

BAB II

PERATURAN PEMBEBANAN

2.1 Perhitungan Pembebanan Jembatan

Dasar teori merupakan materi yang didasarkan pada buku-buku referensi dengan tujuan memperkuat materi pembahasan, maupun sebagai dasar dalam menggunakan rumus-rumus tertentu guna mendesain suatu struktur. Dalam Perencanaan Struktur Atas *Overpass* Ngudikan 2 STA. 143+627, sebagai pedoman perhitungan pembebanan, dipakai referensi Pedoman Perencanaan Pembebanan Jembatan Jalan Raya (PPPJJR) tahun 1987 yang diterbitkan oleh Departemen Pekerjaan Umum dan Standar Nasional Indonesia (SNI) 1725:2016 tentang pembebanan untuk jembatan yang diterbitkan oleh Badan Standar Nasional Indonesia (BSNI).

2.1.1 Beban Primer

Beban primer adalah beban yang merupakan beban utama dalam perhitungan tegangan pada setiap perencanaan jembatan. Adapun yang termasuk beban primer adalah:

a. Beban Mati (M)

Beban mati adalah semua beban yang berasal dari berat sendiri jembatan atau bagian jembatan yang ditinjau, termasuk segala unsur tambahan yang dianggap merupakan satu kesatuan tetap dengannya. Dalam menentukan besarnya beban mati, harus digunakan nilai berat isi untuk bahan-bahan bangunan seperti tersebut di bawah ini:

Baja Tuang	7,85 t/m ³
Besi Tuang	7,25 t/m ³
Alumunium Paduan	2,80 t/m ³
Beton Bertulang/Pratekan	2,50 t/m ³
Beton Biasa, Tumbuk, Siklop	2,20 t/m ³
Pasangan Batu/Bata	2,00 t/m ³
Kayu	1,00 t/m ³
Tanah, Pasir, Kerikil	2,00 t/m ³
Perkerasan Jalan Beraspal	2,00 – 2,50 t/m ³
Air	1,00 t/m ³

Untuk bahan-bahan yang belum disebut diatas, harus diperhitungkan berat isi yang sesungguhnya.

Apabila bahan bangunan setempat memberikan nilai berat isi yang jauh menyimpang dari nilai-nilai yang tercantum di atas, maka berat ini harus ditentukan tersendiri dan nilai yang didapat, setelah disetujui oleh orang yang berwenang, selanjutnya digunakan dalam perhitungan.

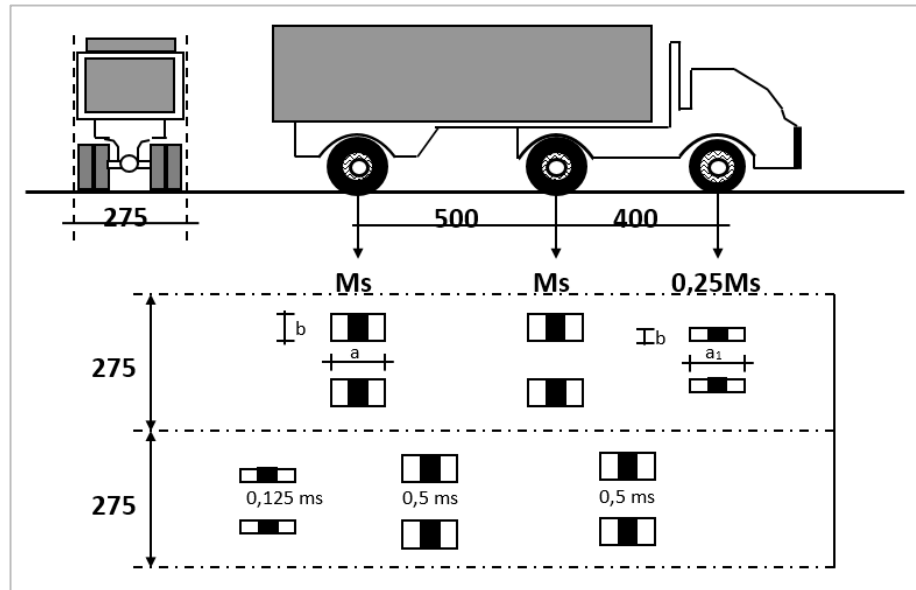
b. Beban Hidup (H)

Beban hidup adalah semua beban yang berasal dari berat kendaraan- kendaraan bergerak/lalu lintas dan pejalan kaki yang dianggap bekerja pada jembatan.

Lebar lantai kendaraan	Jumlah Jalur Lalu Lintas
5,50 sampai dengan 8,25 m.	2
Lebih dari 8,25 m sampai dengan 11,25 m	3
Lebih dari 11,25 m sampai dengan 15,00 m	4
Lebih dari 15,00 m sampai dengan 18,75 m	5
Lebih dari 18,75 m sampai dengan 32,50 m	6

Tabel 2.1 Jumlah Jalur Lalu Lintas

Untuk perhitungan kekuatan lantai kendaraan atau sistem lantai kendaraan jembatan, harus digunakan beban “T” seperti dijelaskan berikut ini: Beban “T” adalah beban yang merupakan kendaraan truk yang mempunyai beban roda ganda (*dual wheel road*) sebesar 10 ton dengan ukuran-ukuran serta kedudukan seperti tertera pada gambar.



Gambar 2.1 Distribusi Beban Truk Menurut PPPJJR tahun 1987

Keterangan:

$$a_1 = a_2 = 30 \text{ cm}$$

$$b_1 = 12,50 \text{ cm}$$

$$b_2 = 50,00 \text{ cm}$$

$$M_s = \text{Muatan rencana sumbu} = 20 \text{ T}$$

c. Beban pada Trotoir, Kerb, dan Sandaran

Pembebanan pada trotoir, kerb, dan sandaran menurut Buku Pedoman Perencanaan Pembebanan Jembatan Jalan Raya, sebagai berikut:

- Konstruksi trotoir harus diperhitungkan terhadap beban hidup sebesar 500 kg/m^2 . Dalam perhitungan kekuatan gelagar karena pengaruh beban hidup pada trotoir, diperhitungkan beban sebesar 60% beban hidup trotoir.

- Kerb yang terdapat pada tepi – tepi lantai kendaraan harus diperhitungkan untuk dapat menahan satu beban horizontal ke arah melintang jembatan sebesar 500 kg/m yang bekerja pada puncak kerb yang bersangkutan atau pada tinggi 25 cm diatas permukaan lantai kendaraan apabila kerb yang bersangkutan lebih tinggi dari 25 cm.
- Tiang – tiang sandaran pada tepi trotoir harus diperhitungkan untuk dapat menahan beban horizontal sebesar 100 kg/m, yang bekerja pada tinggi 90 cm diatas lantai trotoir.

d. Beban Kejut

Untuk memperhitungkan pengaruh getaran-getaran dan pengaruh dinamis lainnya, tegangan-tegangan akan memberikan hasil maksimum sedangkan beban merata “*q*” dan beban “*T*” tidak dikalikan dengan koefisien kejut.

Koefisien kejut ditentukan dengan rumus:

$$K = 1 + \frac{20}{50 + L}$$

Dimana : K = Koefisien Kejut

L = Panjang bentang dalam keadaan meter, ditentukan oleh tipe konstruksi jembatan (keadaan statis) dan kedudukan muatan garis “*P*”

Koefisien kejut tidak diperhitungkan terhadap bangunan bawah apabila bangunan bawah dan bangunan atas merupakan satu kesatuan maka koefisien kejut diperhitungkan terhadap bangunan bawah.

e. Gaya Akibat Tekanan Tanah

Bagian bangunan jembatan yang menahan tanah harus direncanakan dapat menahan tekanan tanah sesuai rumus-rumus yang ada. Beban kendaraan dibelakang bangunan penahan tanah diperhitungkan senilai muatan tanah setinggi 60 cm. Jika dinding turap bergerak ke luar dari tanah urugan di belakangnya, maka tanah urugan akan bergerak longsor ke bawah dan menekan dinding penahannya. Tekanan tanah seperti ini disebut tekanan tanah aktif (*active earth pressure*), sedangkan nilai banding antara tekanan tanah horizontal dan vertikal yang terjadi di definisikan sebagai koefisien tekanan tanah aktif (*coefficient of active earth pressure*) atau **Ka**. Nilai Ka ini dirumuskan $Ka = \tan^2 A = \pi r^2 (45^\circ - \phi/2)$.

2.1.2 Beban Sekunder

Beban sekunder adalah beban yang merupakan beban sementara yang selalu diperhitungkan dalam perhitungan tegangan pada setiap perencanaan jembatan.

Yang termasuk beban sekunder antara lain:

a. Beban Angin

Pengaruh beban angin sebesar 150 kg/m^2 pada jembatan ditinjau berdasarkan bekerjanya beban angin horizontal terbagi rata pada bidang vertikal jembatan, dalam arah tegak lurus sumbu memanjang jembatan. Jumlah luas bidang vertikal bangunan atas jembatan yang dianggap terkena oleh angin ditetapkan sebesar suatu prosentase tertentu terhadap luas bagian-bagian sisi jembatan dan luas bidang vertikal beban hidup.

Bidang vertikal beban hidup ditetapkan sebagai suatu permukaan bidang vertikal yang mempunyai tinggi menerus sebesar 2 meter di atas lantai kendaraan.

Dalam menghitung jumlah luas bagian-bagian sisi jembatan yang terkena angin dapat digunakan ketentuan sebagai berikut:

- Keadaan tanpa Beban Hidup
 - a. Untuk jembatan gelagar penuh diambil sebesar 100% luas bidang sisi jembatan yang langsung terkena angin, ditambah 50% luas bidang sisi lainnya.
 - b. Untuk jembatan rangka diambil sebesar 30% luas bidang sisi jembatan yang langsung terkena angin, ditambah 15% luas bidang sisi-sisi lainnya.
- Keadaan dengan beban hidup
 - a. Untuk jembatan diambil sebesar 50% terhadap luas bidang.
 - b. Untuk beban hidup diambil sebesar 100% luas bidang sisi yang langsung terkena angin.
- Jembatan menerus diatas lebih dari 2 perletakan.

Untuk perletakan tetap perlu diperhitungkan beban angin dalam arah longitudinal jembatan yang terjadi bersamaan dengan beban angin yang sama besar dalam arah lateral jembatan, dengan beban angin masing-masing sebesar 40% terhadap luas bidang menurut keadaan.

Pada jembatan yang memerlukan perhitungan pengaruh angin yang teliti, harus diadakan penelitian khusus.

b. Gaya Akibat Perbedaan Suhu

Peninjauan diadakan terhadap timbulnya tegangan-tegangan struktural karena adanya perubahan suhu akibat perbedaan suhu antara bagian-bagian jembatan baik yang menggunakan bahan yang sama maupun dengan bahan yang berbeda. Perbedaan suhu ditetapkan sesuai dengan data perkembangan suhu setempat.

Pada umumnya pengaruh perbedaan suhu tersebut dapat dihitung dengan mengambil perbedaan suhu untuk:

➤ Bangunan Baja

Perbedaan suhu maksimum/minimum = 30°C

Perbedaan suhu antara bagian jembatan = 15°C

➤ Bangunan Beton

Perbedaan suhu maksimum/minimum = 15°C

Perbedaan suhu antara bagian jembatan $< 10^{\circ}\text{C}$

Untuk perhitungan tegangan-tegangan dan pergerakan pada jembatan/bagian-bagian jembatan/perletakan akibat perbedaan suhu dapat diambil nilai *Modulus Young* (E) dan koefisien muai panjang (\mathcal{E}).

Jenis Bahan	E (Kg/cm^2)	\mathcal{E} per derajat Celcius
Baja	$2,1 \times 10^6$	12×10^{-6}
Beton	2 sampai 4×10^5 *	10×10^{-6}
Kayu: Sejajar Serat	$1,0 \times 10^5$ *	5×10^{-6}
Tegak Lurus Serat	$1,0 \times 10^4$ *	50×10^{-6} *

Tabel 2.2 *Modulus Young* (E) dan koefisien muai panjang (\mathcal{E})

c. Gaya Rangkak dan Susut

Pengaruh rangkak dan susut bahan beton terhadap konstruksi, harus ditinjau besarnya pengaruh tersebut apabila tidak ada ketentuan lain, dapat dianggap senilai dengan gaya yang timbul akibat turunnya suhu sebesar 15°C.

d. Gaya Rem

Pengaruh gaya-gaya dalam arah memanjang jembatan akibat gaya rem, harus ditinjau. Pengaruh ini diperhitungkan senilai dengan pengaruh gaya rem sebesar 5% dari beban “D” tanpa koefisien kejut yang memenuhi semua lajur lalu lintas yang ada, dan dalam satu jurusan. Gaya rem tersebut dianggap bekerja horizontal dalam arah sumbu jembatan dengan titik tangkap setinggi 1,80 meter diatas permukaan lantai kendaraan.

e. Gaya Akibat Gempa Bumi

Jembatan-jembatan yang akan dibangun pada daerah-daerah dimana diperkirakan terjadi pengaruh-pengaruh gempa bumi, harus direncanakan dengan menghitung pengaruh-pengaruh gempa bumi tersebut sesuai dengan “Buku Petunjuk Perencanaan Tahan Gempa untuk Jembatan Jalan Raya 1986”.

Pengaruh-pengaruh gempa bumi pada jembatan dihitung senilai dengan pengaruh suatu gaya gaya horizontal pada konstruksi akibat beban mati konstruksi/bagian konstruksi yang ditinjau dan perlu ditinjau pula gaya-gaya lain yang berpengaruh seperti gaya gesek pada perletakan, tekanan hidrodinamik akibat gempa, tekanan tanah akibat gempa dan gaya angkat

apabila pondasi yang direncanakan merupakan pondasi terapan/pondasi langsung.

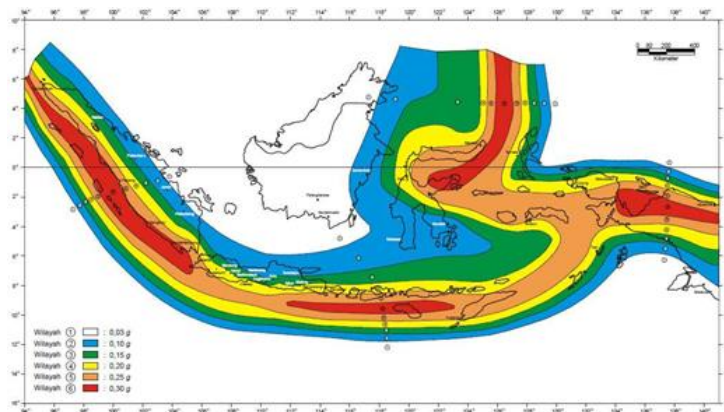
$$G_h = E \times G$$

Dimana: G_h = Gaya horizontal

E = Muatan mati pada konstruksi (kN)

G = Koefisien gempa

Nilai koefisien gempa (G) di ambil dari peta pembagaian daerah gempa yang ada di Indonesia.



Gambar 2.2 Lokasi Pembagian Daerah Gempa

f. Gaya Akibat Gesekan pada Tumpuan Bergerak

Jembatan harus pula ditinjau terhadap gaya yang timbul akibat gesekan pada tumpuan bergerak, karena adanya pemuaian dan penyusutan dari jembatan akibat perbedaan suhu atau akibat-akibat lain.

Gaya gesek yang timbul hanya ditinjau akibat beban mati saja, sedang besarnya ditentukan berdasarkan koefisien gesek pada tumpuan yang bersangkutan dengan nilai sebagai berikut:

1. Tumpuan rol baja:
 - Dengan satu atau dua rol 0,01
 - Dengan tiga atau lebih rol 0,05
2. Tumpuan gesekan:
 - Antara baja dengan campuran tembaga keras & baja 0,15
 - Antara baja dengan baja atau besi tuang 0,25
 - Antara karet dengan baja/beton.....0,15 sampai 0,18

Tumpuan-tumpuan khusus harus disesuaikan dengan persyaratan spesifikasi dari pabrik material yang bersangkutan atau didasarkan atas hasil percobaan dan mendapatkan persetujuan pihak berwenang.

2.1.3 Beban Khusus

a. Gaya Sentrifugal

Konstruksi jembatan yang ada pada tikungan harus diperhitungkan terhadap suatu gaya horizontal radial yang dianggap bekerja pada tinggi 1,80 meter di atas lantai kendaraan.

Gaya horizontal tersebut dinyatakan dalam proses terhadap beban “D” yang dianggap ada pada semua jalur lalu lintas tanpa dikalikan koefisien kejut.

Besarnya prosentase tersebut dapat ditentukan dengan rumus:

$$K_s = 0,79 V^2 / R$$

Dimana : K_s = Koefisien gaya sentrifugal (prosen)

V = Kecepatan rencana (km/jam)

R = Jari-jari tikungan (meter)

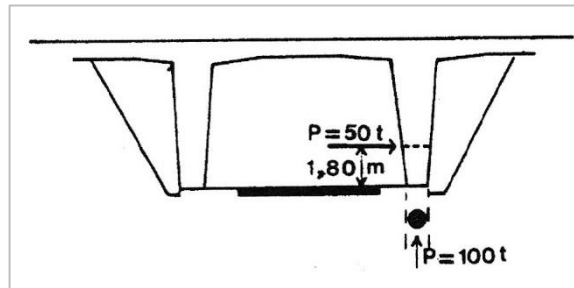
b. Gaya Tumbuk pada Jembatan Layang

Gaya tumbuk antara kendaraan dan pilar dimaksudkan pada jembatan-jembatan layang di mana bagian di bawah jembatan digunakan untuk lalu lintas.

Bagian pilar yang mungkin terkena tumbukan kendaraan perlu diberi tembok pengaman. Bila tidak terdapat antara pengaman, maka untuk menghitung gaya akibat tumbukan antara kendaraan dan pilar dapat digunakan salah satu dari kedua gaya tumbuk horizontal yang paling menentukan:

- Pada arah lalu lintas..... 100 ton.
- Pada arah tegak lurus lalu lintas..... 50 ton.

Gaya-gaya tumbuk tersebut dianggap bekerja pada tinggi 1,80 meter diatas permukaan jalan raya.



Gambar 2.3 Gaya Tumbuk Pada Jembatan Layang

c. Beban dan Gaya Selama Pelaksanaan

Gaya-gaya khusus yang mungkin timbul dalam masa pelaksanaan pembangunan jembatan, harus ditinjau dan besarnya dihitung dengan cara pelaksanaan pekerjaan yang digunakan.

d. Gaya Akibat Aliran Air dan Tumbukan Benda-Benda Hanyutan

Semua pilar dan bagian-bagian lain dari bangunan jembatan yang mengalami gaya-gaya aliran air, harus diperhitungkan dapat menahan tegangan-tegangan maksimum akibat gaya-gaya tersebut. Gaya tekanan aliran air adalah hasil perkalian tekanan air dengan luas bidang pengaruh pada satu pilar, yang dihitung dengan rumus:

$$Ah = k Va^2$$

dimana: Ah = tekanan aliran air (ton/m^2)

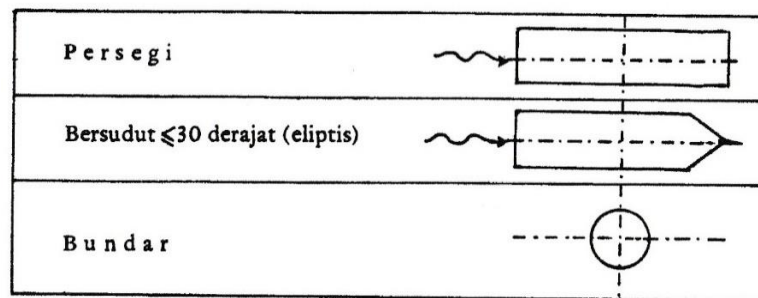
Va = kecepatan aliran air yang dihitung berdasarkan analisa hidrologi (m/detik), bila tidak ditentukan lain maka :

$$Va = 3 \text{ m/detik}$$

k = koefisien aliran tergantung bentuk pilar dan dapat diambil menurut table V berikut.

Bentuk depan pilar	k
Persegi (tidak disarankan)	0,075
Bersudut ≤ 30 derajat	0,025
Bundar	0,035

Tabel 2.3 Koefisien Aliran (K)



Gambar 2.4 Bentuk/Denah Pilar

Tegangan-tegangan akibat tumbukan benda-benda hanyutan (kayu, batu, dan lain-lain pada aliran sungai) pada bangunan bawah harus diperhitungkan dan besarnya diterapkan berdasarkan hasil penyelidikan setempat.

Gaya tumbuk untuk lalu lintas sungai perlu diperhitungkan secara khusus. Perencanaan bangunan bawah agar memperhatikan buku “Pedoman Perencanaan Hidraulik dan Hidrologi untuk Bangunan di Sungai”.

e. Gaya Angkat

Bagian-bagian dasar bangunan bawah pada rencana pondasi langsung atau pondasi terapung harus diperhitungkan terhadap gaya angkat yang mungkin terjadi.

2.1.4 Penyebaran Gaya (Distribusi Beban)

a. Beban Mati

- Beban mati Primer

Beban mati yang digunakan dalam perhitungan kekuatan gelagar-gelagar (baik gelagar tengah maupun gelagar pinggir) adalah berat sendiri pelat dan sistem lainnya yang dipikul langsung oleh masing-masing gelagar tersebut.

- Beban mati Sekunder

Beban mati sekunder yaitu kerb, trotoir, tiang sandaran dan lain-lain yang dipasang setelah pelat di cor, dan dapat dianggap terbagi rata di semua gelagar.

b. Beban Hidup

- Beban “T”

Dalam menghitung kekuatan lantai akibat beban “T” dianggap bahwa beban tersebut menyebar ke bawah dengan arah 45 derajat sampai ke tengah-tengah tebal lantai.

- Beban “D”

Dengan menghitung momen dan gaya lintang dianggap bahwa gelagar-gelagar mempunyai jarak dan kekuatan yang sama atau hampir sama, sehingga penyebaran beban “D” melalui lantai kendaraan ke gelagar-gelagar harus dihitung dengan cara sebagai berikut:

a. Perhitungan momen

Gelagar hidup yang diterima oleh tiap gelagar tengah adalah sebagai berikut:

$$\text{Beban merata} : q^1 = q/2,75 \times \alpha \times s$$

$$\text{Beban garis} : p^1 = P/2,75 \times \alpha \times s$$

dimana:

s = jarak gelagar yang berdekatan (yang ditinjau) dalam meter, diukur dari sumbu ke sumbu.

α = faktor distribusi.

$\alpha = 0,75$ bila kekuatan gelagar melintang di perhitungkan.

$\alpha = 1,00$ bila kekuatan gelagar melintang tidak diperhitungkan.

P dan q = adalah seperti pada BAB III, pasal 1 (2) 2.4.

- Gelagar pinggir

Beban hidup yang diterima oleh gelagar pinggir adalah r adalah beban hidup tanpa memperhitungkan faktor distribusi ($\alpha = 1,00$). Bagaimana pun juga gelagar pinggir harus direncanakan minimum sama kuat dengan gelagar tengah.

Dengan demikian beban hidup yang diterima oleh tiap gelagar pinggir tersebut adalah sebagai berikut:

$$\text{Beban merata} : q^l = q/2,75 \times \alpha \times s^l$$

$$\text{Beban garis} : p^l = P/2,75 \times \alpha \times s^l$$

dimana :

s^l = Lebar pengaruh beban hidup pada gelagar pinggir, P dan q adalah seperti pada BAB III, pasal 1 (2), 2.4.

b. Perhitungan Gaya Lintang.

- Gelagar tengah.

Beban hidup yang diterima oleh gelagar tengah adalah sebagai berikut:

$$\text{Beban merata} : q^l = q/2,75 \times \alpha \times s$$

$$\text{Beban garis} : p^l = P/2,75 \times \alpha \times s$$

dimana:

s = jarak gelagar yang berdekatan (yang ditinjau) dalam meter, diukur dari sumbu ke sumbu.

α = faktor distribusi.

$\alpha = 0,75$ bila kekuatan gelagar melintang di perhitungkan.

$\alpha = 1,00$ bila kekuatan gelagar melintang tidak diperhitungkan.

P dan q = adalah seperti pada BAB III, pasal 1 (2) 2.4.

- Gelagar pinggir

Beban hidup, baik beban merata maupun beban garis yang diterima oleh gelagar pinggir, adalah beban tanpa perhitungan faktor distribusi.

Bagaimana pun juga gelagar pinggir harus direncanakan minimum sama kuat dengan gelagar-gelagar tengah.

Dengan demikian beban hidup yang diterima oleh gelagar pinggir adalah sebagai berikut:

$$\text{Beban merata : } q^l = q/2,75 \times \alpha \times s^l$$

$$\text{Beban garis : } p^l = P/2,75 \times \alpha \times s^l$$

dimana:

s^l = lebar pengaruh beban hidup pada gelagar pinggir.

P dan q = adalah seperti pada BAB III, pasal 1 (2), 2.4.

2.1.5 Kombinasi Pembebanan

Konstruksi jembatan beserta bagian-bagiannya harus ditinjau terhadap kombinasi pembebanan dan gaya yang mungkin bekerja. Sesuai dengan sifat-sifat serta kemungkinan-kemungkinan pada setiap beban, tegangan yang digunakan dalam pemeriksaan kekuatan konstruksi yang bersangkutan dinaikan terhadap tegangan yang diizinkan sesuai keadaan elastis.

Tegangan yang digunakan dinyatakan dalam prosen terhadap tegangan yang diizinkan sesuai kombinasi pembebanan dan gaya pada tabel berikut:

Kombinasi Pembebanan dan Gaya	Tegangan yang digunakan dalam prosen terhadap tegangan izin keadaan elastis.
I. $M + (H + K) + Ta + Tu$	100%
II. $M + Ta + Ah + Gg + A + SR + Tm$	125%
III. Kombinasi (1) + $Rm + Gg + A + SR + Tm + S$	140%
IV. $M + Gh + Tag + Gg + Ahg + Tu$	150%
V. $M + P1$	130%
VI. $M + (H + K) + Ta + S + Tb$	150%

Tabel 2.4 Kombinasi Pembebanan dan Gaya

dimana:

A = beban angin

Ah = gaya akibat aliran dan hanyutan

AHg = gaya akibat aliran dan hanyutan pada waktu gempa

Gg = gaya gesek pada tumpukan bergerak

Gh = gaya horizontal ekivalen akibat gempa bumi

(H+K) = beban hidup dengan kejut, sesuai BAB III, pasal 1. (3).

M = beban mati

P1 = gaya-gaya pada waktu pelaksanaan

Rm = gaya rem

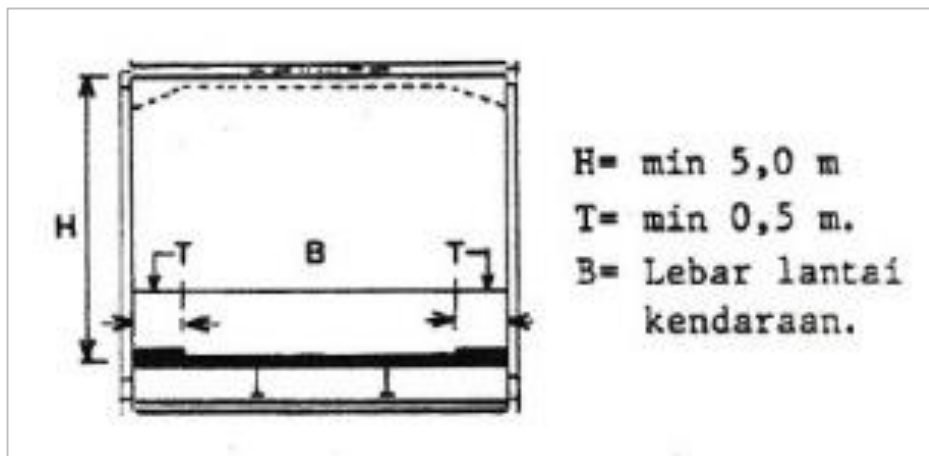
- S = gaya sentrifugal
- SR = gaya akibat susut dan rangkai
- Tm = gaya akibat perubahan suhu (selain susut dan rangkai)
- Ta = gaya tekanan tanah
- Tag = gaya tekanan tanah akibat gempa bumi
- Tb = gaya tumbuk
- Tu = gaya angkat (buoyancy)

2.1.6 Syarat Ruang Bebas

a. Profil Ruang Bebas Jembatan

Yang dimaksud dengan profil ruang bebas jembatan adalah tinggi dan lebar ruang bebas jembatan dengan ketentuan:

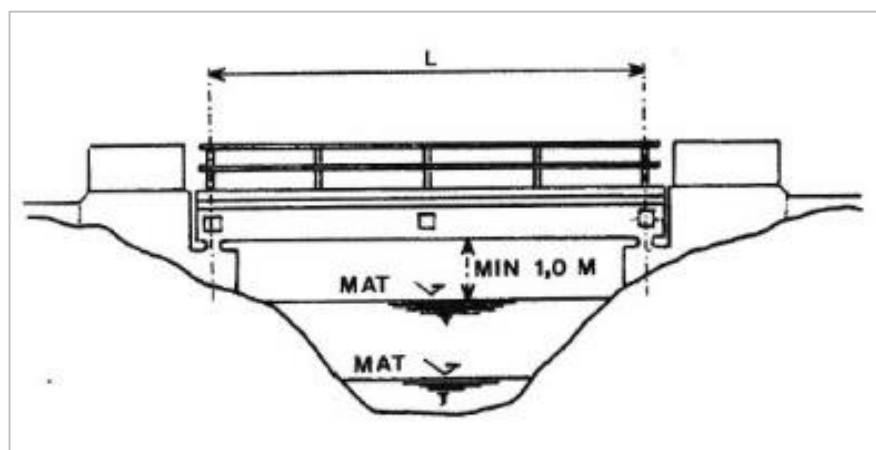
- 1.1 Tinggi minimum untuk jembatan tertutup adalah 5 m.
- 1.2 Lebar minimum untuk jembatan ditetapkan menurut jumlah jalur lalu lintas (B) ditambah dengan kebebasan samping minimum $2 \times 0,50$ meter.



Gambar 2.6 Lebar Maksimum Jembatan

b. Tinggi Bebas Minimum

Tinggi bebas minimum terhadap banjir 50 tahunan ditetapkan sebesar 1,00 meter. Untuk sungai-sungai yang mempunyai karakteristik khusus, tinggi bebas disesuaikan dengan keperluan berdasarkan penelitian lebih lanjut.



Gambar 2.7 Tinggi Bebas Maksimum terhadap Banjir 50 Tahunan

c. Ruang Bebas Untuk Lalu Lintas di Bawah Jembatan

- 1.1 Ruang bebas untuk lalu lintas jalan raya dan lalu lintas air di bawah jembatan disesuaikan dengan syarat ruang bebas untuk lalu lintas yang bersangkutan.
- 1.2 Ruang bebas untuk jalan kereta api di bawah jembatan adalah sebagai berikut:
 - a. Tinggi minimum 6,50 meter terhadap tepi atas kepala rel.
 - b. Lebar minimum 15,00 meter.

Selanjutnya disesuaikan dengan syarat ruang bebas jalan kereta api yang berlaku.

2.1.7 Penggunaan Beban Hidup Tidak Penuh**a. Penggunaan Muatan Hidup Tidak Penuh**

Di dalam penggunaan beban hidup tidak penuh yang dikarenakan pertimbangan-pertimbangan khusus (misalnya jembatan semi permanen, jembatan di bawah standar, jembatan sementara), penggunaan beban hidup harus diperhitungkan sesuai penjelasan berikut:

1. Beban 70%
70% beban "T" dan 70% beban "D"
2. Beban 50%
50% beban "T" dan 50% beban "D"

Dimana peraturan penggunaan beban “T” dan “D” adalah seperti pada BAB III, pasal 1 (2) point 2.3 dan 2.4 Buku Pedoman Perencanaan Pembebanan Jembatan Jalan Raya.