

BAB 1 KETENTUAN UMUM

Pasal 1 Perencanaan Konstruksi Jalan Rel

Lintas kereta api direncanakan untuk melewatkan berbagai jumlah angkutan barang dan/atau penumpang dalam suatu jangka waktu tertentu.

Perencanaan konstruksi jalan rel harus direncanakan sedemikian rupa sehingga dapat dipertanggungjawabkan secara teknis dan ekonomis.

Secara teknis diartikan konstruksi jalan rel tersebut harus dapat dilalui oleh kendaraan rel dengan aman dengan tingkat kenyamanan tertentu selama umur konstruksinya.

Secara ekonomis diharapkan agar pembangunan dan pemeliharaan konstruksi tersebut dapat diselenggarakan dengan biaya yang sekecil mungkin dimana masih memungkinkan terjaminnya keamanan dan tingkat kenyamanan.

Perencanaan konstruksi jalan rel dipengaruhi oleh jumlah beban, kecepatan maksimum, beban gandar dan pola operasi. Atas dasar ini diadakan klasifikasi jalan rel, sehingga perencanaan dapat dibuat secara tepat guna.

Pasal 2 Kecepatan dan Beban Gandar

a. Kecepatan.

1) Kecepatan Rencana.

Kecepatan rencana adalah kecepatan yang digunakan untuk merencanakan konstruksi jalan rel.

a) Untuk perencanaan struktur jalan rel.

$$V \text{ rencana} = 1,25 \times V \text{ maks.}$$

b) Untuk perencanaan peninggian

$$V \text{ rencana} = c \times \frac{\sum Ni \cdot Vi}{\sum Ni}$$

$$c = 1,25$$

N_i = Jumlah Kereta api yang lewat.

V_i = Kecepatan Operasi

c) Untuk perencanaan jari-jari lengkung lingkaran dan lengkung peralihan

$$V \text{ rencana} = V \text{ maks}$$

2) Kecepatan Maksimum

Kecepatan maksimum adalah kecepatan tertinggi yang diijinkan untuk operasi suatu rangkaian kereta pada lintas tertentu.

3) Kecepatan Operasi

- Kecepatan operasi adalah kecepatan rata-rata kereta api pada petak jalan tertentu.
- 4) Kecepatan Komersil
Kecepatan komersil kecepatan rata-rata kereta api sebagai hasil pembagian jarak tempuh dengan waktu tempuh.

b. Beban Gandar.

Beban gandar adalah beban yang diterima oleh jalan rel dari satu gandar. Untuk semua kelas, beban gandar maksimum adalah 18 ton.

Pasal 3 Peraturan Dinas yang Berhubungan dengan Peraturan Dinas No. 10

- a. Peraturan Dinas No. 10 A yaitu Peraturan Perawatan Jalan Rel Indonesia (PPJRI).
- b. Peraturan Dinas No.10 B, yaitu Peraturan Pelaksanaan Pembangunan Jalan Rel Indonesia (PPPJRI).
- c. Peraturan Dinas No.10 C, yaitu Peraturan Bahan Jalan Rel Indonesia (PBJRI).

Pasal 4. Standar Jalan Rel.

a. Klasifikasi.

Daya angkut lintas, kecepatan maksimum, beban gandar dan ketentuan-ketentuan lain untuk setiap kelas jalan, tercantum pada table 1.1.

Klasifikasi Jalan KA	Pasing Ton Tahunan (Juta Ton)	Perencanaan Kecepatan KA Maksimum V_{max} (km/jam)	Tekanan Gandar P max (ton)	Tipe Rel	Tipe dari Bantalan Jarak Bantalan (mm)	Tipe Alat Penambat	Tebal balas dibawah Bantalan (cm)	Lebar Bahu Balas (cm)
1	> 20	120	18	R60 / R54	$\frac{\text{Beton}}{600}$	EG	30	50
2	10 – 20	110	18	R54 / R50	$\frac{\text{Beton/Kayu}}{600}$	EG	30	50
3	5 – 10	100	18	R54/ R50/ R42	$\frac{\text{Beton/Kayu/Baja}}{600}$	EG	30	40
4	2,5 – 5	90	18	R54/ R50/ R42	$\frac{\text{Beton/Kayu/Baja}}{600}$	EG/ET	25	40
4	< 2,5	80	18	R42	$\frac{\text{Kayu/Baja}}{600}$	ET	25	35

Tabel 1.1 Kelas Jalan Rel

ET = Elastik Tunggal ; EG = Elastik Ganda

b. Daya Angkut Lintas.

Daya angkut lintas adalah jumlah angkutan anggapan yang melewati suatu lintas dalam jangka waktu satu tahun. Daya angkut lintas mencerminkan jenis serta jumlah beban total dan kecepatan kereta api yang lewat di lintas yang bersangkutan. Daya angkut disebut daya angkut T dengan satuan ton/ tahun.

Pasal 5 Ruang Bebas dan Ruang Bangun.

Ruang bebas adalah ruang diatas sepur yang senantiasa harus bebas dari segala rintangan dan benda penghalang; ruang ini disediakan untuk lalu lintas rangkaian kereta api. Ukuran ruang bebas untuk jalur tunggal dan jalur ganda, baik pada bagian lintas yang lurus maupun yang melengkung, untuk lintas elektrifikasi dan non elektrifikasi, adalah seperti yang tertera pada gambar 1.1, gambar 1.2, gambar 1.3 dan gambar 1.4.

Ukuran-ukuran tersebut telah memperhatikan dipergunakannya gerbong kontener/ peti kemas ISO (Iso Container Size) tipe "Standard Height".

Ruang bangun adalah ruang disisi sepur yang senantiasa harus bebas dari segala bangunan tetap seperti antara lain tiang semboyan, tiang listrik dan pagar.

Batas ruang bangun diukur dari sumbu sepur pada tinggi 1 meter sampai 3,55 meter.

Jarak ruang bangun tersebut ditetapkan sebagai berikut :

- a. Pada lintas bebas :
2,35 sampai 2,53 m di kiri kanan sumbu sepur.
- b. Pada emplasemen :
1,95 m sampai 2,35 di kiri kanan sumbu sepur
- c. Pada jembatan :
2,15 m di kiri kanan sumbu sepur.

Pasal 6 Perlintasan Sebidang

a. Umum

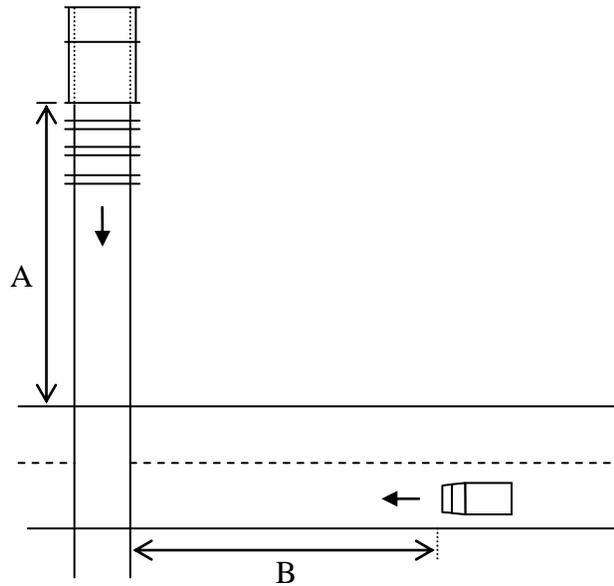
Pada perlintasan sebidang antara jalan rel dan jalan raya harus tersedia jarak pandangan yang memadai bagi kedua belah pihak, terutama bagi pengendara kendaraan.

Daerah pandangan pada perlintasan merupakan daerah pandangan segitiga di mana jarak-jaraknya ditentukan berdasarkan pada kecepatan rencana kedua belah pihak.

Jarak-jarak minimum untuk berbagai kombinasi kecepatan adalah seperti yang tercantum dalam table 2, dan dijelaskan dalam gambar 1.5.

Kecepatan KA (km/jam)	Kecepatan kendaraan di jalan raya (km/jam)						
	Mulai bergerak	Sedangbergerak					
		0	20	40	60	80	100
	Panjang pada pihak jalan rel (meter) (A)						
40	185	97	75	78	85	94	105
60	273	145	112	116	127	141	158
80	363	193	150	155	170	188	210
90	409	217	168	174	191	212	237
100	454	241	187	194	212	235	263
110	500	266	206	213	233	259	289
120	545	290	224	233	255	282	316
	Panjang pada pihak jalan rel (meter) (B)						
		28	57	102	162	233	322

Table 2. Panjang minimum jarak pandangan untuk kombinasi kecepatan



Gambar 1.5 Perlintasan sebidang jalan rel dan jalan raya

Daerah pandangan segitiga harus bebas dari benda-benda penghalang setinggi 1,00 meter ke atas.

Sudut perpotongan perlintasan sebidang diusahakan sebesar 90° dan bila tidak memungkinkan sudut perpotongan harus lebih besar dari pada 30° . Kalau akan membuat perlintasan baru, jarak antara perlintasan baru dengan yang sudah ada tidak boleh kurang dari 800 meter.

b. Konstruksi Perlintasan Sebidang.

Lebar perlintasan sebidang bagi jalan raya dalam keadaan pintu terbuka atau tanpa pintu, harus sama dengan lebar perkerasan jalan raya yang bersangkutan.

Perlintasan sebidang yang dijaga dilengkapi dengan rel-rel lawan untuk menjamin tetap adanya alur untuk flens roda kecuali untuk konstruksi lain yang tidak memerlukan rel lawan.

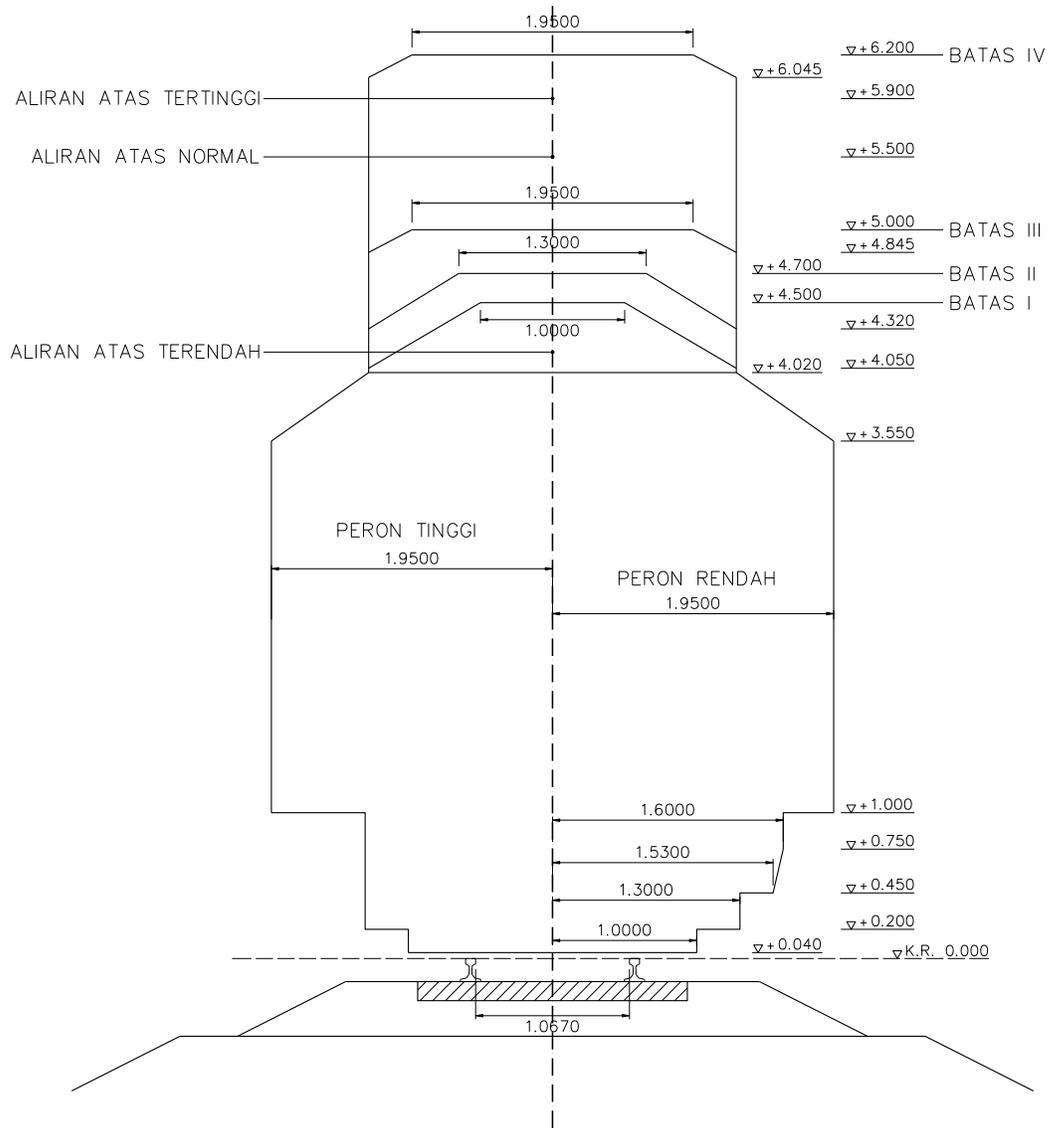
Lebar alur adalah sebesar 40 mm dan harus selalu bersih benda-benda penghalang.

Panjang rel lawan adalah sampai 0,8 meter di luar lebar perlintasan dan dibengkokkan ke dalam agar tidak terjadi tumbukan dengan roda dari rangkaian. Sambungan rel di dalam perlintasan harus dihindari.

Konstruksi perlintasan sebidang dapat dibuat dari bahan beton semen, aspal dan kayu seperti ditunjukkan dalam gambar-gambar 1.6 sampai dengan gambar 1.10.

Pasal 7. Lain-lain.

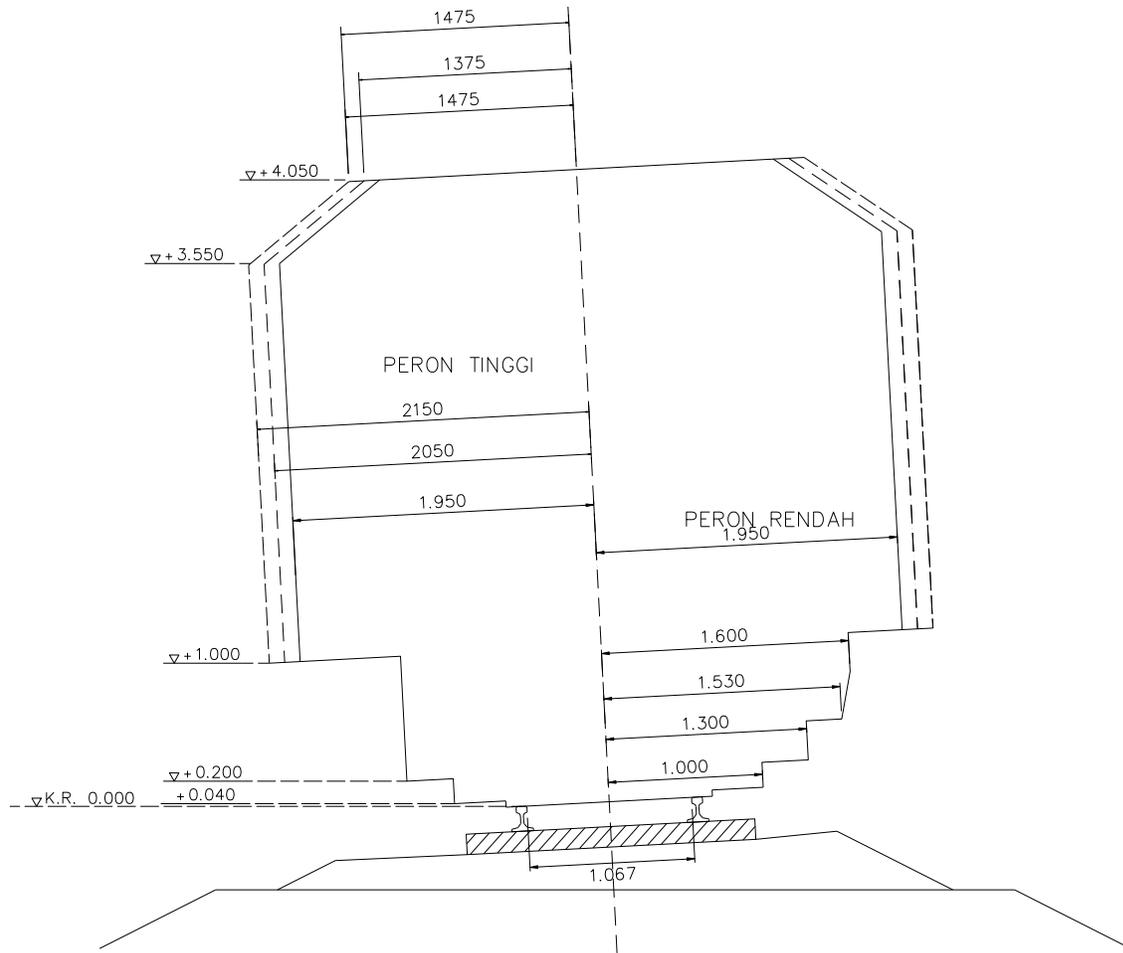
- a. Peraturan ini disebut Peraturan Konstruksi Jalan Rel di Indonesia, disingkat PKJRI.
- b. Dalam membuat perencanaan, selain memperhatikan segi-segi teknis, keamanan dan biaya, juga harus mempertimbangkan masalah lingkungan.
- c. Peraturan ini berlaku untuk perencanaan jalan rel di Indonesia, baik untuk perencanaan jalan baru maupun perencanaan penyesuaian jalan rel lama.
- d. Selain ketentuan-ketentuan yang tercantum dalam peraturan ini, untuk hal-hal khusus, juga harus mengikuti ketentuan-ketentuan lain yang bertalian dengan hal itu.
 - 1) Peraturan Beton Indonesia (PBI)
 - 2) Peraturan Konstruksi Kayu Indonesia (PKKI).
 - 3) Peraturan Perencanaan Bangunan Baja Indonesia (PPBBI).
 - 4) Peraturan Umum Bahan Bangunan Indonesia (PUBBI).
 - 5) Peraturan Bangunan Nasional (PBN).



Keterangan :

- Batas I = Untuk jembatan dengan kecepatan sampai 60 km/jam
- Batas II = Untuk 'Viaduk' dan terowongan dengan kecepatan sampai 60km/jam dan untuk jembatan tanpa pembatasan kecepatan.
- Batas III = Untuk 'viaduk' baru dan bangunan lama kecuali terowongan dan jembatan
- Batas IV = Untuk lintas kereta listrik

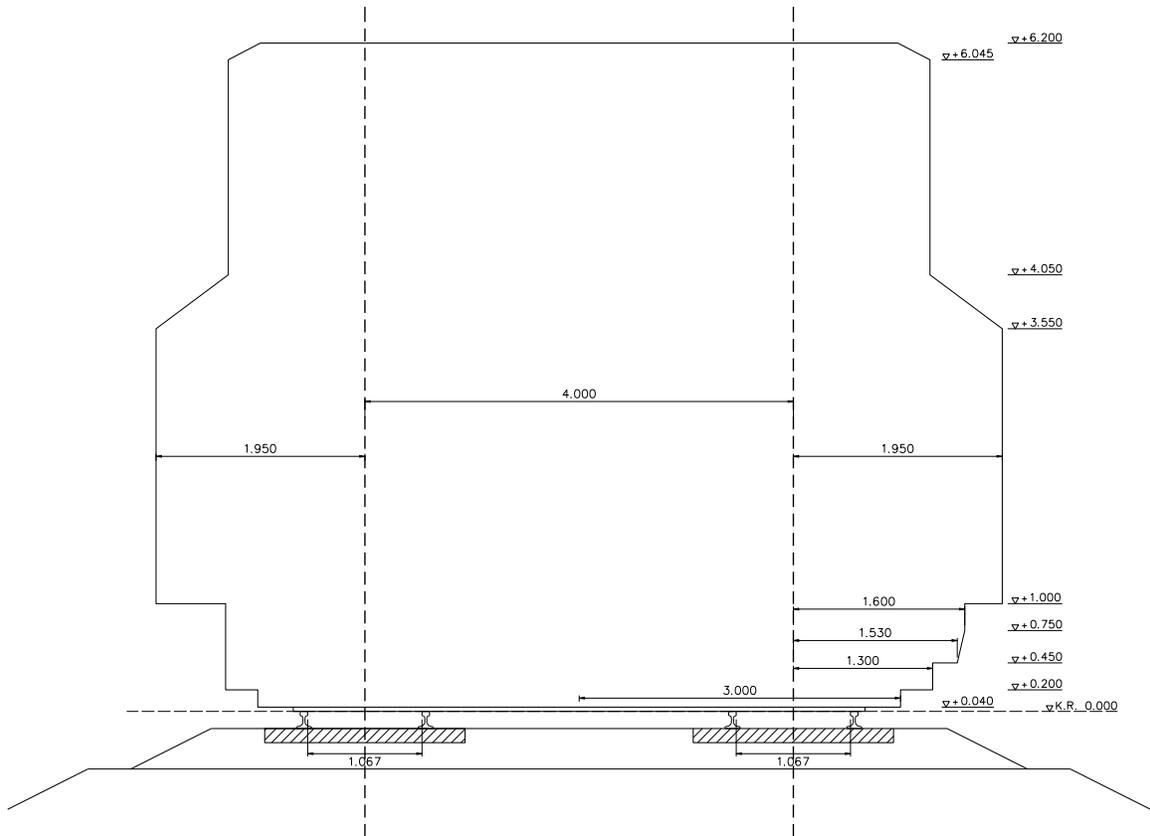
Gambar. 1.1 Ruang bebas pada bagian lurus



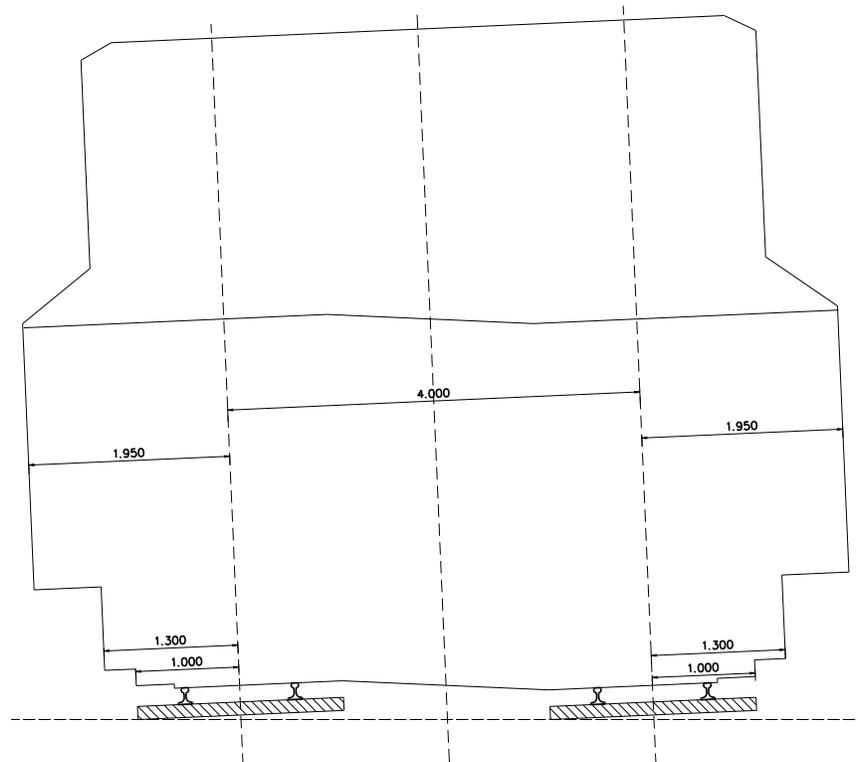
Keterangan :

- Batas ruang bebas pada lintas lurus dan pada bagian lengkungan dengan jari-jari > 3000 m.
- - - - - Batas ruang bebas pada lengkungan dengan jari-jari 300 sampai dengan 3000 m.
- - - - - Batas ruang bebas pada lengkungan dengan jari-jari < 300 m.

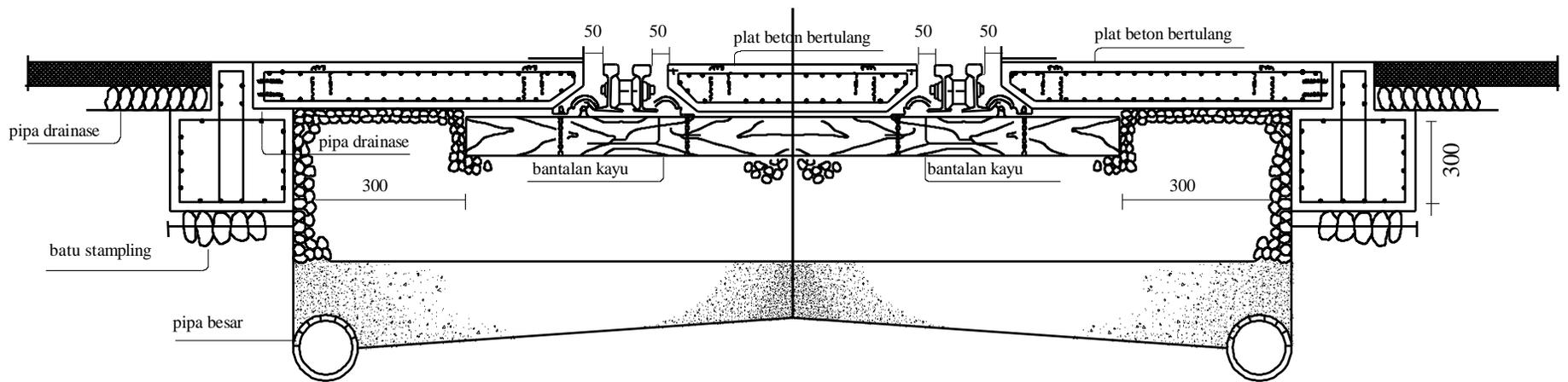
Gambar. 1.2 Ruang bebas pada lengkung



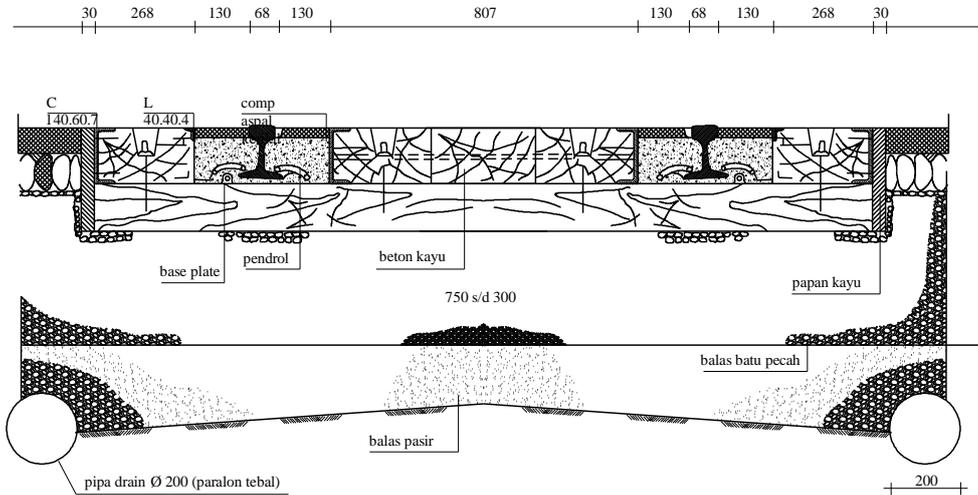
Gambar. 1.3
 Ruang bebas pada jalur lurus untuk jalan ganda



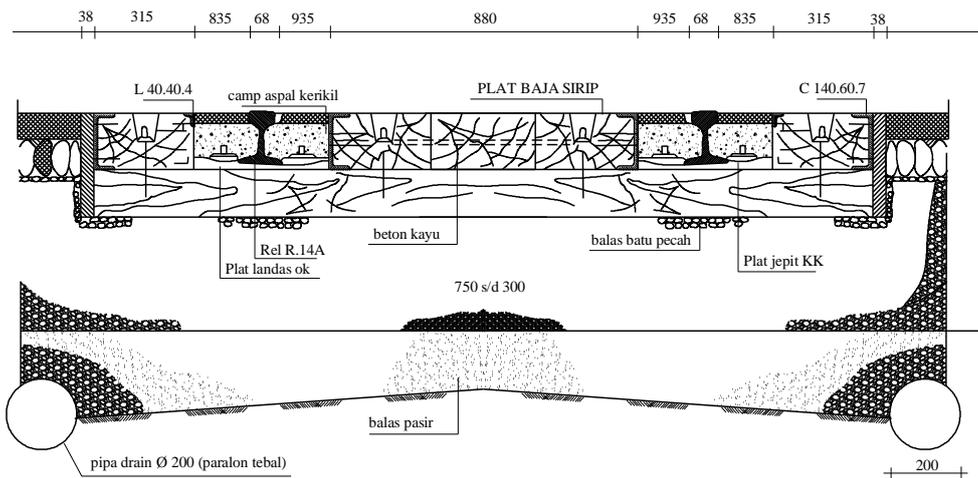
Gambar. 1.4
Ruang bebas pada jalur lengkung untuk jalan ganda



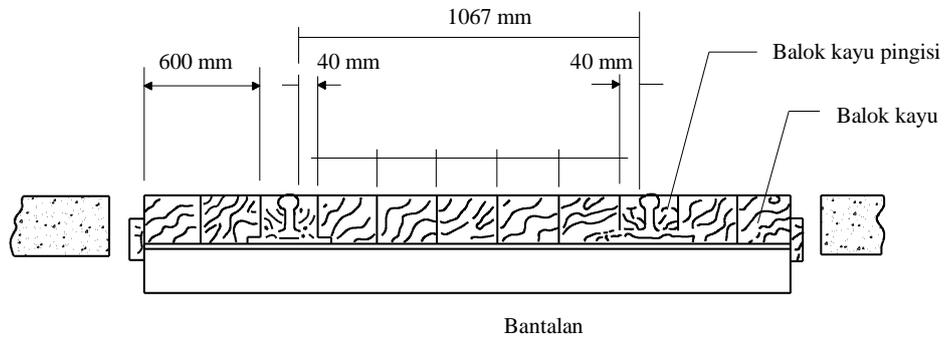
Gambar 1.6
Potongan melintang perlintasan sebidang dengan plat beton



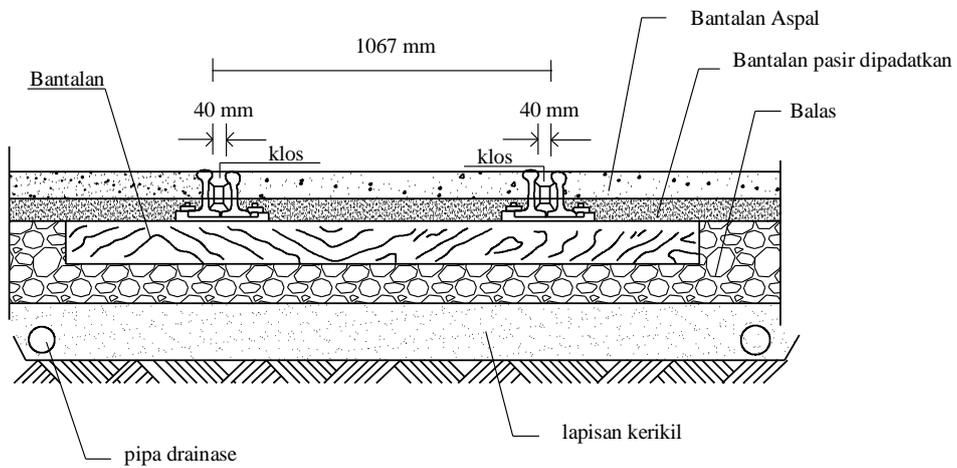
Gambar 1.7
Potongan melintang perlintasan sebidang dengan plat baja
(memakai penambat Pandrol)



Gambar 1.8
Potongan melintang perlintasan sebidang dengan plat baja
(memakai penambat Kaku)



Gambar 1.9
Potongan melintang perlintasan sebidang dengan Balok kayu



Gambar 1.10
Potongan melintang perlintasan sebidang dengan Perkerasan aspal

BAB 2 GEOMETRI JALAN REL

Pasal 1 Umum

Geomtri jalan rel direncanakan berdasar pada kecepatan rencana serta ukuran-ukuran kereta yang melewatinya dengan memperhatikan faktor keamanan, kenyamanan, ekonomi dan kesertaan dengan lingkungan sekitarnya.

Pasal 2 Lebar Sepur

Untuk seluruh kelas jalan rel lebar sepur adalah 1067 mm yang merupakan jarak terkecil antara kedua sisi kepala rel, diukur pada daerah 0-14 mm di bawah permukaan teratas kepala rel.

Pasal 3 Lengkung Horizontal

Alinemen horizontal adalah proyeksi sumbu jalan rel pada bidang horizontal, alinemen horizontal terdiri dari garis lurus dan lengkungan.

a. Lengkung Lingkaran

Dua bagian lurus, yang perpanjangannya saling membentuk sudut harus dihubungkan dengan lengkung yang berbentuk lingkaran, dengan atau tanpa lengkung-lengkung peralihan. Untuk berbagai kecepatan rencana, besar jari-jari minimum yang diijinkan adalah seperti yang tercantum dalam Tabel 2.1.

Kecepatan rencana (km/jam).	Jari-jari minimum lengkung lingkaran tanpa lengkung peralihan (m).	Jari-jari minimum lengkung lingkaran yang diijinkan dengan lengkung peralihan (m).
120	2370	780
110	1990	660
100	1650	550
90	1330	440
80	1050	350
70	810	270
60	600	200

Tabel 2.1. Persyaratan perencanaan lengkungan

b. Lengkung Peralihan.

Lengkung peralihan adalah suatu lengkung dengan jari-jari yang berubah beraturan. Lengkung peralihan dipakai sebagai peralihan antara bagian yang lurus dan bagian lingkaran dan sebagai peralihan antara dua jari-jari lingkaran yang berbeda. Lengkung peralihan dipergunakan pada jari-jari lengkung yang relative kecil, lihat Tabel 2.1.

Panjang minimum dari lengkung peralihan ditetapkan dengan rumus berikut :

$$L_h = 0,01 hv \dots\dots\dots(2.1)$$

Dimana L_h = panjang minimal lengkung peralihan.
 h = pertinggian relative antara dua bagian yang dihubungkan (mm).
 v = kecepatan rencana untuk lengkungan peralihan (km/jam).

c. Lengkung S

Lengkung S terjadi bila dua lengkung dari suatu lintas yang berbeda arah lengkungnya terletak bersambungan.

Antara kedua lengkung yang berbeda arah ini harus ada bagian lurus sepanjang paling sedikit 20 meter di luar lengkung peralihan.

d. Perlebaran Sepur

Perlebaran sepur dilakukan agar roda kendaraan rel dapat melewati lengkung tanpa mengalami hambatan. Perlebaran sepur dicapai dengan menggeser rel dalam kearah dalam.

Besar perlebaran sepur untuk berbagai jari-jari tikungan adalah seperti yang tercantum dalam Tabel 2.2.

Pelebaran sepur (mm)	Jari-jari tikungan (meter)
0	R > 600
5	550 < R < 600
10	400 < R < 550
15	350 < R < 400
20	100 < R < 350

Tabel 2.2 Pelebaran sepur

Perlebaran sepur maksimum yang diijinkan adalah 20 mm.

Perlebaran sepur dicapai dan dihilangkan secara berangsur sepanjang lengkung peralihan.

e. Peninggian Rel.

Pada lengkungan, elevasi rel luar dibuat lebih tinggi dari pada rel dalam untuk mengimbangi gaya sentrifugal yang dialami oleh rangkaian kereta.

Peninggian rel dicapai dengan menepatkan rel dalam pada tinggi semestinya dan rel luar lebih tinggi lihat gambar 2.1 dan 2.2.

Besar peninggian untuk berbagai kecepatan rencana tercantum pada table 2.3 berikut.

Jari-jari (m)	Peninggian (mm) pas (km/hr)						
	120	110	100	90	80	70	60
100							
150							----
200							110
250						----	90
300					----	100	75
350					110	85	65
400				----	100	75	55
450				110	85	65	50
500			----	100	80	60	45
550			110	90	70	55	40
600			100	85	65	50	40
650		----	95	75	60	50	35
700		105	85	70	55	45	35
750	----	100	80	65	55	40	30
800	110	90	75	65	50	40	30
850	105	85	70	60	45	35	30
900	100	80	70	55	45	35	25
950	95	80	65	55	45	35	25
1000	90	75	50	50	40	30	25
1100	80	70	55	45	35	30	20
1200	75	60	55	45	35	25	20
1300	70	60	50	40	30	25	20
1400	65	55	45	35	30	25	20
1500	60	50	40	35	30	20	15
1600	55	45	40	35	25	20	15
1700	55	45	35	30	25	20	15
1800	50	40	35	30	25	20	15
1900	50	40	35	30	25	20	15
2000	45	40	30	25	20	15	15
2500	35	30	25	20	20	15	10
3000	30	25	20	20	15	10	10
3500	25	25	20	15	15	10	10
4000	25	20	15	15	10	10	10

Table 2.3 Rail Elevation at Curves with the Formula

$$h_{\text{normal}} = 5.95 \frac{(V^2_{\text{planned}})}{\text{radius}}$$

Peninggian rel dicapai dan dihilangkan secara berangsur sepanjang lengkung peralihan. Untuk tikungan tanpa lengkung peralihan peninggian rel dicapai secara berangsur tepat di luar lengkung lingkaran sepanjang suatu panjang peralihan, panjang minimum peralihan ini dihitung dari rumus 2.1.

Pasal 4 Landai

a. Pengelompokan Lintas

Berdasar pada kelandaian dari sumbu jalan rel dapat dibedakan atas 4 (Empat) kelompok seperti yang tercantum dalam Tabel 2.4.

Kelompok	Kelandaian
Emplasemen	0 sampai 1,5 ‰
Lintas datar	0 sampai 10 ‰
Lintas pegunungan	10 ‰ sampai 40 ‰
Lintas dengan rel gigi	40 ‰ sampai 80 ‰

Tabel 2.4 Pengelompokan lintas berdasar pada kelandaian

Tabel 2.4 Pengelompokan lintas berdasar pada kelandaian. Untuk emplasemen kelandaianya adalah 0 sampai 1,5 ‰

b. Landai Penentu

Landai penentu adalah suatu kelandaian (Pendakian) yang terbesar yang ada pada suatu lintas lurus. Besar landai penentu terutama berpengaruh pada kombinasi daya tarik lok dan rangkaian yang dioperasikan. Untuk masing-masing kelas jalan rel, besar landai penentu adalah seperti yang tercantum dalam Tabel 2.5.

Kelas jalan rel	Landai penentu maksimum
1	10 ‰
2	10 ‰
3	20 ‰
4	25 ‰
5	25 ‰

Tabel 2.5 Landai penentu maksimum

c. Landai Curam

Dalam keadaan yang memaksa kelandaian (Pendakian) dari lintas lurus dapat melebihi landai penentu.

Kelandaian ini disebut landai curam; panjang maksimum landai curam dapat ditentukan melalui rumus pendekatan sebagai berikut :

$$l = \frac{v_a^2 - v_b^2}{2g(S_k - S_m)} \dots \dots \dots 2.2$$

Dimana:

- l = Panjang maximum landai curam (m).
- V_a = Kecepatan minimum yang diijinkan dikaki landai curam m/detik.
- V_b = Kecepatan minimum dipuncak landai curam (m/detik) $v_b \geq \frac{1}{2} v_a$.
- g = Percepatan gravitasi.
- S_k = Besar landai curam (‰).
- S_m = Besar landai penentu (‰).

Pasal 5 Landai Pada Lengkung atau Terowongan

Apabila di suatu kelandaian terdapat lengkung atau terowongan, maka kelandaian di lengkung atau terowongan itu harus dikurangi sehingga jumlah tahanannya tetap.

Pasal 6 Lengkung Vertikal

Alinemen vertikal adalah proyeksi sumbu jalan rel pada bidang vertikal yang melalui sumbu jalan rel tersebut; alinemen vertikal terdiri dari garis lurus, dengan atau tanpa kelandaian, dan lengkung vertikal yang berupa busur lingkaran.

Besar jari-jari minimum dari lengkung vertikal bergantung pada besar kecepatan rencana dan adalah seperti yang tercantum dalam Tabel 2.6.

Kecepatan Rencana (Km/Jam)	Jari-Jari Minimum Lengkung Vertikal (Meter)
Lebih besar dari 100	8000
Sampai 100	6000

Tabel 2-6 Jari-jari min. lengkung vertikal.

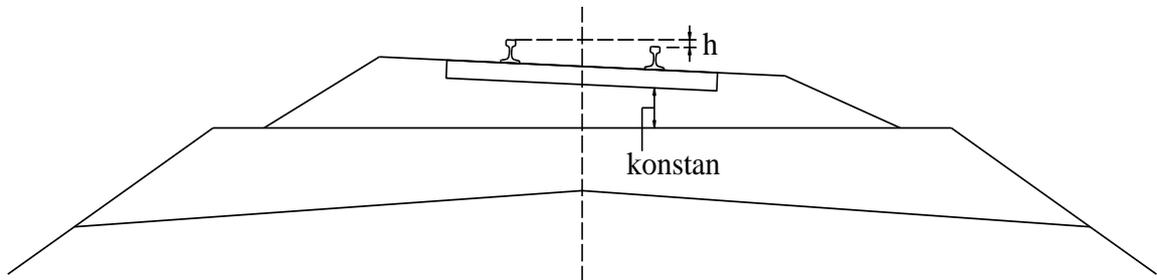
Letak lengkung vertikal diusahakan tidak berimpit atau bertumpangan dengan lengkung horizontal.

Pasal 7 Penampang Melintang

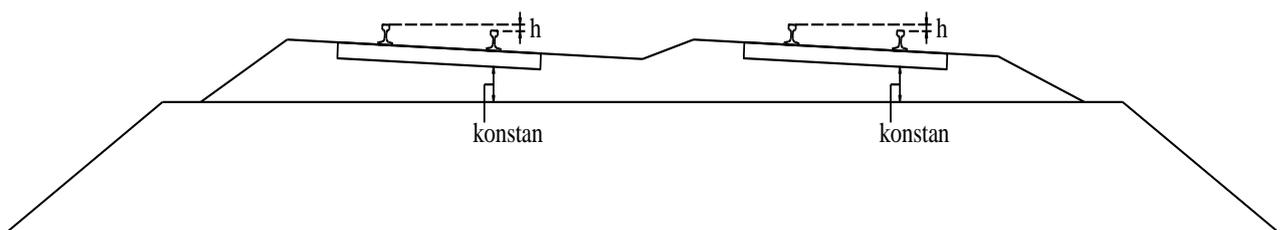
Penampang melintang jalan rel adalah potongan pada jalan rel, dengan arah tegak lurus sumbu jalan rel, di mana terlihat bagian-bagian dan ukuran-ukuran jalan rel dalam arah melintang.

Ukuran-ukuran penampang melintang jalan rel berjalan tunggal dan berjalan ganda tercantum pada table 2.7 untuk lintas lurus maupun di lintas lengkung dan dijelaskan dengan gambar 2.3, gambar 2.4, gambar 2.5 dan gambar 2.6.

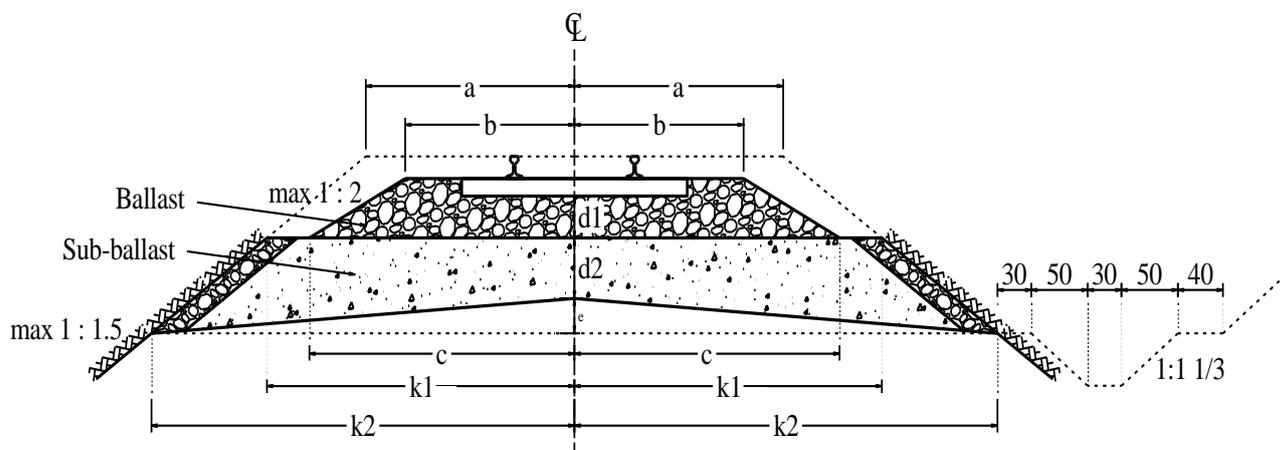
Pada tempat-tempat khusus, seperti di perlintasan, penampang melintang dapat disesuaikan dengan keadaan setempat.



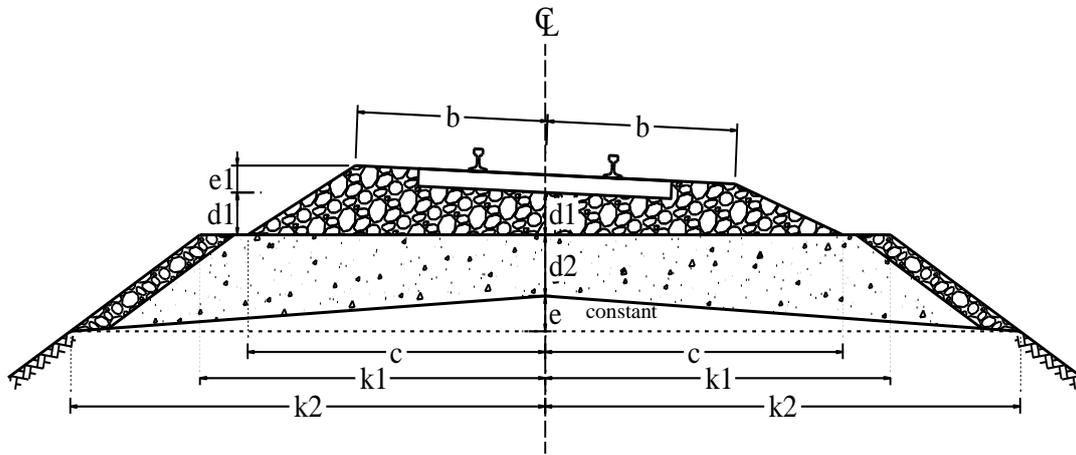
Gambar 2.1
Peninggian Elevasi Rel (h) pada lengkungan jalur tunggal



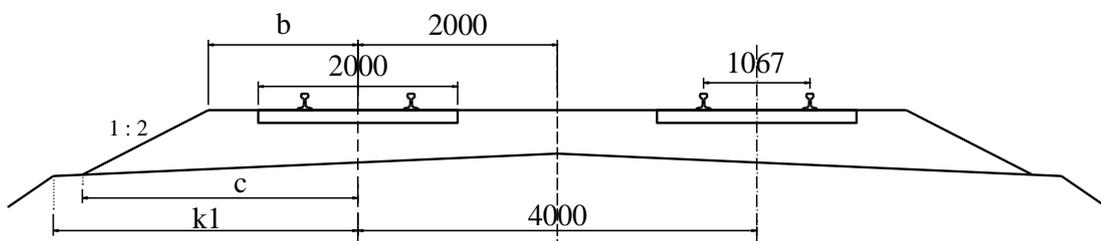
Gambar 2.2
Peninggian Elevasi Rel (h) pada lengkungan Jalur Ganda



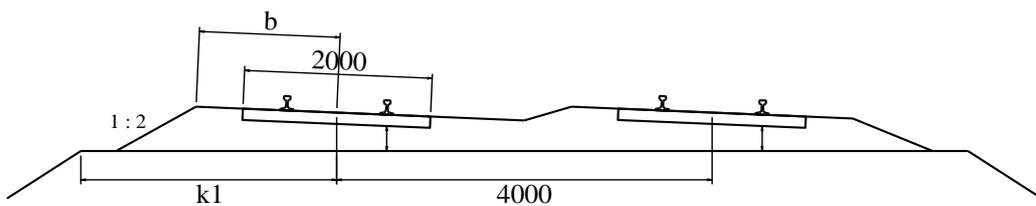
Gambar 2.3
 Penampang Melintang Jalan Rel
 Pada Bagian Lurus



Gambar 2.4
 Penampang Melintang Jalan Rel
 Pada Lengkung – Jalur tunggal



Gambar 2.5
 Penampang Melintang Jalan Rel
 Pada Bagian Lurus Jalur Ganda



Gambar 2.5

**Penampang Melintang Jalan Rel
Pada Lengkung Jalur Ganda**

Kelas Jalan Rel	V_{\max} (km/jam)	d_1 (cm)	b (cm)	c (cm)	k_1 (cm)	d_2 (cm)	e (cm)	k_2 (cm)	a (cm)
1 st	120	30	150	235	265-315	15-50	25	375	185-237
2 nd	110	30	150	254	265-315	15-50	25	375	185-237
3 rd	100	30	140	244	240-270	15-50	22	325	170-200
4 th	90	25	140	234	240-250	15-35	20	300	170-190
4 th s	80	25	135	211	240-250	15-35	20	300	170-190

**Tabel 2.7
Penampang Melintang Jalan Rel**

BAB 3 SUSUNAN JALAN REL

Pasal 1. Rel

a. Umum

Rel yang dimaksud dalam peraturan ini adalah rel berat untuk jalan rel.

b. Tipe dan Karakteristik Penampang.

1) Tipe rel untuk masing-masing kelas jalan tercantum pada table 3.1.

KELAS JALAN	TIPE REL
I	R 60 / R 54
II	R 54 / R 50
III	R 54 / R 50 / R 42
IV	R 54 / R 50 / R 42
V	R 42

Tabel 3.1 Kelas jalan dan tipe relnya.

2). Karakteristik penampang rel tercantum pada Tabel 3.2.

c. Jenis, Komposisi Kimia, Kekuatan dan Kekerasan.

1) Jenis.

Jenis rel yang dipakai adalah rel tahan aus yang sejenis dengan rel UIC-WRA.

2) Komposisi kimia.

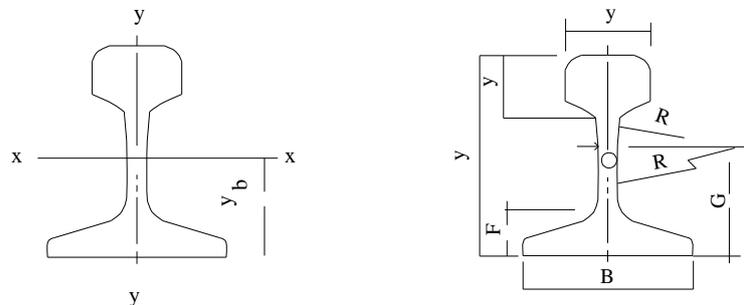
Komposisi kimia rel tercantum pada table 3.3.

C	0,60% - 0,80 %
Si	0,15% - 0,35%
Ma	0,90% - 1,10%
P	Max. 0,035%
S	Max. 0,025%

Tabel 3.3 Komposisi kimia rel.

Besaran Geometri Rel	Tipe Rel			
	R.42	R.50	R. 54	R.60
H (mm)	138,00	153,00	159,00	172,00
B (mm)	110,00	127,00	140,00	150,00
C (mm)	68,50	65,00	72,20	74,30
D (mm)	13,50	15,00	16,00	16,50
E (mm)	40,50	49,00	49,40	51,00
F (mm)	23,50	30,00	30,20	31,50
G (mm)	72,00	76,00	74,97	80,95
R (mm)	320,00	500,00	508,00	120,00
A (cm ²)	54,26	64,20	69,34	76,86
W (kg/m)	42,59	50,40	54,43	60,34
Y _b (mm)	68,50	71,60	76,20	80,95
I _x (cm ⁴)	1,263	1,860	2,345	3,066

A : Luas Penampang
W : Berat rel per meter
Y_b : Momen inersia terhadap sumbu X.
I_x : Jarak tepi bawah rel ke garis netral



Tabel 3.2 Karakteristik Penampang Rel.

3) Kekuatan rel.

Kuat tarik minimum rel adalah 90 kg/mm^2 dengan perpanjangan minimum 10%.

4) Kekerasan rel.

Kekerasan kepala rel tidak boleh kurang dari pada 240 Brinell.

d. Jenis Rel Menurut Panjangnya.

Menurut panjangnya dibedakan tiga jenis rel, yaitu :

- 1) Rel standar adalah rel yang panjangnya 25 meter.
- 2) Rel pendek adalah rel yang panjangnya maksimal 100 m.
- 3) Rel panjang adalah rel yang panjang tercantum minimumnya pada Tabel 3.4.

Jenis bantalan	Tipe Rel			
	R 42	R. 50	R.54	R. 60
Bantalan kayu	325 m	375 m	400 m	450 m
Bantalan beton	200 m	225 m	250 m	275 m

Tabel 3.4 Panjang minimum rel panjang.

e. Sambungan Rel.

1) Umum.

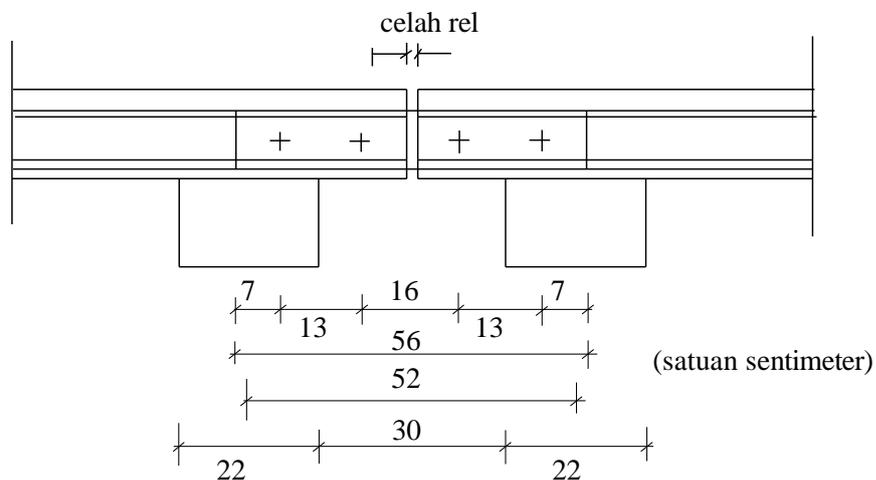
Sambungan rel adalah konstruksi yang mengikat dua ujung rel sedemikian rupa sehingga operasi kereta api tetap aman dan nyaman.

Yang dimaksud dengan sambungan rel dalam pasal, ini adalah sambungan yang menggunakan pelat penyambung dan baut-mur.

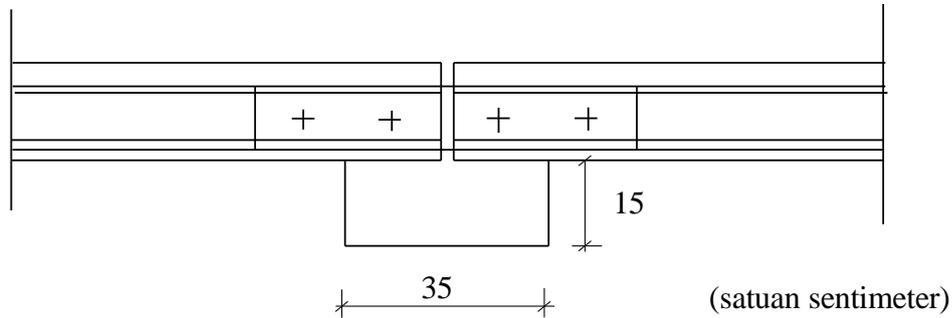
2) Macam sambungan.

Dari kedudukan terhadap bantalan dibedakan dua macam sambungan rel, yaitu :

- a) Sambungan melayang (Gambar 3.1)
- b) Sambungan menumpu (Gambar 3.2)

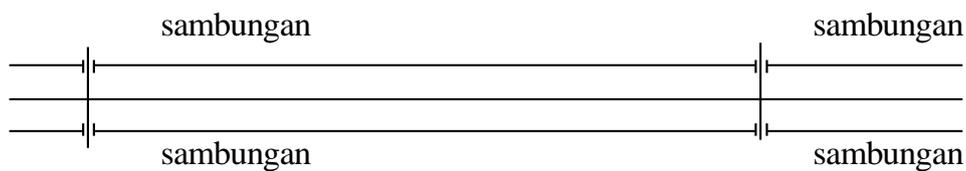


Gambar 3.1 Sambungan melayang
 Antara kedua bantalan ujung berjarak 30 cm
 Jarak sumbu ke sumbu bantalan ujung 52 cm

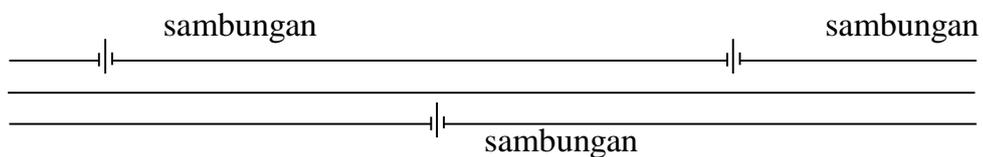


Gambar 3.2 Sambungan menumpu

- 3) Penempatan sambungan di sepur.
- Penempatan sambungan di sepur ada dua macam yaitu :
- Penempatan secara siku (gambar 3.3), dimana kedua sambungan berada pada satu garis yang tegak lurus terhadap sumbu sepur.
 - Penempatan secara berselang-seling (Gambar 3.4), dimana kedua sambungan rel tidak berada pada satu garis yang tegak lurus terhadap sumbu sepur.



Gambar 3.3 Sambungan Siku



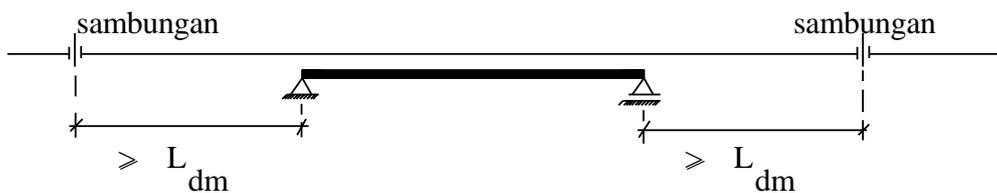
Gambar 3.4 Sambungan berselang-seling.

- 4) Sambungan rel di jembatan.
- Didalam daerah bentang jembatan harus diusahakan agar tidak ada sambungan rel.

- b) Rel dengan bantalan sebagai suatu kesatuan harus dapat bergeser terhadap gelegar pemikulnya.
Yang dimaksud dengan gelegar pemikul adalah bagian dari konstruksi jembatan dimana bantalan menumpu secara langsung.
- c) Jika digunakan rel standar atau rel pendek, letak sambungan rel harus berada di luar pangkal jembatan.
- d) Jika digunakan rel panjang, jarak antara ujung jembatan daerah muai rel itu (Gambar 3.5).
Panjang daerah muai untuk bermacam-macam rel tercantum pada table 3.5.

Jenis bantalan	Tipe Rel			
	R 42	R. 50	R.54	R. 60
Bantalan kayu	165 m	190 m	200 m	225 m
Bantalan beton	100 m	115 m	125 m	140 m

Tabel 3.5 Panjang daerah muai.



Gambar 3.5 Penempatan sambungan rel panjang yang melintasi jembatan.
 L_{dm} = Panjang daerah muai rel

f. Celah.

Di sambungan rel harus ada celah untuk menampung timbulnya perubahan panjang rel akibat perubahan suhu.

Besar celah ditentukan sebagai berikut :

- 1) Untuk semua tipe rel, besar celah pada sambungan rel standar dan rel pendek tercantum pada table 3.6.
- 2) Pada sambungan rel panjang, besar celah dipengaruhi juga oleh tipe rel dan jenis bantalan.
 - a) Untuk sambungan rel panjang pada bantalan kayu, besar celah tercantum pada Tabel 3.7.
 - b) Untuk sambungan rel panjang pada bantalan beton, besar celah tercantum pada Tabel 3.8.

Suhu Pemasangan (°C)	Panjang Rel (m)			
	25	50	75	100
≤ 20	8	14	16	16
22	7	13	16	16
24	6	12	16	16
26	6	10	15	16
28	5	9	13	16
30	4	8	11	14
32	4	7	9	12
34	3	6	7	9
36	3	4	6	7
38	2	3	4	4
40	2	2	2	2
42	1	1	0	0
44	0	0	0	0
≥ 46	0	0	0	0

Tabel 3.6 Besar celah untuk semua tipe rel pada sambungan rel standard dan rel pendek.

g. Suhu pemasangan.

- 1) Yang dimaksud dengan suhu pemasangan adalah suhu rel waktu pemasangan.
- 2) Batas suhu pemasangan rel standard dan rel pendek tercantum pada Tabel 3.9.
- 3) Batas suhu pemasangan rel panjang pada bantalan kayu tercantum dalam table 3.10.
- 4) Batas suhu pemasangan rel panjang pada bantalan beton tercantum pada table 3.11.

Suhu Pemasangan (°C)	Panjang Rel (m)			
	R.42	R.50	R.54	R.60
≤ 28	16	16	16	16
30	14	16	16	16
32	12	14	15	16
34	10	11	12	13
36	8	9	10	10
38	6	6	8	8
40	5	4	6	6
42	4	3	5	5

44	3	3	3	4
46	2	3	3	3
≥ 48	2	2	2	2

Tabel 3.7 Besar celah untuk sambungan rel panjang pada bantalan kayu.

Suhu Pemasangan (°C)	Panjang Rel (m)			
	R.42	R.50	R.54	R.60
≤ 22	16	16	16	16
24	14	16	16	16
26	13	14	15	16
28	13	12	13	14
30	10	11	11	12
32	8	9	10	10
34	7	8	8	9
36	6	6	7	7
38	5	5	5	6
40	4	4	4	5
42	3	3	3	4
44	3	3	3	3
≥ 46	2	2	2	2

Tabel 3.8 Besar celah untuk sambungan rel panjang pada bantalan beton.

Panjang Rel (m)	Suhu (°C)	
	Min.	Max.
25	20	44
50	20	42
75	26	40
100	30	40

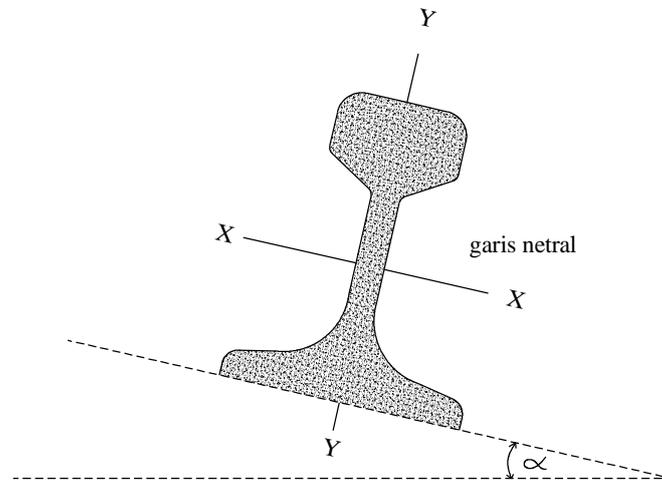
Tabel 3.9 Batas suhu pemasangan rel standard dan rel pendek.

Rel	Suhu (°C)	
	Min.	Max.
R.42	28	46
R.50	30	48
R.54	30	48
R.60	32	48

Tabel 3.11 Batas suhu pemasangan rel panjang pada bantalan beton.

h. Kedudukan Rel.

Kecuali pada wesel dan di emplasemen dengan kecepatan kereta lambat, rel dipasang miring ke dalam dengan kemiringan 1:40 (Gambar 3.6).



Gambar 3.6 Rel dipasang miring ke dalam kemiringan ($\text{tg } \alpha$) 1 : 40

i. Pelat penyambung.

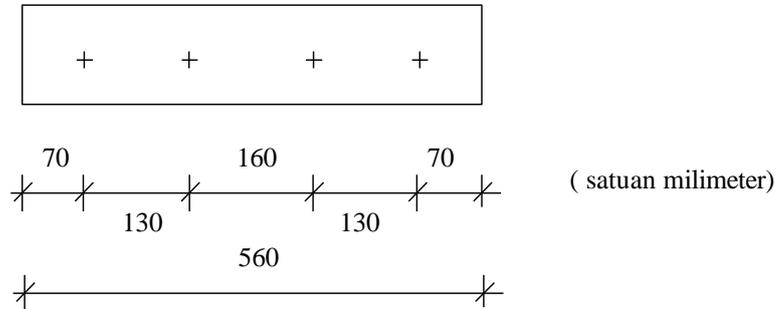
- 1) Sepasang pelat penyambung harus sama panjang dan mempunyai ukuran yang sama.
- 2) Bidang singgung antara pelat penyambung dengan sisi bawah kepala rel dan sisi atas kaki rel harus sesuai kemiringannya, agar didapat bidang geser yang cukup.

Kemiringan tepi bawah kepala rel dan tepi atas rel tercantum pada table 3.12.

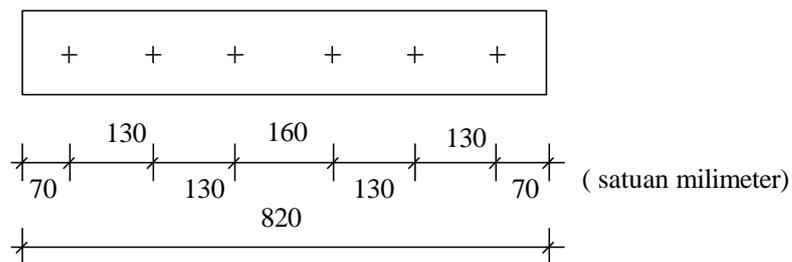
	Tepi bawah kepala rel	Tepi atas kaki rel
R.42	1 : 4	1 : 4
R.50	1 : 2,75	1 : 2,75
R.54	1 : 2,75	1 : 2,75
R.60	1 : 2,93	1 : 2,75

Tabel 3.12 Kemiringan tepi bawah kepala rel dan tepi atas kaki rel.

- 3) Ukuran-ukuran standar pelat penyambung untuk rel R.42, R.50, dan R.54 tercantum pada Gambar 3.7.
- 4) Ukuran-ukuran standar pelat penyambung ukuran rel R. 60 tercantum pada gambar 3.8.



Gambar 3.7 Pelat penyambung untuk rel R.42, R.50 dan R.54. Ø lubang 24 mm Tebal pelat 20 mm. Tinggi disesuaikan dengan masing-masing rel.



Gambar 3.8 Pelat penyambung untuk rel R.60. Ø lubang 25 mm. Tebal pelat 20 mm.

- 5) Kuat tarik bahan penyambung tidak boleh kurang dari pada 58 kg/mm^2 dengan perpanjangan minimum 15%.
- 6) Komposisi kimia bahan pelat penyambung tercantum pada table 3.13

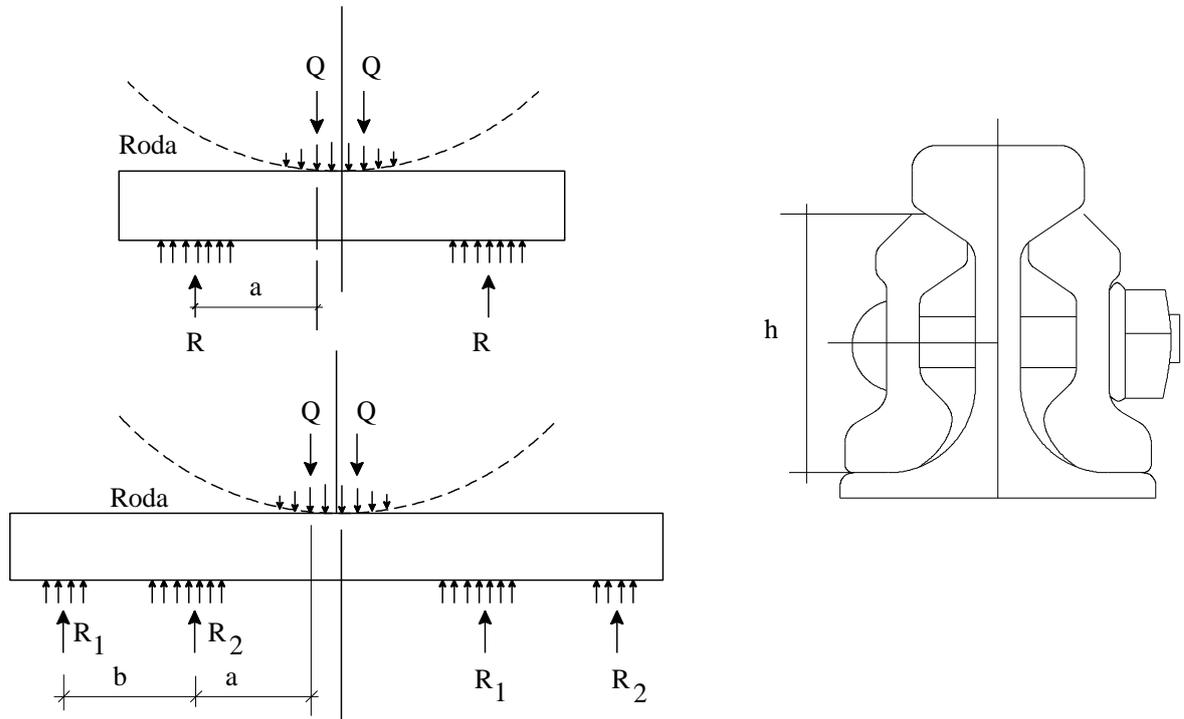
C	Si	Mn	P	S
0,40-0,55	Max. 0,40	0,55-1,00	Max. 0,40	Max. 0,40

Table 3.13 Komposisi kimia bahan pelat penyambung (%).

- 7) Sebuah pelat penyambung harus kuat menahan momen sebesar :

$$M = M_1 + M_2 = Q \times a + m \times Q \times h \dots\dots\dots(3.1)$$
 Dimana :
 Q = tekanan rel pada pelat penyambung
 a = jarak dari tengah-tengah gaya reaksi R.

m = koefisien geser maks = 0,03
 h = jarak vertikal garis gaya geser.

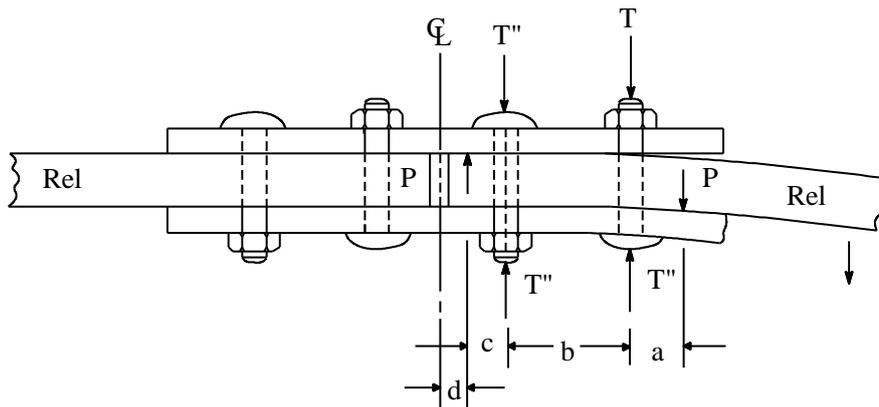


Gambar 3.9 Gaya-gaya pada pelat penyambung

8) Baut pelat penyambung harus kuat menahan gaya sebagai berikut:

$$\begin{aligned}
 H &= T + T'' \\
 M &= H (a + b + c) = M' + M'' \\
 M' &= H (a + b) = T' \times b \dots\dots\dots (3.2) \\
 M'' &= T'' (a + b) + T'' \times c
 \end{aligned}$$

Dimana : H = gaya lateral yang bekerja di tengah-tengah pelat penyambung
 T' T'' = gaya tarik baut sebelah luar dan dalam.
 M' M'' = momen peralihan sebelah dalam dan luar pelat sambung antara pusat tekanan rel yang akan disambung.
 M = momen total arah lateral.



Gambar 3.10 Gaya-gaya pada baut pelat penyambung

Pasal 2. Wesel

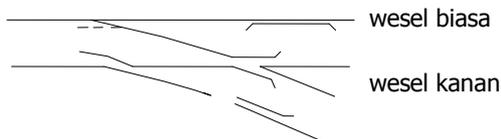
a. Fungsi Wesel .

Fungsi wesel adalah untuk mengalihkan kereta dari satu sepur ke sepur yang lain.

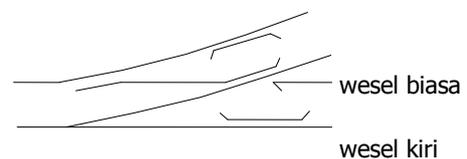
b. Jenis Wesel.

- 1) Wesel biasa.
 - (a). Wesel Biasa.
 - (1) Wesel biasa kiri (gambar 3.11)
 - (2) Wesel biasa kanan (gambar 3.12)
 - (b). Wesel dalam lengkung.
 - (1) Wesel serah lengkung (gambar 3.13)
 - (2) Wesel berlawanan arah lengkung (gambar 3.14)
 - (3) Wesel simetris (gambar 3.15)
- 2) Wesel tiga jalan
 - (a). Wesel Biasa.
 - (1) Wesel biasa searah (gambar 3.16)
 - (2) Wesel biasa berlawanan arah (gambar 3.17)
 - (b). Wesel dalam lengkung.
 - (1) Wesel serah tergeser (gambar 3.18)
 - (2) Wesel berlawanan arah tergeser (gambar 3.19)
- 3) Wesel Inggris.

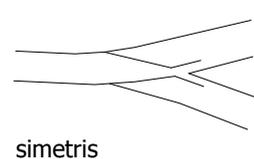
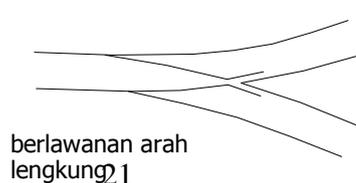
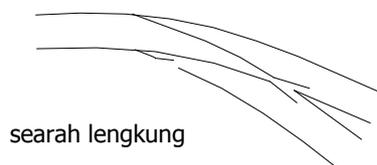
Wesel Inggris adalah wesel yang dilengkapi dengan gerakan-gerakan lidah serta sepur-sepur bengkok.

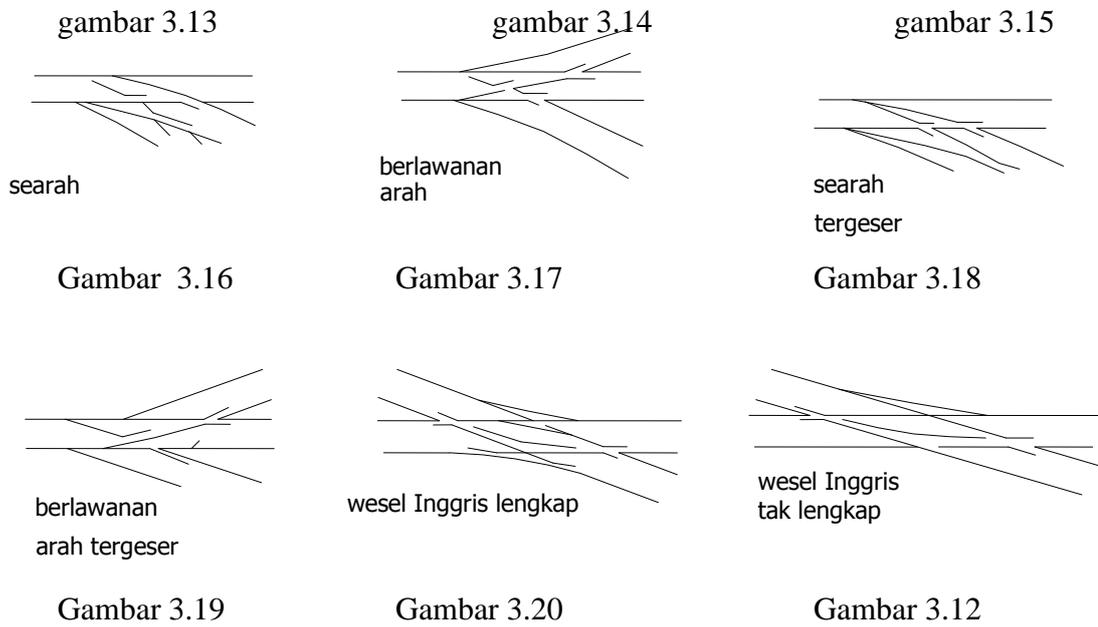


gambar 3.12



gambar 3.11



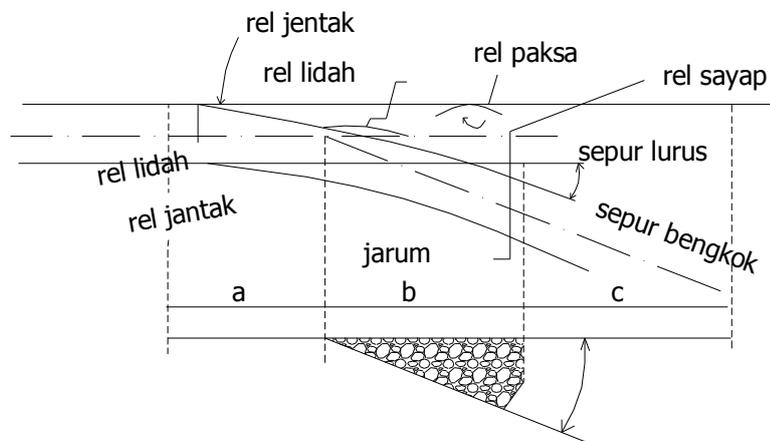


- (a). Wesel Inggris lengkap (gambar 3.20)
- (b). Wesel Inggris tak lengkap (gambar 3.21).

c. Komponen Wesel.

Wesel terdiri atas komponen-komponen sebagai berikut:

- 1) Lidah
- 2) Jarum beserta sayap-sayapnya
- 3) Rel lantak
- 4) Rel paksa
- 5) Sistem penggerak



Gambar 3.22 Wesel dan bagannya

- 1) Lidah
 - a) Lidah adalah bagian dari wesel yang dapat bergerak pangkal lidah disebut akar.
 - b) Jenis Lidah
 - (1) Lidah berputar adalah lidah yang mempunyai engsel diakarnya.
 - (2) Lidah berpegas adalah lidah yang akarnya dijepit sehingga melentur
 - c) Sudut Tumpu (β)

Sudut tumpu adalah sudut antara lidah dengan rel lantak, sudut tumpu dinyatakan dengan tangennya, yakni $tg \beta = 1 : m$, dimana harga m berkisar antara 25 sampai 100.
- 2) Jarum dan sayap-sayapnya
 - a) Jarum adalah bagian wesel yang memberi kemungkinan kepada flens roda melalui perpotongan bidang-bidang jalan yang terputus antara dua rel.
 - b) Sudut kelancipan jarum (α) disebut sudut samping arah.
 - c) Jenis jarum.
 - (1) Jarum-kaku dibaut (bolted rigid frogs) terbuat dari potongan-potongan rel standar yang dibuat (gambar 3.23).
 - (2) Jarum-rel-pegas (spring rail frogs)
 - (3) Jarum-baja-mangan-cor (cast manganese steel frogs). Dipakai untuk lintas dengan tonase beban yang berat atau lintas yang frekuensi keretanya tinggi.
 - (4) Jarum – keras – terpusat (hard centered frogs).
- 3) Rel lantak

Suatu rel yang diperkuat badannya yang berguna untuk bersandarnya lidah-lidah wesel.
- 4) Rel paksa

Dibuat dari rel biasa yang kedua ujungnya dibengok ke dalam. Rel paksa luar biasanya dibuat pada rel lantak dengan menempatkan blok pemisah diantaranya.
- 5) Sistem penggerak atau pembalik wesel

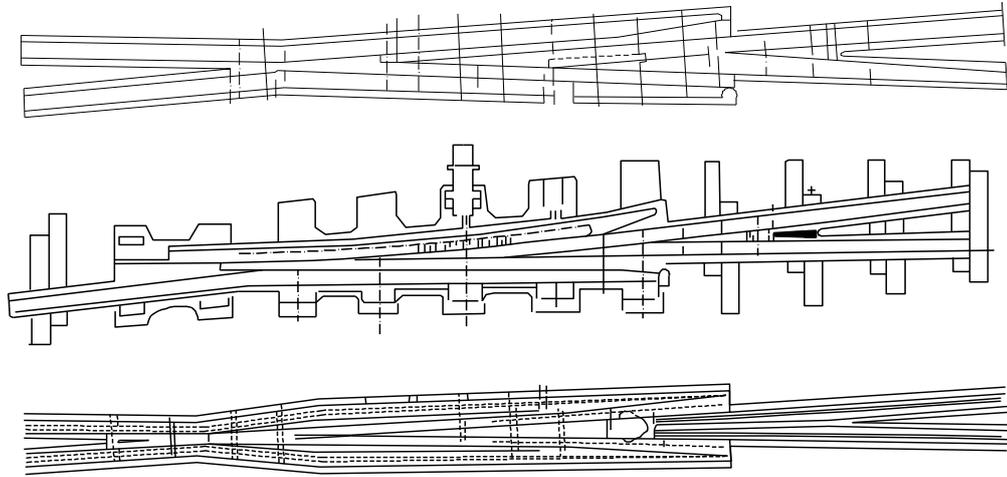
Pembalik wesel adalah mekanisme untuk menggerakkan ujung lidah.

d.Nomor dan kecepatan ijin pada wesel

- 1) Nomor wesel, n , menyatakan tangent sudut simpang yakni : $tg = 1 : n$.
- 2) Kecepatan ijin pada wesel tercantum pada tabel 3.14.

tg	1: 8	1: 10	1: 12	1: 14	1: 16	1: 20
No. wesel	W 8	W 10	W 12	W 14	W 16	W 20
Kecepatan ijin (km/j)	25	35	45	50	60	70

Tabel 3.14 Nomor wesel dan kecepatan ijinnya.



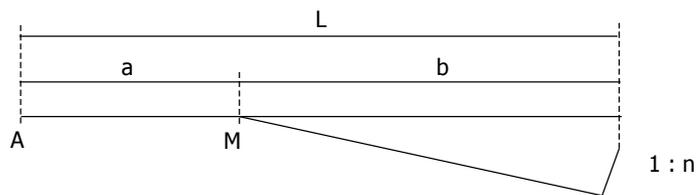
Gambar 3. 23 (a) Jarum-kaku-dibaut (bolted rigid frog)
 (b) Jarum-rel-pegas (spring rail frog).
 (c) Jarum-baja-mangan dengan rel (Rail bound manganese steel frog)

e. Bagan wesel

Dalam gambar-gambar rencana untuk pelaksanaan pembangunan, wesel-wesel biasanya digambar hanya menurut bagannya.

1) Bagan ukuran (gambar 3.24)

Bagan ukuran menjelaskan ukuran-ukuran wesel dan dapat digunakan untuk menggambar bagan emplasemen secara berskala.



Gambar 3.24 Bagan ukuran wesel.

M = Titik tengah wesel = titik potong antara sumbu sepur lurus dengan sumbu sepur belok.

A = Permulaan wesel = tempat sambungan rel lantak dengan rel biasa. Jarak dari A ke ujung lidah biasanya kira-kira 1000 mm.

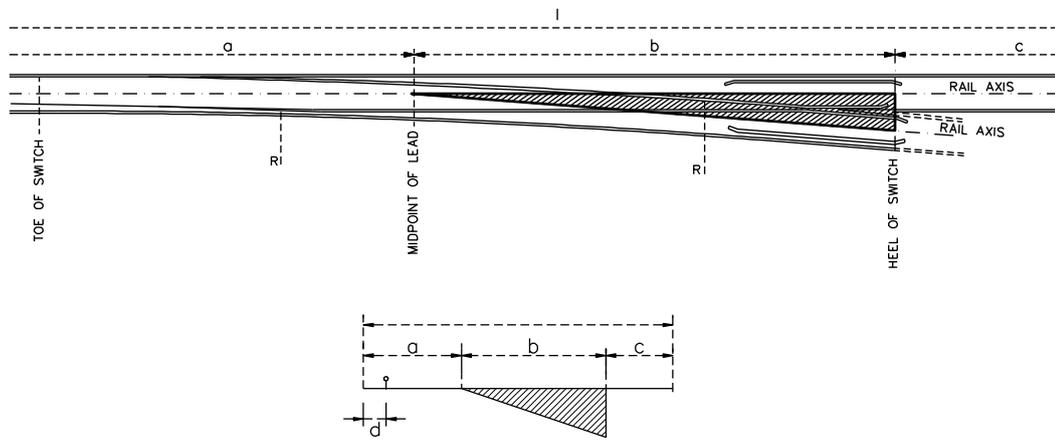
B = Akhir wesel = sisi belakang jarum.

n = Nomor wesel.

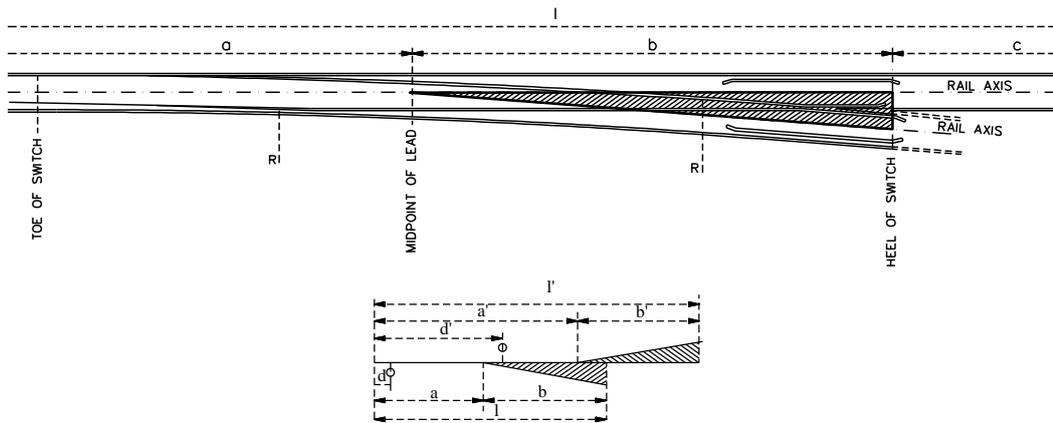
Gambar 3.25 memperlihatkan bagan ukuran wesel Biasa.

Gambar 3.26 memperlihatkan bagan ukuran wesel Tergeser

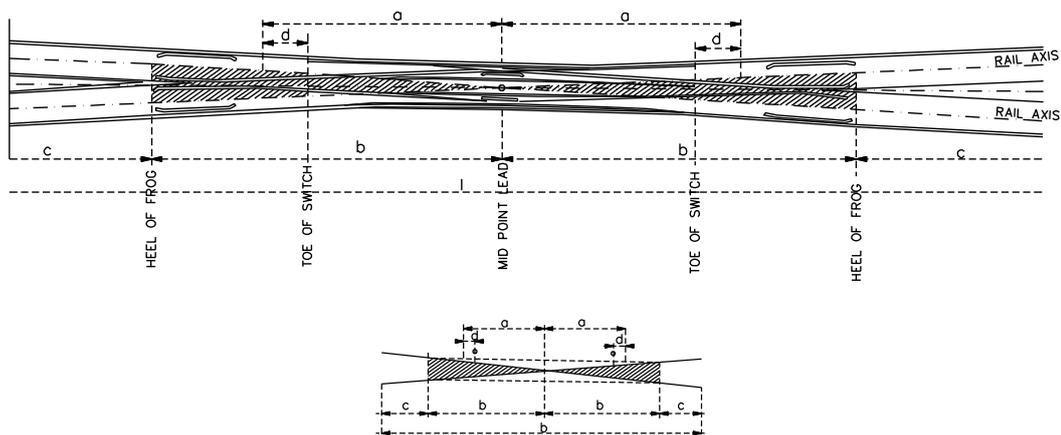
Gambar 3.27 memperlihatkan bagan ukuran wesel Inggris



Gambar 3.25 Bagan ukuran wesel Biasa.



Gambar 3.26 Bagan ukuran wesel Tergeser



Gambar 3.27 Bagan ukuran wesel Inggris

2) Bagan pelayanan

Dalam gambar emplasemen, bagan pelayanan menjelaskan kedudukan luar biasa lidah-lidah wesel dan cara pelayanannya.

f. Pemilihan wesel

Pemilihan wesel didasarkan pada kebutuhan pelayanan dengan memperlihatkan ketidaksediaan lahan, kecepatan, biaya pembangunan serta pemeliharaan.

g. Syarat-syarat Bahan

Syarat-syarat bahan untuk wesel ditentukan dalam peraturan Bahan jalan Rel Indonesia (PBJRI) atau Peraturan Dinas No. 10 C

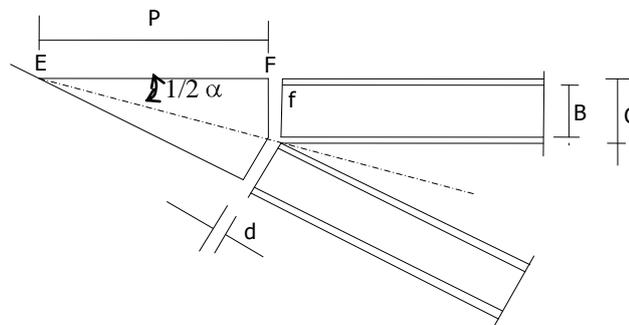
h. Bantalan wesel

Wesel dipasang pada bantalan kayu. Ukuran penampang sama dengan bantalan biasa. Ukuran panjang bantalan disesuaikan dengan kebutuhan setempat. Kekuatan bantalan harus diperiksa

i. Perhitungan wesel

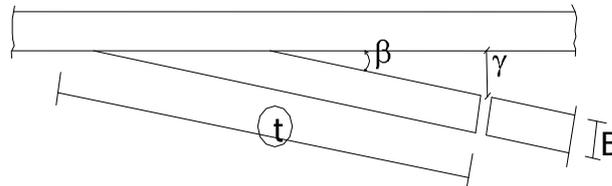
- 1) Perhitungan wesel harus didasarkan pada keadaan lapangan, kecepatan, nomor wesel dan jenis lidah.
- 2) Besar sudut tumpu (β) dan sudut simpang arah (α) dihitung/ ditentukan dari nomor wesel dan jenis lidah yang dipilih.
- 3) Panjang jarum (gambar 3.28).
 Panjang jarum ditentukan oleh sudut simpang arah (α), lebar kepala rel (B), lebar kaki rel (C) dan jarak siar (d) berdasarkan hubungan :

$$P = \frac{(B + C)}{2 \operatorname{tg}(\alpha / 2)} - d \dots \dots \dots (3.3)$$



Gambar 3.28

- 4) Panjang lidah (gambar 3.29)
 Pada lidah berputar, panjang lidah ditentukan oleh besar sudut tumpul (β), lebar kepala rel (B) dan jarak dari akar lidah ke rel lantak (Y).
 Panjang lidah (t) ditentukan oleh persamaan (3.4)

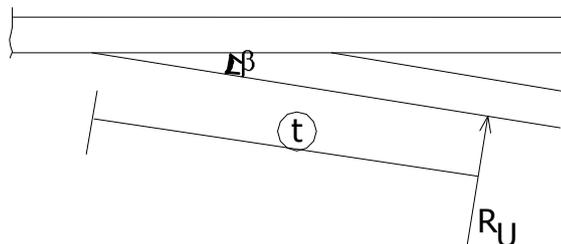


Gambar 3.29

$$t > \frac{B+Y}{\sin \beta} \dots\dots\dots (3.4)$$

Untuk lidah berpegas (gambar 3.30) panjang lidah ditentukan oleh persamaan (3.5).

$$T > B \cotg \beta \dots\dots\dots (3.5)$$



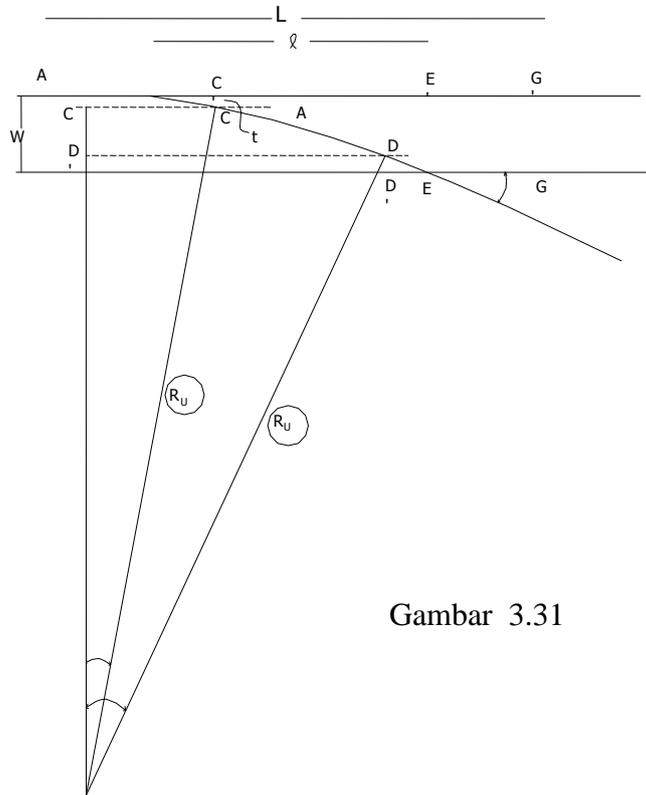
Gambar 3.30

- 5) Jari-jari lengkung luar (gambar 3.31)

Jari – jari lengkung luar (R_u) dihitung dengan persamaan (3.6)

Dimana :

- R_u = Panjang jari-jari lengkung luar.
- W = Lebar sepur
- t = Panjang lidah
- p = Panjang jarum



Gambar 3.31

Panjang jari-jari lengkung luar yang dihitung dengan persamaan (3.6) tidak boleh lebih kecil dari pada:

$$R = \frac{V^2}{7,8} \dots \dots \dots (3.7)$$

- 6) Jari-jari lengkung dalam (R) dihitung dari jari-jari lengkung luar dengan memperhatikan masalah pelebaran sepur.

Pasal 3 Penambat Rel

a. Umum

Penambat rel adalah suatu komponen yang menambatkan rel pada bantalan sedemikian rupa sehingga kedudukan rel adalah tetap, kokoh dan tidak bergeser.

b. Jenis Penambat

Jenis penambat yang dipergunakan adalah penambat elastic dan penambat kaku. Penambat kaku terdiri atas tirpon , mur dan baut. Penambat elastik tunggal dan penambat elastik ganda.

Penambat elastik ganda terdiri dari pelat andas, pelat atau batang jepit elastik, alas rel, tarpon, mur dan baut.

Pada bantalan beton, tidak diperlukan pelat andas, tetapi dalam hal ini tebal karet las (rubber pad) rel harus disesuaikan dengan kecepatan maksimum.

c. Penggunaan penambat

Penambat kaku tidak boleh dipakai untuk semua kelas jalan rel. Penambat elastic tunggal hanya boleh dipergunakan pada jalan kelas 4 dan kelas 5.

Penambat elastik ganda dapat dipergunakan pada semua kelas jalan rel, tetapi tidak dianjurkan untuk jalan rel kelas 5.

d. Model penambat

Jenis penambat yang tergolong dalam jenis penambat elastic ganda mempunyai berbagai bentuk dengan hak paten tersendiri. Pemilihan model penambat harus disetujui oleh pemberi tugas.

e. Persyaratan Bahan

Persyaratan bahan untuk penambat harus memenuhi persyaratan bahan pada Peraturan Bahan Jalan Rel Indonesia atau peraturan Dinas No. 10 C.

Pasal 4 Bantalan

a Umum

- 1) Bantalan berfungsi meneruskan bahan dari rel ke balas, menahan lebar sepur dan stabilitas kearah luar jalan rel.
- 2) Bantalan dapat terbuat dari kayu, baja ataupun beton. Pemilihan didasarkan pada kelas yang sesuai dengan klasifikasi jalan rel Indonesia.

b Bantalan kayu

- 1) Pada jalan yang lurus bantalan kayu mempunyai ukuran:
Panjang = $L = 2.000$ mm
Tinggi = $t = 130$ mm
Lebar = $b = 220$ mm
- 2) Mutu kayu yang dipergunakan untuk bantalan kayu, harus memenuhi ketentuan Peraturan Bahan Jalan Rel Indonesia (PBJRI)
- 3) Bantalan kayu pada bagian tengah maupun bagian bawah rel, harus mampu menahan momen maksimum sebesar:

Kelas kayu	Momen maksimum (Kg -m)
I	800

II	530
----	-----

Tabel 3.15

- 4) Bentuk penampang melintang bantalan kayu harus berupa empat persegi panjang pada seluruh tubuh bantalan.

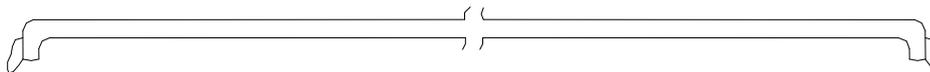
c Bantalan Baja

- 1) Pada jalur lurus bantalan baja mempunyai ukuran:
 Panjang : 2.000 mm
 Lebar atas : 144 mm
 Lebar bawah : 232 mm
 Tebal baja : minimal 7 mm
- 2) Mutu baja yang dipakai untuk bantalan baja, harus memenuhi ketentuan Peraturan Bahan Jalan Rel Indonesia (PBJRI).
- 3) Bantalan baja pada bagian tengah bantalan maupun pada bagian bawah rel, harus mampu menahan momen sebesar = 650 kg-m.
- 4) Bentuk penampang melintang bantalan baja, harus mempunyai bentukan kait keluar pada ujung bawahnya.



Gambar 3.32

- 5) Bentuk penampang memanjang bantalan baja, harus mempunyai bentukan kait ke dalam pada ujung-ujung bawah.



Gambar 3.33

d Bantalan Beton Tunggal Depan proses " Pretension".

- 1) Pada jalur lurus, bantalan beton pratekan dengan proses 'pretension' mempunyai ukuran panjang:

$$L = 1 + 2 \alpha \phi \dots \dots \dots (3.B)$$

Dimana : l = jarak antara kedua sumbu vertikal rel (mm)

α = 80 sampai 160

ϕ = diameter kabel baja prategang (mm)

- 2) Mutu campuran beton harus mempunyai kuat tekan karakteristik tidak kurang dari 500 kg/cm², mutu baja untuk tulangan geser tidak kurang dari U-21 dan mutu baja prategang ditetapkan dengan tegangan putus minimum sebesar 17.000 kg/cm².
- 3) Bantalan beton pratekan dengan proses 'pretension' harus mampu memikul momen minimum sebesar:

Bagian	Momen (kg –m)
Bawah rel	+ 1.500
Tengah Bantalan	- 765

- 4) Bentuk penampang bantalan beton harus menyerupai trapesium, dengan luas penampang bagian tengah bantalan, tidak kurang dari 85% dan luas penampang bagian bawah rel.
- 5) Pusat Berat Baja Prategang diusahakan sedekat mungkin dengan Pusat Berat Beton .
- 6) Perhitungan kehilangan tegangan pada gaya prategang cukup diambil sebesar 25 % gaya prategang awal.
Kecuali jika diadakan hitungan teoritis, maka dapat diambil lain dari 25%

e Bantalan beton Pratekan Blok Tunggal dengan Proses 'Posttension'.

- 1) Pada jalur lurus, bantalan beton pratekan dengan proses 'Posttension' mempunyai ukuran panjang:

$$L = 1 + 2 \gamma \dots \dots \dots (3.9)$$

Di mana : l = jarak antara kedua sumbu vertikal rel (mm)

γ = panjang daerah regularisasi tegangan, yang tergantung jenis angker yang dipakai.

- 2) Mutu campuran beton harus mempunyai kuat tekan karakteristik tidak kurang dari 500 kg/cm², mutu baja untuk tulangan geser tidak kurang dari mutu U-24 dan mutu baja parategang ditetapkan dengan tegangan putus minimum sebesar 17.000 kg/cm².
- 3) Bantalan beton paratekan dengan proses 'posttension' harus mampu memikul momen minimum sebesar :

Bagian	Momen (kg –m)
--------	---------------

Bawah rel	+ 1.500
Tengah Bantalan	- 765

- 4) Bentuk penampang melintang bantalan beton harus trapezium, dengan luas penampang bagian tengah bantalan, tidak kurang dari 85 % luas penampang bagian bawah rel.
- 5) Pusat Berat Baja Prategang harus selalu terletak pada daerah galih sepanjang bantalan.
- 6) Perhitungan kehilangan tegangan pada gaya prategang cukup diambil sebesar 20 % gaya prategang awal. Kecuali jika diadakan hitungan teoritis, maka diambil lain dari 20 %.

f Bantalan Beton Blok Ganda

- 1) Pada jalur lurus, satu buah bantalan beton blok ganda mempunyai ukuran , sebagai berikut:

- Panjang = 700 mm
- Lebar = 300 mm
- Tinggi rata-rata = 200 mm

- 2) Pada bagian jalur yang lain, hanya panjang batang penghubungnya yang disesuaikan.
- 3) Mutu campuran beton harus mempunyai kuat tekan karakteristik tidak kurang dari 385 kg/cm², mutu baja untuk tulang lentur tidak kurang dari U-32 dan mutu baja untuk batangnya penghubung, tidak kurang dari U-32.
- 4) Panjang batang penghubung, harus dibuat sedemikian rupa
- 5) Pusat Berat Baja Prategang harus selalu terletak pada daerah galih sepanjang bantalan.
- 6) Perhitungan kehilangan tegangan pada gaya prategang cukup diambil sebesar 20 % gaya prategang awal. Kecuali jika diadakan hitungan teoritis, maka diambil lain dari 20 %.

g Jarak bantalan

- 1) Baik bantalan beton, baja maupun kayu, pada jalan lurus jumlah bantalan yang dipergunakan adalah 1.667 buah tiap kilometer panjang.
- 2) Pada lengkungan, jarak bantalan diambil sebesar 60 cm diukur pada rel luar.

h Pengujian

Setelah perencanaan selesai, baik bantalan beton serta bantalan baja maupun bantalan kayu harus diuji kekuatannya dengan pengujian sebagai berikut:

- * Uji beban statis
- * Uji beban dinamis
- * Uji cabut

Pengelasan hasil uji dilakukan oleh pihak yang berwenang menguji.

Untuk bantalan beton, harus dilakukan pengujian tekan sebelum diadakan pengecoran.

Pasal 5 Balas

a Umum

Lapisan balas pada dasarnya adalah terusan dari lapisan tanah dasar, dan terletak di daerah yang mengalami konsentrasi tegangan yang terbesar akibat lalu lintas kereta pada jalan rel, oleh karena itu material pembentuknya harus sangat terpilih.

Fungsi Utama balas adalah untuk:

- 1) Meneruskan dan menyebarkan beban bantalan ke tanah dasar
- 2) Mengokohkan kedudukan bantalan
- 3) Meluruskan air sehingga tidak terjadi penggenangan air di sekitar bantalan rel.

Untuk menghemat biaya pembuatan jalan rel maka lapisan balas dibagi menjadi dua, yaitu lapisan balas atas dengan material pembentuk yang sangat baik dan lapisan alas bawah dengan material pembentuk yang tidak sebaik material pembentuk lapisan balas atas.

b Lapisan Balas Atas

Lapisan balas atas terdiri dari batu pecah yang keras, dengan bersudut tajam ("angular") dengan salah satu ukurannya antara 2-6 cm serta memenuhi syarat-syarat lain yang tercantum dalam peraturan bahan Jalan Rel Indonesia (PBJRI). Lapisan ini harus dapat meneruskan air dengan baik.

c Lapisan Balas Bawah

Lapisan balas bawah terdiri dari kerikil halus, kerikil sedang atau pasir kasar yang memenuhi syarat-syarat yang tercantum dalam Peraturan Bahan Jalan rel Indonesia (PBJRI) lapisan ini berfungsi sebagai lapisan penyaring (filter) antara tanah dasar dan lapisan balas atas dan harus dapat mengalirkan air dengan baik. Tebal minimum lapisan balas bawah adalah 15 cm.

d Bentuk dan Ukuran lapisan Balas Atas

- 1) Tebal lapisan balas atas adalah seperti yang tercantum pada klasifikasi jalan rel Indonesia.
- 2) Jarak dari sumbu jalan rel ke tepi atas lapisan balas atas adalah:
 $b > \frac{1}{2} L + x$ (3.10)
Dimana : L = panjang bantalan (cm)
 X = 50 cm untuk kelas I dan II
 = 40 cm untuk kelas III dan IV
 = 35 untuk kelas V
- 3) Kemiringan lereng lapisan balas atas tidak boleh lebih curam dari 1:2.
- 4) Bahan balas atas dihampar hingga mencapai elevasi yang sama dengan elevasi bantalan.

e Bentuk dan Ukuran Lapisan Balas Bawah

1) Ukuran terkecil dari tebal lapisan balas bawah adalah d_2 (Lihat gambar 2.4).

Yang dihitung dengan persamaan :

$$D_2 = d - d_1 > 15 \dots\dots\dots (3.11)$$

Dimana d dihitung dengan persamaan :

$$d = 1,35 \sqrt{\frac{58 \cdot \sigma_1}{\sigma_t}} - 10 \dots\dots\dots (3.12)$$

σ_1 =dihitung dengan menggunakan rumus “ beam on elastic foundation” yaitu:

$$\sigma_1 = \frac{Pd}{2b} \frac{1}{(\sin \lambda l + \sin \lambda 1)} \left[\cosh^2 \lambda a \right]$$

$$(\cos 2 \lambda c + \cosh \lambda 1) + 2 \cos^2 \lambda a (\cosh 2 \lambda c + \cos \lambda 1) + \sinh 2 \lambda a (\sin 2 \lambda c - \sinh \lambda 1) - \sin 2 \lambda a (\sinh 2 \lambda c - \sin \lambda 1)$$

$$Pd = [P + 0,01 P \left(\left(\frac{V}{1,6} \right) - 5 \right)]$$

Dimana :

- Pd = Beban roda akibat beban dinamis
- P = Beban roda akibat beban statis
- V = Kecepatan kereta api (km/ jam)
- % beban = Prosentase beban yang masuk kedalam bantalan.

$$\lambda = \sqrt[4]{k / (4EI)} \dots\dots\dots (3.14)$$

$$k = b \times k_e \dots\dots\dots (3.15)$$

- Dimana : b = Lebar bawah bantalan (cm)
- k_e = Modulus reaksi balas (kg / cm^3).
- EI = Kekakuan lentur banalan (kg/ cm^2)
- l = Panjang bantalan (cm)
- a = Jarak dari sumbu vertikal rel ke ujung bantalan (cm).
- c = Setengah jarak antara sumbu vertikal rel (cm)

2) Jarak dari sumbu jalan rel ke tepi atas lapisan balas bawah dihitung dengan persamaan-persamaan:

a) Pada sepur lurus : (lihat gambar 2.3)

$$k_1 > b + 2d_1 + m \dots\dots\dots (3.16)$$

b) Pada tikungan : (lihat gambar 2.4)

$$k_1 d = k_1$$

$$k_1 l = b + 2 d_1 + m + 2 e \dots\dots\dots (3.17)$$

$$E = (b + l/2) \times h/l + t$$

3) Pada tebing lapisan balas bawah dipasang konstruksi penahan yang dapat menjamin kemantapan lapisan itu.

Pemilihan konstruksi penahan harus mendapat persetujuan dari pemberi tugas.

f Kepadatan.

Lapisan balas dibawah bantalan, terutama dibawah dudukan rel harus dipadatkan dengan baik.

Lapisan balas bawah harus dipadatkan sampai mencapai 100 % γ_d menurut percobaan ASTM D 698.

Pasal 6 Perencanaan Tubuh Jalan Rel

a Umum

Tubuh jalan merupakan lapisan tanah, baik dalam keadaan asli maupun dalam bentuk diperbaiki ataupun dalam bentuk buatan yang memikul beban yang dikerjakan oleh lapisan balas atas dan balas bawah.

Secara umum jalan rel bisa berada di pedataran, perbukitan atau pegunungan. Tubuh jalan biasa berada di daerah galian atau timbunan : ia bisa menumpu pada endapan tanah atau endapan batuan (rock). Tubuh jalan pada timbunan terdiri dari tanah dasar (subgrade). Tanah timbunan asli, sedangkan badan jalan pada galian terdiri dari tanah dasar (subgrade) dari tanah asli. Pada umumnya jalan rel akan melintasi suatu daerah yang sangat panjang dimana keadaan tanah dan formasi geologisnya bisa sangat bervariasi. Kerena itu penelaahan geologi pada penyelidikan tanah yang terperinci sangat diperlukan untuk perencanaan geometric dan tubuh jalan.

Selain faktor geoteknik, harus juga ditelaah faktor hidrologinya. Hal ini penting, tidak hanya untuk kebaikan tubuh jalan itu sendiri, melainkan juga bagi daerah-daerah di kedua sisi tubuh jalan, terutama bertalian dengan kemungkinan terjadinya penggenangan akibat dibangunnya jalan kereta api.

Perencanaan Tanah dasar dan tubuh jalan selalu dikaitkan dengan perencanaan balas.

b Data –data yang diperlukan

Data yang diperlukan untuk perencanaan tubuh jalan rel dapat digolongkan sbb:

- 1) Data geologi
- 2) Data hidrologi
- 3) Data tanah

1) Data geologi

Data geologi digunakan untuk mengetahui kondisi lokasi secara umum yang ditinjau dari disiplin ilmu geologi.

Hal-hal yang perlu diketahui dari data-data geologi adalah :

- a) Jenis bentuk geologi dan sejarahnya
- b) Deskripsi permukaan tanah dan batuan
- c) Deskripsi masa tanah terutama mengenai sesar atau lipatan-lipatan.
- d) Bentuk lereng dan evaluasinya serta kemungkinan adanya proses-proses yang masih berjalan seperti gerakan tanah dan pelapukan bantuan serta pengikisan permukaan

- e) Kemiringan dan panjang rel, baik di tempat-tempat yang sudah stabil maupun yang memperlihatkan tanda-tanda kelongsoran.
 - f) Keadaan- keadaan khusus dari permukaan, seperti lembah, jurang, sungai, danau dan hal-hal khusus lainnya.
- Data geologi umumnya dapat diperoleh dari jawatan geologi.

2) Data hidrologi

Data hidrologi digunakan untuk merencanakan pematuan dari badan jalan, dengan tujuan untuk mencegah kerusakan badan jalan tersebut akibat pengaruh air.

Kerusakan ini umumnya berupa timbulnya kelongsoran dari badan jalan tersebut akibat berkurangnya kekuatan tanah akibat pengaruh air.

- a) Catur hujan harian maupun tahunan
- b) Keadaan vegetasi
- c) Parit-parit dan sungai-sungai.

Data hidrologi dapat diperoleh dari Jawatan Meteorologi dan Geofisika.

3) Data tanah

Data-data tanah diperlukan untuk perencanaan terperinci dari suatu badan jalan kereta api.

Data-data tanah dapat diperoleh dengan melakukan penyelidikan tanah dilapangan dan di laboratorium.

- a) Penyelidikan tanah dilapangan
- Penyelidikan tanah dilapangan berupa:

(1) Bor tanah

Interval jarak dapat diambil + 200 meter bila tanah diperkirakan sejenis, dan lebih pendek lagi jika tanah bervariasi secara datar.

Kedalaman pemboran yang perlu diketahui diperkirakan + 10 meter atau minimum sedalam tinggi timbunan, diukur dari elevasi permukaan tanah asli.

(2) CBR (California Bearing Ratio) atau Plate Bearing Test.

Pengeboran tanah dilakukan pada beberapa titik, agar dapat diperoleh hubungan data antara semua lintas sehingga untuk perencanaan kelak akan lebih ringan dan sedikit penyelidikan diperlukan. Bersamaan dengan uji coba ini juga dilakukan pengambilan contoh tanah terganggu untuk test klasifikasi sehingga kejelasan sifat tanah makin diketahui dan dengan demikian usaha perbaikan tanah bila diperlukan dengan metoda ASTM D. 1883.

(3) "Portable Cone Penetrometer"

Di beberapa tempat dilakukan test CBR/ plate Bearing Test, untuk menganalisis data antara semuanya sehingga untuk perencanaan ataupun perbaikan dikemudian hari akan makin mudah dan cepat.

- b) Penyelidikan Tanah di Laboratorium

Penyelidikan Tanah di laboratorium berupa :

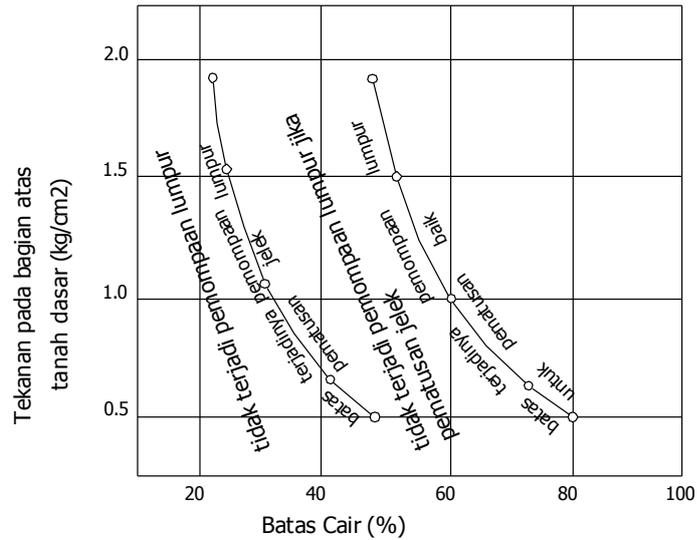
(1) Sifat-sifat indeks

Termasuk dalam sifat-sifat ini adalah:

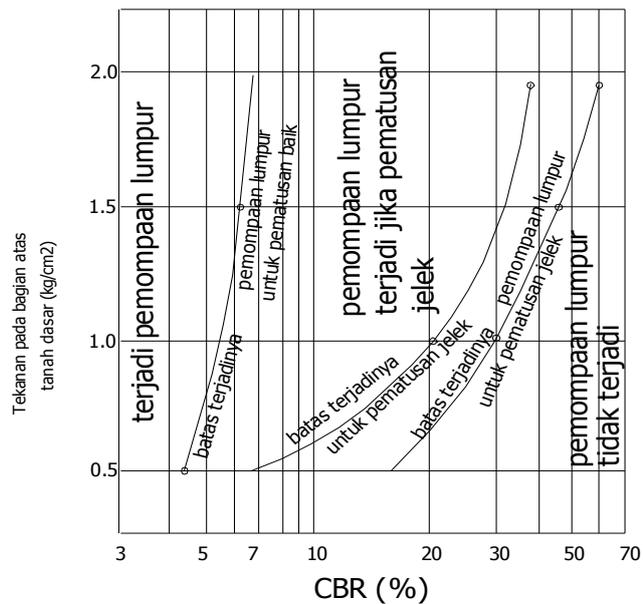
- (a). Kadar air (W_n , dilakukan berdasarkan metoda ASTM D. 2216

- (b). Berat isi tanah (γm), dilakukan berdasarkan metoda ASTM D. 2937
 - (c). Berat jenis tanah (G_s), dilakukan berdasarkan metoda ASTM D. 854
 - (d). Angka pori tanah ($=e$), dapat dihitung dari data a,b,c
 - (e). Derajat kejenuhan tanah ($=S_r$), dapat dihitung dari data a,b,c.
- (2) Sifat-sifat karakteristik
Termasuk dalam sifat-sifat ini adalah:
- (a). Gradasi, pemeriksaan dengan analisis saringan, dan bila perlu diikuti dengan analisis hydrometer, yang dilakukan berdasarkan metoda ASTM D. 422
 - (b). Batas-batas Atterberg, yang meliputi batas cair, batas plastis dan susut, yang dilakukan berdasarkan metoda ASTM D.423 dan D.424.
- (3) Sifat sifat fisik
Termasuk dalam sifat-sifat ini adalah:
- (a). Kohesi (C) dan sudut geser (ϕ)
Penyelidikan dengan alat Triaxial dan/atau Direct Shear berdasarkan metoda ASTM D.2580 dan D. 3080
 - (b). Q_u dan sensitivitas (S_t)
Penyelidikan dengan alat "Unconfined compression test" berdasarkan metoda ASTM D. 2166
 - (c). Modulus Elastisitas (E)
Penyelidikan dengan alat uji modulus elastisitas berdasarkan metoda ASTM D. 2435.
- (4) Sifat-sifat lain
Selain sifat-sifat diatas, juga perlu diketahui:
- (a). Koefisien kompresi (C_c) dan kefisien konsolidasi (C_v), yang diperoleh dari test berdasarkan metoda ASTM D 2435.
 - (b). Koefisiensi permeabilitas (k), yang diperoleh dari test permeabilitas berdasarkan metoda ASTM D. 2434.
- (5) Tanah timbunan
Khusus untuk tanah timbunan, pada contoh tanah terganggu perlu diperiksa di laboratorium hal-hal berikut:
- (a). Berat jenis
 - (b). Gradasi
 - (c). Batas-batas Atterberg
 - (d). Pemadatan untuk mengetahui gambar lengkung berdasarkan metoda ASTM D.698
 - (e). CBR terendam dan / atu tidak terendam.
- c) Daya dukung Tanah Dasar
- 1) Tanah dasar harus mempunyai daya dukung yang cukup. Menurut percobaan CBR (ASTM D. 1883) kekuatan minimum adalah 8 % untuk tanah dasar.
 - 2) Tebal tanah dasar yang harus memnuhi harga CBR tersebut minimum 30 cm.

- 3) Untuk menghindari pengkotoran balas akibat terisapnya Lumpur kedalam balas, maka tanah dasar memenuhi persyaratan tertentu. Sebagai kriteria perencanaan dapat dipakai gambar 3.34 dan gambar 3.35.



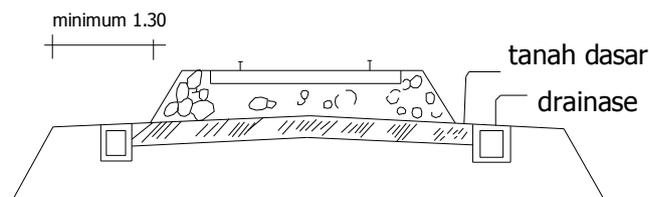
Gambar 3.34 Hubungan antara tekanan pada tanah dasar dengan batas cair, dan pemompaan lumpur.



Gambar 3.35 Hubungan antara tegangan pada tanah dasar dengan CBR tanah dasar dan penghisapan lumpur.

d) Tubuh Jalan pada Timbunan

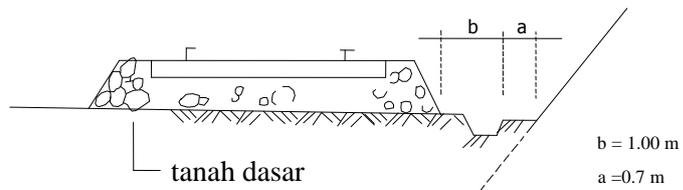
- 1) Bila tubuh jalan ditempatkan di atas timbunan, maka jenis tanah untuk timbunan tidak boleh termasuk klasifikasi tanah tidak stabil/ kestabilan rendah seperti yang disebutkan pada lampiran III Tabel 3-2 pada Peraturan Bahan Jalan rel Indonesia (PBJRI). Tanah dasar ini tidak boleh mengembang dan menyusut akibat pengaruh air dan lereng-lereng timbunan tidak boleh lebih curam dari pada $1: 1 \frac{1}{2}$ dan harus stabil terhadap pengaruh dalam maupun luar. Bagian atas timbunan setebal minimum 1 m harus merupakan material yang lebih baik dari bagian bawah timbunan. Pada kaki lereng tubuh jalan harus ada berm lebar paling sedikit 1,5 m.
- 2) Tanah dasar harus miring ke arah luar sebesar 5 %.
- 3) Jika penurunan tanah dasar akibat pembebanan timbunan dan beban diatas timbunan lebih besar dari 50 cm, maka tanah dasar tersebut harus diperbaiki. Faktor keamanan lereng terhadap bahaya longsor minimum 1,50.
- 4) Pelaksanaan pemadatan timbunan harus dilakukan lapis demi lapis dengan syarat:
 - Lapisan teratas setebal 30 cm harus mencapai 100 % $\gamma_{d_{maks}}$.
 - Lapisan lainnya harus mempunyai minimum 95 % $\gamma_{d_{maks}}$.
- 5) Permukaan atas timbunan harus terletak minimum 0,75 m diatas elevasi muka air tanah tertinggi.
- 6) Bila tinggi timbunan lebih besar dari 6.00 m, maka untuk setiap ketinggian 6.00 m harus dibuat "berm" selebar 1,50m.
- 7) Lebar tanah dasar harus memenuhi kriteria sebagai berikut:



Gambar 3.36

e) Tubuh Jalan pada Galian atau Tanah Asli.

- 1) Bila tubuh jalan pada galian atau tanah asli, maka jenis tanah tidak stabil/ kestabilan rendah seperti yang disebutkan pada lampiran III, Tabel 3.2 pada peraturan Dinas NO. 10 C.
- 2) Kemiringan tanah dasar harus miring ke arah luar sebesar 5 %. Tanah dasar harus terletak minimum 0,75 m di atas elevasi muka air tanah tertinggi.
- 3) Bila kedalaman galian lebih besar dari 10 m, maka pada setiap kedalaman 7 m harus dibuat " berm" selebar 1,5 m.
- 4) Lebar dari tanah dasar harus memenuhi kriteria sebagai berikut:



Gambar 3.37

f) Perbaikan Tanah

- 1) Apabila tanah tidak cukup kuat, atau penurunan yang diperkirakan akan terjadi melebihi persyaratan, atau lereng timbunan tidak cukup stabil, maka perlu diadakan perbaikan tanah.
- 2) Metoda perbaikan tanah yang akan diterapkan harus mendapat persetujuan dulu dari pemberi tugas.

BAB 4 PEMATUSAN

Pasal 1 Umum

Sistem pematusan, yaitu sistem pengaliran pembuangan air disuatu daerah jalan rel agar tidak sampai terjadi penggenangan.

Sistem pematusan berfungsi :

- a. Mengurangi pengaruh air yang dapat merubah konsistensi tanah sehingga tubuh jalan selalu dalam kondisi firm (mantap, keras dan padat). Akibatnya pembentukan kantong-kantong balas tidak terjadi.
- b. Tidak ada genangan air pada jalan rel (baik mengenai daerah balas maupun tubuh jalan), di mana ini akan menyebabkan terjadinya pembuangan lempung dan gaya (efek) pompa disaat kereta api lewat yang bisa maikin memperlemah kestabilan dan kekuatan jalan rel.
- c. Perjalanan kereta ap tidak terganggu.
Perencanaan pematusan harus dikonsultasikan secara seksama kestaf perencanaan jalan K.A.

Macam-macam Pematusan

Ada 3 (tiga) macam pematusan, yaitu:

- a. Pematusan permukaan (Surface Drainage)
- b. Pematusan bawah tanah (Sub- Drainage)
- c. Pematusan lereng (Drainage of Slope)

Diperlukan tidaknya salah satu atau semua dari ketiga macam pematusan tersebut harus dianalisa dengan seksama.

Pasal 2 Pematusan Permukaan

- a. Macam
 - 1) Pematusan memanjang (side-ditch)
 - 2) Pematusan melintang (Cross drainage)
- b. Perlu atau tidaknya pematusan permukaan bergantung pada topografi dari daerah yang diperhatikan.
- c. Pembuangan air ditentukan sedemikian rupa sehingga tidak mengganggu pihak luar PJKA.
- d. Data yang diperlukan untuk perencanaan pematusan permukaan adalah:
 - 1) Data curah hujan dalam jam, harian maupun tahunan
 - 2) Keadaan permukaan tanah (topografi) dan tata guna (landuse) setempat.
 - 3) Jenis tanah setempat
- e. Bentuk saluran pemat

- 1) Pematuan memanjang bisa berupa saluran terbuka atau saluran tertutup, dengan bentuk penampang trapezium, lingkaran atau segitiga terbalik.
 - 2) Pematuan melintang berupa gorong-gorong (culvert) tunggal atau banyak. Aliran airnya bisa berupa aliran terbuka atau aliran tertutup / penuh.
- Pemilihan bergantung kepada kemudahan pelaksanaan di lapangan namun harus memenuhi persyaratan hidrolis.
- f. Bahan saluran pematuan
 - 1) Pemilihan bahan untuk saluran memanjang bergantung pada kemiringan topografi dan jenis tanah setempat. Bila diperlukan penguat saluran, dapat menggunakan kayu/ susunan batu kosong/ susunan batu bata diplester/ acuan beton, yang disesuaikan dengan keadaan.
 - 2) Saluran melintang dibuat dengan pasangan batu diplester bertutupkan pelat beton bertulang, pipa beton bertulang atau pipa baja gelombang.
 - 3) Kekuatan saluran harus dijamin tahan terhadap pengaruh setempat yang dapat merusak, maupun terhadap semua gaya yang akan bekerja padanya.
 - g. Kemiringan saluran tanah harus direncanakan berdasarkan keadaan lapangan dan kecepatan aliran sehingga saluran tetap stabil.
 - h. Kecepatan aliran pembuangan air (V) tidak boleh terlalu besar untuk mencegah erosi, dan juga tidak boleh terlalu lambat untuk mencegah terjadinya pengendapan secara cepat.
- Kecepatan aliran juga bergantung pada bahan pembentuk saluran, tabel 4.1 dibawah dapat digunakan sebagai pedoman analisis.

Bahan	Kecepatan Aliran V (m/ detik)
Beton	0,6- 3,0
Aspal	0,6-1,5
Pasangan batu/ bata	0,6- 1,8
Kerakal, atau lempung yang sangat kompak	0,6-1,0
Pasir kasar, atau tanah berkerakal atau berpasir	0,3- 0,6
Lempung dan sedikit pasir.	0,2-0,3
Tanah berpasir halus, atau berlanau	0,1- 0,2

- i. Ukuran Penampang saluran terbuka:
 - 1). a) Ukuran penampang saluran harus cukup besar sehingga mampu membuang debit air hujan yang menuju padanya (strom water runoff).
Bila dinyatakan dengan rumus, maka:

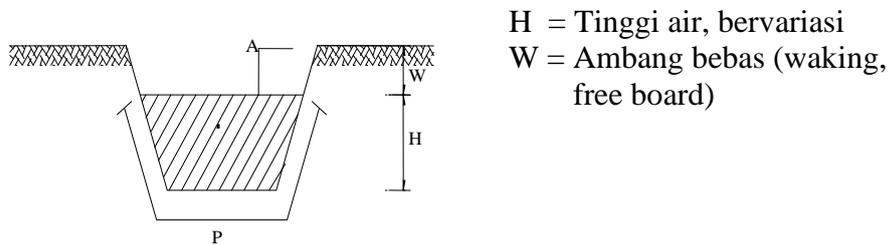
$$Q_2 > 1,20 Q_1$$
 kemudian :

$$Q_2 = V_2 \cdot A_2 \dots \dots \dots (4.1)$$

$$V_2 = \frac{1}{n} \cdot R_2^{2/3} \cdot i_2^{1/2} \dots\dots\dots (4.2)$$

$$R_2 = P_2^2 \dots\dots\dots (4.3)$$

- Dimana : Q_1 = Debit air yang dibuang (m^3/det)
 Q_2 = Debit air rencana saluran
 V_2 = Kecepatan aliran rencana dalam saluran (m/det),
 besarnya harus masuk dalam herga batasnya.
 R_2 = Jari-jari hidrolik saluran rencana (m)
 A_2 = Luas penampang basah saluran rencana (m)
 P_2 = Keliling basah saluran rencana (m)
 i_2 = Kemiringan muka aliran air dalam saluran rencana
 n = Koefisien kekasaran saluran rencana.



Gambar 4.1

Ukuran saluran (A, P dan H) diperoleh secara coba-coba.

- b) Setelah tinggi H didapat, maka tinggi saluran masih harus ditambah dengan W (waking: free board).

Besarnya W diambil berdasarkan perhitungan loncatan air secara hidrolis, ditambah 15 cm.

- 2) Besaran koefisien kekasaran saluran (n) dalam rumus 4.3 harus ditentukan berdasarkan pada kondisi permukaan saluran.

Tabel 4.2 dibawah dapat digunakan sebagai pedoman analisis.

Tipe pematusan	Permukaan saluran	Koefisiensi	Kekasaran
Tidak diperkuat	Tanah	0,02	0,025
	Pasir dan kerikil	0,25	0,04
	Cadas	0,025	0,035
Dibuat ditempat	Plesteran semen	0,01	0,013
	Beton	0,013	0,018
	“Rubble Wet mortarmasonry”	0,015	0,03
	“Rubble Dry mortarmasonry”	0,025	0,035
Pracetak	Pipa beton bertulang sentrifugal	0,01	0,014
	Pipa beton	0,012	0,016

	Pipa baja gelombang	0,016	0,025
--	---------------------	-------	-------

- 3) Besarnya debit air yang harus dibuang, Q_1 (m^3/det) tergantung pada
- Luas daerah pengaliran air yang akan menyerang jalan rel, A (km^2)
 - Intensitas hujan rata-rata maksimum di daerah termaksud I (mm/jam)
 - Koefisien pengaliran dari daerah termaksud (C)

Bila dinyatakan dengan rumus maka:

$$Q_1 = \frac{1}{3,6} \cdot C \cdot I \cdot A_1 \dots\dots\dots (4.5)$$

Di mana :

- C , koefisien aliran bergantung pada kondisi permukaan tanah (terrain) setempat dan tata gunanya.

Kondisi Permukaan Tanah	C
* Lereng - tanah berbutir halus	0,40-0,65
- tanah berbutir kasar	0,10-0,30
- tanah batuan keras (hardrock)	0,70-0,85
- tanah batuan lunak (softrock)	0,50-0,75
* 'Turf' Diselimuti tanah berpasir	
- Kemiringan 0-2 %,	0,05-0,10
- Kemiringan 2-7 %,	0,10-0,15
- Kemiringan >7 %,	0,15-0,20
Diselimuti tanah 'cohesive'	
- Kemiringan 0-2 %,	0,13-0,17
- Kemiringan 2-7 %,	0,18-0,22
- Kemiringan >7 %,	0,25-0,35
* Daerah perbukitan	0,30-0,50
* Daerah pegunungan	0,50-0,70
* Sawah dan genangan air	0,70-0,80
* Padang olahan	0,10-0,30

Tabel 4.3 Harga C untuk kondisi permukaan tanah.

Tata Guna tanah	C
-----------------	---

* Daerah komersial	- Kota	0,70	0,95
	- Sebelah kota	0,50	0,70
* Daerah industri	- Padat	0,60	0,90
	- Kurang padat	0,50	0,80
* Daerah pemukiman	- Penuh rumah	0,50	0,80
	- Ada yang kosong	0,30	0,50
* Daerah hijau/ tanah	olahan dan hutan	0,10	0,30

Tabel 4.4 Harga C tergantung tata guna tanah

Tabel 4.3 dan 4.4 diatas dapat diambil sebagai pedoman analisis.

- A_1 , luas daerah pengaliran air yang akan menyerang jalan rel, atau air yang harus dibuang, besarnya ditentukan berdasarkan peta topografinya yang terbaru pengukuran luas bisa dengan alat planimeter.
- I, intensitas hujan rata-rata maksimum yang lamanya sama dengan lama waktu konsentrasi dengan masa ulang tertentu dinyatakan dalam satuan mm/jam, bisa dihitung dengan :

(1) Cara gumbel, atau

(2) Rumus Talbot yaitu : $I = \frac{a}{t+b}$ mm/ jam (4,6)

Dimana : I = Intensitas masa ulang hujan

a, b = konstanta, tergantung daerah setempat

t = waktu konsentrasi (menit) minimal 10 menit dan maksimal 120 menit.

(3) Cara lain yang dijamin kebenarannya.

Waktu konsentrasi adalah waktu/menit, yang dibutuhkan oleh titik air hujan untuk mengalir dari tempat terjauh ke pintu ke luar/penampang kritis yang diperhatikan dalam perencanaan.

Penentuan masa ulang hujan, besarnya bergantung pada kelas jalan rel sebagai berikut:

Kelas jalan rel	Masa Ulang Hujan	
	Fasilitas Pematusan wajar (*) (tahun)	Fasilitas pematusan lebih penting * (tahun)
1	15	25
2	10	15
3	7	10
4	3	5
5	3	5

Tabel 4.5

(*) Seperti saluran pendek, dan atau saluran dari suatu lereng yang landai.

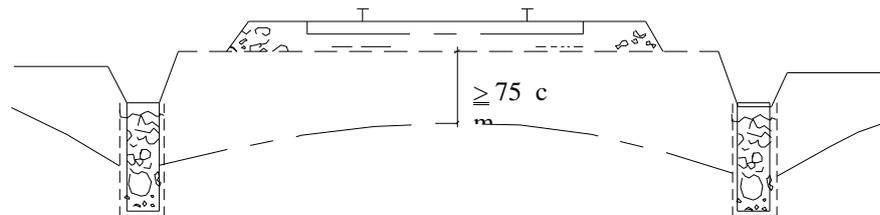
* Seperti saluran panjang, dan atau lereng curam.

- j. Khusus untuk pematuan melintang atau gorong-gorong, maka:
- Pada pertemuan antara pematuan memanjang dengan pematuan melintang harus dipasang bak penampung tanah (sand trap).
 - Tanah di sekeliling bidang pematuan melintang harus dipadatkan dengan baik dan benar, disesuaikan dengan usulan perencanaan tubuh jalan.
 - Aliran air didalam gorong-gorong sebaiknya berupa aliran terbuka, sehingga masalah hidrolika yang merugikan (seperti aliran jadi terhambat, atau timbul kavitasi) tidak terjadi.
 - Ukuran penampang minimal berdiameter atau beralas 60 cm, agar memudahkan pemeliharaan/pembersihan endapan.
 - Tidak boleh ada kebocoran air yang merembes melalui sambungan, karena air bocoran dapat melemahkan tubuh jalan (subgrade) dibawah saluran yang dapat membahayakan jalan rel.

Pasal 3 Pematuan Bawah Tanah (Sub-Drainage)

- a. Pematuan bawah tanah lebih dimaksudkan untuk menjaga agar elevasi muka air tanah tidak akan mendekati permukaan tanah tubuh jalan yang harus dilindungi, sehingga konsistensi dan kepadatan tubuh jalan dibawah balas kondisinya tetap baik.
- b. Elevasi muka air tanah dapat naik ke permukaan tanah tubuh jalan (yang bisa melemahkan kestabilan dan kemantapan tubuh jalan) secara:
- 1) Kapilaritas
 - 2) Rembesan (seepage) dari aliran air yang datang dari samping tubuh jalan (seperti daerah tebing yang ada disebelah tubuh jalan).
- c. Tubuh jalan yang dilindungi khususnya yang ada pada kondisi permukaan asli, atau daerah galian; dimana tebal tanah tubuh jalan yang harus tetap kering adalah lebih besar atau sama dengan 75 cm dibawah dasar balas. Bagi tubuh jalan yang merupakan tanah timbunan, maka konstruksi pematuan bawah tanah tidak diperlukan, karena sudah ada lapisan filter. Bila pembuatan pematuan semacam itu tidak dapat dilakukan, seperti dipinggir pantai, maka perlu dicarikan jalan keluar yang investasinya paling rendah.
- d. Konstruksi pematuan bawah tanah terdiri atas pipa berlubang (Perforated pipe) yang dipasang dibawah tanah di pinggir kiri dan atau kanan tubuh jalan. Pipa berlubang ini menumpu pada lapisan pasir setebal + 10 cm, dan diatas pipa berlubang dihampar dan dipadatkan kerakal kasar dengan tebal lebih dari 15 cm; serta diatas kerakal ini dihamparkan material yang kedap air agar permukaan tidak masuk ke dalam pematuan dibawah tanah. Saluran pipa yang berlubang harus dilindungi oleh bahan penyaring butir halus tanah.

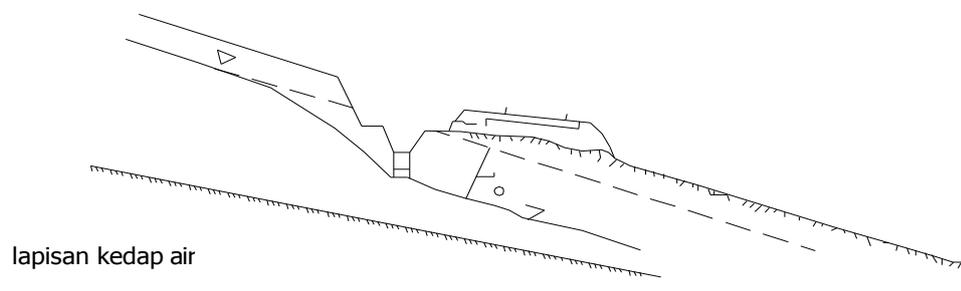
Bahan penyaring yang dipilih disesuaikan dengan keadaan setempat.



Gambar 4.2

Air dalam pipa berlubang ditampung dan dibuang ketempat yang lebih rendah. Pembuangan, bila perlu, dilakukan dengan pompa.

- e. Data yang diperlukan untuk perencanaan pematusan bawah tanah adalah :
- 1) Letak elevasi muka air tanah saat musim basah.
 - 2) Angka koefisiensi permeabilitas jenis tanah yang mengandung air tanah, (cm/ det).
 - 3) Elevasi dan kemiringan lapisan kedap.
- Data-data tersebut bisa diperoleh bersama dengan data penyelidikan bawah tanah (alternative) ukuran pematusan bawah tanah perlu analisa perhitungan secara seksama (memadai).
- f. Perhitungan ukuran pipa berlubang adalah :
- 1) Bila lapisan kedap yang berada dalam massa tanah kedudukannya miring.



Gambar 4.3

$$q_1 = k.i.H_0 \dots \dots \dots (4.7)$$

Dimana : q = debit air per meter panjang (cm³/det);

q_1 debit air yang harus dibuang, dan

q_2 debit air rencana saluran.

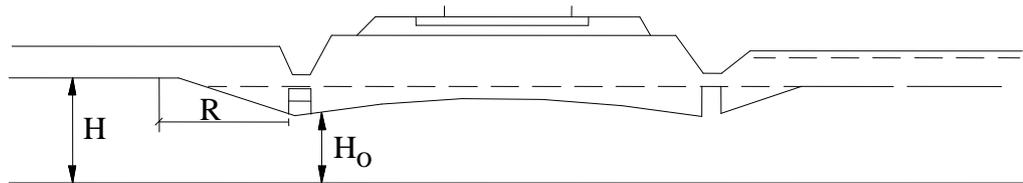
k = koefisien permeabilitas (cm/det)

i = kemiringan lapisan kedap

H = turunya elevasi air tanah yang diharapkan (cm) dan

$q_2 > 1,20 \cdot q_1$.

2) Bila lapisan kedapnya datar dan dekat:



lapisan kedap air

Gambar 4.4

$$q_1 = \frac{K(H^2 - H_o^2)}{2R} \dots \dots \dots (4.8)$$

Di mana : H = elevasi muka air tanah asli (cm)

H_o = elevasi muka air tanah dalam pipa (cm)

R = muka air tanah mulai belok untuk masuk ke dalam pipa (cm),
dimana besarnya bervariasi yang secara perkiraan adalah tabel 4.6

Jenis tanah bawah	R (m)*	
Pasir halus	25	100
Pasir sedang	100	500
Pasir kasar	500	1000

* Angka ini berlaku bila muka air tanahnya turun (2-3) m dan $q_2 > 1,20 q_1$

3) Bila lapisan kedapnya jauh dibawah, maka:

$$q_1 = \frac{\pi.k.H_o}{2 \ln \frac{2R}{r}} = \frac{\pi.k.H_o}{4,6 \log \frac{2R}{r}} \dots \dots \dots (4.9)$$

Dimana : r = 1/2 dari diameter pipa, dan symbol lain seperti sebelumnya.

$$q_2 > 1,20 q_1$$

- g. Hubungan ukuran butir material saringan (filter) dengan butir material tubuh jalan dan lubang-lubang pipa harus memenuhi kriteria tertentu, yaitu sedemikian sehingga aliran air lancar, namun butir-butir material yang halus tidak ikut terbawa aliran.

Bila dinyatakan dengan rumus 4.9 maka:

$$\frac{D_{15, \text{saringan}}}{D_{85, \text{tubuh jalan}} < 5, \text{ dan}$$

$$\frac{D_{15, \text{saringan}}}{D_{15, \text{tubuh jalan}} < 5, \text{ dan}$$

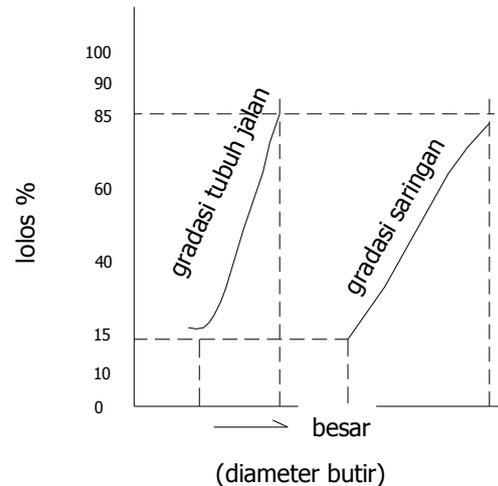
$$\frac{D_{85, \text{saringan}}}{D_{, \text{tubuh jalan}} < 2, \text{ dan}$$

$$\frac{D_{50, \text{saringan}}}{D_{50, \text{tubuh jalan}} < 25$$

Dimana :

D = Diameter (mm)

D = Diameter



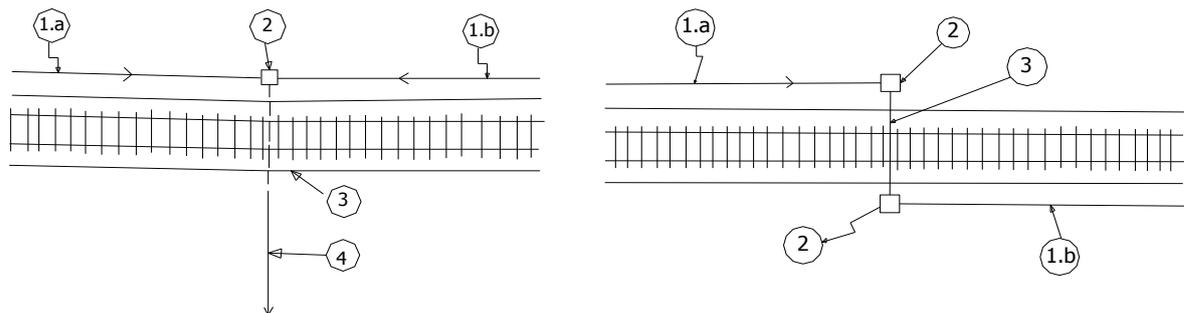
Gambar 4.5

- h. Pasir, pipa berlubang dan kerakal, semuanya harus diselimuti bahan penahan butiran halus.

Pasal 4 Pematuan Lereng

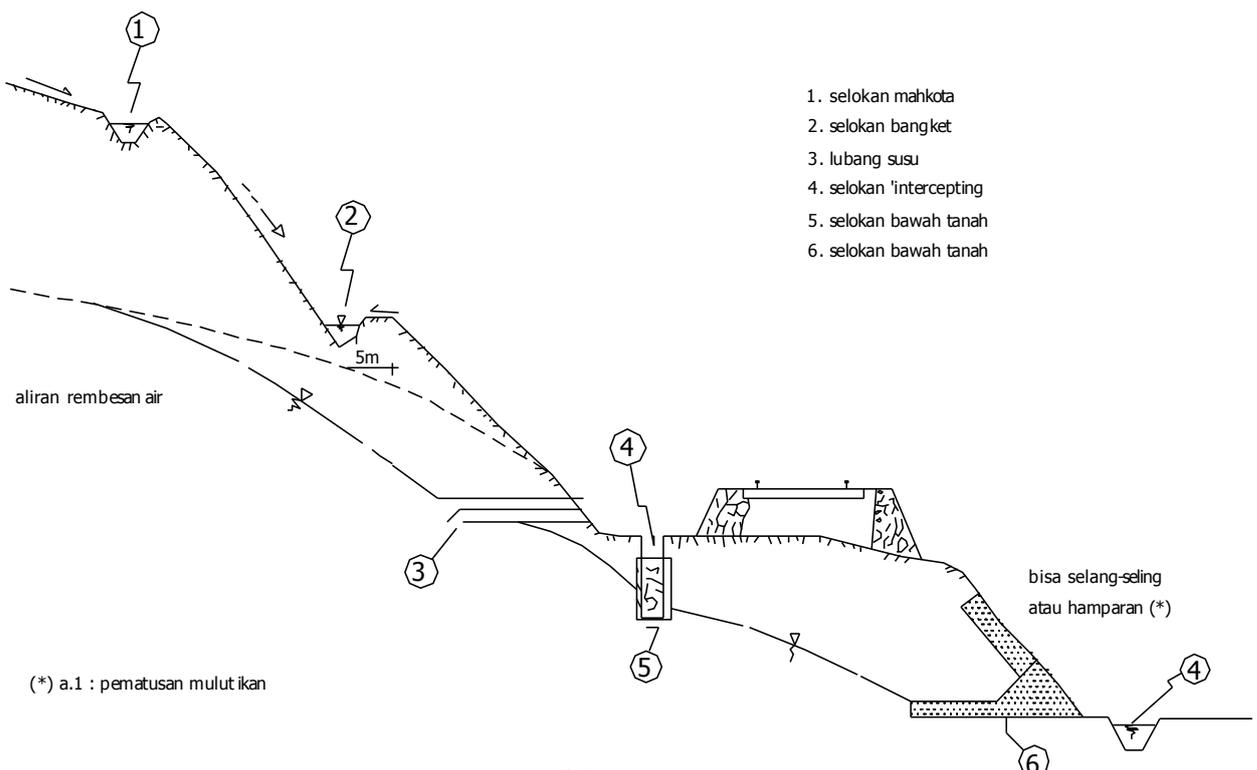
- a. Pematuan lereng lebih dimaksudkan untuk:
- 1) Mencegah agar air permukaan yang berasal dari punggung lereng tidak mengalir secara deras sehingga menggerus permukaan dan kaki lereng.
 - 2) Mencegah terjadinya aliran rembesan (seepage) didalam tubuh lereng tanah, dimana ini dapat menyebabkan lereng bisa longsor secara mendadak dan atau memperlemah tubuh jalan kereta api.
- b. Macam-macam pematuan lereng adalah:
- 1) Selokan mahkota, berupa saluran terbuka yang memanjang di punggung lereng tidak mengalir secara deras sehingga menggerus permukaan dan kaki lereng.
 - 2) Selokan bangket, berupa saluran terbuka yang memanjang ditengah lereng.
 - 3) Lubang susu (weep-hole), berupa lubang pemboran ke tubuh lereng secara selang-seling dan diisi pasir dan kerakal.
 - 4) Selokan 'intercaptng', berupa saluran di kaki lereng yang memanjang.
 - 5) Pematuan mulut ikan.

- c. Pada suatu lereng, baik galian maupun timbunan, tidak harus semua macam pematusan lereng ada padanya; kebutuhan itu tergantung pada kondisi lereng setempat.
- d. Analisis ukuran pematusan lereng serupa seperti untuk pematusan permukaan.
- e. Kemiringan saluran tergantung bahan yang dipergunakan dengan memperhatikan kecepatan yang diperbolehkan.



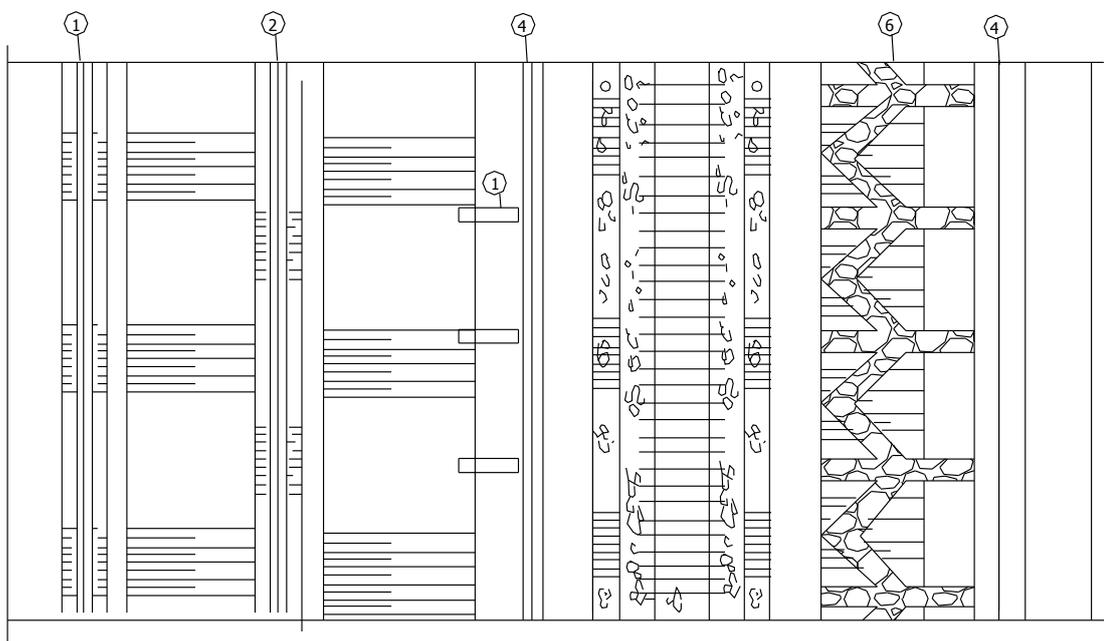
1. Saluran memanjang, ukuran 1.a bisa berbeda dengan 1.b
2. Bak Pertemuan sand trap, berfungsi juga sebagai perangkap kotoran (tanah atau sampah)
3. Saluran melintang
4. Saluran pembuang ke saluran alam.

Gambar 4.6 Contoh pematusan permukaan



(*) a.1 : pematusan mulut ikan

Gambar 4.7 Contoh macam – macam pematuan lereng (potongan melintang)



Gambar 4.8 Contoh macam – macam pematuan (tampak atas gambar 4.7)

BAB 5. PENUTUP

Pasal 1. Hal-hal yang belum diatur.

Untuk hal-hal yang belum diatur dalam peraturan ini, ketentuan – ketentuan pada peraturan terdahulu tetap berlaku.

Pasal 2. jalan rel yang sudah ada sebelum peraturan ini dikeluarkan.

Untuk jalan rel yang sudah ada sebelum peraturan ini dikeluarkan, Selama belum dilakukan penyesuaian ke peraturan ini, tetap berlaku peraturan yang terdahulu.

Pasal 3. Penambahan dan Perubahan

Tambahan atau perubahan yang diperlukan dikemudian hari, baik karena perkembangan teknologi ataupun karena adanya tuntutan setelah dilaksanakan pengkajian dan penelaahan yang memadai, dan setelah hasil pengkajian dan penelaahan itu disetujui oleh Pimpinan PJKA.