.1016/0273-1223\(96\)00409-X](https://doi.org/10.1016/0273-1223(96)00409-X)

Hena, S., Fatimah, S., & Tabassum, S. (2015). Cultivation of algae consortium in a dairy farm wastewater for biodiesel production. *Water Resources and Industry*, 10, 1–14. <https://doi.org/10.1016/j.wri.2015.02.002>

Hern, T. K., Hin, L. S., Ibrahim, S., Sulaiman, N. M. N., Sharifi, M., & Abe, S. (2014). Impact of Fine Sediment on TSS and Turbidity in Retention Structure. *Journal of Geoscience and Environment Protection*, 02(04), 1–8. <https://doi.org/10.4236/gep.2014.24001>

Ismail, A. F., Khulbe, K. C., & Matsuura, T. (2019). *Reverse osmosis*. Amsterdam, Netherlands ; Cambridge, MA. Elsevier.

- Ismail, I. M., Fawzy, A. S., Abdel-Monem, N. M., Mahmoud, M. H., & El-Halwany, M. A. (2012). Combined coagulation flocculation pre treatment unit for municipal wastewater. *Journal of Advanced Research*, 3(4), 331–336.
<https://doi.org/10.1016/j.jare.2011.10.004>
- Kallas, J., & Kindsigo, M. (2006). Degradation of lignins by wet oxidation: Model water solutions. *Proceedings of the Estonian Academy of Sciences. Chemistry*, 55(3), 132.
<https://doi.org/10.3176/chem.2006.3.02>
- Kargi, F., & Uygur, A. (2004). Hydraulic residence time effects in biological nutrient removal using five-step sequencing batch reactor. *Enzyme and Microbial Technology*, 35(2–3), 167–172. <https://doi.org/10.1016/j.enzmotec.2004.04.013>
- Karri, R. R., Sahu, J. N., & Chimmiri, V. (2018). Critical review of abatement of ammonia from wastewater. *Journal of Molecular Liquids*, 261, 21–31.
<https://doi.org/10.1016/j.molliq.2018.03.120>
- Kawamura, S. (2000). *Integrated design and operation of water treatment facilities* (2nd ed.). New York. John Wiley & Sons.
- Kemenperin. (2015). *Peraturan Pemerintah Nomor 14 Tahun 2015 tentang Rencana Induk Pembangunan Industri Nasional (RIPIN) Tahun 2015-2035*.
- Kementerian PUPR. (2017). *PEDOMAN PERENCANAAN TEKNIK TERINCI INSTALASI PENGOLAHAN LUMPUR TINJA - BUKU A: PANDUAN PERHITUNGAN BANGUNAN PENGOLAHAN LUMPUR TINJA* (1st ed.). Jakarta. Kementerian Pekerjaan Umum dan Perumahan Rakyat.
- Kholif, & Febrianti. (2019). PENERAPAN TEKNOLOGI MOVING BED BIOFILM REACTOR (MBBR) BERMEDIA KALDNESS DALAM MENURUNKAN PENCEMAR AIR LINDI. *JURNALIS*, 2(1).

- Kim, Y., Choi, D., Cui, M., Lee, J., Kim, B., Park, K., Jung, H., & Lee, B. (2015). Dissolved air flotation separation for pretreatment of membrane bioreactor in domestic wastewater treatment. *Journal of Water Supply: Research and Technology-Aqua*, 64(2), 186–193. <https://doi.org/10.2166/aqua.2014.003>
- Kiuru, H., & Vahala, R. (Eds.). (2001). *Dissolved air flotation in water and waste water treatment: Selected proceedings of the 4th International Conference on DAF in Water and Waste Water Treatment, held in Helsinki, Finland, 11 - 14 September 2000*. IWA Publishing.
- Kolarski, R., & Nyhuis, G. (1995). The use of sequencing batch reactor technology for the treatment of high strength dairy processing waste. *The Proceedings of the 50th Purdue International Waste Conference*, 485–494.
- Kosseva, M. R., & Webb, C. (Eds.). (2013). *Food industry wastes: Assessment and recuperation of commodities* (1st ed). Elsevier/Academic Press.
- Kushwaha, J. P., Srivastava, V. C., & Mall, I. D. (2011). An Overview of Various Technologies for the Treatment of Dairy Wastewaters. *Critical Reviews in Food Science and Nutrition*, 51(5), 442–452. <https://doi.org/10.1080/10408391003663879>
- Likens, G. E. (2009). *Encyclopedia of inland waters* (1st ed). London Boston. Academic Press.
- Lundh, M. (2002). *Effects offlow structure on particle separation in dissolved air flotation*. Lund.
- Maeng, M.-S., Kim, H.-S., Lee, K.-S., & Dockko, S. (2017). Effect of DAF configuration on the removal of phosphorus and organic matter by a pilot plant treating combined sewer overflows. *International Biodeterioration & Biodegradation*, 124, 17–25. <https://doi.org/10.1016/j.ibiod.2017.07.017>

- Manago, B. L., Vidal, C. M. de S., Souza, J. B. de, Neves, L. C., & Martins, K. G. (2018). Dissolved Air Flotation for Fiber Removal from Clear Water. *Floresta e Ambiente*, 25(2). <https://doi.org/10.1590/2179-8087.012416>
- Metcalf & Eddy. (2014). *Wastewater engineering: Treatment and resource recovery* (G. Tchobanoglous, H. D. Stensel, R. Tsuchihashi, F. L. Burton, M. Abu-Orf, G. Bowden, & W. Pfrang, Eds.; Fifth edition). McGraw-Hill Education.
- Montuelle, B., Goillard, J., & Le Hy, J. B. (1992). A combined anaerobic-aerobic process for the co-treatment of effluents from a piggery and a cheese factory. *Journal of Agricultural Engineering Research*, 51, 91–100. [https://doi.org/10.1016/0021-8634\(92\)80028-Q](https://doi.org/10.1016/0021-8634(92)80028-Q)
- Muhtamil. (2017). Pengaruh Perkembangan Industri Terhadap Penyerapan TenagaKerja di Provinsi Jambi. *Jurnal Perspektif Pembiayaan Dan Pembangunan Daerah*, 4(3). <https://online-journal.unja.ac.id/JES/article/view/3642/6301>
- Mulla, R. K. (2014). *Low Cost Treatment Technologies for Wastewater Reuse-A Viable alternative*.
- Munavalli, G. R., & Saler, P. S. (2009). Treatment of dairy wastewater by water hyacinth. *Water Science and Technology*, 59(4), 713–722. <https://doi.org/10.2166/wst.2009.008>
- Nagappan, S., Phinney, D., & Heldman, D. (2018). Management of Waste Streams from Dairy Manufacturing Operations Using Membrane Filtration and Dissolved Air Flotation. *Applied Sciences*, 8(12), 2694. <https://doi.org/10.3390/app8122694>
- Noerbambang, S. M., & Morimura, T. (1986). *Perancangan dan Pemeliharaan Sistem Plumbing*. PT. Pradnya Paramita, Jakarta.

- Omil, F., Garrido, J. M., Arrojo, B., & Méndez, R. (2003). Anaerobic filter reactor performance for the treatment of complex dairy wastewater at industrial scale. *Water Research*, 37(17), 4099–4108. [https://doi.org/10.1016/S0043-1354\(03\)00346-4](https://doi.org/10.1016/S0043-1354(03)00346-4)
- OWP. (2019). Jar test. *Office of Water Programs*. <https://www.owp.csus.edu/glossary/jar-test.php#:~:text=A%20laboratory%20procedure%20that%20simulates,achieve%20certain%20water%20quality%20goals>.
- Passeggi, M., López, I., & Borzacconi, L. (2009). Integrated anaerobic treatment of dairy industrial wastewater and sludge. *Water Science and Technology*, 59(3), 501–506. <https://doi.org/10.2166/wst.2009.010>
- Pastor-Soltes, M. (2022). Application of Moving Bed Biofilm Reactor (MBBR) in Wastewater Treatment. *Coftec*. <https://www.coftec.ie/application-of-moving-bed-biofilm-reactor-mbbr-in-wastewater-treatment/?PageSpeed=noscript>
- Patterson, J. W. (1985). *Industrial Wastewater Treatment Technology, Second edition* (2nd ed.). U.S. Butterworth Publishers.
- Perna, V., Castelló, E., Wenzel, J., Zampol, C., Fontes Lima, D. M., Borzacconi, L., Varesche, M. B., Zaiat, M., & Etchebehere, C. (2013). Hydrogen production in an upflow anaerobic packed bed reactor used to treat cheese whey. *International Journal of Hydrogen Energy*, 38(1), 54–62. <https://doi.org/10.1016/j.ijhydene.2012.10.022>
- Pintor, A. M. A., Vilar, V. J. P., Botelho, C. M. S., & Boaventura, R. A. R. (2016). Oil and grease removal from wastewaters: Sorption treatment as an alternative to state-of-the-art technologies. A critical review. *Chemical Engineering Journal*, 297, 229–255. <https://doi.org/10.1016/j.cej.2016.03.121>
- Poompavai. (2002). *Treatment of different industry wastewaters* [M.Phil Thesis]. Pondicherry. Pondicherry University.

Purwanti, I. F., Titah, H. S., Tangahu, B. V., & Kurniawan, S. B. (2018). *DESIGN AND APPLICATION OF WASTEWATER TREATMENT PLANT FOR “PEMPEK” FOOD INDUSTRY, SURABAYA, INDONESIA*. 9(13).

Qasim, S. R., & Zhu, G. (2018). *Wastewater treatment and reuse: Theory and design examples. volume 1: Principles and basic treatment*. Boca Raton London New York. CRC Press, Taylor & Francis Group.

Qiqi, Y., Qiang, H., & T. Ibrahim, H. (2012). Review on Moving Bed Biofilm Processes. *Pakistan Journal of Nutrition*, 11(9), 804–811.
<https://doi.org/10.3923/pjn.2012.804.811>

Ramasamy, E. V., Gajalakshmi, S., Sanjeevi, R., Jithesh, M. N., & Abbasi, S. A. (2004). Feasibility studies on the treatment of dairy wastewaters with upflow anaerobic sludge blanket reactors. *Bioresource Technology*, 93(2), 209–212.
<https://doi.org/10.1016/j.biortech.2003.11.001>

Ratnayaka, D. D., Brandt, M. J., Johnson, K. M., & Twort, A. C. (2009). *Twort’s water supply* (6. ed). Amsterdam Heidelberg. Elsevier.

Reynolds, T. D., & Richards, P. A. (1996). *Unit operations and processes in environmental engineering* (2nd ed). Boston. PWS Pub. Co.

Riffat, R. (2019). *FUNDAMENTALS OF WASTEWATER TREATMENT AND ENGINEERING*. S.l. CRC PRESS.

Rizky, M. H., & Juliardi AR, N. R. (2020). PENURUNAN TOTAL SUSPENDED SOLID DAN KEKERUHAN AIR BAKU MENGGUNAKAN PIPA CIRCULAR DAN GRAVEL BED FLOCCULATOR DENGAN KOAGULAN POLY ALUMINIUM CHLORIDE. *EnviroUS*, 1(1), 16–21. <https://doi.org/10.33005/envirous.v1i1.15>

Rizvi, H., Ahmad, N., Abbas, F., Bukhari, I. H., Yasar, A., Ali, S., Yasmeen, T., & Riaz, M. (2015). Start-up of UASB reactors treating municipal wastewater and effect of

temperature/sludge age and hydraulic retention time (HRT) on its performance.

Arabian Journal of Chemistry, 8(6), 780–786.

<https://doi.org/10.1016/j.arabjc.2013.12.016>

Rosemount Analytical Inc. (2009). *Coagulation and Flocculation* (Application Data Sheet ADS 43-019/rev.C).

Rusten, B., Siljudalen, J. G., & Strand, H. (1996). Upgrading of a biological—Chemical treatment plant for cheese factory wastewater. *Water Science and Technology*, 34(11). [https://doi.org/10.1016/S0273-1223\(96\)00819-0](https://doi.org/10.1016/S0273-1223(96)00819-0)

Said, N. I. (2006). DAUR ULANG AIR LIMBAH (WATER RECYCLE) DITINJAU DARI ASPEK TEKNOLOGI, LINGKUNGAN DAN EKONOMI. *Jurnal Air Indonesia*, 2(2).

Said, N. I., & Marsidi, R. (2005). TINJAUAN ASPEK TEKNIS PEMILIHAN MEDIA BIOFILTER UNTUK PENGOLAHAN AIR LIMBAH. *Jurnal Air Indonesia*, 1(3). <https://doi.org/10.29122/jai.v1i3.2355>

Sari, A. A., & Wiloso, E. I. (2008). Design of Low Cost Water Recycle System in a Small Scale Food Industry to Overcome Groundwater Shortage. *International Symposium Coupling Sustainable & Groundwater Protection*.

Sarkar, B., Chakrabarti, P. P., Vijaykumar, A., & Kale, V. (2006). Wastewater treatment in dairy industries—Possibility of reuse. *Desalination*, 195(1–3), 141–152. <https://doi.org/10.1016/j.desal.2005.11.015>

Schulz, C. R., & Okun, D. A. (1984). *Surface water treatment for communities in developing countries*. New York. Wiley.

Şengil, İ. A., & Özcar, M. (2006). Treatment of dairy wastewaters by electrocoagulation using mild steel electrodes. *Journal of Hazardous Materials*, 137(2), 1197–1205. <https://doi.org/10.1016/j.jhazmat.2006.04.009>

Shahbandeh, M. (2021, June). *Estimated dairy market value worldwide in 2019 and 2024*

[Business Data & Statistics]. Statista.

<https://www.statista.com/statistics/502280/global-dairy-market-value/>

Shete, B. S., & Shinkar, N. P. (2013). Dairy Industry Wastewater Sources, Characteristics & its Effects on Environment. *International Journal of Current Engineering and Technology*, 3(5).

Shokoohi, R., Asgari, G., Leili, M., Khiadani, M., Foroughi, M., & Sedighi Hemmat, M. (2017). Modelling of moving bed biofilm reactor (MBBR) efficiency on hospital wastewater (HW) treatment: A comprehensive analysis on BOD and COD removal. *International Journal of Environmental Science and Technology*, 14(4), 841–852.

<https://doi.org/10.1007/s13762-017-1255-9>

Siregar, S. (2005). *Instalasi Pengolahan Air Limbah*. Yogyakarta. Kanisius.

Soukotta, E., Ozsaer, R., & Latuamury, B. (2019). ANALISIS KUALITAS KIMIA AIR SUNGAI RIUAPA DAN DAMPAKNYA TERHADAP LINGKUNGAN. *JURNAL HUTAN PULAU-PULAU KECIL*, 3(1), 86–96.

<https://doi.org/10.30598/jhppk.2019.3.1.86>

Suharto, I. (2010). *Limbah Kimia dalam Pencemaran udara dan air*. Penerbit Andi.

Tchobanoglous, G., Stensel, H. D., Tsuchihashi, R., Burton, F. L., Abu-Orf, M., Bowden, G., Pfrang, W., & Metcalf & Eddy (Eds.). (2014). *Wastewater engineering: Treatment and resource recovery* (Fifth edition). McGraw-Hill Education.

Tian, D.-J., Lim, H.-S., Chung, J., & Jun, H.-B. (2015). Nitrogen and phosphorus removal in an anaerobic (UASB)-aerobic (ABF) sewage treatment system. *Desalination and Water Treatment*, 53(10), 2856–2865.

<https://doi.org/10.1080/19443994.2014.993209>

US EPA. (1992). *Sequencing Batch Reactors for Nutrification and Nutrient Removal*. US EPA.

US EPA. (2012). 5.5 Turbidity. In *Water: Monitoring & Assessment*. U.S. <https://archive.epa.gov/water/archive/web/html/index-18.html>

USDA-SCS. (1992). *Agricultural Waste Management Field Handbook*. Washington, DC.

Wahi, R., Chuah, L. A., Choong, T. S. Y., Ngaini, Z., & Nourouzi, M. M. (2013). Oil removal from aqueous state by natural fibrous sorbent: An overview. *Separation and Purification Technology*, 113, 51–63. <https://doi.org/10.1016/j.seppur.2013.04.015>

Wang, L. K. (Ed.). (2004). *Handbook of industrial and hazardous wastes treatment* (2nd ed., rev.expanded). Marcel Dekker, Inc.

Warwick, C., Guerreiro, A., & Soares, A. (2013). Sensing and analysis of soluble phosphates in environmental samples: A review. *Biosensors and Bioelectronics*, 41, 1–11. <https://doi.org/10.1016/j.bios.2012.07.012>

Woodard, F., & Woodard & Curran, Inc (Eds.). (2006). *Industrial waste treatment handbook* (2nd ed). Elsevier/Butterworth-Heinemann.

World Bank Group. (2007). *Environmental, Health, and Safety Guidelines for Dairy Processing*. World Bank Group. <https://www.ifc.org/wps/wcm/connect/c44f2786-a977-40d0-8190-88e23286eed3/Final%2B-%2BDairy%2BProcessing.pdf?MOD=AJPERES&CVID=jqeI4s9>

“Halaman ini sengaja dikosongkan”

LAMPIRAN

Lampiran 1:
Hasil Analisis Laboratorium

LABORATORY TEST RESULTS

Job Number :	2211049	Date :	April 12, 2022					
Customer :	Mr. Daffa Rayhan	Position:						
Lab. Sample	Customer Sample ID	Matrix		Date Sampled	Time Sampled	Date Received	Time Received	Interval Analysis
2211049-1/1	Inlet	Waste Water		30/03/2022	-	1/0/1900	15:45	30/03 to 12/04
NO.	TEST DESCRIPTION	RESULT	REGULATORY LIMIT*			UNIT	METHOD	
			Basic Milk	Highest Pollutant Load (Kg/Ton)	Integrated Milk			
1	Biochemical Oxygen Demand, BOD ₅	1671	40	0.06	40	0.10	mg/L	SNI 6989.72-2009
2	Chemical Oxygen Demand, COD	4247.4	100	0.15	100	0.25	mg/L	SNI 6989.2:2009
3	Total Suspended Solids, TSS	2600	50	0.075	50	0.125	mg/L	SNI 06-6989.3-2004
4	Oil and Grease	<1.4	10	0.015	10	0.025	mg/L	SNI 6989.10-2011
5	Ammonia, NH ₃ -N	43.149	10	0.015	10	0.025	mg/L	SNI 06-6989.30-2005
6	pH	4.75	6.0 - 9.0		6.0 - 9.0		pH Units	SNI 06-6989.11-2004

* Waste Water Standard Quality Regulations PERMENLH No. 5/2014 State Ministry of Environment (Attachment VIII)

 = Out of Specification

LABORATORY TEST RESULTS

Job Number :	2211049	Date :	April 12, 2022					
Customer :	Mr. Daffa Rayhan							
Lab. Sample	Customer Sample ID	Matrix	Date Sampled	Time Sampled	Date Received	Time Received	Interval Analysis	
2211049-1/1	Inlet	Waste Water	30/03/2022	-	30/03/2022	15:45	30/03 to 12/04	
NO.	TEST DESCRIPTION	RESULT	UNIT	METHOD				
1	Biochemical Oxygen Demand, BOD ₅	765	mg/L	SNI 6989.72-2009				
2	Chemical Oxygen Demand, COD	2981.1	mg/L	SNI 6989.2:2009				

Note: Supernatant after Precipitation

01/04/2022

Hasil Jartest Inlet

Visual limbah	pH Awal	NaOH flakes 0,4% ml/L	pH	PAC 10% ml/L	Polymer Anionic 0,1% ml/L	Hasil	pH Akhir	Sludge (%)
Putih keruh	4,67	60	6,2	5	40	putih keruh	5,5	20
Putih keruh	4,67	70	6,9	7	40	keruh	6	20
Putih keruh	4,67	80	7,5	10	40	Jernih	6,5	30

Hasil Analisa Inlet

Limbah	pH	COD mg/L	NH3 mg/L	TSS mg/L	Color PtCo
Awal	4,67	1474	33	620	4862
Jartest pakai PAC 10%	6,5	3800	8	24	168



Lampiran 2:
Pipa dan Akseseorisnya (*Bend, Tee, dan Increaser*)

Aplikasi Sistem

RUCIKA STANDARD diproduksi untuk berbagai kebutuhan seperti:

- Saluran air bersih
- Saluran pembuangan
- Saluran limbah
- Saluran irigasi
- Pipa ventilasi

Jenjang Produk

RUCIKA STANDARD dapat diklasifikasikan menjadi 2 (dua) kelompok:

- 1.Kelas AW, untuk air bertekanan tinggi sampai tekanan kerja 10 Bar dengan 14 macam ukuran diameter dari $\frac{1}{2}$ inch sampai 12 inch.
- 2.Kelas D, untuk saluran pembuangan dan limbah dengan 11 macam ukuran diameter dari $1\frac{1}{4}$ inch sampai 12 inch.

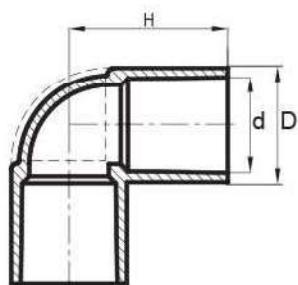
Kedua kelompok tersebut tersedia dalam panjang standar sampai 4 meter.

KELAS AW

Diameter		Tebal Dinding (mm)	Panjang (m)	Sistem Penyambungan
inch	mm			
$\frac{1}{2}$	22	1,50	4	SC
$\frac{3}{4}$	26	1,80	4	SC
1	32	2,00	4	SC
$1\frac{1}{4}$	42	2,30	4	SC
$1\frac{1}{2}$	48	2,30	4	SC
2	60	2,30	4	SC
$2\frac{1}{2}$	76	2,60	4	SC
3	89	3,10	4	SC
4	114	4,10	4	SC
5	140	5,40	4	SC
6	165	6,40	4	SC
8	216	8,30	4	SC
10	267	10,30	4	SC
12	318	12,20	4	SC

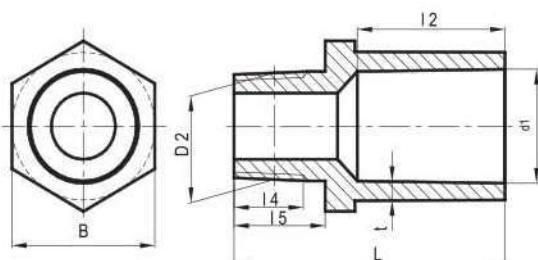
SC : Solvent Cement (Penyambungan dengan Lem)

ELBOW (AW)



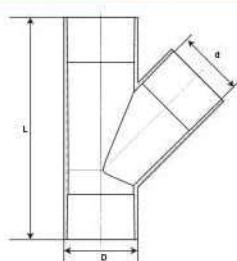
Ukuran Produk	d	H	D
1/2"	22	43	29
3/4"	26	50	33
1"	32	58	40
1 1/4"	42	70	51
1 1/2"	48	82	57
2"	60	96	70
2 1/2"	76	110	87
3"	89	120	102
4"	114	153	130
5"	140	187	157
6"	165	230	186
8"	217	290	236
10"	267	280	287

VALVE SOCKET (AW)



Ukuran Produk	d1	D2	I2	I4	I5	L	B	t (min)
1/2"	22.4	PT 1/2"	30	15	18.5	55	29	3.3
1/2" x 3/4"	26.5	PT 1/2"	35	15	18.8	60	33	3.3
3/4" x 1/2"	22.4	PT 3/4"	30	17	20.5	58.5	33	3.3
3/4"	26.5	PT 3/4"	35	17	20.5	64	33	3.3
1" x 1/2"	22.4	PT 1"	30	15	23	71	40	3.3
1" x 3/4"	26.5	PT 1"	35	17	23	71	40	3.3
1"	32.5	PT 1"	40	19	23	71	40	3.8
1 1/4"	42.6	PT 1 1/4"	45	22	26	80	51	3.7
1 1/2"	48.7	PT 1 1/2"	55	22	27	92	57.5	4.2
2"	60.8	PT 2"	63	26	31	106	70.5	4.6
2 1/2"	76.6	PT 2 1/2"	61	30	35	118	86.5	4.7
3"	89.6	PT 3"	72	34	39	127	101	5.7
4"	114.7	PT 4"	92	40	47	152	129	7.2

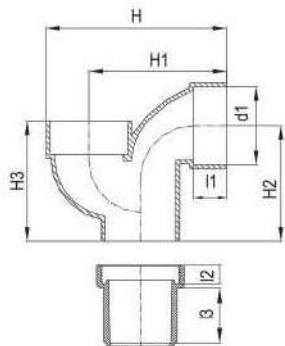
Y BRANCH (AW)



Ukuran Produk	d	D	L
3"	89.6	102	280
4"	114.7	130	342
8"	216	217	712

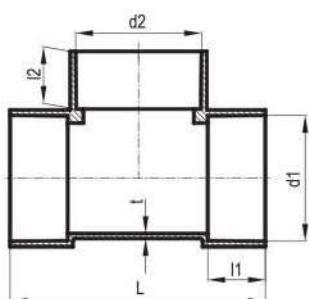
Note: Dimensi ukuran dalam mm

P-TRAP (D)



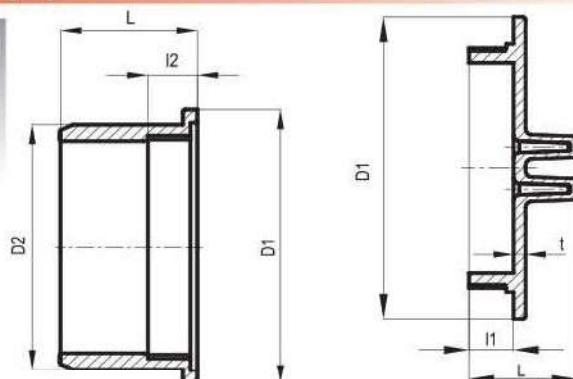
Ukuran Produk	d1	I1	H1	H2	H3	I2	I3	H
2"	60.4	25	108.7	90.5	94	15	45	142

TEE (D-DT)



Ukuran Produk	d1	I1	d2	L	I2	t (min)
1¼"	42.3	20	42.3	88	20	2.8
1½"	48.3	22	48.3	98	22	2.8
2"	60.4	25	60.4	118	25	3.3
2½"	76.4	35	76.4	155	35	3.3
3" x 1½"	89.5	40	48.3	135	22	3.6
3" x 2"	89.5	40	60.35	147	25	3.7
3" x 2½"	89.5	40	76.4	165	35	3.6
3"	89.5	40	89.5	176	40	3.7
4" x 2"	114.5	50	60.35	171	25	4.7
4" x 3"	114.5	50	89.45	200	40	4.7
4"	114.5	50	114.5	224	50	4.7
5" x 4"	140.7	65	114.5	252	50	5.1
5"	140.7	65	140.7	281	65	5.4
6" x 4"	165.9	80	114.5	287	50	6.3
6"	165.9	80	165.9	338	80	6.0
8" x 4"	217.3	105	114.5	335	50	5.5
8"	217.3	105	217.3	440	105	4.8

CLEAN OUT (D)



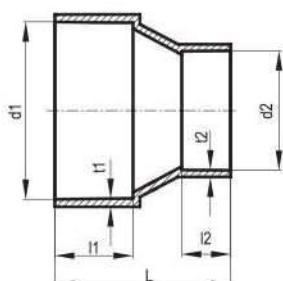
a. Clean Out Socket

Ukuran Produk	D1	D2	I2	L
2"	57	48	8	25
3"	102	89	14	42
4"	130	114	14	52

b. Clean Out Cap

Ukuran Produk	D1	I1	L	t (min)
2"	57	8	25	6
3"	102	14	37	7
4"	130	14	38	7

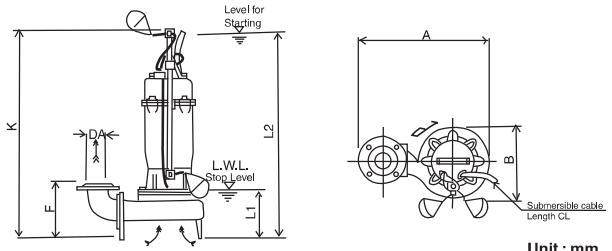
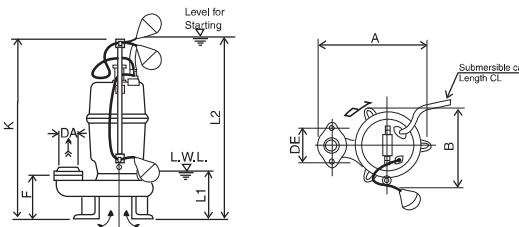
INCREASER (D-IN)



Ukuran Produk	d1	I1	d2	I2	L	t1 (min)	t2 (min)
1½" x 1¼"	48.3	22	42.5	20	62	3.1	3.1
2" x 1¼"	60.4	25	42.3	20	65	3.3	2.8
2" x 1½"	60.43	25	48.3	22	67	3.3	2.8
2½" x 1½"	76.4	35	48.3	22.8	77	3.3	2.9
2½" x 2"	76.4	35	60.4	25	80	3.3	3.3
3" x 1¼"	89.5	40	42.3	20	81	3.76	2.9
3" x 1½"	89.5	40	48.3	22	87	4.1	3.1
3" x 2"	89.5	40	60.4	25	90	3.75	3.3
3" x 2½"	89.5	40	76.4	35	100	3.75	3.3
4" x 2"	114.5	50	60.4	25	105	4.75	3.3
4" x 2½"	114.5	50	76.4	35	115	4.75	3.3
4" x 3"	114.5	50	89.5	40	120	4.75	3.7
5" x 4"	140.7	65	114.5	50	150	5.15	4.7
6" x 3"	165.9	80	89.5	40	161	6.05	3.7
6" x 4"	165.9	80	114.5	50	170	6.05	4.7
6" x 5"	165.9	80	140.7	65	185	6.05	5.1
8" x 4"	217.3	105	114.5	50	225	4.85	4.7
8" x 6"	217.3	105	165.9	80	252	4.85	6.0

Lampiran 3:
Katalog Pompa *Submersible*

■ Automatic type

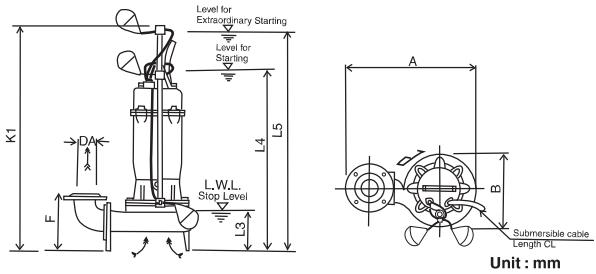
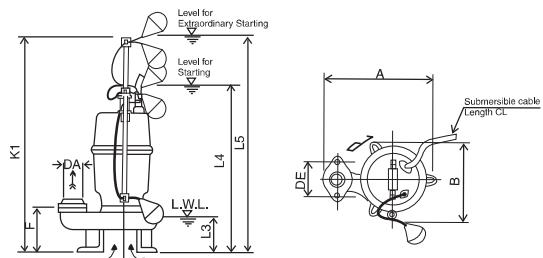


Unit : mm

Size Ø	Model	Out Put kW	Phase	Pump and Motor						Weight (Mass) kg	
				A	B	F	DE	K	L1	L2	
50	50DVA5.4S	0.4	Single	239	183	82	96	530	150	490	20
	50DVA5.4	0.4	Three	239	183	82	96	530	150	490	18
	50DVA5.75	0.75	Three	249	197	82	96	530	150	490	20
	50DVA51.5	1.5	Three	249	201	82	96	530	150	490	30

Size Ø	Model	Out Put kW	Phase	Pump and Motor								Weight (Mass) kg
				A	B	F	H	J	K	L1	L2	
65	65DVA5.75	0.75	Three	396	206	178	540	145	530	150	490	26
	65DVA51.5	1.5		396	210	178	572	145	530	150	490	35
	65DVA52.2	2.2		427	237	201	736	160	770	250	730	51
	65DVA53.7	3.7		427	237	201	796	160	770	250	730	60
80	80DVA5.75	0.75	Three	411	206	183	540	145	530	150	490	27
	80DVA51.5	1.5		411	210	183	572	145	530	150	490	36
	80DVA52.2	2.2		442	237	206	736	160	770	250	730	52
	80DVA53.7	3.7		442	237	206	736	160	770	250	730	61

■ Parallel Alternate type



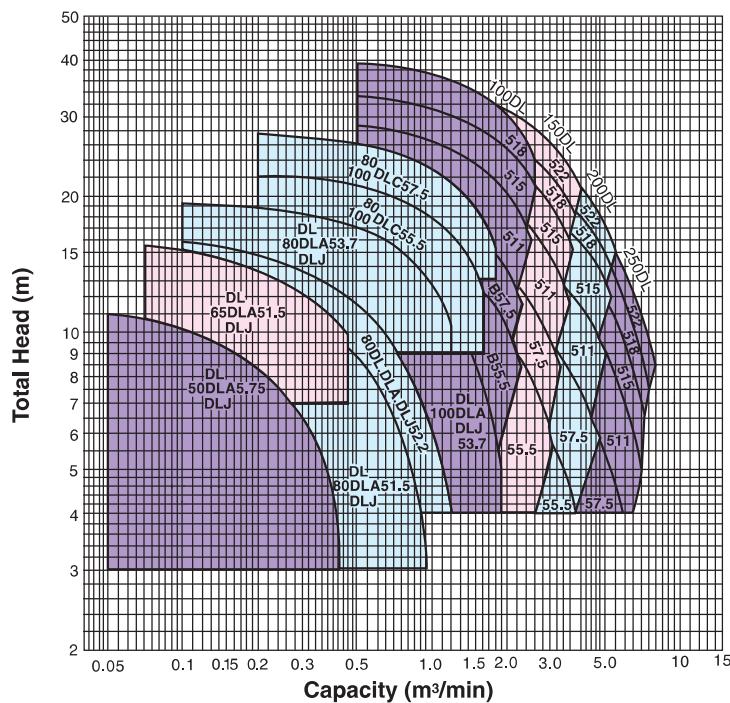
Size Ø	Model	Out Put kW	Phase	Pump and Motor						Weight (Mass) kg	
				A	B	F	DE	K1	L3	L4	
50	50DVSJ5.4S	0.4	Single	239	183	82	96	530	120	410	600
	50DVSJ5.4	0.4	Three	239	183	82	96	530	120	410	600
	50DVSJ5.75	0.75	Three	249	197	82	96	530	120	410	600
	50DVSJ51.5	1.5	Three	249	201	82	96	530	120	410	30

Size Ø	Model	Out Put kW	Phase	Pump and Motor						Weight (Mass) kg	
				A	B	F	K1	L3	L4		
65	65DVSJ5.75	0.75	Three	396	206	178	640	120	410	600	26
	65DVSJ51.5	1.5		396	210	178	640	120	410	600	35
	65DVSJ52.2	2.2		427	237	201	880	220	650	840	51
	65DVSJ53.7	3.7		427	237	201	880	220	650	840	60
80	80DVSJ5.75	0.75	Three	411	206	183	640	120	410	600	27
	80DVSJ51.5	1.5		411	210	183	640	120	410	600	36
	80DVSJ52.2	2.2		442	237	206	880	220	650	840	52
	80DVSJ53.7	3.7		442	237	206	880	220	650	840	61

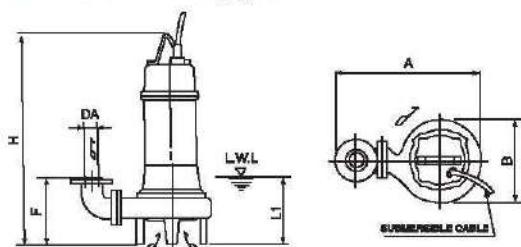
MODEL DL

■ SELECTION CHARTS

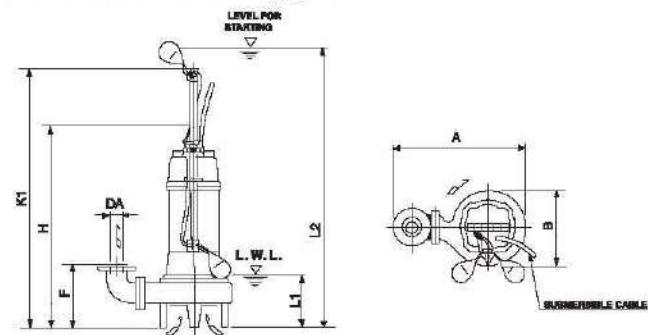
50 Hz (Synchronous speed 1500 min⁻¹)



■ Manual type



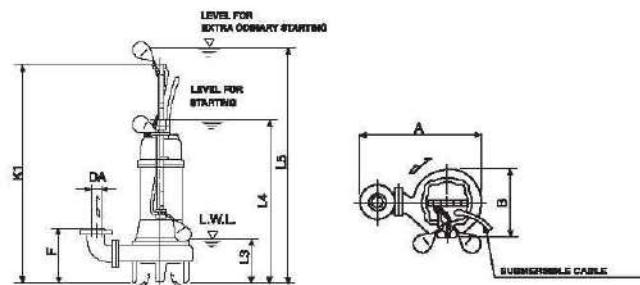
■ Automatic type



Size \varnothing	Model	Output kW	Pump and Motor					Weight (Mass) kg
			A	B	F	H	L1	
50	50DL6.75	0.75	411	239	175	510	120	34
65	65DL51.5	1.5	497	281	200	575	140	52
80	80DL51.5	1.5	524	282	220	597	185	55
	80DL52.2	2.2	542	308	220	654	185	67
	80DL53.7	3.7	567	328	220	687	185	75
	100DL53.7	3.7	614	335	250	705	185	78
	100DLB55.5	5.5	646	366	323	787	205	123
	100DLC55.5	5.5	660	379	322	752	205	134
100	100DLBS7.5	7.5	676	385	323	759	205	141
	100DLC57.5	7.5	690	398	320	750	205	148
	100CL511	11	701	402	323	858	205	180
	100DL515	15	741	441	330	954	205	230
	100DL518	18.5	741	441	330	958	205	285
	150DL55.5	5.5	760	396	381	798	245	146
	150DL57.5	7.5	780	418	377	783	245	168
150	150DL511	11	810	438	377	882	245	199
	150DL515	15	810	438	377	971	245	237
	150DL518	18.5	848	476	381	979	245	300
	150CL522	22	848	476	381	979	245	325
	200DL55.5	5.5	832	430	414	825	285	160
	200DL57.5	7.5	863	453	410	808	285	176
200	200DL511	11	863	453	410	907	285	212
	200DL515	15	896	479	411	994	285	260
	200DL518	18.5	932	512	415	1001	285	305
	200CL522	22	932	512	415	1001	285	330
	250DL57.5	7.5	969	525	622	903	400	260
	250DL511	11	993	541	634	999	400	320
250	250CL515	15	1007	549	646	1085	400	380
	250DL518	18.5	1007	549	648	1089	400	420
	250CL522	22	1007	549	648	1089	400	440

Size \varnothing	Model	Output kW	Pump and Motor						Weight (Mass) kg
			A	B	F	K	L1	L2	
50	50DLA5.75	0.75	411	239	175	630	250	650	36
65	65DLA51.5	1.5	497	291	200	840	320	860	55
80	80DLA51.5	1.5	524	292	220	840	320	860	58
	80DL52.2	2.2	542	308	220	840	320	860	70
	80DLA53.7	3.7	567	328	220	840	320	860	78
100	100DLA53.7	3.7	614	335	250	840	320	860	85

■ Parallel Alternate type



Lampiran 4: Katalog Blower

Direct Drive Blowers

General-Purpose Series (SF)
SF-75HT

The general-purpose series includes Sirocco (SF) and Turbo (SB) types. With a general-purpose lineup ranging from 0.025 kW compact models up to 1.5 kW, they are constructed to be easily attached to a range of industrial equipment. Match performance, size, and other specifications to your own application. Note: For intake temperatures greater than 40°C, use our heat-resistant models (HT models).

For details, see our online catalog.

[Online Catalog](#)

[Click here for examples of Options](#)

PDF documentation and CAD data for this product are available for download.

* Unpack ZIP packages to view the content. The content may consist of PDF or CAD data.

* CAD data is in dxf format. Use a specialized CAD application or similar to view the file.

[General Catalogs](#)

[Manuals](#)

[Performance Curves](#)

[External Dimensions Drawings](#)

[External Dimensions Drawings](#)



Specifications

[Model explained](#)[Impeller Type](#)

Model (→ Model explained)	SF-75HT	
Impeller (→ Impeller Type)	Sirocco	
Discharge Port Size (mm)	φ75	
Intake Port Size (mm)	φ123	
Phases	Single phase	
Output (kW)	0.25	
Standard Voltage (V)	100	
50Hz	Current (A)	4.5
	Maximum Airflow (m³/min)	8.0
	Maximum Static Pressure (kPa)	0.55
60Hz	Current (A)	4.5
	Maximum Airflow (m³/min)	9.5
	Maximum Static Pressure (kPa)	0.80
Weight (Kg)	9	
Maximum Intake Temperature (°C)	200	
Bearing Number	Impeller Side	6202ZZC3
	Non-Impeller Side	6202ZZC3
Material	Casing	AC2B
	Impeller	SPCC

[Options](#)

送風機性能曲線図

FAN PERFORMANCE CURVE

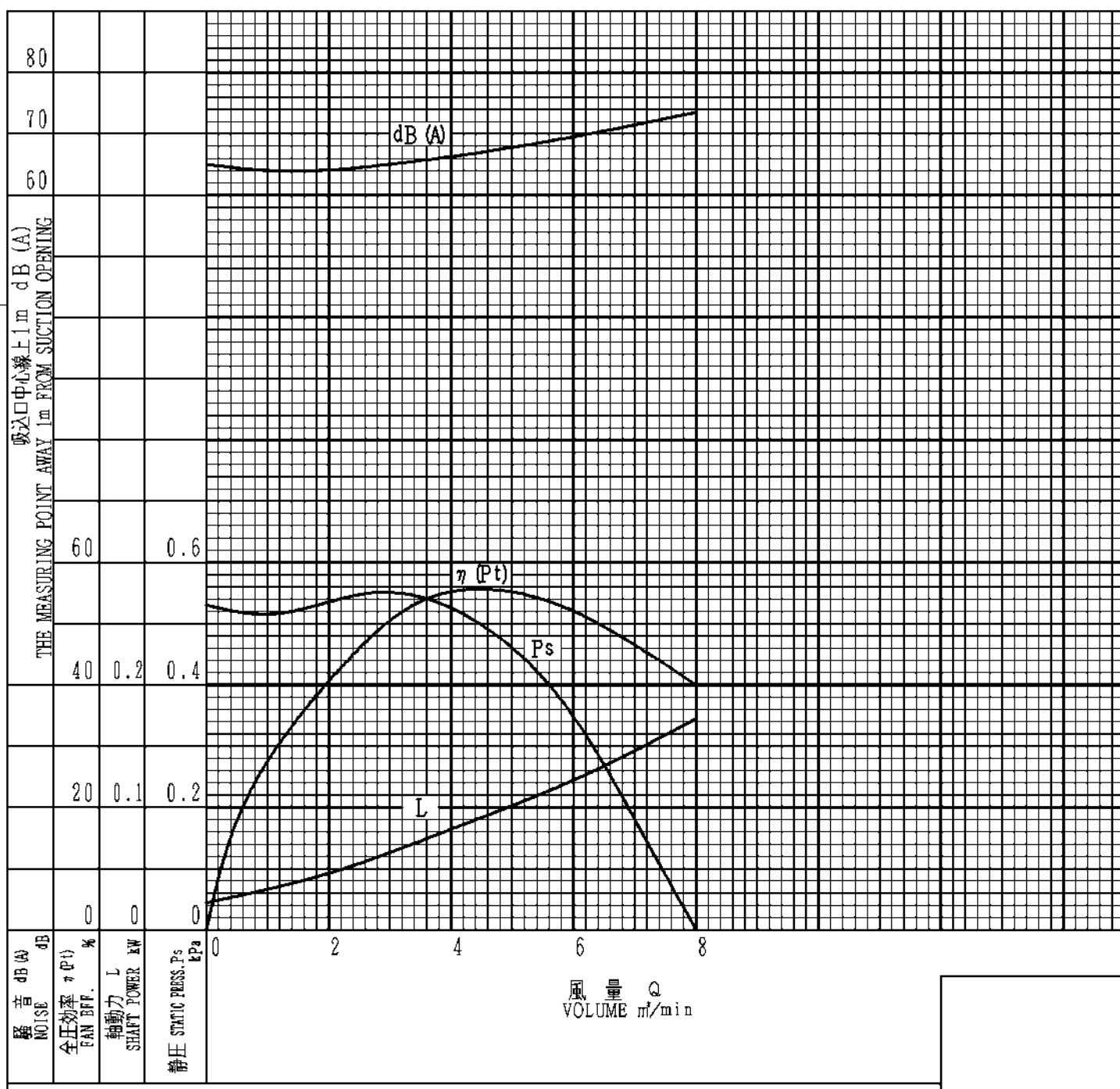
日付
DATE1999.3.1
MARCH 1, 1999作成
DWG.

K.MITSUI

校閲
CHECK

N.YANAGI

品名/形式 TYPE	SF-75HT-R3A3		電動機 MOTOR	0.25	kW	2	P
風量 VOLUME	MAX.	8.0	m ³ /min	電圧 VOLTAGE	100	V	
静圧 STATIC PRESSURE	MAX.	0.55	kPa	電流 CURRENT	4.5	A	
回転速度/回軸数 FAN SPEED		2800	min ⁻¹	温度 TEMPERATURE	20 °C	密度 DENSITY	1.2 kg/m ³
周波数 FREQUENCY		50	Hz				
備考 NOTES	(99年型) (99 MODEL)						



Lampiran 5:
Katalog Pompa *Centrifugal*

Tank Type Untuk Sumur Dangkal

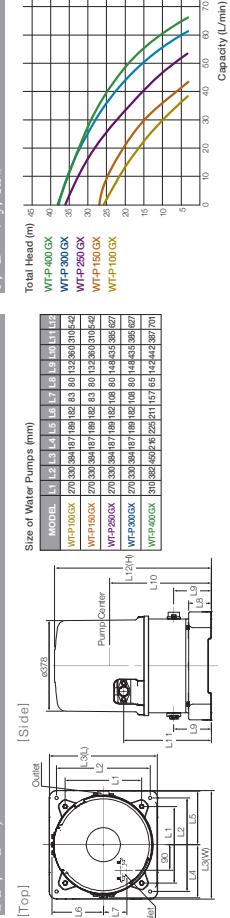
Stainless Steel Tank Type Untuk Sumur Dalam

O v d y h , v d B f , R , d y ,
r N, i d J m N v r ,



IV b , d
angki dibuat dari bahan khusus
yang tebal dan juga dilapisi 3
lapisan anti karat.

D **m** **w** **O** **v** **d** **Od** **b** **v**, **F**itur ini bekerja berbarengan dengan dibukanya kelepasan tekanan air yang stabil. Dibuat dari bahan anti karat untuk unitnya bersihkan.



S **VW, r V, i, πV**
Tanuki yang dikenakan untuk berhakikat dari tekanan air yang tinggi dan mencengkam keboongan. Fangi dibuat dari bahan khusus yang tebal dan juga dilapis 3 lapisan anti karat, serta dicat metalkis untuk mempermudahnya tahan dengan paparan sinar matahari.

R **m**
t **n** , **RN** **ɸ**, **Br** **v** ,
Terdapat tiga saluran keluar air pada tang
anda fleksibilitas saat melakukam penyam-
g **r** **v** , **n** , **l** , **v**
Fitur ini akan menghentikan pengoperasian
segera setelah motor pada
sangat panas.

r
nN , RN ð, Br v , h ,
Terdapat tiga saluran keluar air pada tangki yang memberikan
anda fleksibilitas saat melakukan cenvambungan oica air.

w v ð m dyN
Saktar tekan air otomatis n
air sesuai dibuka-tutupnya
n f v ð cv nnv mvd, i , nv
sambungkan/pengelusas bahan stainless steel buat kerajinan tangan tanpa
magnetik
o mB (l l d v f v , d
Lokasi: Lantai 1, Kompleks Pusat Kegiatan Mahasiswa, Universitas Islam Negeri Sultan Syarif Kasim, Medan, Sumatera Utara.

Cocok untuk sumur dengan kedalaman 30m. Sistem pompa jetnya dapat menyesuaikan untuk sumur sempit dengan kedalaman 18-30m.

S_n(mA₃₃X_S)i c-A₃₃r

i , B v y, RNW

Sd , d) -

The figure consists of two parts. The top part is a performance curve graph showing Total Head (m) on the y-axis (0 to 80) versus Capacity (L/min) on the x-axis (0 to 40). It features three curves: a blue curve peaking at ~75m head and 35L/min, an orange curve peaking at ~65m head and 30L/min, and a purple curve peaking at ~55m head and 25L/min. The bottom part is a technical drawing of the pump assembly. The pump body dimensions are: height 398mm, width 146mm, and depth 146mm. The impeller diameter is 320mm. The suction side has a diameter of 182mm and a flange diameter of 154mm. The discharge side has a diameter of 169mm and a flange diameter of 186mm. The pump is labeled 'D+PS390GX (P-J)'.

S_i, vw, /mB v &l m, d v mvd , nV



perimbangan, serta cocok

A circular diagram showing a cross-section of a cylinder. The cylinder has a dark interior with red outlines indicating the piston and cylinder walls. A black rod extends from the center of the piston. To the left of the diagram, there is text.

O n f v&g d cv v nNY mvd , m, i , nv tangki tekanan terbatas dari stainless steel buatan Jepang tanpa sambungan/pengelasan, bersih, aman, dan anti karat. myB (l ls , d v f v , d Lapisan tahan air dibuat dari perunggu anti karat dan anti korosi.

g_N, P_d @ n_N v 1, v
Fitur ini akan mengidentifikasi pengoperasian pompa air sementara secara otomatis saat motor pompa menjadi sangat panas. Hal ini untuk mencegah kerusakan pada sistem pompa air. Jika terjadi hal tersebut, maka sistem pompa air akan berhenti dan tidak dapat digunakan lagi.

Sn(0 mA33Xs)i c- A33r

Lampiran 6:

Katalog *Submersible Mixer*

MR

Without Guide Ring Type



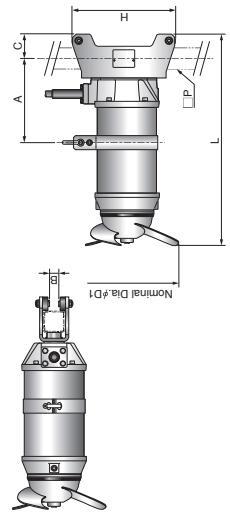
Stainless Steel Casting Type

Model Selection 50Hz

Model	Motor Output kW	Pole	Propeller Rotation Speed min ⁻¹	Flow Rate m ³ /min	Fresh Water Mixing Output kW	Reaction Force N	Dry Weight kg	Propeller Nominal Dia. mm
MR21INF250	0.25	4	1420	2.0	0.12	50	24	155
MR21INF400	0.4	4	1420	2.8	0.17	80	24	185
MR21INF750	0.75	4	1410	3.6	0.35	130	24	190
MR221EC/CR	0.75	6	942	5.0	0.62	170	28	270
MR31INF/NR1.5	1.5	6	910	7.5	1.0	195	36	300
MR32INF/NR1.5	1.5	6	910	7.8	1.1	210	36	300
MR33INF/NR1.5	1.5	6	910	9.8	1.2	295	36	300
MR33INF/NR2.8	2.8	6	910	10.9	2.1	395	46	300
MR32INF/NR2.8	2.8	6	910	11.8	2.3	420	46	300
MR33INF/NR2.8	2.8	6	910	12.5	2.5	500	46	300
MR41INF/NR3.0	3	8	730	11.6	2.5	330	112/122	400
MR42INF/NR3.0	3	8	730	13.0	2.6	465	112/122	400
MR43INF/NR3.0	3	8	730	15.0	2.7	570	112/122	400
MR41INF/NR4.0	4	8	710	17.4	3.4	610	112/122	400
MR42INF/NR4.0	4	8	710	19.0	3.6	660	112/122	400

*TOMR type lifting equipment is also available. For details, contact your dealer.

Dimensions 50/60Hz



Model	D1	L	H	A	B	C	P
MR21INF250	155/145	473	247	205	20	30	50
MR21INF400	185/155	473	247	205	20	30	50
MR21INF750	150/135	473	247	205	20	30	50
MR221EC/CR	270/240	470	253	177	21	67	50
MR31INF/NR1.5	300	556	294	210	26	70	60
MR32INF/NR1.5	300	557	294	210	26	70	60
MR33INF/NR1.5	300	560	294	210	26	70	60
MR31INF/NR2.8	300	600	294	240	26	70	60
MR32INF/NR2.8	300	608/600	294	240	26	70	60
MR33INF/NR2.8	300	603	294	240	26	70	60
MR41INF/NR3.0	400	668	300	285	26	70	60
MR42INF/NR3.0	400	668	300	285	26	70	60
MR31INF/NR3.0	400	668	300	285	26	70	60
MR41INF/NR4.0	400	682	300	285	26	70	60
MR42INF/NR4.0	400	686	300	285	26	70	60

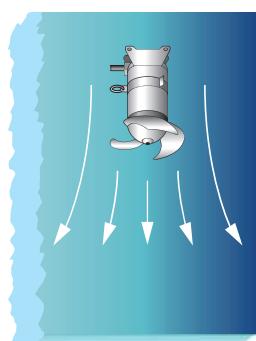
*Dimension "A" is a reference value.

Model Selection 60Hz

Model	Motor Output kW	Pole	Propeller Rotation Speed min ⁻¹	Flow Rate m ³ /min	Fresh Water Mixing Output kW	Reaction Force N	Dry Weight kg	Propeller Nominal Dia. mm
MR21INF250	0.25	4	1700	1.4	0.08	40	24	145
MR21INF400	0.4	4	1700	1.8	0.13	60	24	175
MR21INF750	0.75	4	1690	3.2	0.28	110	24	185
MR221EC/CR	0.75	6	1126	4.4	0.68	160	28	240
MR31INF/NR1.5	1.5	6	1085	9.3	1.2	260	36	300
MR32INF/NR1.5	1.5	6	1085	9.6	1.3	285	36	300
MR33INF/NR2.8	2.8	6	1080	11.9	2.1	430	46	300
MR31INF/NR2.8	2.8	6	1080	13.1	2.5	535	46	300

*TOMR type lifting equipment is also available. For details, contact your dealer.

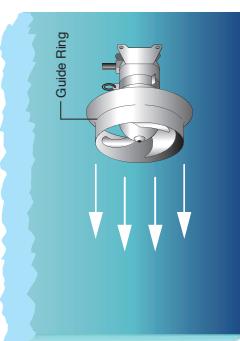
Dimensions 50/60Hz



With Guide Ring Type



Cast Iron Type



Stainless Steel Casting Type

Model Selection 50Hz

Model	Motor Output kW	Pole	Propeller Rotation Speed min ⁻¹	Flow Rate m ³ /min	Fresh Water Mixing Output kW	Reaction Force N	Dry Weight kg	Propeller Nominal Dia. mm
MR31GF/GRI1.5	1.5	6	910	7.3	0.9	185	30	155
MR32GF/GRI1.5	1.5	6	910	7.7	1.0	200	46	185
MR33GF/GRI1.5	1.5	6	910	9.6	1.2	285	46	300
MR31GF/GRI2.8	2.8	6	910	10.7	2.1	385	56	300
MR32GF/GRI2.8	2.8	6	910	11.5	2.2	410	56	300
MR33GF/GRI2.8	2.8	6	910	12.7	2.4	490	56	300
MR41GF/GRI3.0	3	8	730	11.3	2.4	235	125/135	400
MR42GF/GRI3.0	3	8	730	14.4	2.6	375	125/135	400
MR41GF/GRI4.0	4	8	710	16.6	3.2	435	125/135	400
MR42GF/GRI4.0	4	8	710	18.1	3.3	540	125/135	400

*TOMR type lifting equipment is also available. For details, contact your dealer.

Dimensions 50/60Hz

Model	D1	L	H	A	B	C	P
MR31GF/GRI1.5	300	479	576	294	255	26	70
MR32GF/GRI1.5	300	479	576	294	255	26	70
MR33GF/GRI1.5	300	479	576	294	255	26	70
MR31GF/GRI2.8	300	479	576	294	275	26	70
MR32GF/GRI2.8	300	479	576	294	275	26	70
MR33GF/GRI2.8	300	479	576	294	275	26	70
MR41GF/GRI3.0	400	572	691	300	300	26	70
MR42GF/GRI3.0	400	572	691	300	300	26	70
MR41GF/GRI4.0	400	572	691	300	300	26	70
MR42GF/GRI4.0	400	572	691	300	300	26	70

*Dimension "A" is a reference value.

Model MR2521EC/CR

Model	D1	L	H	A	B	C	P
MR2521EC/CR	150/135	473	247	205	20	30	50
MR2521EC/CR	150/135	473	247	205	20	30	50
MR2521EC/CR	150/135	473	247	205	20	30	50
MR2521EC/CR	150/135	473	247	205	20	30	50

*TOMR type lifting equipment is also available. For details, contact your dealer.

Dimensions 50/60Hz

Model	D1	L	H	A	B	C	P
MR2521EC/CR	150/135	473	247	205	20	30	50
MR2521EC/CR	150/135	473	247	205	20	30	50
MR2521EC/CR	150/135	473	247	205	20	30	50
MR2521EC/CR	150/135	473	247	205	20	30	50

*Dimension "A" is a reference value.

Model MR2521EC

Model	D1	L	H	A	B	C	P
MR2521EC	150/135	473	247	205	20	30	50
MR2521EC	150/135	473	247	205	20	30	50
MR2521EC	150/135	473	247	205	20	30	50
MR2521EC	150/135	473	247	205	20	30	50

*TOMR type lifting equipment is also available. For details, contact your dealer.

Dimensions 50/60Hz

Model	D1	L	H	A	B	C	P
MR2521EC	150/135	473	247	205	20	30	50
MR2521EC	150/135	473	247	205	20	30	50
MR2521EC	150/135	473	247	205	20	30	50
MR2521EC	150/135	473	247	205	20	30	50

*Dimension "A" is a reference value.

Model Selection 60Hz

Model	D1	L	H	A	B	C	P
MR2521EC	150/135	473	247	205	20	30	50
MR2521EC	150/135	473	247	205	20	30	50
MR2521EC	150/135	473	247	205	20	30	50
MR2521EC	150/135	473	247	205	20	30	50

*TOMR type lifting equipment is also available. For details, contact your dealer.

Dimensions 50/60Hz

<table border="1

Lampiran 7:

Katalog Tangki Air

GENERAL TANK



SOLUSI PRAKTIS PENAMPUNGAN AIR BERSIH

Penampungan air dengan bentuk dasar yang rata dan pilihan ukuran terbanyak. General Tank merawarkan kemudahan dan fleksibilitas dalam pemasangan. Dilengkapi dengan pelindung UV20+, teknologi Light-proof, dan Activegard+ untuk meminimalkan pemakaian jangka panjang yang bebas dari lumut dan kuman.

Menjaga higienitas tangki lebih lama dan menjadikan air lebih bersih.

- Mudah menyesuaikan kebutuhan dengan 14 pilihan ukuran
- Dinding mulus dan tanpa tulangan memudahkan pembersihan
- Food-Con act & bebas logam berat aman untuk air minum
- Higienis – Bebas dari pertumbuhan kuman, jamur, dan lumut
- Dasar tangki rata memudahkan saat pemasangan dan pemindahan



TUTUP ERGONOMIS & MULTIFUNGSI

Tutup ergonomis menutup lebih rapat, membuka lebih mudah. Dilengkapi saingan kotoran (strainer) jika digunakan untuk menampung air hujan.

*Gratis Strainer: TB 33, TB 53, TB 110, TB 120, TB 160

PEMASANGAN MUDAH

Aksesoris pemipaan yang lengkap menghemat waktu dan biaya pemasangan. *Fitting Union* pada *inlet* dan *outlet* memudahkan perawatan karena tidak perlu memotong pemipaan.

GRATIS PLUMBING KIT

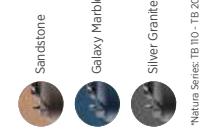


PILIHAN WARNA

Warna Standar



Natura Series*



*Natura Series: TB 110 - TB 200

SPESIFIKASI

Type	Kapasitas	Inlet	Outlet	Tebal	Berat	TB 32	TB 33	TB 35	TB 80	TB 10	TB 110	TB 120	TB 160	TB 200	TB 300	TB 400	TB 500
	300 liter	3/4 inch	3/4 inch	4 - 6 mm	9 kg	400	300	300	400	400	400	400	400	300	300	400	500
	520 liter	3/4 inch	3/4 inch	4 - 6 mm	16 kg	690	690	690	880	880	880	880	880	880	880	1050	1200
	650 liter	3/4 inch	3/4 inch	6 - 9 mm	16 kg	690	690	690	830	830	830	830	830	830	830	1050	1200
	800 liter	3/4 inch	3/4 inch	6 - 9 mm	19 kg	690	690	690	830	830	830	830	830	830	830	1050	1200
	1.200 liter	1 inch	1 inch	7 - 10 mm	22 kg	1.050	1.050	1.050	1.130	1.130	1.130	1.130	1.130	1.130	1.130	1.130	1.130
						1.420	1.420	1.420	1.770	1.770	1.770	1.770	1.770	1.770	1.770	1.770	1.770
						1.630	1.630	1.630	1.880	1.880	1.880	1.880	1.880	1.880	1.880	1.880	1.880
						2.270	2.270	2.270	2.280	2.280	2.280	2.280	2.280	2.280	2.280	2.280	2.280
						2.350	2.350	2.350	2.350	2.350	2.350	2.350	2.350	2.350	2.350	2.350	2.350



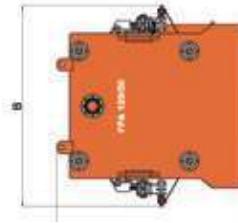
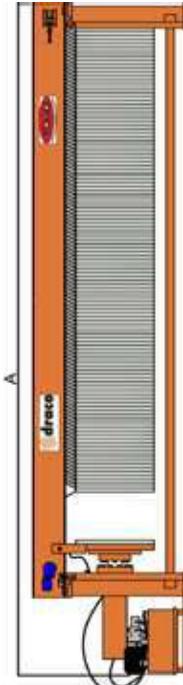
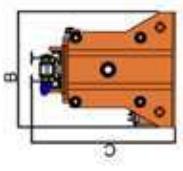
Lampiran 8:
Katalog *Filter Press*

Filter press | Technical Specifications

FILTER PRESS SUPERIOR DRAGGING

Model	Maximum Nº of plates	Maximum length mm (A)	Maximum width mm (B)	Maximum height mm (C)	Maximum filter surface (m ²)	Maximum filtered volume (l)
FPA-AR 1000	125	11.000	1.400	2.100	215	3.220
Pump type: Cylinder of 23 cm ³		Tank Volume (l): 150	Power: 7.5 Kw			
FPA-AR 1200	125	12.400	1.900	2.400	310	4.445
Pump type: Cylinder of 23 cm ³		Tank Volume (l): 150	Power: 7.5 Kw			

Frame: Material ST-37/AISI-304, finish: Epoxy Paint.
Operation: Automatic.
Rat 2011

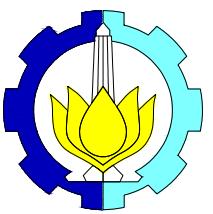


FILTER PRESS LATERAL DRAGGING

Model	Nº of plates ud.	Nº of chambers	Length	Width	Height	Weight empty (Kg)	Weight loaded (Kg)	Total filter area (m ²)	FP total cake volume (l)	Plates and fabric size
FPA AL 120/40	40	39	5.020	1.935	1.790	7.800	9.420	92	1.247	1.200
FPA AL 120/50	50	49	5.710	1.935	1.790	8.400	10.438	115.60	1.367	1.200
FPA AL 120/60	60	59	6.400	1.935	1.790	9.000	11.450	139.2	1.886	1.200
Pump type: Cylinder of 25 cm ³			Tank volume (l): 100	Power: 4Kw						

Frame: Material ST-37/AISI-304, Finish: Epoxy Paint.
Operation: Automatic.
Rat 2011

Lampiran 9:
Detail Engineering Design (DED) Drawing



PROGRAM SARJANA
JURUSAN TEKNIK LINGKUNGAN
FTSPK - ITS SURABAYA
2022

JUDUL TUGAS AKHIR

Perencanaan Instalasi
Pengolahan Air Limbah (IPAL)
Fase 2 PT. XYZ dengan Skema
Daur Ulang Efluen

JUDUL GAMBAR

Layout IPAL Fase 2 PT.
XYZ

NAMA MAHASISWA

Daffa Rayhan
0321184000078

DOSEN PEMBIMBING

Dr. Ir. Agus Slamet, MSc
NIP. 19590811 198701 1 001

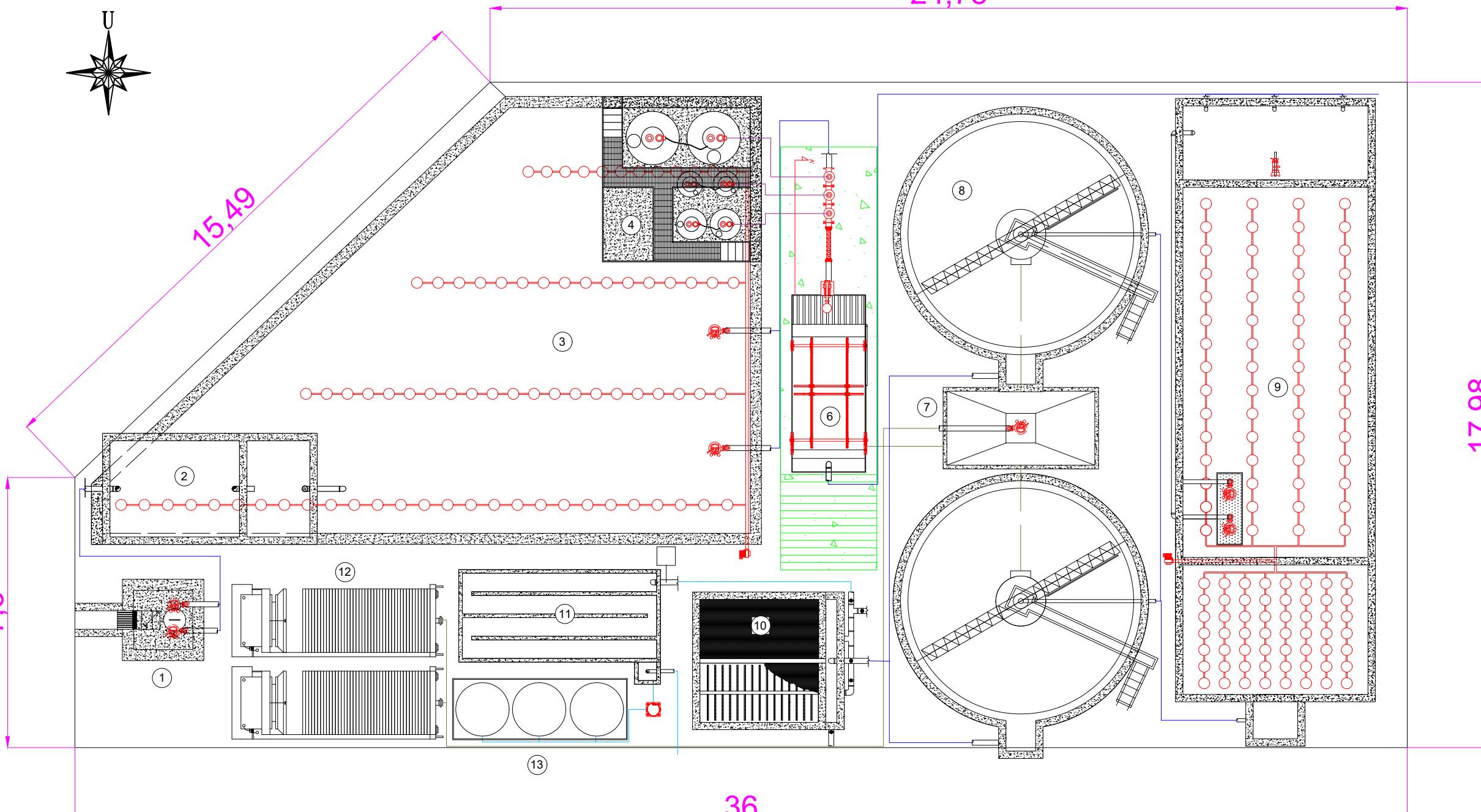
LEGENDA

	Beton
	Platform Beton
	Pipa Air Limbah
	Pipa Lumpur
	Pipa Daur Ulang Efluen
	Pipa Dosing



LAYOUT IPAL FASE 2 PT. XYZ

SKALA 1 : 125



1 Sumur pengumpul & bar screen

2 Grease trap

3 Bak ekualisasi

4 Area bak chemical

5 Proses fis-kim

6 Dissolved air flotation

7 Sl. holding tank

8 Clarifier

9 MBBR

10 Rapid sand filter

11 Tangki kontak klorin

12 Filter press

13 Tangki air

SKALA	SATUAN	NOMOR GAMBAR
1:125	meter	1



PROGRAM SARJANA
JURUSAN TEKNIK LINGKUNGAN
FTSPK - ITS SURABAYA
2022

JUDUL TUGAS AKHIR

Perencanaan Instalasi
Pengolahan Air Limbah (IPAL)
Fase 2 PT. XYZ dengan Skema
Daur Ulang Efluen

JUDUL GAMBAR

Profil Hidrolis

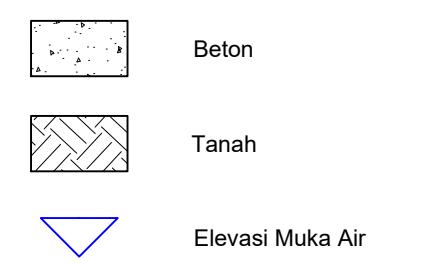
NAMA MAHASISWA

Daffa Rayhan
0321184000078

DOSEN PEMBIMBING

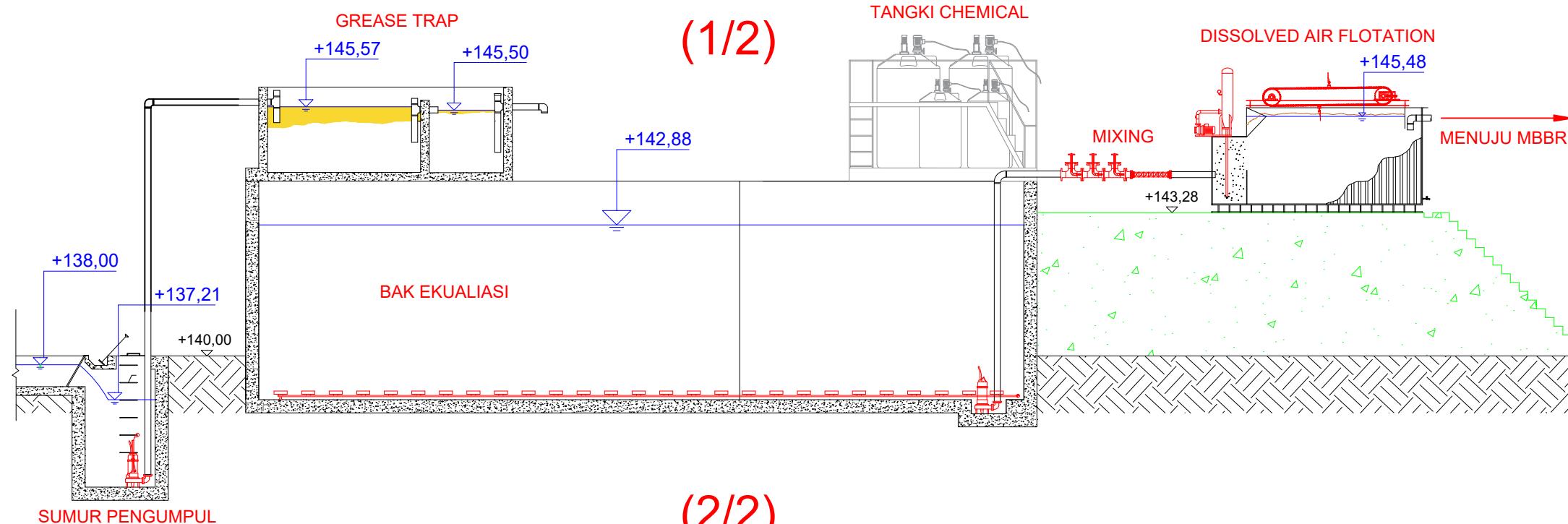
Dr. Ir. Agus Slamet, MSc
NIP. 19590811 198701 1 001

LEGENDA

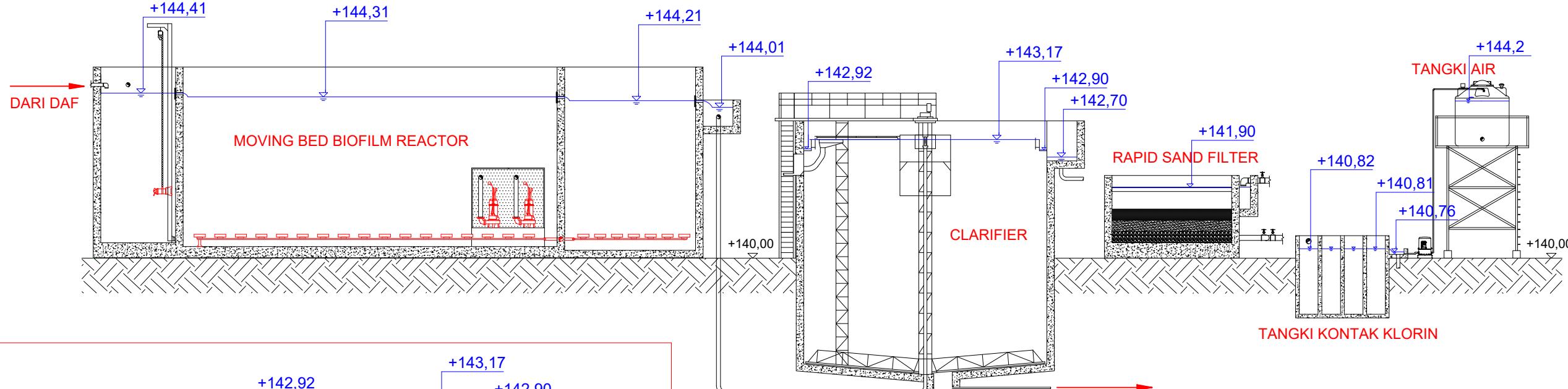


SKALA	SATUAN	NOMOR GAMBAR
1:250	meter	2

(1/2)



(2/2)



PROFIL HIDROLIS IPAL

SKALA BANGUNAN 1 : 125



PROFIL HIDROLIS LUMPUR

SKALA BANGUNAN 1 : 125



PROGRAM SARJANA
JURUSAN TEKNIK LINGKUNGAN
FTSPK - ITS SURABAYA
2022

JUDUL TUGAS AKHIR

Perencanaan Instalasi
Pengolahan Air Limbah (IPAL)
Fase 2 PT. XYZ dengan Skema
Daur Ulang Efluen

JUDUL GAMBAR

Bar screen

NAMA MAHASISWA

Daffa Rayhan
0321184000078

DOSEN PEMBIMBING

Dr. Ir. Agus Slamet, MSc
NIP. 19590811 198701 1 001

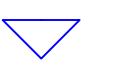
LEGENDA



Beton



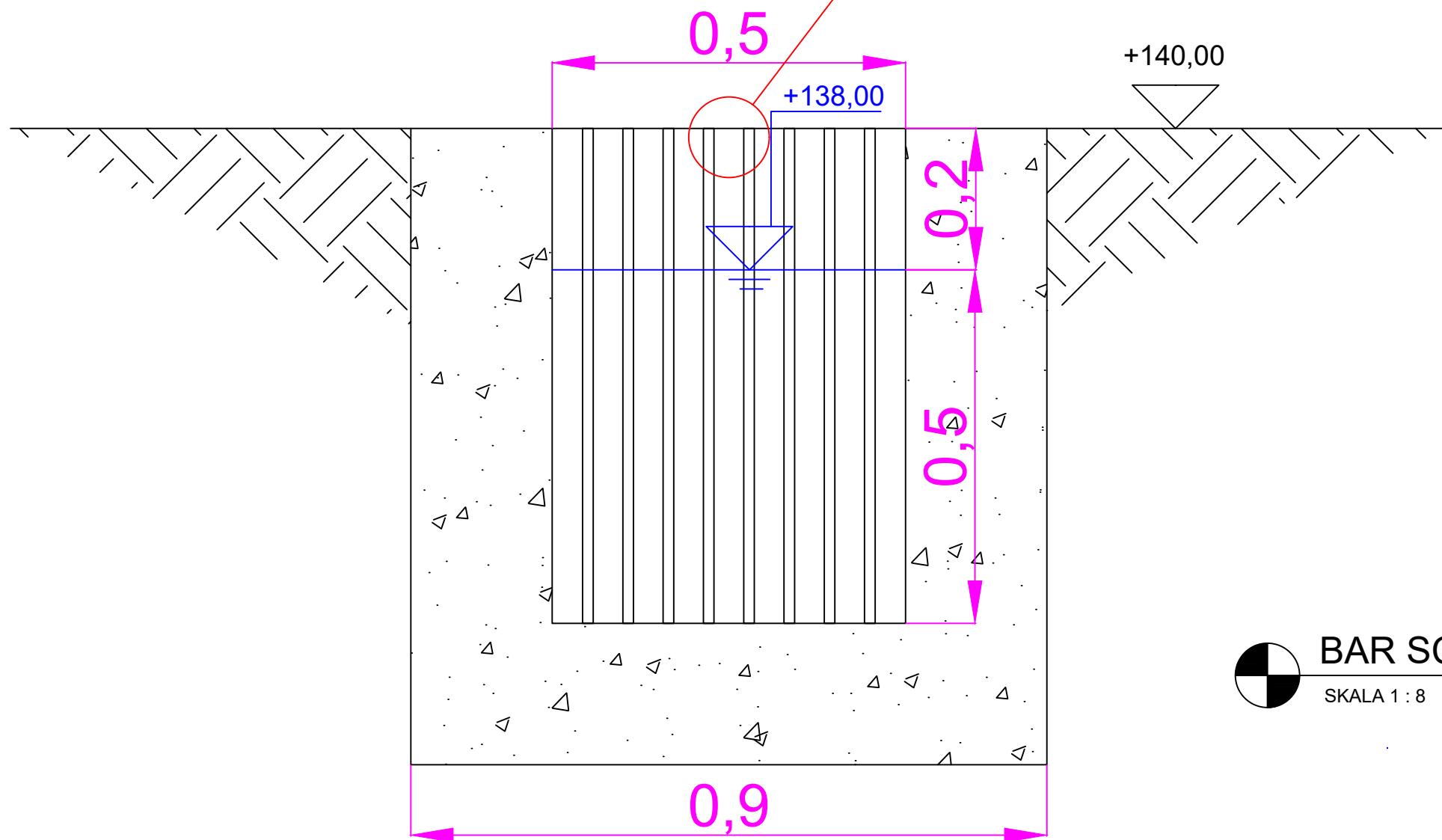
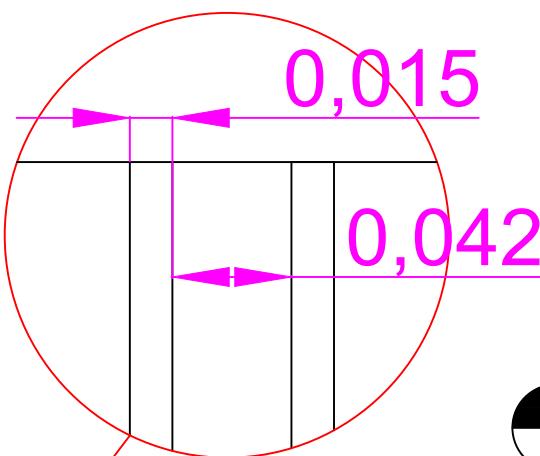
Tanah

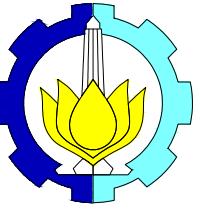


Elevasi Muka Air

SKALA SATUAN NOMOR GAMBAR

1:8 meter 3





PROGRAM SARJANA
JURUSAN TEKNIK LINGKUNGAN
FTSPK - ITS SURABAYA
2022

JUDUL TUGAS AKHIR

Perencanaan Instalasi
Pengolahan Air Limbah (IPAL)
Fase 2 PT. XYZ dengan Skema
Daur Ulang Efluen

JUDUL GAMBAR

Sumur Pengumpul

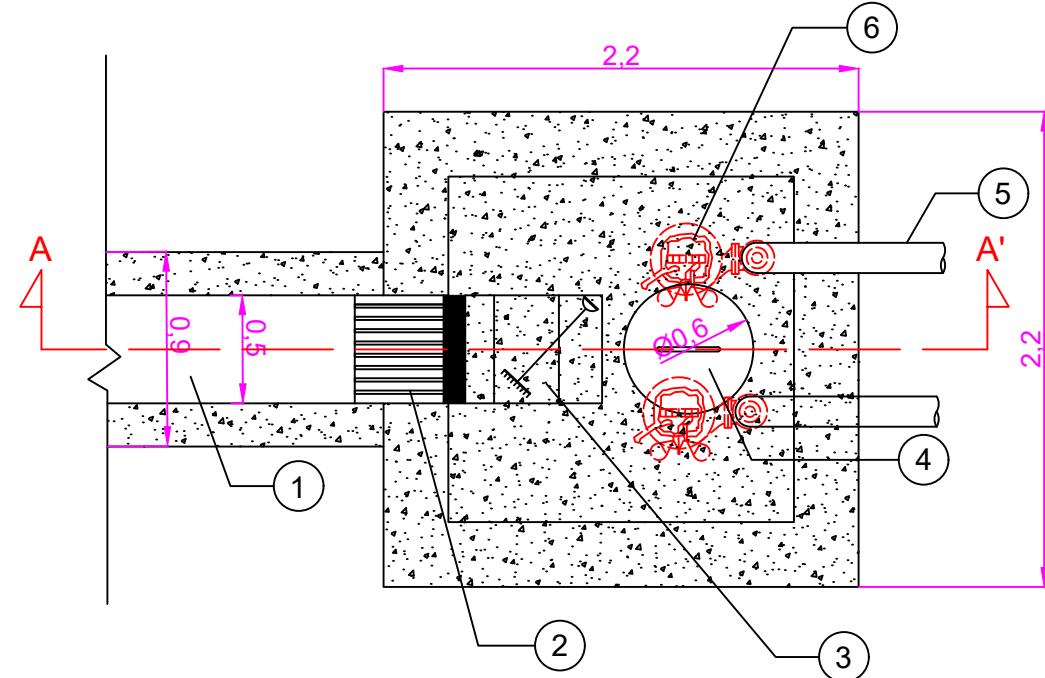
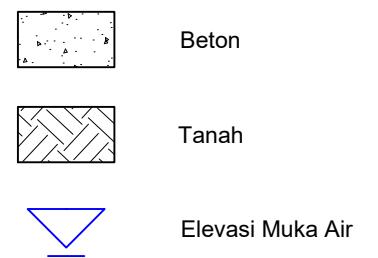
NAMA MAHASISWA

Daffa Rayhan
0321184000078

DOSEN PEMBIMBING

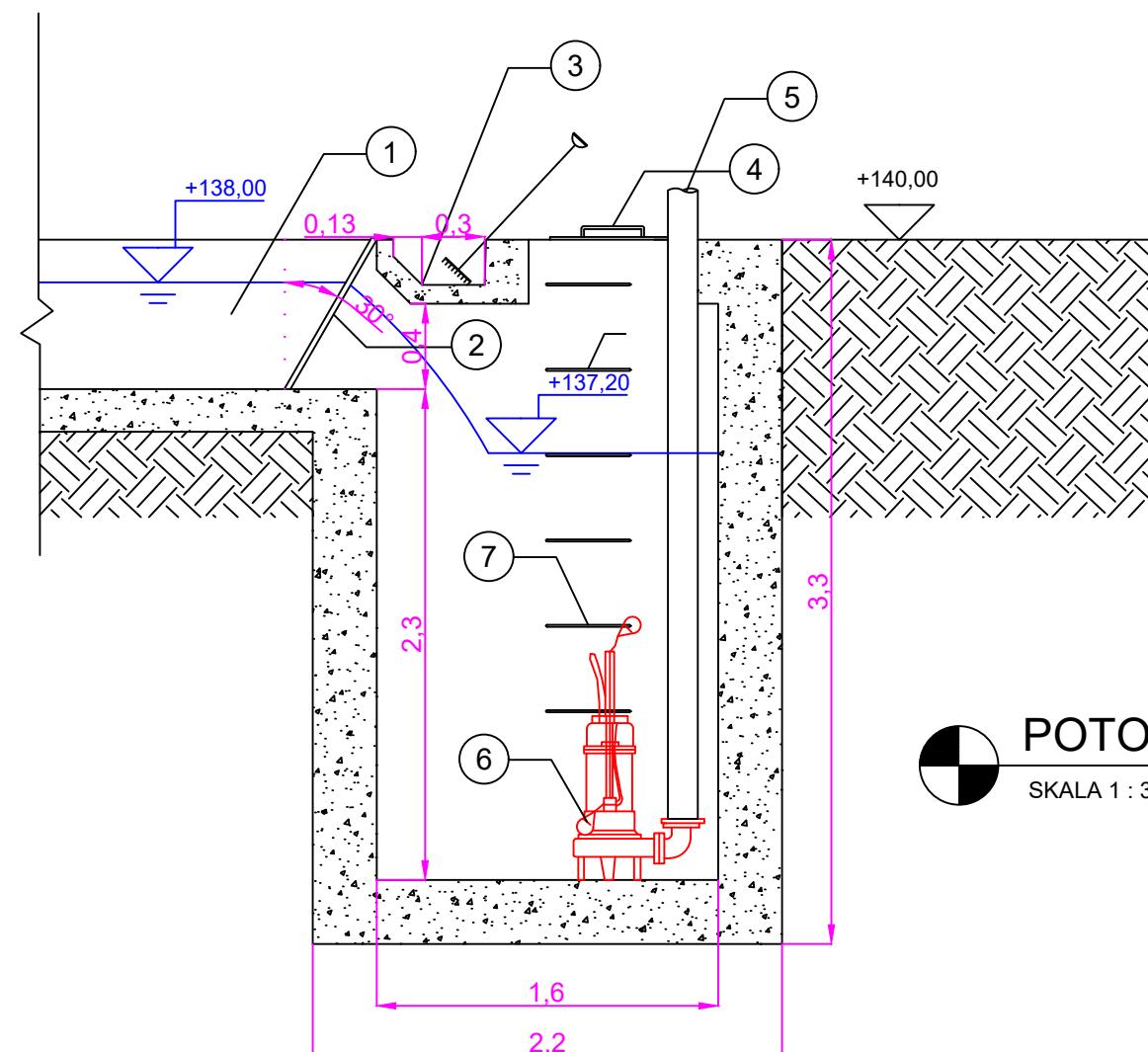
Dr. Ir. Agus Slamet, MSc
NIP. 19590811 198701 1 001

LEGENDA



DENAH SUMUR PENGUMPUL

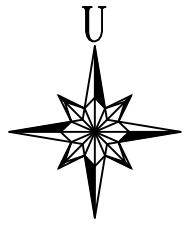
SKALA 1 : 35



POTONGAN A-A' SUMUR

SKALA 1 : 35

SKALA	SATUAN	NOMOR GAMBAR
1:35	meter	4



PROGRAM SARJANA
JURUSAN TEKNIK LINGKUNGAN
FTSPK - ITS SURABAYA
2022

JUDUL TUGAS AKHIR

Perencanaan Instalasi
Pengolahan Air Limbah (IPAL)
Fase 2 PT. XYZ dengan Skema
Daur Ulang Efluen

JUDUL GAMBAR

Denah & Potongan A-A'
Grease Trap

NAMA MAHASISWA

Daffa Rayhan
0321184000078

DOSEN PEMBIMBING

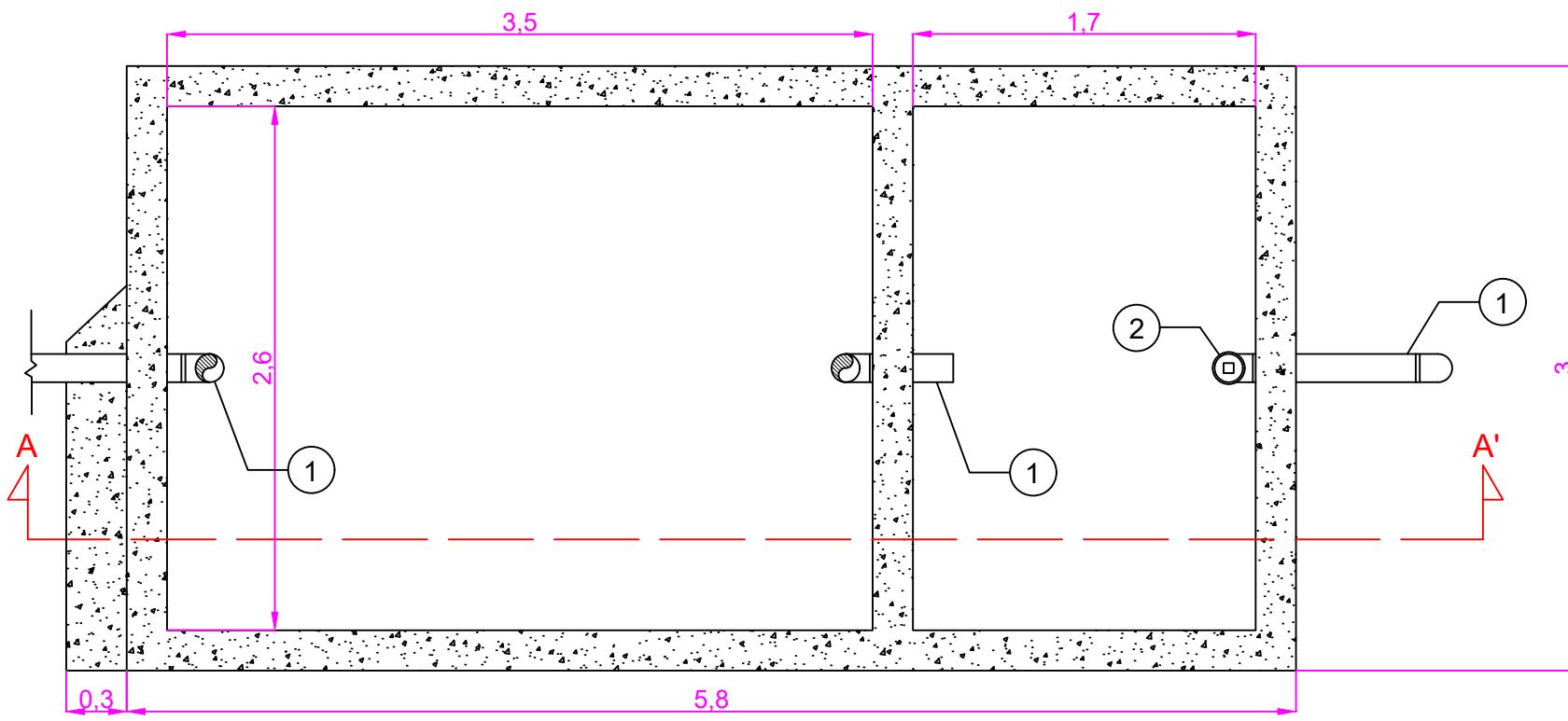
Dr. Ir. Agus Slamet, MSc
NIP. 19590811 198701 1 001

LEGENDA

	Beton
	Tanah
	Elevasi Muka Air

SKALA SATUAN NOMOR GAMBAR

1:35 meter 5



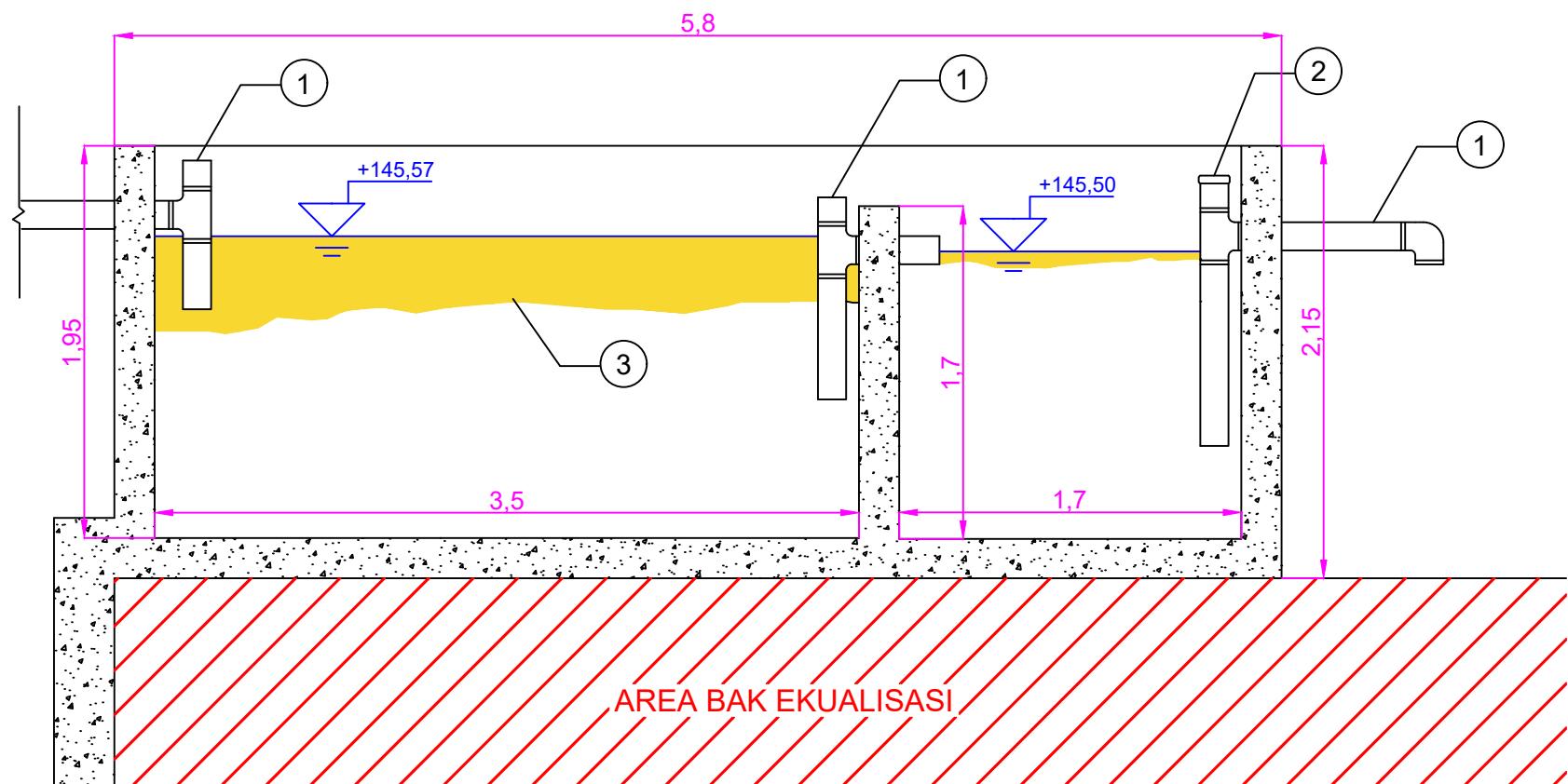
DENAH GREASE TRAP

SKALA 1 : 35

① Pipa PVC Ø 140 mm

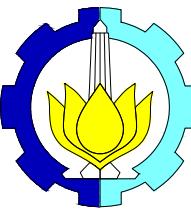
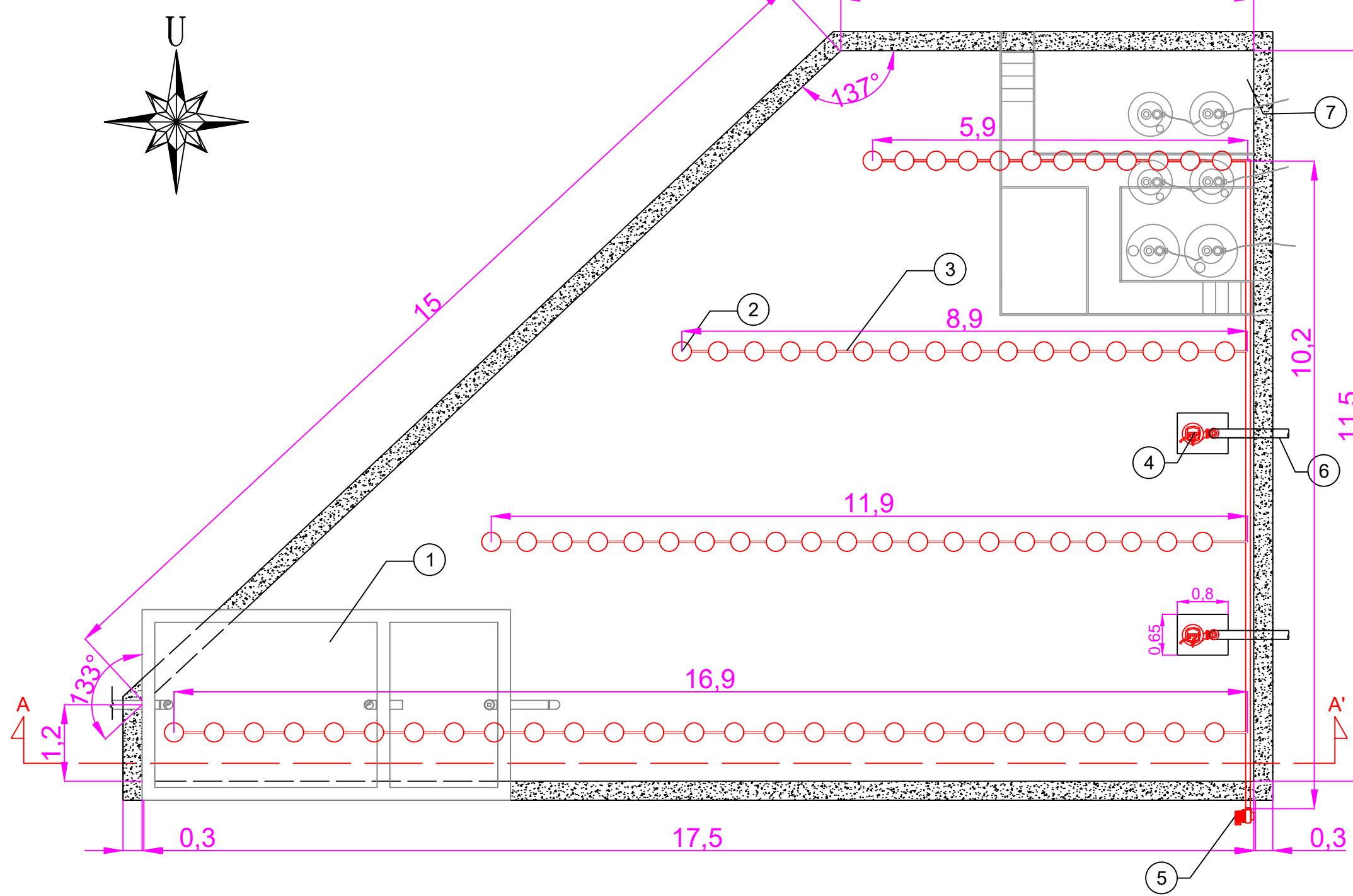
② Clean out cap

③ Minyak & lemak



POTONGAN A-A' GREASE TRAP

SKALA 1 : 35



PROGRAM SARJANA
JURUSAN TEKNIK LINGKUNGAN
FTSPK - ITS SURABAYA
2022

JUDUL TUGAS AKHIR

Perencanaan Instalasi
Pengolahan Air Limbah (IPAL)
Fase 2 PT. XYZ dengan Skema
Daur Ulang Efluen

JUDUL GAMBAR

Denah Bak Ekualisasi

NAMA MAHASISWA

Daffa Rayhan
0321184000078

DOSEN PEMBIMBING

Dr. Ir. Agus Slamet, MSc
NIP. 19590811 198701 1 001

LEGENDA



SKALA	SATUAN	NOMOR GAMBAR
1:75	meter	6.1



PROGRAM SARJANA
JURUSAN TEKNIK LINGKUNGAN
FTSPK - ITS SURABAYA
2022

JUDUL TUGAS AKHIR

Perencanaan Instalasi
Pengolahan Air Limbah (IPAL)
Fase 2 PT. XYZ dengan Skema
Daur Ulang Efluen

JUDUL GAMBAR

Potongan A-A' Bak
Ekualisasi

NAMA MAHASISWA

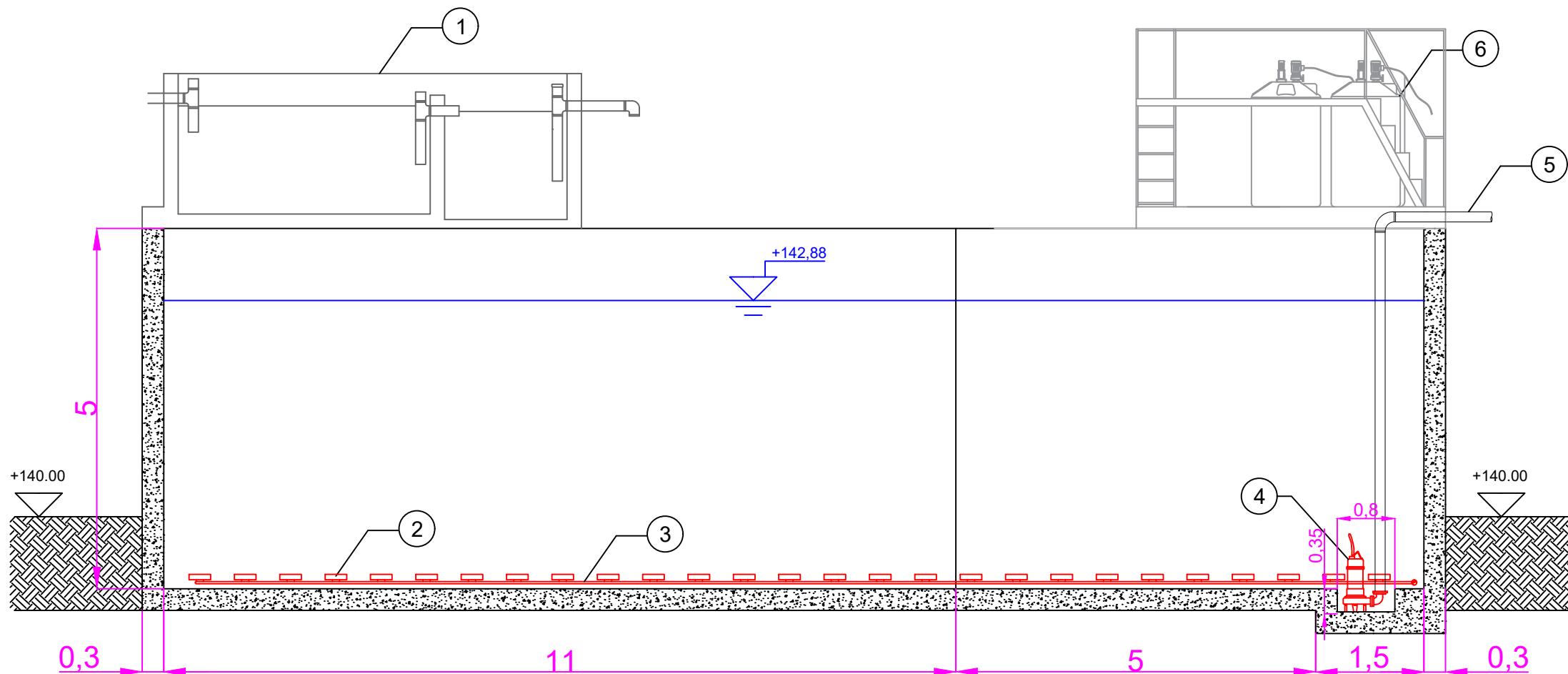
Daffa Rayhan
0321184000078

DOSEN PEMBIMBING

Dr. Ir. Agus Slamet, MSc
NIP. 19590811 198701 1 001

LEGENDA

	Beton
	Tanah
	Elevasi Muka Air

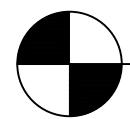


POTONGAN A-A' BAK EKUALISASI

SKALA 1 : 75

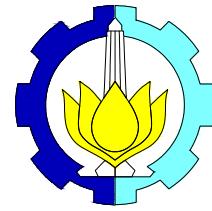
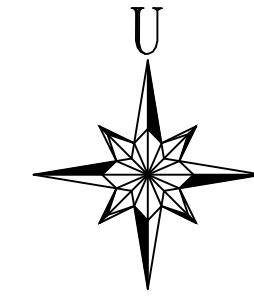
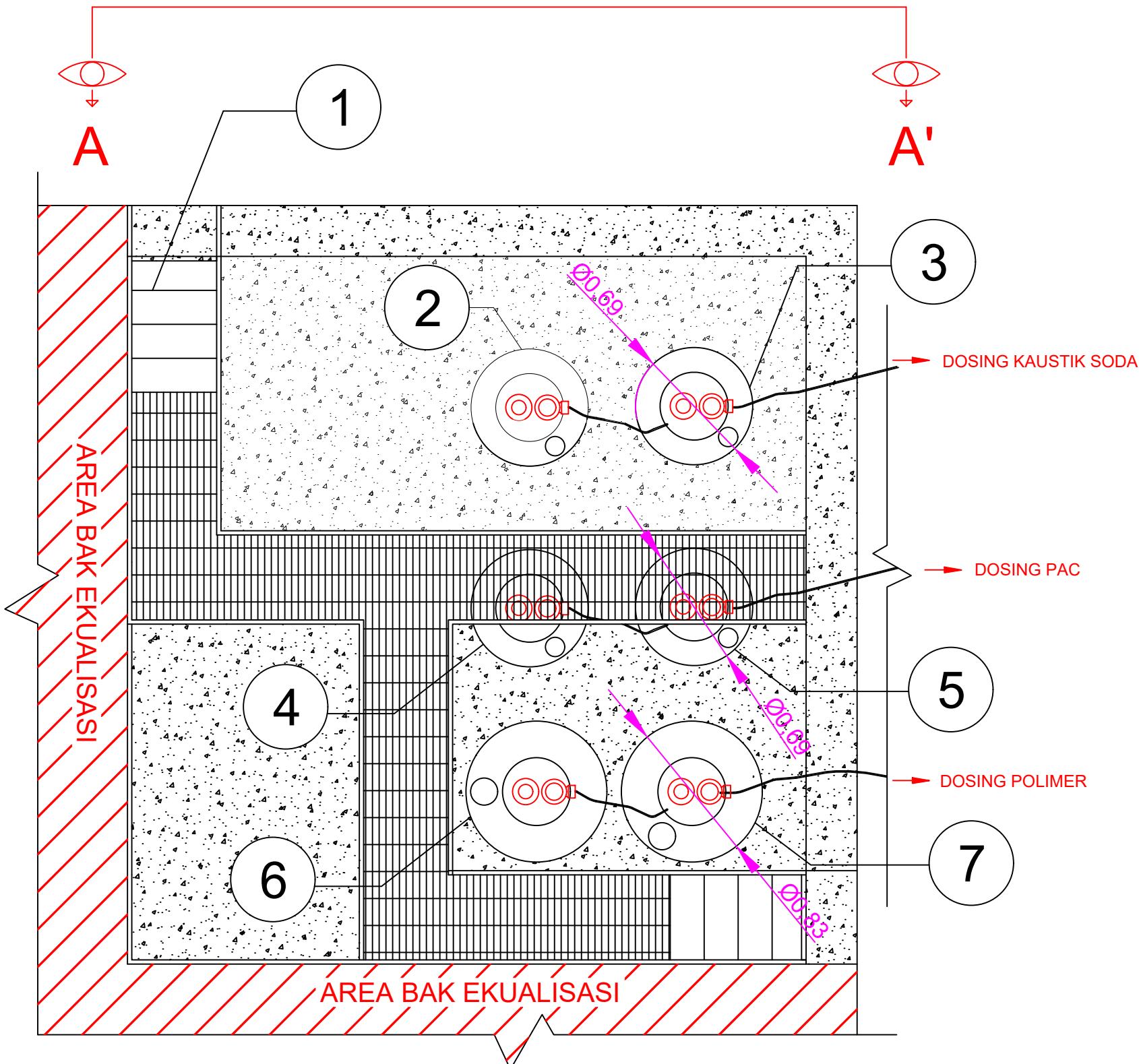
- (1) Grease trap
- (2) Disc diffuser Ø 300 mm
- (3) Pipa udara Ø 22 mm
- (4) Pompa submersible
- (5) Pipa PVC Ø 140 mm
- (6) Area bak chemical

SKALA	SATUAN	NOMOR GAMBAR
1:75	meter	6.2



DENAH BAK CHEMICAL

SKALA 1 : 30



PROGRAM SARJANA
JURUSAN TEKNIK LINGKUNGAN
FTSPK - ITS SURABAYA
2022

JUDUL TUGAS AKHIR

Perencanaan Instalasi
Pengolahan Air Limbah (IPAL)
Fase 2 PT. XYZ dengan Skema
Daur Ulang Efluen

JUDUL GAMBAR

Denah Bak Chemical

NAMA MAHASISWA

Daffa Rayhan
0321184000078

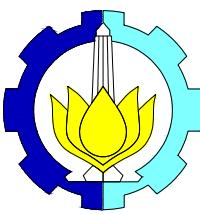
DOSEN PEMBIMBING

Dr. Ir. Agus Slamet, MSc
NIP. 19590811 198701 1 001

LEGENDA

	Beton
	Platform

SKALA	SATUAN	NOMOR GAMBAR
1:30	meter	7.1



JUDUL TUGAS AKHIR

Perencanaan Instalasi
Pengolahan Air Limbah (IPAL)
Fase 2 PT. XYZ dengan Skema
Daur Ulang Efluen

JUDUL GAMBAR

Detail Bak Chemical

NAMA MAHASISWA

Daffa Rayhan
0321184000078

DOSEN PEMBIMBING

Dr. Ir. Agus Slamet, MSc
NIP. 19590811 198701 1 001

LEGENDA



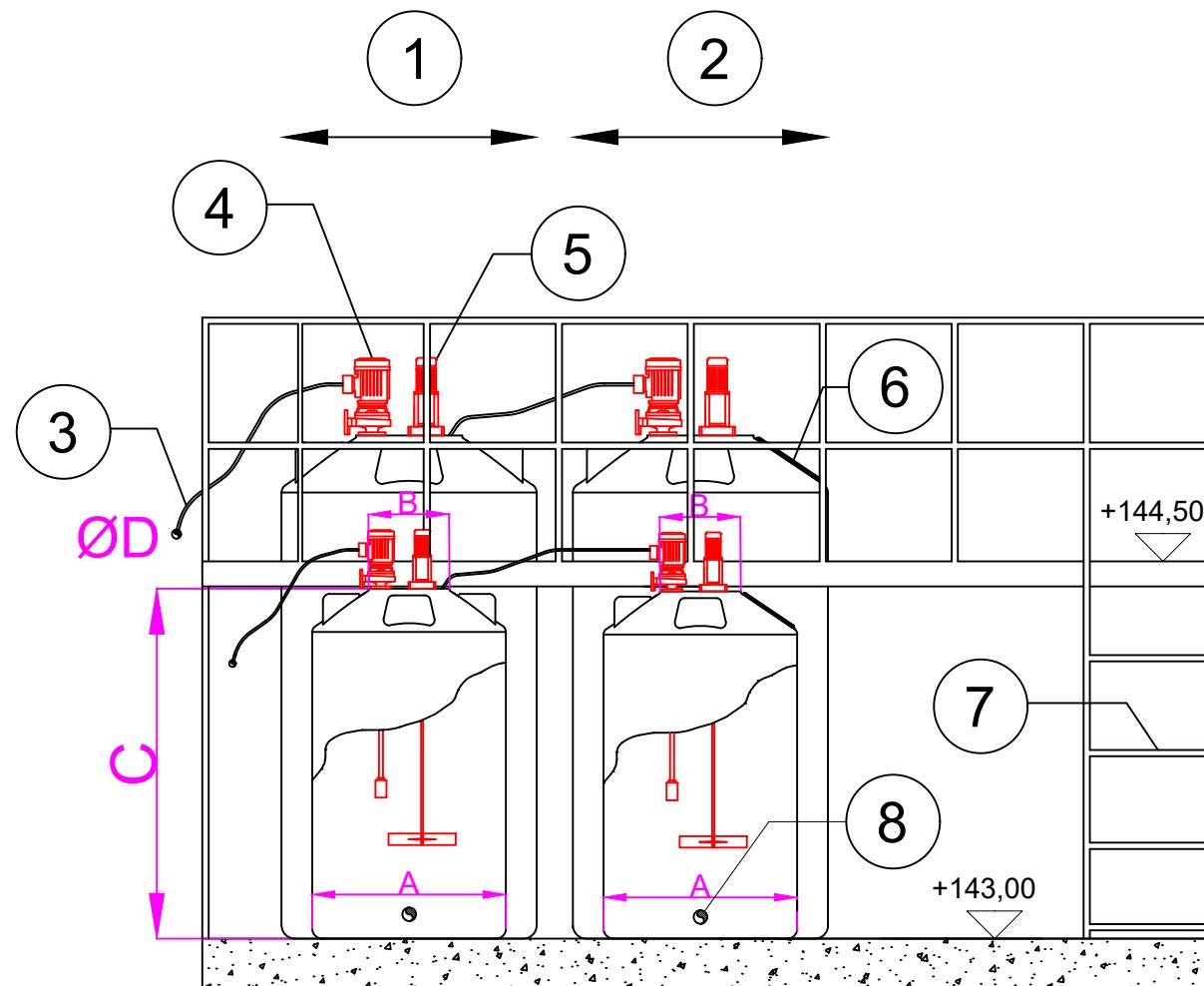
Beton



DETAIL BAK CHEMICAL (TAMPAK A-A')

SKALA 1 : 30

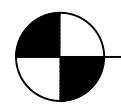
	Netralisasi	Koagulasi	Coag. Aid
A (m)	0,69	0,69	0,83
B (m)	0,40	0,40	0,40
C (m)	0,97	0,97	1,77
D (mm)	2	2	6



- 1 Bak pembubuh
- 2 Bak pencampur
- 3 Pipa dosing
- 4 Pompa dosing
- 5 Mixer
- 6 Inlet chemical
- 7 Tangga menuju platform
- 8 Pipa air bersih 1"

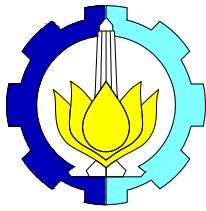
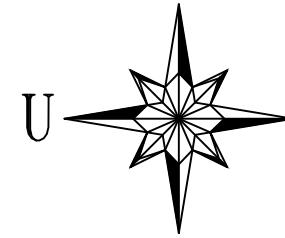
AREA BAK EKUALISASI

SKALA	SATUAN	NOMOR GAMBAR
1:30	meter	7.2



DENAH PROSES FIS-KIM & DAF

SKALA 1 : 40



PROGRAM SARJANA
JURUSAN TEKNIK LINGKUNGAN
FTSPK - ITS SURABAYA
2022

JUDUL TUGAS AKHIR

Perencanaan Instalasi
Pengolahan Air Limbah (IPAL)
Fase 2 PT. XYZ dengan Skema
Daur Ulang Efluen

JUDUL GAMBAR

Denah Proses Fis-kim &
Dissolved Air Flotation

NAMA MAHASISWA

Daffa Rayhan
0321184000078

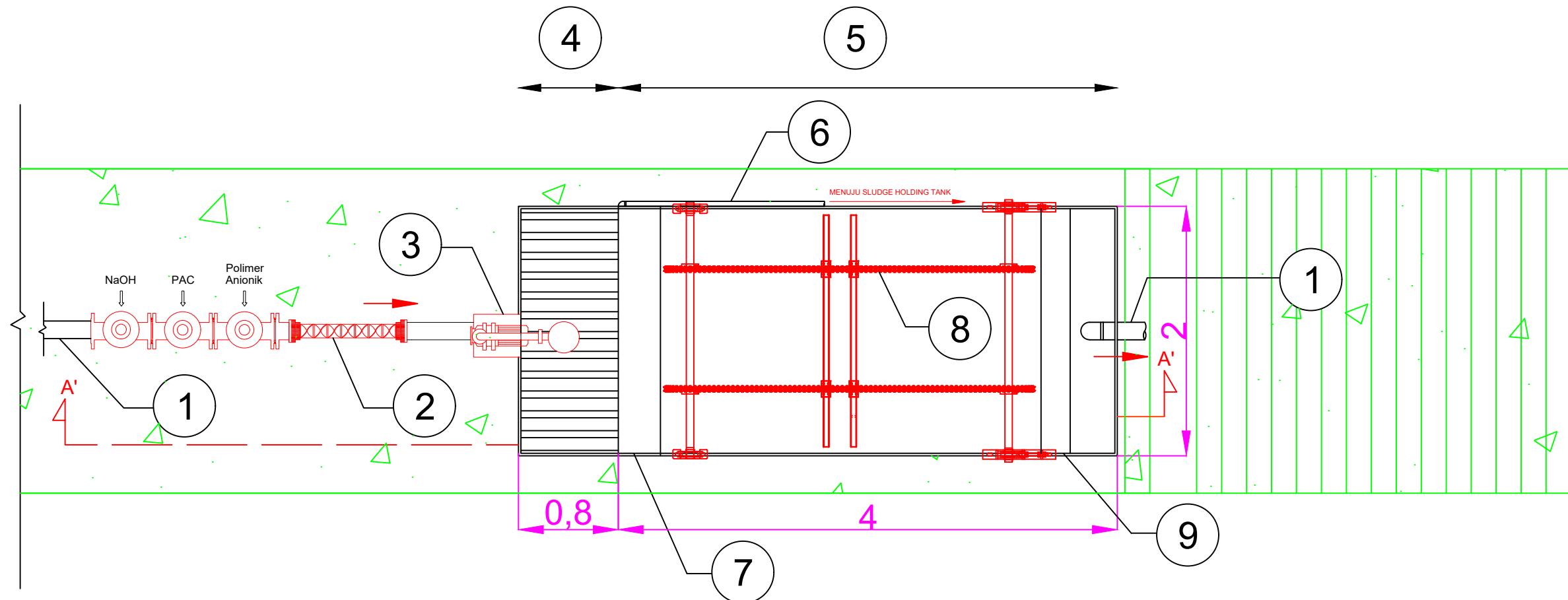
DOSEN PEMBIMBING

Dr. Ir. Agus Slamet, MSc
NIP. 19590811 198701 1 001

LEGENDA

	Beton
	Tanah
	Baja
	Platform beton

SKALA	SATUAN	NOMOR GAMBAR
1:40	meter	7.3



① Pipa PVC Ø 140 mm

② Static mixer

③ Air saturator

④ Tangki tekan

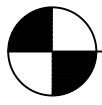
⑤ Tangki flotasi

⑥ Pipa PVC Ø 40 mm

⑦ Scum box

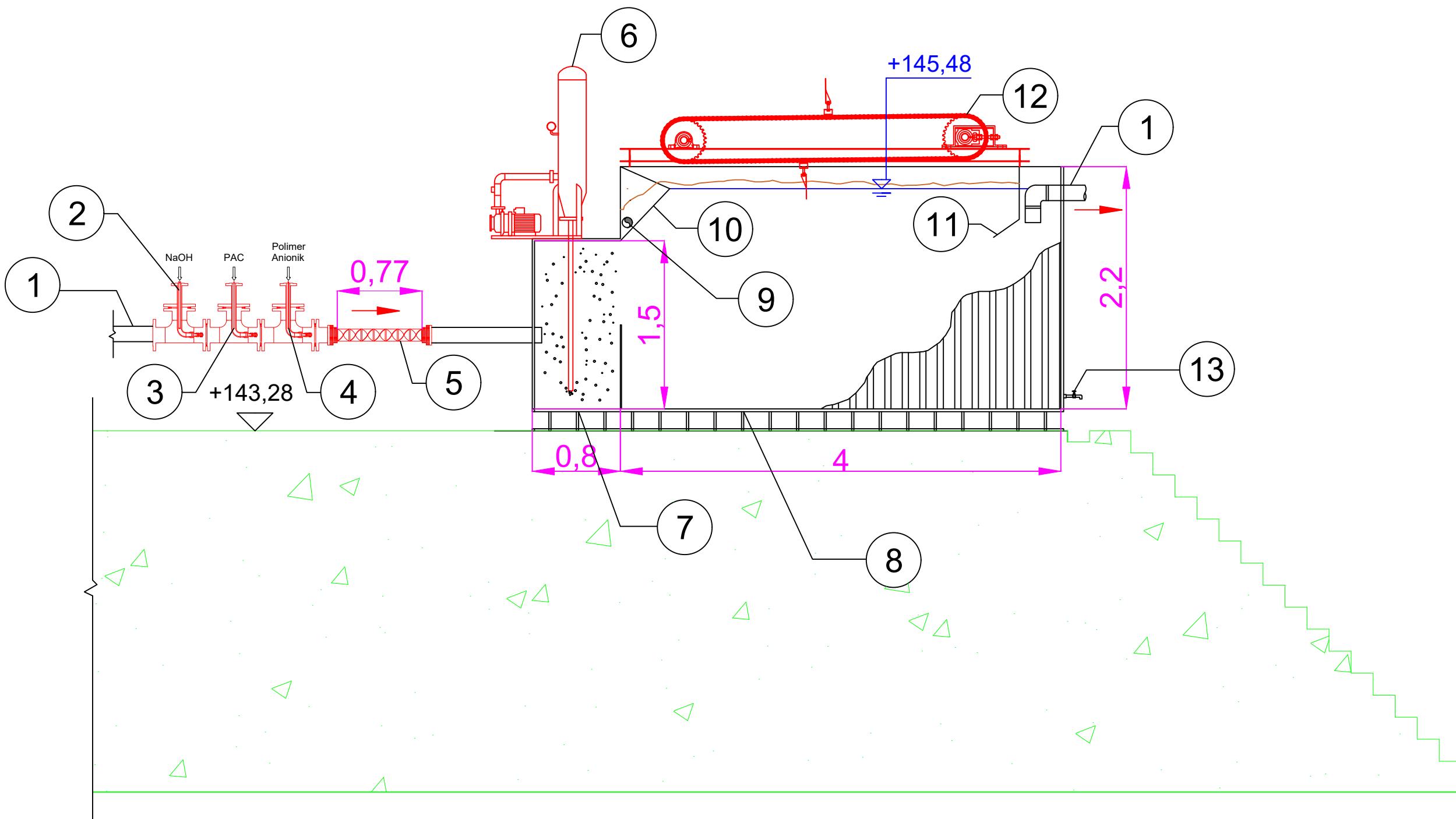
⑧ Skimmer

⑨ Baffle



POTONGAN A-A' PROSES FIS-KIM & DAF

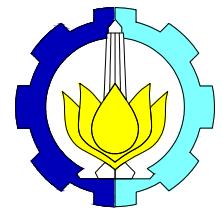
SKALA 1 : 40



- (1) Pipa PVC Ø 140 mm
- (2) Pipa dosing Ø 14 mm
- (3) Pipa dosing Ø 2,5 mm
- (4) Pipa dosing Ø 7 mm

- (5) Static mixer
- (6) Air saturator
- (7) Tangki tekan
- (8) Tangki flotasi

- (9) Pipa PVC Ø 40 mm
- (10) Scum box
- (11) Baffle
- (12) Skimmer
- (13) Keran blowdown



PROGRAM SARJANA
JURUSAN TEKNIK LINGKUNGAN
FTSPK - ITS SURABAYA
2022

JUDUL TUGAS AKHIR

Perencanaan Instalasi
Pengolahan Air Limbah (IPAL)
Fase 2 PT. XYZ dengan Skema
Daur Ulang Efluen

JUDUL GAMBAR

Potongan A-A' Proses
Fis-kim & Dissolved Air
Flotation

NAMA MAHASISWA

Daffa Rayhan
0321184000078

DOSEN PEMBIMBING

Dr. Ir. Agus Slamet, MSc
NIP. 19590811 198701 1 001

LEGENDA

	Beton
	Tanah
	Baja
	Platform beton
	Elevasi Muka Air

SKALA SATUAN NOMOR GAMBAR

1:50 meter 7.4



PROGRAM SARJANA
JURUSAN TEKNIK LINGKUNGAN
FTSPK - ITS SURABAYA
2022

JUDUL TUGAS AKHIR

Perencanaan Instalasi
Pengolahan Air Limbah (IPAL)
Fase 2 PT. XYZ dengan Skema
Daur Ulang Efluen

JUDUL GAMBAR

**Denah Moving Bed
Biofilm Reactor**

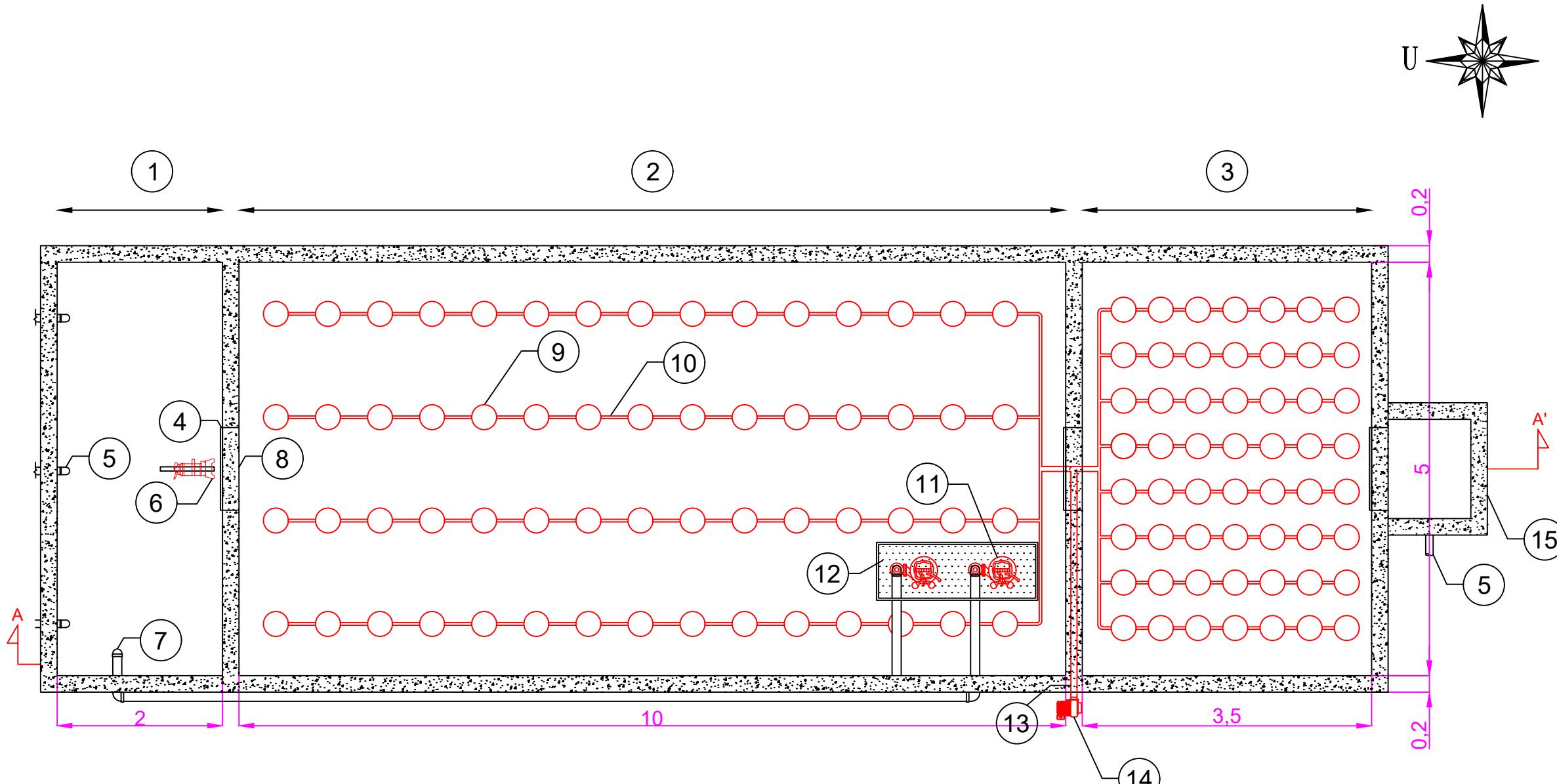
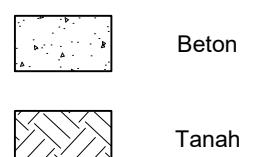
NAMA MAHASISWA

Daffa Rayhan
0321184000078

DOSEN PEMBIMBING

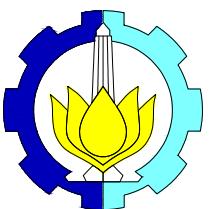
Dr. Ir. Agus Slamet, MSc
NIP. 19590811 198701 1 001

LEGENDA



- | | | | |
|---|------------------------------|-----------------------------------|----------------------------------|
| (1) Zona anoksik | (4) <i>Rectangular weir</i> | (8) <i>Rectangular weir</i> | (12) <i>Mesh filter</i> |
| (2) Zona aerobik 1 (penyisihan BOD & nitrifikasi) | (5) Pipa PVC Ø 90 mm | (9) <i>Disc diffuser Ø 300 mm</i> | (13) Pipa manifold udara Ø 76 mm |
| (3) Zona aerobik 2 (penyisihan BOD) | (6) <i>Submersible mixer</i> | (10) Pipa udara Ø 32 mm | (14) Blower |
| | (7) Pipa PVC Ø 114 mm | (11) Pompa resirkulasi nitrat | (15) <i>Effluent box</i> |

SKALA	SATUAN	NOMOR GAMBAR
1:60	meter	8.1



PROGRAM SARJANA
JURUSAN TEKNIK LINGKUNGAN
FTSPK - ITS SURABAYA
2022

JUDUL TUGAS AKHIR

Perencanaan Instalasi
Pengolahan Air Limbah (IPAL)
Fase 2 PT. XYZ dengan Skema
Daur Ulang Efluen

JUDUL GAMBAR

Potongan A-A' Moving
Bed Biofilm Reactor

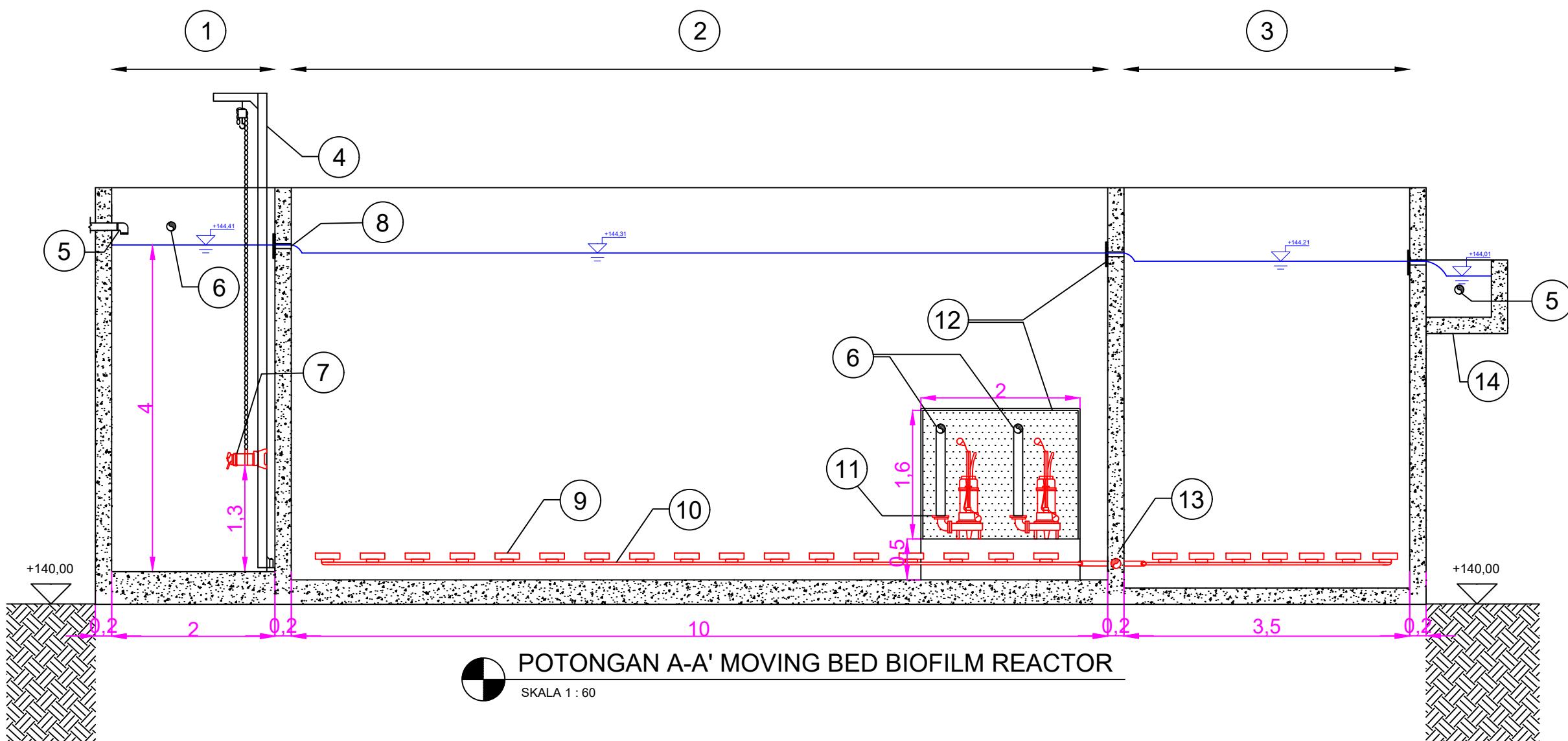
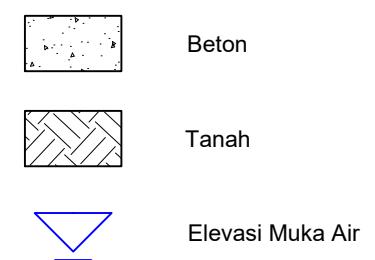
NAMA MAHASISWA

Daffa Rayhan
0321184000078

DOSEN PEMBIMBING

Dr. Ir. Agus Slamet, MSc
NIP. 19590811 198701 1 001

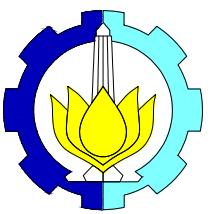
LEGENDA



- | | | | |
|---|-----------------------|-------------------------------|----------------------------------|
| (1) Zona anoksik | (4) Tiang & katrol | (8) Rectangular weir | (12) Mesh filter |
| (2) Zona aerobik 1 (penyisihan BOD & nitrifikasi) | (5) Pipa PVC Ø 90 mm | (9) Disc diffuser Ø 300 mm | (13) Pipa manifold udara Ø 76 mm |
| (3) Zona aerobik 2 (penyisihan BOD) | (6) Pipa PVC Ø 114 mm | (10) Pipa udara Ø 32 mm | (14) Effluent box |
| | (7) Submersible mixer | (11) Pompa resirkulasi nitrat | |

SKALA SATUAN NOMOR GAMBAR

1:60 meter 8.2



PROGRAM SARJANA
JURUSAN TEKNIK LINGKUNGAN
FTSPK - ITS SURABAYA
2022

JUDUL TUGAS AKHIR

Perencanaan Instalasi
Pengolahan Air Limbah (IPAL)
Fase 2 PT. XYZ dengan Skema
Daur Ulang Efluen

JUDUL GAMBAR

Denah & Potongan A-A'
Clarifier

NAMA MAHASISWA

Daffa Rayhan
0321184000078

DOSEN PEMBIMBING

Dr. Ir. Agus Slamet, MSc
NIP. 19590811 198701 1 001

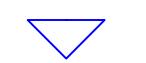
LEGENDA



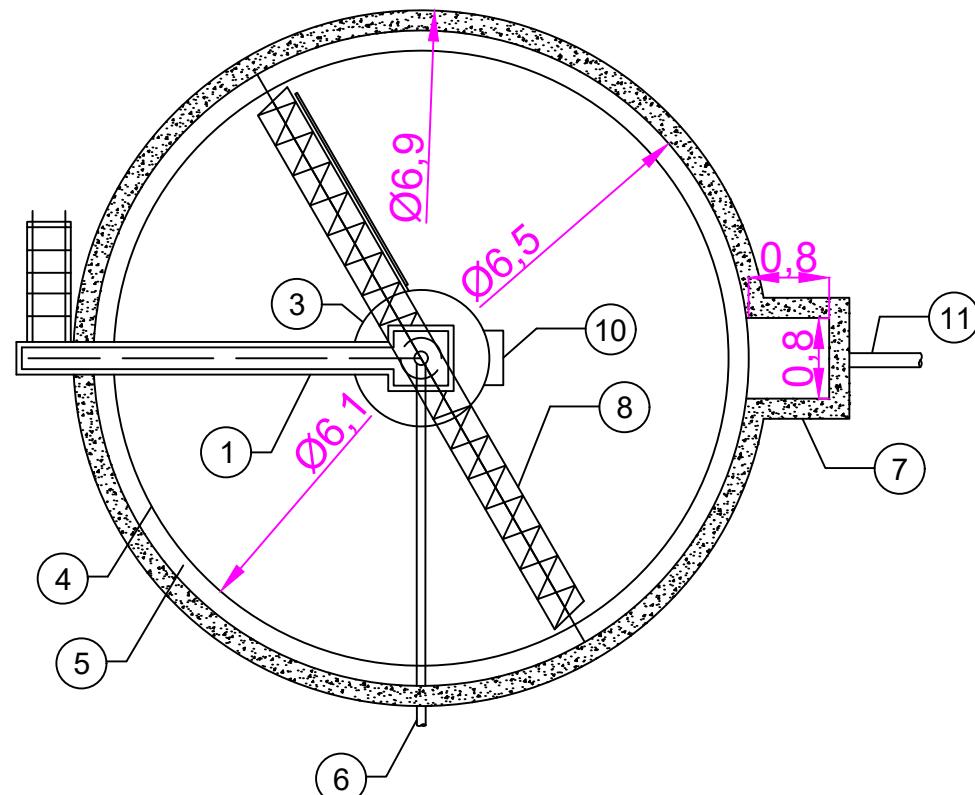
Beton



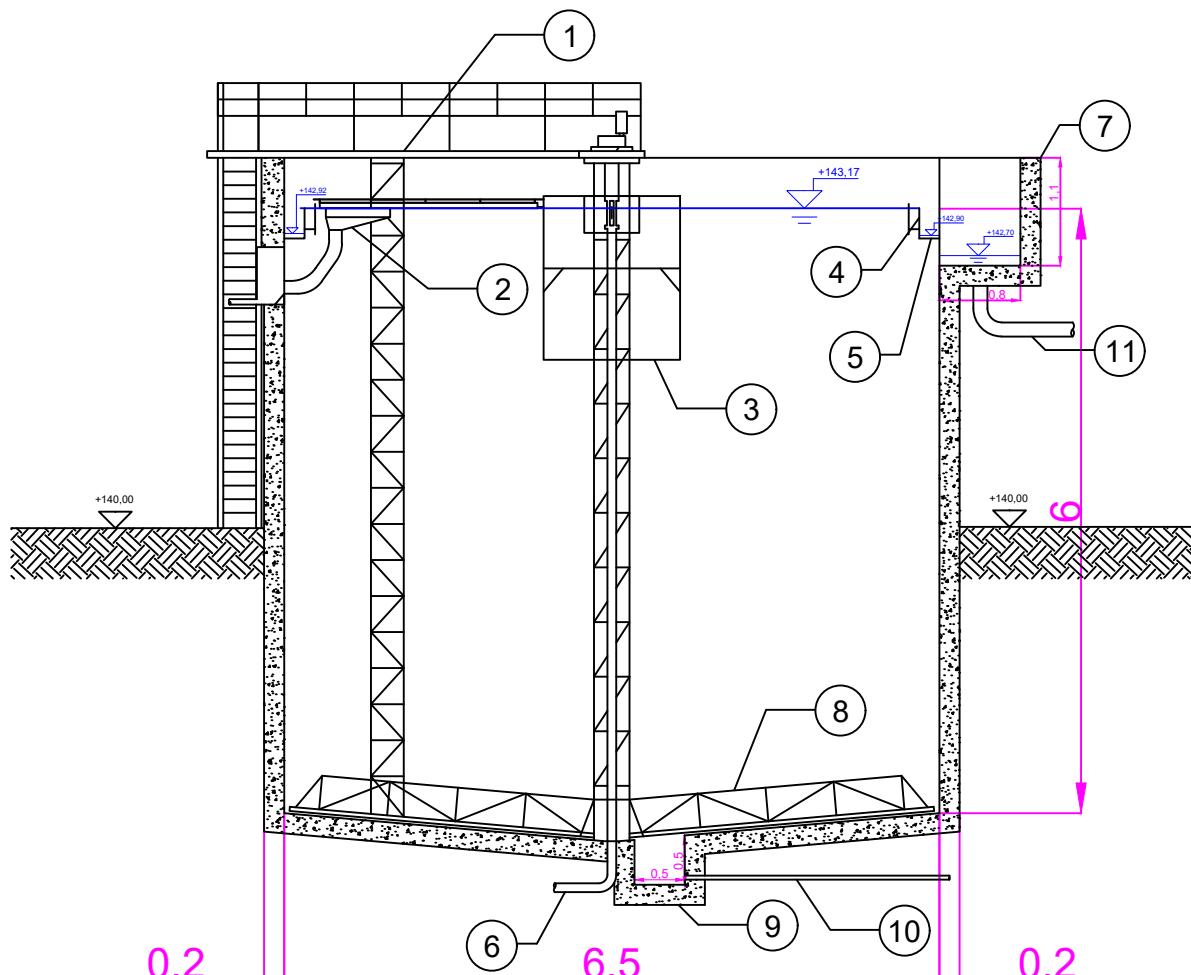
Tanah



Elevasi Muka Air



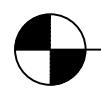
DENAH CLARIFIER
SKALA 1 : 75



POTONGAN A-A' CLARIFIER
SKALA 1 : 75

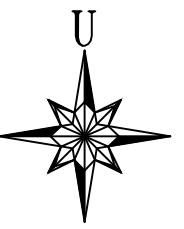
- (1) Platform
- (2) Scum box
- (3) Center well
- (4) V-notch weir
- (5) Launder
- (6) Pipa PVC Ø 90 mm
- (7) Junction box
- (8) Sludge scraper
- (9) Sludge storage zone
- (10) Pipa lumpur Ø 40 mm
- (11) Pipa PVC Ø 140 mm

SKALA	SATUAN	NOMOR GAMBAR
1:75	meter	9



DENAH RAPID SAND FILTER DUAL MEDIA

SKALA 1 : 30



**PROGRAM SARJANA
JURUSAN TEKNIK LINGKUNGAN
FTSPK - ITS SURABAYA
2022**

JUDUL TUGAS AKHIR

**Perencanaan Instalasi
Pengolahan Air Limbah (IPAL)
Fase 2 PT. XYZ dengan Skema
Daur Ulang Efluen**

JUDUL GAMBAR

**Denah Rapid
Sand Filter**

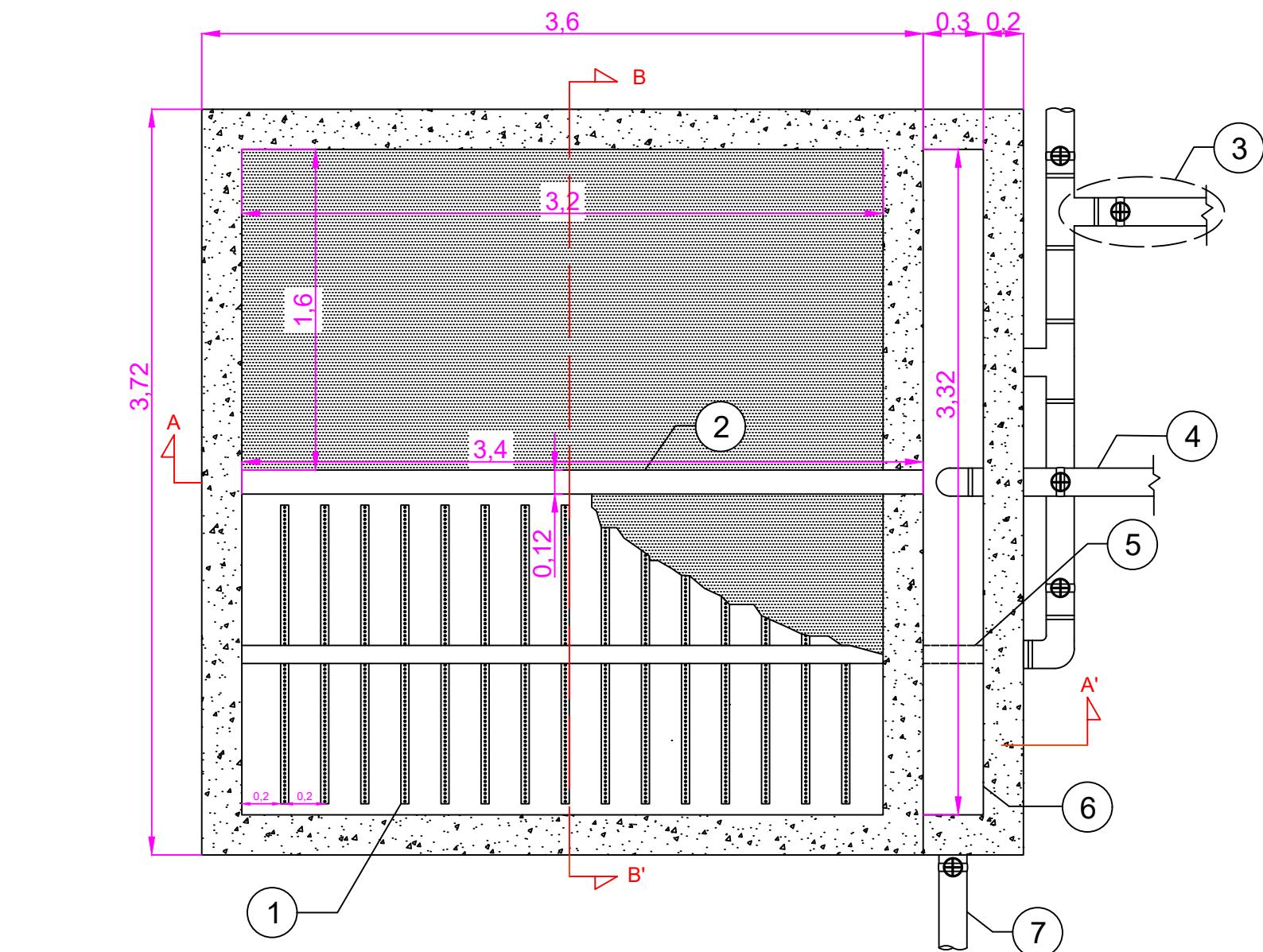
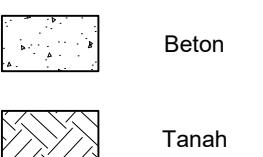
NAMA MAHASISWA

**Daffa Rayhan
0321184000078**

DOSEN PEMBIMBING

**Dr. Ir. Agus Slamet, MSc
NIP. 19590811 198701 1 001**

LEGENDA



① Pipa lateral Ø 40 mm

④ Pipa inlet PVC Ø 140 mm

⑦ Pipa menuju drainase
PVC Ø 140 mm

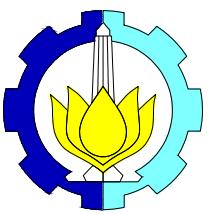
② Gutter

⑤ Pipa manifold PVC Ø 90 mm

③ Pipa backwash
PVC Ø 140 mm

⑥ Struktur inlet

SKALA	SATUAN	NOMOR GAMBAR
1:30	meter	10.1



**PROGRAM SARJANA
JURUSAN TEKNIK LINGKUNGAN
FTSPK - ITS SURABAYA
2022**

JUDUL TUGAS AKHIR

**Perencanaan Instalasi
Pengolahan Air Limbah (IPAL)
Fase 2 PT. XYZ dengan Skema
Daur Ulang Efluen**

JUDUL GAMBAR

**Potongan A-A' & B-B'
Rapid Sand Filter**

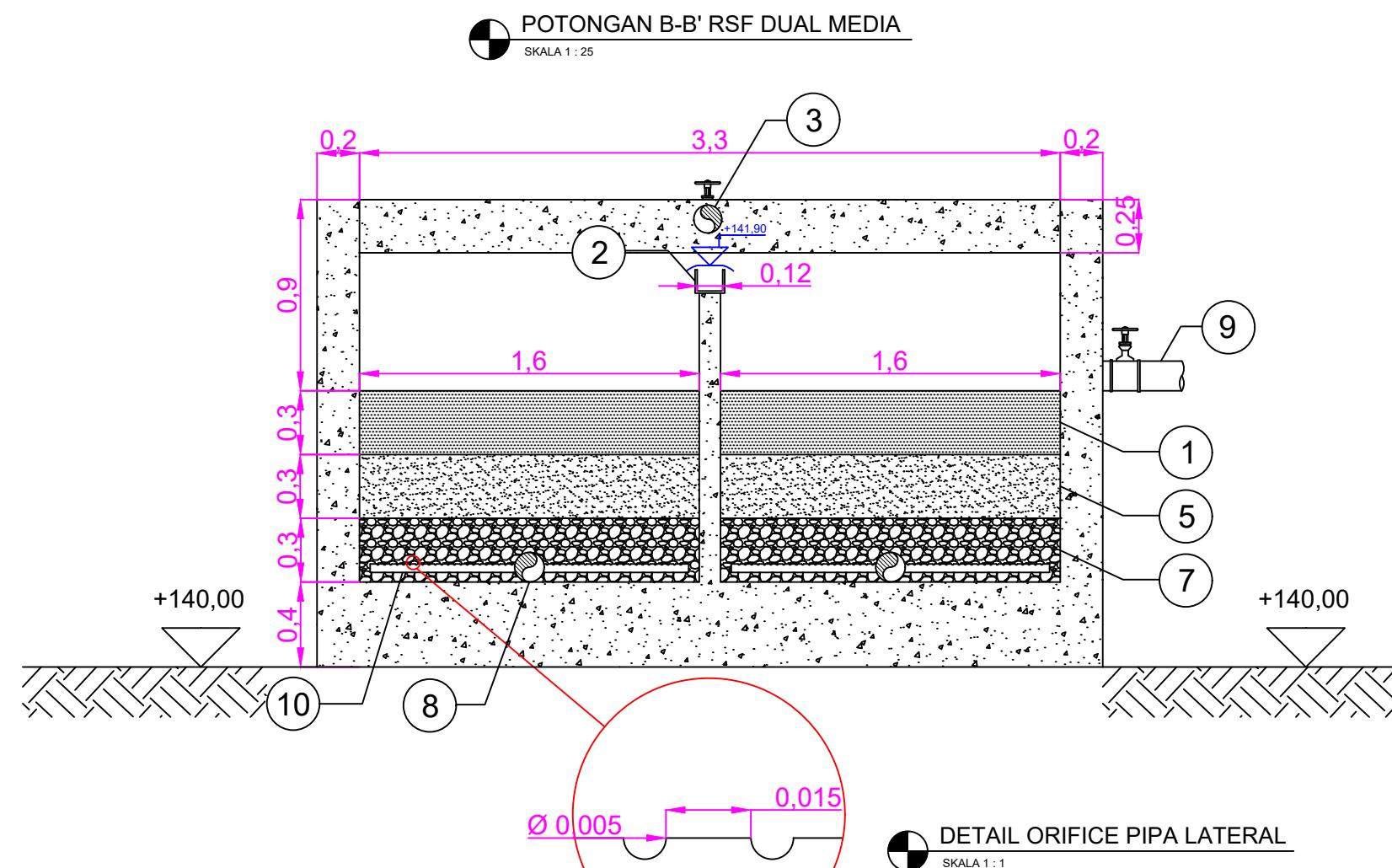
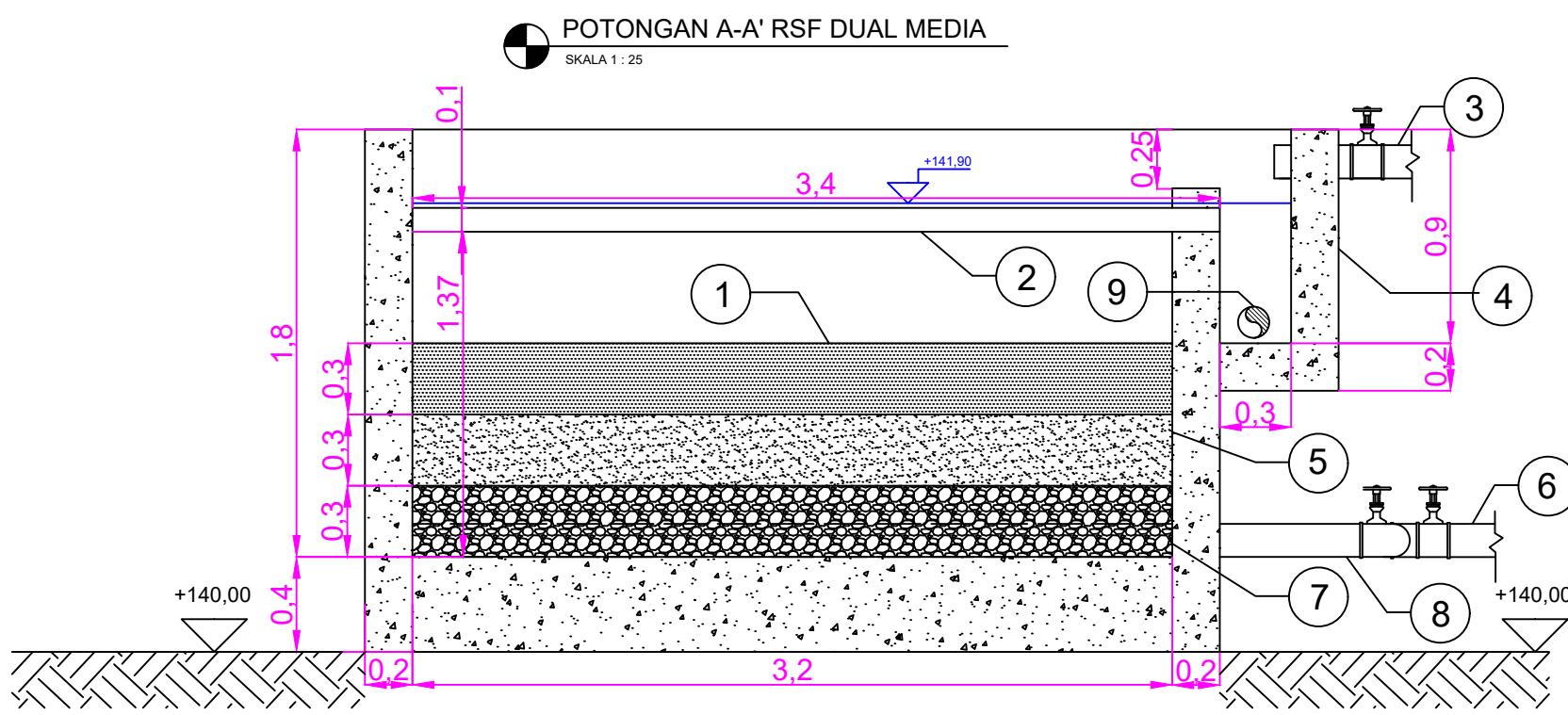
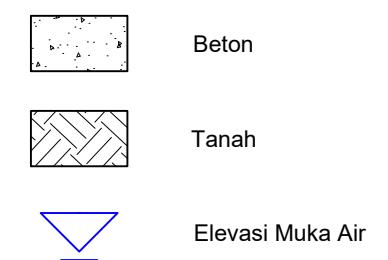
NAMA MAHASISWA

Daffa Rayhan
0321184000078

DOSEN PEMBIMBING

Dr. Ir. Agus Slamet, MSc
NIP. 19590811 198701 1 001

LEGENDA



1 Media antrasit

2 Gutter

3 Pipa inlet PVC Ø 140 mm

4 Struktur inlet

5 Media pasir silika

6 Pipa backwash PVC
Ø 140 mm

7 Media penyangga kerikil

8 Pipa manifold PVC Ø 90 mm

9 Pipa menuju drainase
PVC Ø 140 mm

10 Pipa lateral PVC Ø 40 mm

SKALA	SATUAN	NOMOR GAMBAR
-------	--------	--------------

1:30	meter	10.2
------	-------	------



**PROGRAM SARJANA
JURUSAN TEKNIK LINGKUNGAN
FTSPK - ITS SURABAYA
2022**

JUDUL TUGAS AKHIR

Perencanaan Instalasi Pengolahan Air Limbah (IPAL) Fase 2 PT. XYZ dengan Skema Daur Ulang Efluen

JUDUL GAMBAR

Denah dan Potongan A-A' Tangki Kontak Klorin

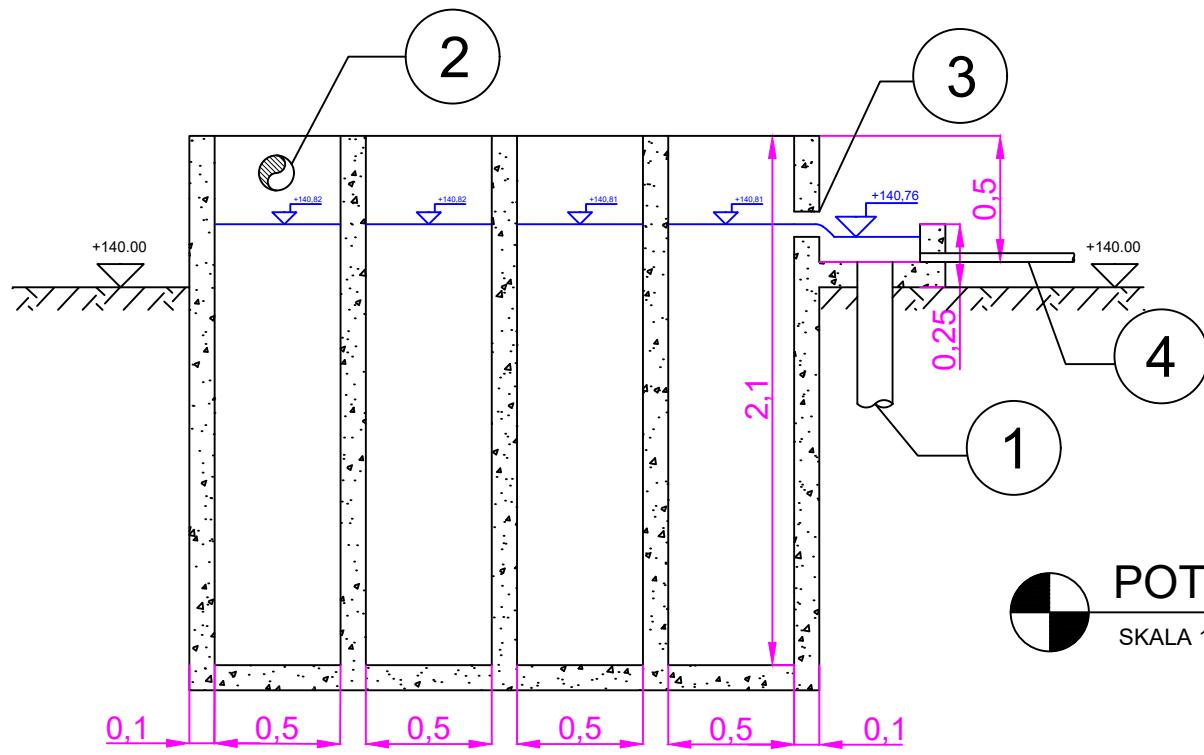
NAMA MAHASISWA

Daffa Rayhan
03211840000078

DOSEN PEMBIMBING

Dr. Ir. Agus Slamet, MSc
NIP. 19590811 198701 1 001

LEGENDA

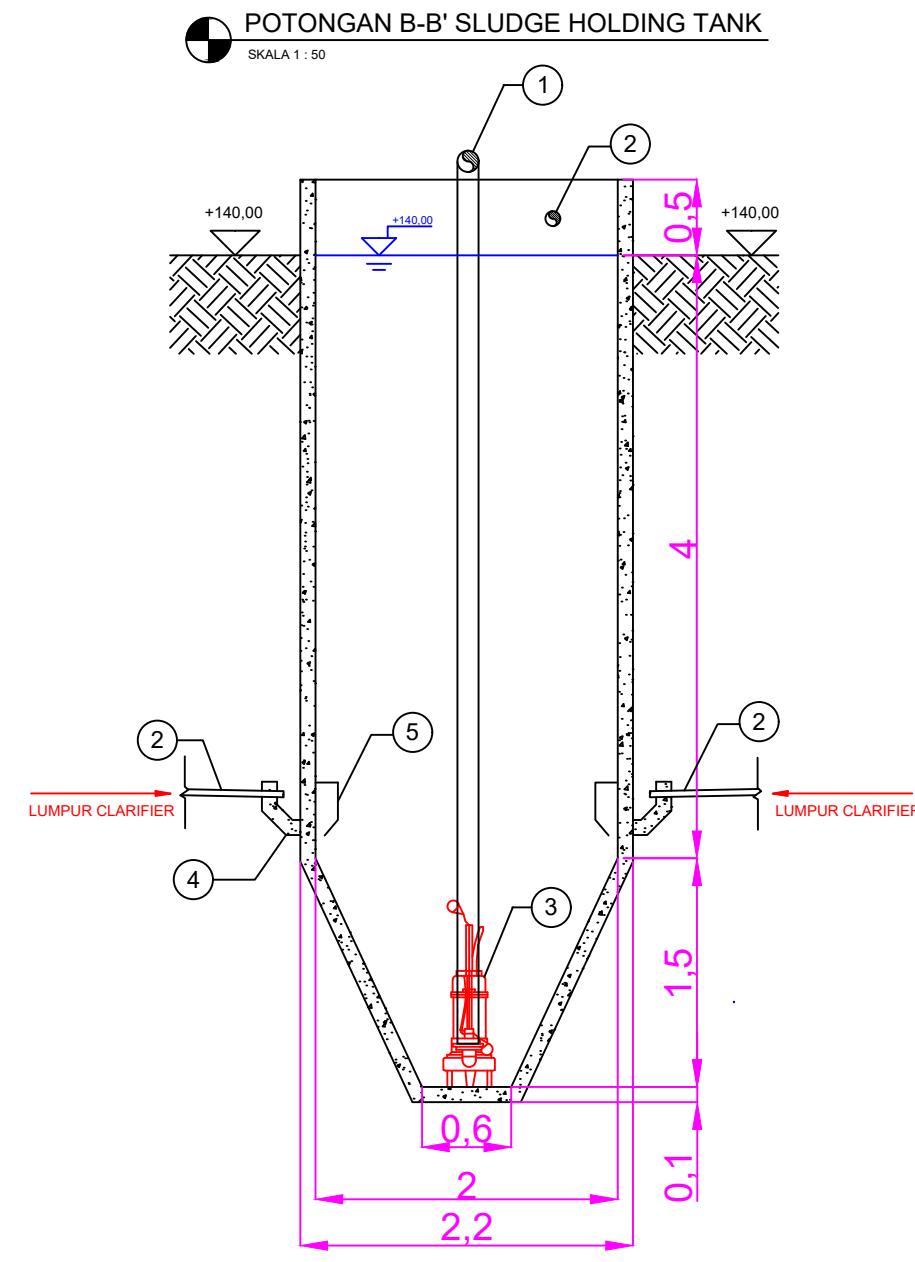
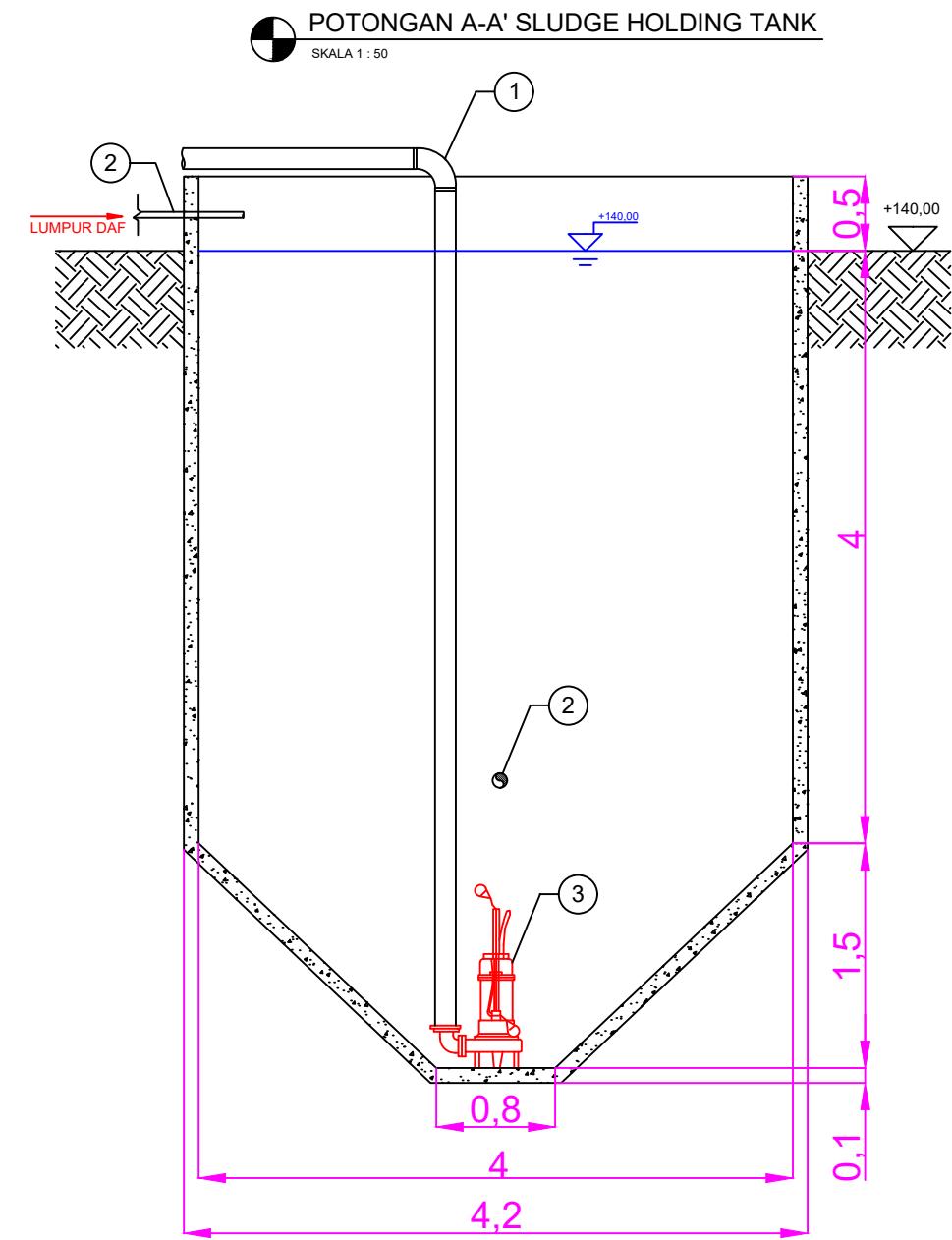
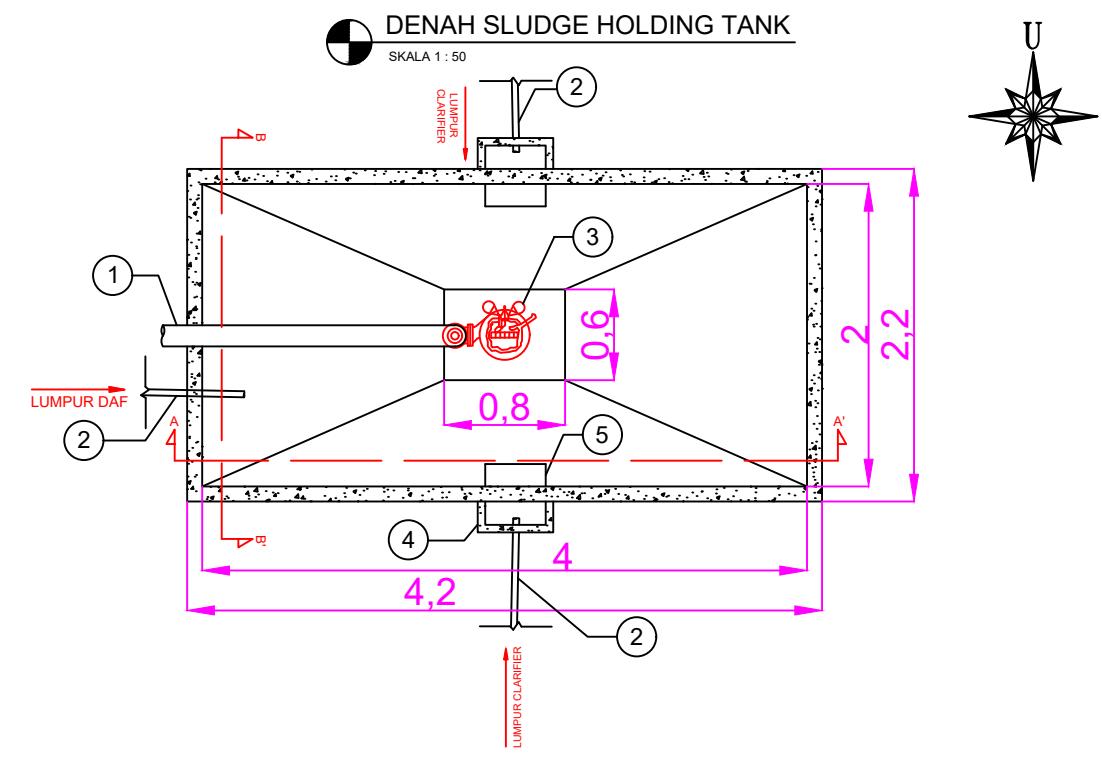


POTONGAN A-A' TANGKI KONTAK KLORIN

SKALA 1 : 30

- 1 Sistem injeksi klorin
 - 2 Pipa PVC Ø 140 mm
 - 3 *Rectangular weir*
 - 4 Pipa PVC Ø 35 mm

SKALA	SATUAN	NOMOR GAMBAR
1:30	meter	11



PROGRAM SARJANA
JURUSAN TEKNIK LINGKUNGAN
FTSPK - ITS SURABAYA
2022

JUDUL TUGAS AKHIR

Perencanaan Instalasi
Pengolahan Air Limbah (IPAL)
Fase 2 PT. XYZ dengan Skema
Daur Ulang Efluen

JUDUL GAMBAR

Denah dan Potongan
Sludge Holding Tank

NAMA MAHASISWA

Daffa Rayhan
0321184000078

DOSEN PEMBIMBING

Dr. Ir. Agus Slamet, MSc
NIP. 19590811 198701 1 001

LEGENDA

	Beton
	Tanah
	Elevasi Muka Air

SKALA	SATUAN	NOMOR GAMBAR
1:50	meter	12



PROGRAM SARJANA
JURUSAN TEKNIK LINGKUNGAN
FTSPK - ITS SURABAYA
2022

JUDUL TUGAS AKHIR

Perencanaan Instalasi
Pengolahan Air Limbah (IPAL)
Fase 2 PT. XYZ dengan Skema
Daur Ulang Efluen

JUDUL GAMBAR

Filter Press

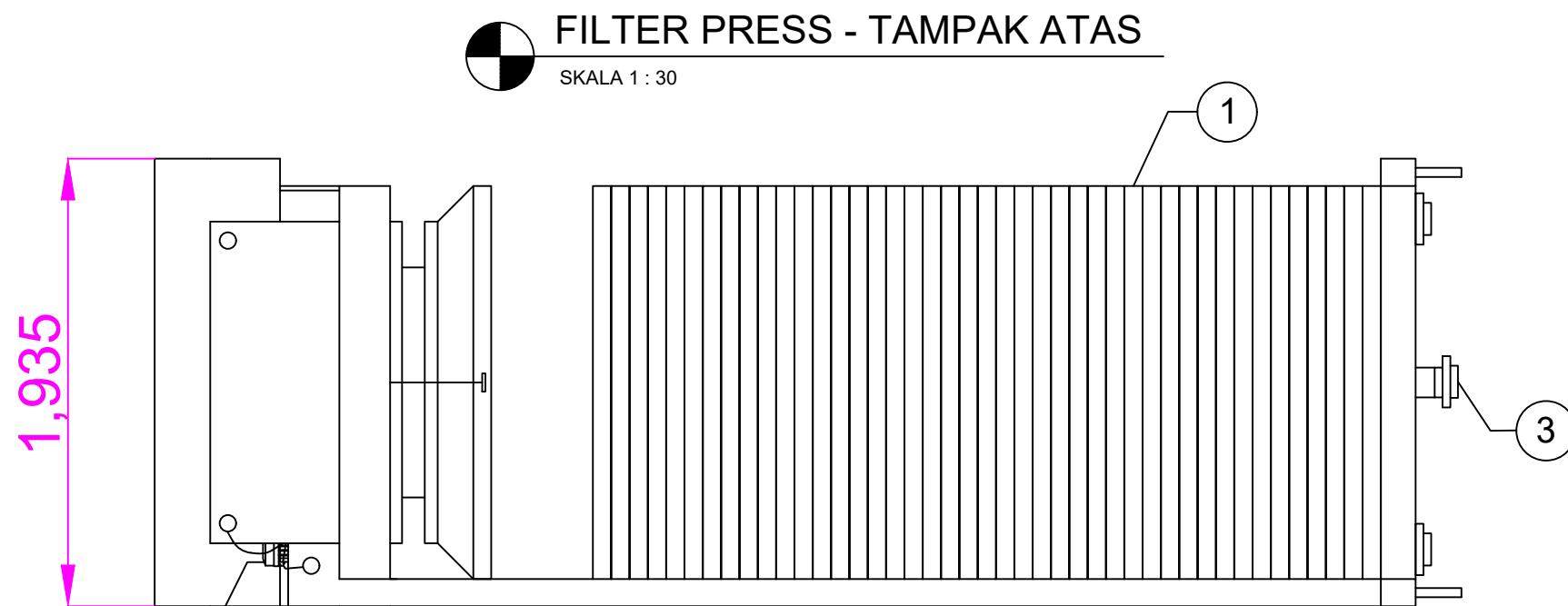
NAMA MAHASISWA

Daffa Rayhan
0321184000078

DOSEN PEMBIMBING

Dr. Ir. Agus Slamet, MSc
NIP. 19590811 198701 1 001

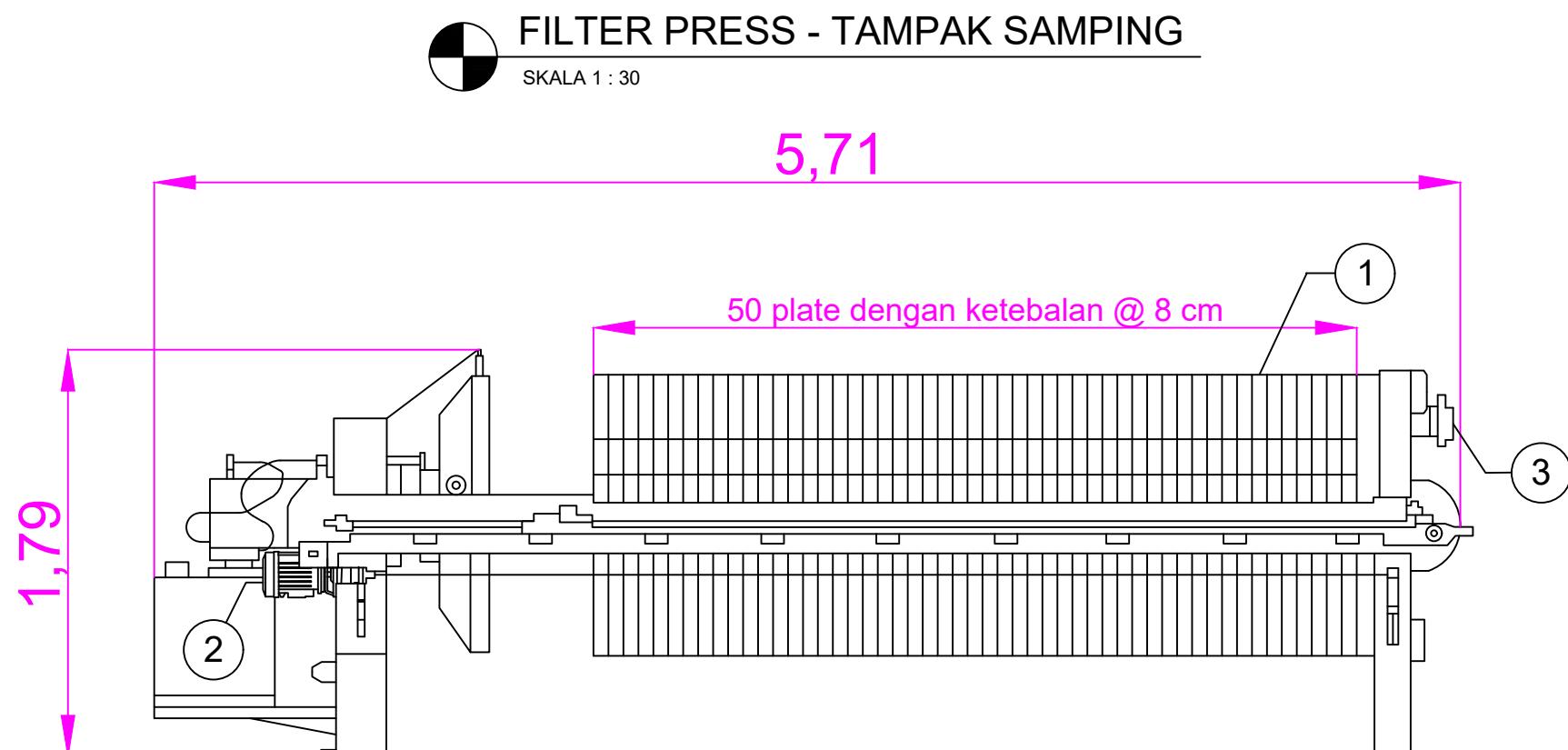
LEGENDA



1 Filter plate

2 Motor mesin hidraulik

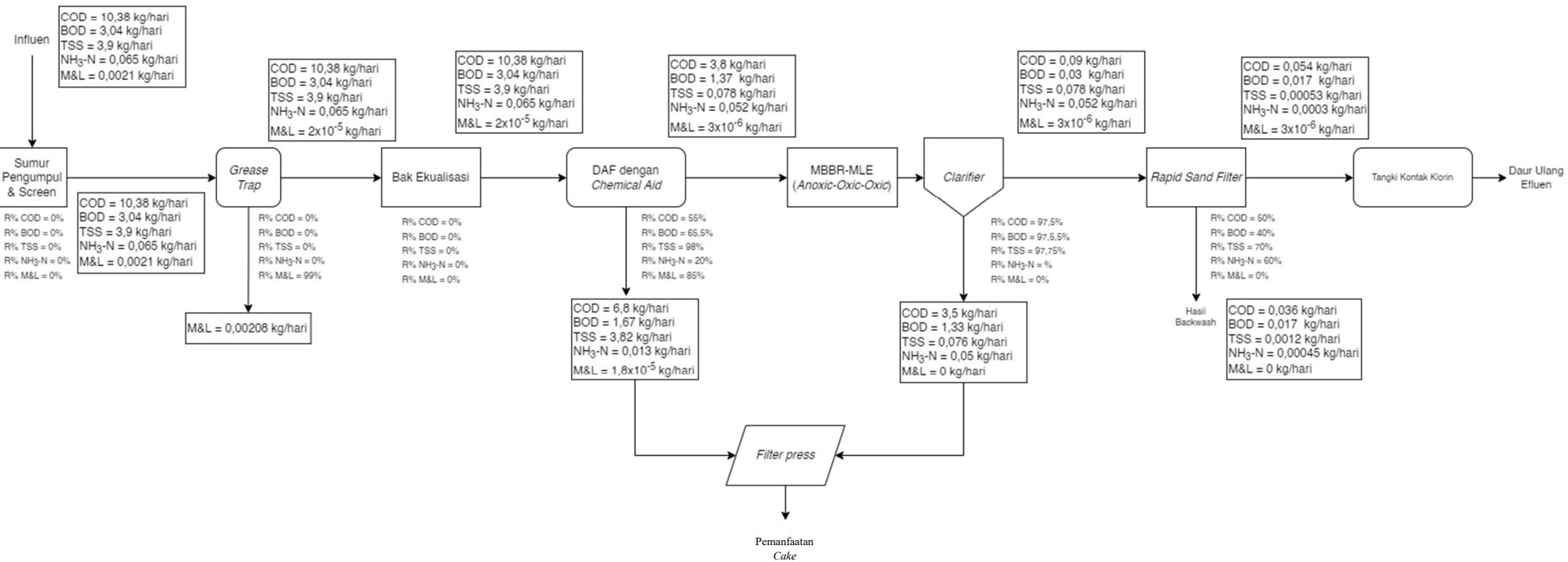
3 Inlet lumpur



SKALA	SATUAN	NOMOR GAMBAR
1:30	meter	13

Lampiran 10:
Diagram Neraca Massa

NERACA MASSA IPAL FASE 2 PT. XYZ



BIODATA PENULIS



Penulis dilahirkan di Medan, 5 Juli 2000. Dibesarkan di Cilegon sejak umur 2 tahun, penulis menempuh pendidikan formal di SD Mutiara Bunda Cilegon (2006-2012), SMPN 1 Kota Serang (2012-2015), dan SMAN 1 Cilegon (2015-2018). Di tahun 2018, penulis melanjutkan studinya di Departemen S-1 Teknik Lingkungan FTSPK-ITS dengan NRP 03211840000078 setelah berhasil diterima melalui jalur SBMPTN. Masa perkuliahan penulis, selain tentunya kegiatan pembelajaran di kelas, diisi oleh kegiatan himpunan khususnya di EEEC dan Al-Kaun, *volunteering* di ITS Global Engagement selama 1 tahun, dan menjadi asisten laboratorium untuk mata kuliah mikrobiologi lingkungan selama 2 tahun berturut-turut.

Di luar kampus, penulis memiliki beberapa pengalaman magang, seperti menjadi *student intern* di Pakar IPAL Indonesia (Tangerang), *project intern* di Risland Indonesia (Tangerang), serta *compliance intern* di Danone Indonesia (Jakarta). Penulis dapat dihubungi melalui email: daffarayhan1120@gmail.com.



KEGIATAN ASISTENSI TUGAS AKHIR

Nama : Daffa Rayhan
NRP : 03211840000078
Judul : Perencanaan Instalasi Air Limbah (IPAL) Fase 2 PT. XYZ dengan Skema Daur Ulang Efluen

No	Tanggal	Keterangan Kegiatan / Pembahasan	Paraf
1	17 Jan '22	Asistensi Proposal: Review pasca sempro <ul style="list-style-type: none">• Topik yang diambil terkait DED IPAL Industri• Industri objek penelitian: industri dairy	
2	16 Mar '22	Asistensi Progress: <ul style="list-style-type: none">• Sampling untuk menilai kinerja UO/UP eksisting• Hasil jar test difoto dan dievaluasi untuk DED DAF• Pelajari nitrogen dan life cyclenya	
3	4 Apr '22	Asistensi Progress: BAB 4 Perencanaan IPAL Baru <ul style="list-style-type: none">• Penentuan baku mutu daur ulang efluen• Penentuan tertiary treatment• Diskusi hasil jartest	
4	26 Apr '22	Asistensi Progress: BAB 4 Perencanaan IPAL Baru <ul style="list-style-type: none">• Proses pengolahan biologis• Kadar koagulan dan dimensi clarifier• Mekanisme filter press	
5	24 Mei '22	Asistensi Revisi Progress: BAB 4 Perencanaan IPAL Baru <ul style="list-style-type: none">• Karakteristik air limbah berdasarkan uji pengendapan• Skema penggunaan daur ulang efluen menggantikan effluent discharge	
6	14 Jun '22	Asistensi Laporan Akhir: BAB 4 Perencanaan IPAL Baru <ul style="list-style-type: none">• Data ekualisasi, efluen box, dan penempatan kriteria desain• Efluen box menggantikan holding tank	
7	17 Jun '22	Asistensi Laporan Akhir: BAB 4 Perencanaan IPAL Baru <ul style="list-style-type: none">• Headloss filtrasi• RAB menggunakan gabungan AHS Bogor dan HSPK Surabaya	
8	20 Jun '22	Asistensi Laporan Akhir: BAB 4 Perencanaan IPAL Baru <ul style="list-style-type: none">• Headloss filtrasi• RAB menggunakan gabungan AHS Bogor dan HSPK	

Surabaya, 24 Juni 2022

Dosen Pembimbing



Dr. Ir. Agus Slamet, M.Sc.



UTA-S1-TL-02 TUGAS AKHIR

Periode: Genap 2021/2022

Kode/SKS : RE184804 (0/6/0)

No. Revisi: 01

FORMULIR TUGAS AKHIR UTA-02

Formulir Ringkasan dan Saran Dosen Pembimbing

Ujian Tugas Akhir

Hari, tanggal	: Rabu, 6 Juli 2022	Nilai TOEFL 550
Pukul	: 10.30	
Lokasi	: TL-101	
Judul	: Perencanaan Instalasi Pengolahan Air Limbah (IPAL) Fase 2 Industri Pengolahan Susu PT. XYZ dengan Skema Daur Ulang Efluen	
Nama	: Daffa Rayhan	Tanda Tangan
NRP.	: 03211840000078	
Topik	: Perencanaan	

No./Hal.	Ringkasan dan Saran Dosen Pembimbing Ujian Tugas Akhir
1.	Perbaiki penulisan abstrak.
2.	Cek lagi tentang teknologi, chemical, kuisisyon tentang kebutuhan waotf.

Dosen Pembimbing akan menyerahkan formulir UTA-02 ke Sekretariat Program Sarjana
Formulir ini harus dibawa mahasiswa saat asistensi kepada Dosen Pembimbing
Formulir dikumpulkan bersama revisi buku setelah mendapat persetujuan Dosen Pembimbing

Berdasarkan hasil evaluasi Dosen Pengujian dan Dosen Pembimbing, dinyatakan mahasiswa tersebut:

1. Lulus Ujian Tugas Akhir
2. harus mengulang Ujian Tugas Akhir semester berikutnya
3. Tugas Akhir dinyatakan gagal atau harus mengganti Tugas Akhir (lebih dari 2 semester)

Dosen Pembimbing

Dr. Ir. Agus Slamet, MSc.



UTA-S1-TL-03 TUGAS AKHIR
Periode: Genap 2021/2022

Kode/SKS : RE184804 (0/6/0)
No. Revisi: 01

FORMULIR TUGAS AKHIR UTA-03
Formulir Pertanyaan dan Saran Dosen Pengaji
Ujian Tugas Akhir

Harl, tanggal : Rabu, 6 Juli 2022
Pukul : 10.30
Lokasi : TL-101
Judul : Perencanaan Instalasi Pengolahan Air Limbah (IPAL) Fase 2 Industri Pengolahan Susu PT. XYZ dengan Skema Daur Ulang Efluen
Nama : Daffa Rayhan
NRP. : 03211840000078
Topik : Perencanaan

No./Hal.	Pertanyaan dan Saran Dosen Pengaji Ujian Tugas Akhir
①	penulisan, cile
②	Gambar, penulis di mew, font konsisten kan
③	Cantiknya sumber (referensi)
④	terima kasih atas pertemuan perbaikan & tipe file diterimain

Formulir UTA-03 diserahkan kepada Dosen Pembimbing setelah sesi Seminar Kemajuan selesai.

Dosen Pembimbing akan menyerahkan formulir UTA-03 ke Sekretariat Program Sarjana

Formulir ini harus mahasiswa dibawa saat asistensi kepada Dosen Pengaji

Formulir dikumpulkan bersama revisi buku setelah mendapat persetujuan Dosen Pengaji dan Dosen Pembimbing

Dosen Pengaji

Ervin Nurhayati, S.T., M.T., Ph.D.

Dosen Pembimbing

Dr. Ir. Agus Slamet, MSc.



UTA-S1-TL-03 TUGAS AKHIR

Periode: Genap 2021/2022

Kode/SKS : RE184804 (0/6/0)

No. Revisi: 01

FORMULIR TUGAS AKHIR UTA-03

Formulir Pertanyaan dan Saran Dosen Pengaji

Ujian Tugas Akhir

Hari, tanggal : Rabu, 6 Juli 2022

Pukul : 10.30

Lokasi : TL-101

Judul : Perencanaan Instalasi Pengolahan Air Limbah (IPAL) Fase 2 Industri Pengolahan Susu PT. XYZ dengan Skema Daur Ulang Efluen

Nama : Daffa Rayhan

NRP. : 03211840000078

Topik : Perencanaan

No./Hal.	Pertanyaan dan Saran Dosen Pengaji Ujian Tugas Akhir
1.	Dikirim pengajuan cepat / lantaran diperlakukan
2.	Profil hidrologis diperlakukan reselaku saran dari
3.	Bangun dinilai bambu² diperlakukan

Formulir UTA-03 diserahkan kepada Dosen Pembimbing setelah sesi Seminar Kemajuan selesai.

Dosen Pembimbing akan menyerahkan formulir UTA-03 ke Sekretariat Program Sarjana

Formulir ini harus mahasiswa dibawa saat asistensi kepada Dosen Pengaji

Formulir dikumpulkan bersama revisi buku setelah mendapat persetujuan Dosen Pengaji dan Dosen Pembimbing

Dosen Pengaji

Ir. Bowo Djoko Marsono, M.Eng.

(bowo djoko marsono)
(Agus Slamet)

Dosen Pembimbing

Dr. Ir. Agus Slamet, MSc.

451-TL-03 TUGAS AKHIR
Periode: Genap 2021/2022

Kode/SKS : RE184804 (0/6/0)
No. Revisi: 01

FORMULIR TUGAS AKHIR UTA-03
Formulir Pertanyaan dan Saran Dosen Penguji
Ujian Tugas Akhir

Hari, tanggal : Rabu, 6 Juli 2022
Pukul : 10.30
Lokasi : TL-101
Judul : Perencanaan Instalasi Pengolahan Air Limbah (IPAL) Fase 2 Industri Pengolahan Susu PT. XYZ dengan Skema Daur Ulang Efluen
Nama : Daffa Rayhan
NRP. : 03211840000078
Topik : Perencanaan

No./Hal.	Pertanyaan dan Saran Dosen Penguji Ujian Tugas Akhir
1	Abstrak diberi kisi-kisi tujuan
2	Perbaiki Salin hal.
3	Espasi dem penggunaan kapital pada daftar pustaka agar diperbaiki.
4	Jumlah 2.1 dilant 1, halaman.
5	Salah konversi mg/L
	⑤ Biaya chemicals afrahil tidak terlalu tinggi?
	Pertanyaan : 1. Removal N & P (hal 18). jelaskan mekanisanya 2. Disinfeksi dgn klorin 8.16 mg/L. Faktor apn yg. menentukan dosis klorin? Bagaimana jln NH ₃ tinggi. Dosis 8.16 mg/L cukup? 3. Biaya O/P dapat dihitung /m ³ ? hal 149. Mengapa dalam biaya O/P tidak dipertimbangkan biaya rute SDM, pklr dan SOP yg. melibatkan pekerja. 4. Cuci dari filter press → gudang → pengontrol limbah B3. Mengapa dinggap

Formulir UTA-03 diserahkan kepada Dosen Pembimbing setelah sesi Seminar Kemajuan selesai.

Dosen Pembimbing akan menyerahkan formulir UTA-03 ke Sekretariat Program Sarjana

Formulir ini harus mahasiswa dibawa saat asistensi kepada Dosen Penguji

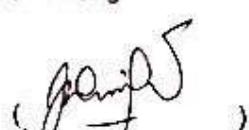
Formulir dikumpulkan bersama revisi buku setelah mendapat persetujuan Dosen Penguji dan Dosen Pembimbing

bahan B3?

pertimbangan lagi

Dosen Penguji

Prof. Dr. Yulinah Trihadiningrum, M.App.Sc

()

Dosen Pembimbing

Dr. Ir. Agus Slamet, MSc.

()