

TUGAS AKHIR

STUDI PERBANDINGAN PENGGUNAAN GELAGAR BETON PRATEGANG TIPE I DAN U PADA JEMBATAN BENTANG MENENGAH (*COMPARATIVE STUDY FOR I AND U GIRDER PRESTRESSED CONCRETE OF MEDIUM SPAN BRIDGE*)

**Diajukan Kepada Universitas Islam Indonesia Yogyakarta Untuk Memenuhi
Persyaratan Memperoleh Derajat Sarjana Strata Satu Teknik Sipil**



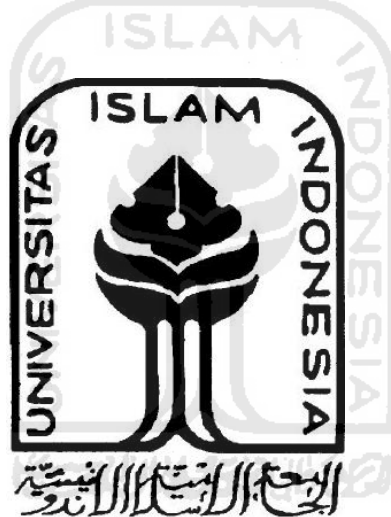
**DedyDarwis
12.511.380**

**PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA
2016**

TUGAS AKHIR

STUDI PERBANDINGAN PENGGUNAAN GELAGAR BETON PRATEGANG TIPE I DAN U PADA JEMBATAN BENTANG MENENGAH (COMPARATIVE STUDY FOR I AND U GIRDER PRESTRESSED CONCRETE OF MEDIUM SPAN BRIDGE)

**Diajukan Kepada Universitas Islam Indonesia Yogyakarta Untuk Memenuhi
Persyaratan Memperoleh Derajat Sarjana Strata Satu Teknik Sipil**



**Dedy Darwis
12.511.380**

Disetujui oleh:

Pembimbing 1

Pembimbing 2

Prof. Ir. Sarwidi, MSCE., Ph.D, AU
Tanggal :

Ir. H. Suharyatma, MT
Tanggal :

PERNYATAAN BEBAS PLAGIASI

Saya menyatakan dengan sesungguhnya bahwa laporan Tugas Akhir yang saya susun sebagai syarat untuk penyelesaian program Sarjana di Program Studi Teknik Sipil, Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan, Universitas Islam Indonesia merupakan hasil karya saya sendiri. Adapun bagian-bagian tertentu dalam penulisan laporan Tugas Akhir yang saya kutip dari hasil karya orang lain telah dituliskan dalam sumbernya secara jelas sesuai dengan norma, kaidah, dan etika penulisan karya ilmiah. Apabila di kemudian hari ditemukan seluruh atau sebagian laporan Tugas Akhir ini bukan hasil karya saya sendiri atau adanya plagiasi dalam bagian - bagian tertentu, saya bersedia menerima sanksi, termasuk pencabutan gelar akademik yang saya sandang sesuai dengan perundang - undangan yang berlaku.

Yogyakarta, 05 September 2016

Yang membuat pernyataan,

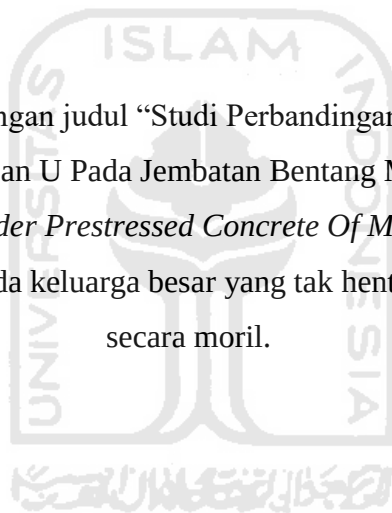
(Materai 6000)

Dedy Darwis

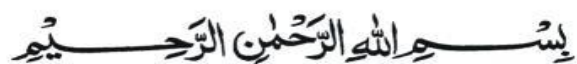
(12 511 380)

HALAMAN DEDIKASI

Tugas akhir penulis dengan judul “Studi Perbandingan Penggunaan Gelagar Beton Prategang Tipe I Dan U Pada Jembatan Bentang Menengah (*Comparative Study For I And U Girder Prestressed Concrete Of Medium Span Bridge*)”, penulis dedikasikan kepada keluarga besar yang tak hentinya memberi dukungan secara moril.



KATA PENGANTAR



Assalamu'alaikum wr.wb.

Puji syukur atas kehadiran Allah SWT yang telah memberi rahmat serta hidayat-Nya. Shalawat serta salam selalu tercurah kepada junjungan kita Nabi Muhammad SAW, keluarga, sahabat, serta pengikutnya. Alhamdulillah penelitian tugas akhir “Studi Perbandingan Penggunaan Gelagar Beton Prategang Tipe I Dan U Pada Jembatan Bentang Menengah (*Comparative Study For I And U Girder Prestressed Concrete Of Medium Span Bridge*)” dapat diselesaikan.

Penelitian tugas akhir ini adalah salah satu syarat yang harus ditempuh mahasiswa untuk menyelesaikan pendidikan derajat Strata Satu (S1) pada Program Studi Teknik Sipil Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan Universitas Islam Indonesia.

Terima kasih penyusun ucapkan kepada pihak-pihak yang memberikan dukungan secara materil ataupun dukungan spiritual sehingga penelitian tugas akhir ini dapat terselesaikan. Ucapan terima kasih tersebut penyusun sampaikan kepada:

1. Dr. Ir. Harsoyo, M.Sc selaku Rektor Universitas Islam Indonesia;
2. Dr.-Ing. Ir. Widodo, M.Sc selaku Dekan Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan Universitas Islam Indonesia;
3. Miftahul F., ST, MT, Ph.D selaku Ketua Program Studi Teknik Sipil dan Perencanaan Universitas Islam Indonesia Yogyakarta;
4. Prof. Ir. Sarwidi, MSCE., Ph.D, AU selaku Dosen Pembimbing 1 yang selalu memberi bimbingan dan nasehat baik secara moral maupun non moral selama penyusunan tugas akhir ini;
5. Ir.H. Suharyatma, MT selaku Dosen Pembimbing 2 yang juga selalu memberi bimbingan pada penulisan tugas akhir ini;

6. keluarga besar yang tak henti - hentinya membimbing dalam menyikapi segala aspek kehidupan;
7. seluruh Dosen dan Staff Program Studi Teknik Sipil yang telah memberi ilmu dan fasilitas selama perkuliahan;
8. Keluarga Besar Mahasiswa Sipil (KBMS) UII yang telah membantu saya; dan
9. semua pihak yang tidak dapat penulis sebutkan satu persatu yang telah membantu penulis selama perkuliahan dan penulisan tugas akhir ini.

Penyusun berharap penelitian tugas akhir ini dapat bermanfaat bagi penulis sendiri dan orang lain yang berkiprah di dunia teknik sipil.

Wassalamu'alaikum wr.wb

Yogyakarta, 15 Oktober 2016

DedyDarwis
12.511.380



DAFTAR ISI

Judul	i
Pengesahan	ii
PERNYATAAN BEBAS PLAGIASI	iv
DEDIKASI	v
KATA PENGANTAR	vi
DAFTAR ISI	viii
DAFTAR TABEL	xiii
DAFTAR GAMBAR	xvii
DAFTAR LAMPIRAN	xxi
DAFTAR NOTASI DAN SINGKATAN	xxii
ABSTRAK	xxv
ABSTRACT	xxvi
BAB I PENDAHULUAN	1
1.1 LATAR BELAKANG	1
1.2 RUMUSAN MASALAH	3
1.3 TUJUAN PERANCANGAN	4
1.4 MANFAAT PERANCANGAN	4
1.5 BATASAN MASALAH	4
BAB II TINJAUAN PUSTAKA	6
2.1 STUDI PENELITIAN	6
2.2 KEASLIAN PENELITIAN	10
BAB III LANDASAN TEORI	11
3.1 JENIS-JENIS GELAGAR JEMBATAN BETON PRATEGANG	11
3.1.1 <i>Precast Concrete Voided Slab</i>	11
3.1.2 <i>Box Girder</i>	12
3.1.3 <i>Precast Concrete I Girder</i>	13
3.1.4 <i>Precast Concrete U Girder</i>	13
3.3 STRUKTUR ATAS JEMBATAN (<i>UPPER STRUCTURES</i>)	14

3.4 PEMBEBANAN RENCANA	15
3.4.1 Aksi Tetap (<i>Permanent Actions</i>)	16
A. Berat Sendiri	17
B. Berat Mati Tambahan	17
3.4.2 Aksi Sementara (<i>Transient Action</i>)	17
A. BebanLaluLintas	17
B. Gaya Rem	20
C. Pembebanan untuk Pejalan Kaki (TP)	21
D. Beban Rencan <i>Kerb</i>	22
3.4.3 Aksi Lingkungan (<i>Enviromental Action</i>)	22
A. Akibat Penurunan	22
B. Gaya Angin	22
C. Beban Gempa	23
D. Pengaruh Dari Temperatur	26
3.4.4 Aksi-aksi Lain	28
3.4.5 Kombinasi Beban	28
3.5 PERENCANAAN STRUKTUR ATAS JEMBATAN	29
3.5.1 Perencanaan Tiang Sandaran	29
3.5.2 Perencanaan Lantai (<i>Slab</i>) Trotoar	33
3.5.3 Perencanaan Lantai (<i>Slab</i>) Jembatan	34
3.5.4 Perencanaan Penampang Gelagar Beton Prategang	36
3.5.5 Pemeriksaan Tegangan	38
A. Saat Awal (<i>Transfer</i>)	39
B. Saat Akhir (Masa Layan / <i>Service</i>)	40
3.5.6 Tata Letak Tendon (<i>Lay Out Tendon</i>)	42
3.5.7 Kehilangan Gaya Prategang	44
A. Kehilangan Gaya Prategang Langsung	44
B. Kehilangan Gaya Prategang yang Bergantung dengan Waktu	48
3.5.8 Kekuatan Batas Lentur (<i>Ultimate Strength</i>)	50
3.5.9 Lendutan (<i>Deflection</i>) dan Lawan Lendutan (<i>Chamber</i>)	52

3.5.10 Perencanaan Penghubung Geser (<i>Shear Conector</i>)	53
BAB IV METODE PERENCANAAN	54
4.1 DATA STRUKTUR	54
4.1.1 Data Material	54
A. Mutu Beton	54
B. Mutu Baja Tulangan	54
4.2 MODEL PERENCANAAN	55
4.4 WAKTU PERENCANAAN	57
4.5 LOKASI PERENCANAAN	59
4.6 ANALISIS PERENCANAAN	59
BAB V DATA, HASIL, DAN PEMBAHASAN	61
5.1 PROPERTIS BAHAN	61
5.2 DESAIN PAGAR TEPI (<i>BARRIEER</i>)	62
5.3 PERENCANAAN STRUKTUR ATAS GELAGAR I	66
5.3.1 Desain Pelat Lantai (<i>Slab</i>) Jembatan	66
5.3.2 Desain Gelagar Beton Prategang Penampang I	75
5.3.2.1 Penampang Balok Prategang	75
5.3.2.2 Pembebanan Balok Prategang	81
5.3.2.3 Perhitungan Gaya Prategang, Eksentrisitas dan Jumlah Tendon	98
5.3.2.4 Tendon	102
5.3.2.5 Kehilangan Gaya Prategang (<i>Loss of Prestress</i>)	112
5.3.2.6 Tegangan yang Terjadi pada Penampang Balok	118
5.3.2.7 Kontrol Tegangan Terhadap Kombinasi Beban	123
5.3.2.8 Tinjauan <i>Ultimate I-Girder</i> Prategang	128
5.3.2.9 Momen <i>Ultimate</i> Akibat Beban	131
5.3.2.10 Lendutan pada <i>I-Girder</i> Prategang	132
5.3.2.11 Perhitungan <i>End Block</i>	136
5.3.2.12 Perhitungan Besi Non-Prategang	139
5.3.2.13 Perhitungan Geser Balok Prategang	141
5.3.2.14 <i>Shear Connector</i>	148

5.4 PERENCANAAN STRUKTUR ATAS GELAGAR U	153
5.4.1 Desain Pelat Lantai (<i>Slab</i>) Jembatan	153
5.4.2 Desain Gelagar Beton Prategang Penampang U	162
5.4.2.1 Penampang Balok Prategang	162
5.4.2.2 Pembebanan Balok Prategang	168
5.4.2.3 Perhitungan Gaya Prategang, Eksentrisitas dan Jumlah Tendon	185
5.4.2.4 Tendon	189
5.4.2.5 Kehilangan Gaya Prategang (<i>Loss of Prestress</i>)	199
5.4.2.6 Tegangan yang Terjadi pada Penampang Balok	205
5.4.2.7 Kontrol Tegangan Terhadap Kombinasi Pembebanan	211
5.4.2.8 Tinjauan <i>Ultimate U-Girder</i> Prategang	216
5.4.2.9 Momen <i>Ultimate</i> Akibat Beban	219
5.4.2.10 Lendutan pada <i>U-Girder</i> Prategang	220
5.4.2.11 Perhitungan <i>End Block</i>	224
5.4.2.12 Perhitungan Besi Non-Prategang	227
5.4.2.13 Perhitungan Geser Balok Prategang	229
5.4.2.14 <i>Shear Connector</i>	234
5.4 DESAIN SLAB DECK	238
5.5 PEMBAHASAN	240
BAB VI SIMPULAN DAN SARAN	245
6.1 SIMPULAN	245
6.1 SARAN	248
DAFTAR PUSTAKA	249
LAMPIRAN	251

DAFTAR TABEL

Tabel 2.1 Bahasan Tinjauan Pustaka	9
Tabel 3.1 Bentang ekonomis jembatan berdasarkan material	14
Tabel 3.2 Berat Satuan Material	16
Tabel 3.3 Koefisien Seret (C_w)	23
Tabel 3.4 Kecepatan Angin Rencana (V_w)	23
Tabel 3.5 Temperatur Jembatan Rata-Rata Nominal	27
Tabel 3.6 Sifat Bahan Rata-Rata Akibat Pengaruh Temperatur	27
Tabel 3.7 Faktor Beban pada Perencanaan Jembatan	28
Tabel 3.8 Kombinasi Pembebanan pada Saat Keadaan <i>Ultimate</i>	29
Tabel 3.9 Luas Tulangan Susut yang Dibutuhkan	35
Tabel 3.10 Sifat – Sifat <i>Strands</i> 7 kawat (ASTM A-416)	37
Tabel 3.11 Koefisien Friksi Tendon Paska Tarik	46
Tabel 4.1 Data Teknis Rencana Jembatan	55
Tabel 4.2 Jadwal Penulisan Tugas Akhir (TA)	58
Tabel 5.1 Data Tendon Prategang	61
Tabel 5.2 Data Berat Volume Bahan	61
Tabel 5.3 Rekap Momen pada <i>Slab</i> Lantai Jembatan	71
Tabel 5.4 Rekap Momen <i>Ultimate</i> Pada <i>Slab</i> Lantai Jembatan	71
Tabel 5.5 Dimensi Penampang <i>I-Girder</i>	78
Tabel 5.6 Rekap Momen <i>Ultimate</i> Penampang <i>I Girder</i>	78
Tabel 5.7 Rekap Momen <i>Ultimate</i> Komposit Penampang <i>I-Girder</i> Terhadap Alas	80
Tabel 5.8 Berat sendiri struktur atas (Q_{MS})	83
Tabel 5.9 Berat mati tambahan struktur atas	84
Tabel 5.10 Jenis-Jenis Tanah	91
Tabel 5.11 Rekap Pembebanan Balok Prategang	93
Tabel 5.12 Persamaan Momen dan Gaya Geser pada Balok Prategang	94
Tabel 5.13 Kombinasi Momen pada balok Prategang	95

Tabel 5.14 Kombinasi gaya geser pada balok prategang	96
Tabel 5.15 Data <i>Strands Cable</i>	98
Tabel 5.16 Jumlah <i>Strands</i> pada I-Girder Prategang di posisi Tengah Bentang	100
Tabel 5.17 Perhitungan Momen pada Titik Tinjau	103
Tabel 5.18 Batas Bawah Letak Tendon	104
Tabel 5.19 Batas Atas Letak Tendon	105
Tabel 5.20 Jumlah <i>Strands</i> pada Tiap Posisi Tendon di Tumpuan	107
Tabel 5.21 Perhitungan Lintasan Tendon	109
Tabel 5.22 Sudut Angkur	110
Tabel 5.23 Tata Letak Kabel Tendon	111
Tabel 5.24 Total Kehilangan Gaya Prategang	117
Tabel 5.25 Kombinasi Pembebanan untuk Kontrol Tegangan	124
Tabel 5.26 Rekap Tegangan Yang Terjadi Akibat Pembebanan	125
Tabel 5.27 Tegangan Pada Beton Yang Terjadi Akibat Beban (Kombinasi 1)	125
Tabel 5.28 Tegangan Pada Beton Yang Terjadi Akibat Beban (Kombinasi 2)	125
Tabel 5.29 Tegangan Pada Beton Yang Terjadi Akibat Beban (Kombinasi 3)	126
Tabel 5.30 Tegangan Pada Beton Yang Terjadi Akibat Beban (Kombinasi 4)	126
Tabel 5.31 Tegangan Pada Beton Yang Terjadi Akibat Beban (Kombinasi 5)	127
Tabel 5.32 Gaya Tekan Beton dan Momen Nominal	131
Tabel 5.33 Perhitungan Momen <i>Ultimate</i> Akibat Beban yang Bekerja	131
Tabel 5.34 Rekapitulasi Perhitungan Lendutan pada Balok <i>I-Girder</i>	136
Tabel 5.35 Perhitungan Sengkan Arah Vertikal	138
Tabel 5.36 Perhitungan Sengkan Arah Horizontal	139
Tabel 5.37 Tinjauan Geser Di Atas Garis Netral	145
Tabel 5.38 Tinjauan Geser Di Bawah Garis Netral	146
Tabel 5.39 Rekapitulasi Tulangan Sengkan yang Digunakan	147
Tabel 5.40 Hasil Jarak <i>Shear Connector</i>	150
Tabel 5.41 Rekap Momen pada <i>Slab</i> Lantai Jembatan	163
Tabel 5.42 Rekap Momen <i>Ultimate</i> Pada <i>Slab</i> Lantai Jembatan	164
Tabel 5.43 Dimensi Penampang <i>U-Girder</i>	179
Tabel 5.44 Rekap Momen <i>Ultimate</i> Penampang <i>U-Girder</i> Terhadap Alas	179

Tabel 5.45 Rekap Momen <i>Ultimate</i> Penampang <i>U-Girder</i> Terhadap Alas	180
Tabel 5.46 Rekap Pembebanan Untuk Berat Sendiri	184
Tabel 5.47 Berat Mati Tambahan Struktur Atas	185
Tabel 5.48 Jenis-Jenis Tanah	192
Tabel 5.49 Rekap Pembebanan Balok Prategang	194
Tabel 5.50 Persamaan Momen dan Gaya Geser Pada Balok Prategang	194
Tabel 5.51 Kombinasi Momen pada Balok Prategang	195
Tabel 5.52 Kombinasi Gaya Geser pada Balok Prategang	196
Tabel 5.53 Data <i>Strands Cable</i>	199
Tabel 5.54 Jumlah <i>Strands</i> pada <i>U-Girder</i> Prategang di posisi Tengah Bentang	201
Tabel 5.55 Perhitungan Momen pada Titik Tinjau	204
Tabel 5.56 Batas Bawah Letak Tendon	205
Tabel 5.57 Batas Atas Letak Tendon	206
Tabel 5.58 Jumlah <i>Strands</i> pada Tiap Posisi Tendon di Tumpuan	208
Tabel 5.59 Perhitungan Lintasan Tendon	210
Tabel 5.60 Sudut Angkur	211
Tabel 5.61 Tata Letak Kabel Tendon	212
Tabel 5.62 Total Kehilangan Gaya Prategang	218
Tabel 5.63 Kombinasi Pembebanan untuk Kontrol Tegangan	225
Tabel 5.64 Rekap Tegangan Yang Terjadi Akibat Pembebanan	226
Tabel 5.65 Tegangan Pada Beton Yang Terjadi Akibat Beban (Kombinasi 1)	226
Tabel 5.66 Tegangan Pada Beton Yang Terjadi Akibat Beban (Kombinasi 2)	226
Tabel 5.67 Tegangan Pada Beton Yang Terjadi Akibat Beban (Kombinasi 3)	227
Tabel 5.68 Tegangan Pada Beton Yang Terjadi Akibat Beban (Kombinasi 4)	227
Tabel 5.69 Tegangan Pada Beton Yang Terjadi Akibat Beban (Kombinasi 5)	228
Tabel 5.70 Gaya Tekan Beton dan Momen Nominal	232
Tabel 5.71 Perhitungan Momen <i>Ultimate</i> Akibat Beban yang Bekerja	233
Tabel 5.72 Rekapitulasi Perhitungan Lendutan pada Balok <i>U-Girder</i>	237
Tabel 5.73 Perhitungan Sengkang Arah Vertikal	240
Tabel 5.74 Perhitungan Sengkang Arah Horizontal	240

Tabel 5.74 Tinjauan Geser Di Atas Garis Netral	245
Tabel 5.75 Tinjauan Geser Di Bawah Garis Netral	246
Tabel 5.76 Rekapitulasi Tulangan Sengkan yang Digunakan	247
Tabel 5.77 Hasil Jarak <i>Shear Connector</i>	260
Tabel 5.78 Rekapitulasi Tulangan <i>Slab deck Precast</i>	266
Tabel 5.79 Rekapitulasi Perbandingan Hasil Analisis	266
Tabel 6.1 Perbandingan Penggunaan Struktur Gelagar	247



DAFTAR GAMBAR

Gambar 3.1 <i>PrecastConcrete Voided Slab</i>	12
Gambar 3.2 <i>Box Girder Prestressed Concrete</i>	12
Gambar 3.3 <i>I Girder Prestressed Concrete</i>	13
Gambar 3.4 <i>U Girder Prestressed Concrete</i>	14
Gambar 3.5 Beban Lajur "D"	17
Gambar 3.6 Intensitas <i>Uniformly Distributed Load</i>	18
Gambar 3.7 Penyebaran Pembebanan pada Arah Melintang Jembatan	19
Gambar 3.8 Faktor Beban Dinamis (<i>DLA</i>)	19
Gambar 3.9 Beban Truk "TT"	20
Gambar 3.10 Gaya Rem per Lajur 2,75 m (KBU)	21
Gambar 3.11 Pembebanan untuk Pejalan Kaki	21
Gambar 3.12 SsParameter Respon Spektral Percepatan Gempa MCE_R Terpetakan untuk Periode Pendek	25
Gambar 3.13 Koefisien Seret dan Angkat untuk Berbagai-macam Bentuk Pilar	26
Gambar 3.14 Beban Pedestrian	33
Gambar 3.15 Daerah Aman Kabel	44
Gambar 3.23 Perpendekan Elastis	46
Gambar 4.1 Sketsa Tampak Depan Rencana Struktur Atas Jembatan Gelagar I	55
Gambar 4.2 Sketsa Tampak Depan Rencana Struktur Atas Jembatan Gelagar U	55
Gambar 4.3 Sketsa Penampang Gelagar I	56
Gambar 4.4 Sketsa Penampang Gelagar U	56
Gambar 4.7 <i>Flowchart</i> Tahap-Tahap Penulisan Tugas Akhir	60
Gambar 5.1 Pembebanan Pada Pagar Tepi	62
Gambar 5.2 Beban Berat Sendiri (<i>MS</i>) Plat Lantai	67
Gambar 5.3 Beban beban mati tambahan (<i>MA</i>) plat lantai	67
Gambar 5.4 Beban beban truk (<i>TT</i>) plat lantai	68
Gambar 5.5 Transfer Beban Angin Terhadap Plat Lantai	69

Gambar 5.6 Beban beban angin (EW) plat lantai	70
Gambar 5.7 Pembesian Slab Lantai Jembatan	75
Gambar 5.8 Penampang Balok Prategang <i>I-Girder</i>	77
Gambar 5.9 Penampang Balok Prategang <i>I-Girder</i> Komposit	79
Gambar 5.10 Pembebanan berat sendiri struktur atas jembatan	81
Gambar 5.11 Penempatan Diafragma pada Bentang Memanjang <i>PCI Girder</i>	82
Gambar 5.12 Pembebanan berat tambahan (<i>MA</i>) struktur atas jembatan	84
Gambar 5.13 Pembebanan Lajur “ <i>D</i> ” pada Balok	85
Gambar 5.14 Pembebanan Rem (<i>TB</i>) pada Balok	87
Gambar 5.15 Pembebanan Rem (<i>TB</i>) pada Balok	88
Gambar 5.16 Pembebanan Angin (EW) pada Balok	89
Gambar 5.17 Wilayah Gempa Indonesia untuk Periode Ulang 500 Tahun	91
Gambar 5.18 Koefisien Geser Dasar Gempa Wilayah 3	92
Gambar 5.19 Pembebanan Gempa (EQ) pada Balok	93
Gambar 5.20 (a) Diagram momen (<i>Bending Momen Diagram</i>), (b) Diagram geser (<i>Shear force Diagram</i>)	97
Gambar 5.21 Gaya Prategang Awal dan Eksentresitas Tendon di Tengah Bentang	99
Gambar 5.22 Susunan baris tendon ditengah bentang	100
Gambar 5.23 Posisi Tendon Di Tengah Bentang	106
Gambar 5.24 Posisi Tendon Di Tumpuan	107
Gambar 5.25 Lintasan Inti Tendon	109
Gambar 5.26 Posisi <i>Trace Cable</i> Pada Jarak Tertentu dari Tumpuan	112
Gambar 5.27 Grafik <i>Trace Cable</i>	112
Gambar 5.28 Tegangan Saat <i>Transfer</i>	119
Gambar 5.29 Tegangan Saat <i>Loss of Prestress</i>	120
Gambar 5.30 Tegangan Saat Setelah Plat dan Balok Menjadi Komposit	122
Gambar 5.31 Sambungan Tekan pada Segmental	127
Gambar 5.32 Kapasitas Penampang <i>I – Girder</i>	128
Gambar 5.33 Pembesian Angkur	137
Gambar 5.34 Bagian Penampang Pada Balok Prategang	139

Gambar 5.35 Bagian Penampang Pada Balok Prategang	142
Gambar 5.36 Tulangan Geser <i>I-Girder</i>	142
Gambar 5.37 Penampang Gelagar dengan <i>Shear Connector</i>	149
Gambar 5.38 Detail Penulangan Geser Balok Prategang	152
Gambar 5.39 Detail Potongan Penulangan Balok Prategang	152
Gambar 5.40 Beban Berat Sendiri (<i>MS</i>) Plat Lantai	154
Gambar 5.41 Beban Beban Mati Tambahan (<i>MA</i>) Plat Lantai	154
Gambar 5.42 Beban beban truk (<i>TT</i>) plat lantai	155
Gambar 5.43 Transfer Beban Angin Terhadap Plat Lantai	156
Gambar 5.44 Beban beban angin (<i>EW</i>) plat lantai	157
Gambar 5.45 Pembesian Slab Lantai Jembatan	162
Gambar 5.46 Penampang balok prategang <i>U-Girder</i>	164
Gambar 5.47 Pembebanan Berat Sendiri Struktur Atas Jembatan	168
Gambar 5.48 Penempatan Diafragma pada Bentang Memanjang <i>PCU Girder</i>	169
Gambar 5.49. Pembebanan Berat Tambahan (<i>MA</i>) Struktur Atas Jembatan	170
Gambar 5.50 Pembebanan Lajur “ <i>D</i> ” pada Balok	172
Gambar 5.51 Pembebanan Rem (<i>TB</i>) pada Balok	174
Gambar 5.52 Pembebanan Rem (<i>TB</i>) pada Balok	174
Gambar 5.53 Pembebanan Angin (<i>EW</i>) pada Balok	176
Gambar 5.54 Wilayah Gempa Indonesia untuk Periode Ulang 500 Tahun	177
Gambar 5.55 Koefisien Geser Dasar Gempa Wilayah 3	178
Gambar 5.56 Pembebanan Gempa (<i>EQ</i>) pada Balok	179
Gambar 5.57 (a) Diagram momen (<i>Bending Momen Diagram</i>), (b) Diagram geser (<i>Shear force Diagram</i>)	183
Gambar 5.58 Gaya Prategang Awal dan Eksentresitas Tendon di Tengah Bentang	186
Gambar 5.59 Susunan baris tendon ditengah bentang	187
Gambar 5.60 Posisi Tendon Di Tengah Bentang	193
Gambar 5.61 Posisi Tendon Di Tumpuan	194
Gambar 5.62 Lintasan Inti Tendon	196
Gambar 5.63 Posisi <i>Trace Cable</i> Pada Tumpuan dan Tengah Bentang	199

Gambar 5.64 Grafik <i>Trace Cable</i>	199
Gambar 5.65 Tegangan Saat <i>Transfer</i>	205
Gambar 5.66 Tegangan Saat <i>Loss of Prestress</i>	207
Gambar 5.67 Tegangan Saat Setelah Plat dan Balok Menjadi Komposit	209
Gambar 5.68 Sambungan Tekan pada Segmental	215
Gambar 5.69 Kapasitas Penampang <i>U – Girder</i>	216
Gambar 5.70 Pembesian Angkur	225
Gambar 5.71 Bagian Penampang Pada Balok Prategang	227
Gambar 5.72 Bagian Penampang Pada Balok Prategang	228
Gambar 5.73 Tulangan Geser <i>U-Girder</i>	229
Gambar 5.74 Penampang Gelagar dengan <i>Shear Connector</i>	235
Gambar 5.75 <i>BMD</i> Akibat Kombinasi Beban	242
Gambar 5.76 <i>SFD</i> Akibat Kombinasi Beban	242
Gambar 5.77 Penampang Komposit <i>I-Girder</i>	243
Gambar 5.78 Penampang Komposit <i>U-Girder</i>	243
Gambar 5.79 Penampang Melintang Jembatan	244
Gambar 6.1 Perbandingan Tegangan yang Terjadi (kN)	246
Gambar 6.2 Perbandingan Tegangan yang Terjadi (MPa)	246
Gambar 6.2 Perbandingan Lendutan yang Terjadi (m)	247

DAFTAR LAMPIRAN

L-1 Rencana Struktur Atas Jembatan Penampang Gelagar Tipe I	251
L-2 Rencana Struktur Atas Jembatan Penampang Gelagar Tipe U	252
L-3 Hasil Perencanaan Dinding Pagar Tepi	253
L-4 Hasil Perencanaan <i>Slab</i> Lantai	254
L-5 Rencana Penampang Gelagar Jembatan	255
L-6 Tulangan Non-Prategang	256
L-7 Lintasan Tendon Balok Gelagar	257
L-8 Hasil Perencanaan Lintasan Tendon <i>Girder</i>	258



DAFTAR NOTASI

A	= luas penampang bruto.
A_n	= luas penampang netto.
A_t	= luas penampang transformasi.
A_s	= luas tulangan tarik.
A'_s	= luas tulangan tekan.
A_v	= luas tulangan geser dalam jarak s , atau luas tulangan geser yang tegak lurus tulangan tarik lentur dalam jarak s untuk komponen struktur lentur tinggi.
A_{1D}	= luas penampang satu batang tulangan.
A_{ps}	= luas tulangan prategang.
b	= lebar muka tekan suatu komponen struktur.
B_j	= berat jenis beton.
$c.g.c$	= <i>centre gravity of concrete</i> (kedudukan titik berat penampang)
c_t	= jarak garis netral terhadap sisi atas penampang.
c_b	= jarak garis netral terhadap sisi bawah penampang.
c_w	= koefisien seret.
d	= jarak dari serat terluar kepusat berat tulangan tarik.
d'	= jarak dari serat tekan kepusat berat tulangan tekan.
d_p	= jarak dari serat tekan terluar kepusat berat tulangan prategang.
e	= eksentrisitas gaya terhadap terhadap sumbu.
E_c	= modulus elastis beton.
E_s	= modulus elastis baja
f'_c	= kuat tekan beton yang ditetapkan.
f'_{ci}	= kuat tekan beton pada saat transfer.
f_{ci}	= tegangan ijin serat tekan pada saat <i>transfer</i> .

f_{ti}	= tegangan ijin serat tarik pada saat <i>transfer</i> .
f_{cs}	= tegangan ijin serat tekan pada saat layan.
f_{ts}	= tegangan ijin serat tarik pada saat layan.
f_t	= tegangan beton pada serat atas.
f_b	= tegangan beton pada serat bawah.
f_y	= kuat leleh tulangan non prategang yang ditetapkan.
f_{ps}	= tegangan di batang prategang pada kondisi kuat nominal.
f_{pu}	= kuat tarik tendon prategang yang ditetapkan.
f_{py}	= kuat leleh tendon yang ditetapkan.
g	= percepatan gravitasi.
h	= tinggi penampang.
I	= momen inersia penampang yang menahan beban luar terfaktor.
K	= faktor beban ultimit.
L	= panjang bentang.
LOF	= <i>loss of prestress</i> (kehilangan gaya prategang)
M_o	= momen akibat berat sendiri.
M_{TD}	= momen akibat beban hidup kendaraan.
M_{MA}	= momen akibat beban mati tambahan.
M_{TB}	= momen akibat beban rem.
M_{EW}	= momen akibat beban angin.
M_{TP}	= momen akibat beban pejalan kaki.
M_r	= momen rencana.
M_t	= momen total (<i>service</i>)
M_n	= kuat momen nominal
n	= jumlah tulangan, jumlah tendon prategang
P_{TD}	= gaya aksial akibat beban hidup kendaraan.
P_{TP}	= gaya aksil akibat beban pejalan kaki.

P_n	= kuat beban aksial nominal.
P_e	= gaya prategang efektif.
P_o	= gaya prategang awal.
P_u	= gaya aksial terfaktor.
R	= rasio kehilangan gaya prategang.
r	= radius girasi penampang komponen struktur tekan.
s	= jarak antar tulangan.
s_t	= modulus penampang bagian atas.
s_b	= modulus penampang bagian bawah.
T	= kopel resultant gaya tarik baja.
T_{EQ}	= gaya gempa/gaya geser total.
T_S	= gaya tarik tulangan baja non prategang.
T_{PS}	= gaya tarik tulangan baja prategang.
V_c	= kuat geser nominal yang disumbangkan oleh beton.
V_u	= gaya geser terfaktor di penampang.
Wt	= berat total struktur.
y_a	= jarak garis netral terhadap sisi atas.
y_b	= jarak garis netral terhadap sisi bawah.
z_o	= jarak titik berat tendon ke sisi bawah.
β_1	= konstanta ekuivalen blok tegangan yang tergantung dari mutu beton.
ρ	= perbandingan tulangan tarik non-prategang.
ρ_{min}	= perbandingan tulangan pada keadaan regangan minimum.
ρ_{max}	= perbandingan tulangan pada keadaan regangan maksimum.
ϵ_c	= regangan tekan beton.
ϵ_s	= regangan pada baja tulangan.
ϕ	= faktor reduksi kekuatan.

ABSTRAK

Jembatan adalah suatu struktur konstruksi yang berfungsi untuk menghubungkan dua bagian jalan yang terputus oleh adanya rintangan-rintangan seperti lembah, alur sungai, atau bahkan menghubungkan antar pulau. Pemilihan tipe struktur atas pada bentang menengah yang tepat sangatlah penting untuk menekan biaya pelaksanaan, sehingga dilakukan studi perbandingan dalam penggunaan gelagar jembatan dengan menggunakan beton prategang tipe I dan U. Beton prategang dipilih karena mempunyai mutu kualitas yang lebih terjamin dan proses pelaksanaannya yang mudah pada bentang yang relatif lebih panjang.

Peraturan pembebanan pada perencanaan ini didasarkan pada peraturan RSNI T-02-2005 yang memenuhi persyaratan jembatan tahan gempa. Kemudian analisis struktur didasarkan pada RSNI T-12-2004 Perencanaan Struktur Beton Untuk Jembatan. Analisis struktur atas jembatan menggunakan *software* Ms. Excel 2010 dan SAP 2000 v11, kemudian hasil dari perencanaan digambar menggunakan *software* AutoCAD 2007.

Struktur atas jembatan didisain aman terhadap beban yang bekerja pada konstruksi jembatan tersebut dengan lebar badan jalan 7 m, lebar trotoar 1 m, dan panjang 40 m. Hasil perencanaan jembatan meliputi gelagar yang berbentuk *I-Girder* dan *U-Girder*, masing – masing dengan tebal slab 0,2 m dan tinggi penampang *I-Girder* 2,1 m sedangkan *U-Girder* 1,85 m, dimana kehilangan gaya prategang *I-Girder* adalah 32,825%, lebih kecil daripada *U-Girder* yang mencapai 34,5%. Baja prategang menggunakan strands 7 kawat yang sesuai dengan spesifikasi ASTM A-416 dan digunakan angkur VSL tipe E-55 masing-masing 4 tendon untuk *I-Girder* dan 8 tendon untuk *U-Girder*. Berat Struktur atas akan berpengaruh besar terhadap desain struktur bawah, dengan berat masing-masing 4062,33 kN untuk *I-Girder* dan 4171,06 kN untuk *U-Girder*. Pemilihan Jenis Struktur atas yang paling efektif berdasarkan analisis adalah tipe I.

Kata kunci : Jembatan; beton prategang; *I-girder*; *U-girder*

ABSTRACT

The bridge construction is a structure that serves to connect the two sections of road were interrupted by the presence of obstacles such as valleys, ravines, or even connecting the islands. The best selection of the type of structure on the middle span is important to reduce the cost of developing, so that a comparative study for girder bridge by using prestressed concrete type I and U is needed. Prestressed concrete have been selected because they have more assured quality and easy in implementation process at a relative longer spans.

Regulations loading on this planning is based on regulatory RSNI T-02-2005 that fill up requirements of earthquake-resistant bridge. Then the structural analysis is based on RSNI T-12-2004 Perencanaan Struktur Beton Untuk Jembatan. Analysis of the upper structure of the bridge is using software Ms. Excel 2010 and SAP 2000 v11, then the result of the planning is drawn by using AutoCAD 2007 software.

The structure of the bridge was designed secure for the load acting on the bridge with the construction of the road 7 m wide, wide sidewalks 1 m and a length for 40 m. Girder bridge planning results include the form I-Girder and U-Girder, each one with a thick slab 0.2 m and a cross section height of I-Girder 2.1 m, while the U-Girder 1.85 m, where the loss of prestressing force I-Girder is 32.825%, smaller than the U-Girder which reached 34.5%. Prestressed steel is using strand 7 wire in accordance with ASTM A-416 specifications, and use anchors VSL type E55 each one 4 tendon for I-Girder and 8 tendon for U-Girder. Top heavy structure will greatly affect the design of structures down, with the weight of each 4062.33 kN for I-Girder and 4171.06 kN for U-Girder. Selection type of the most effective structure based on analysis is type I.

Keywords : Bridge; prestressed concrete; I-Girder; U-Girder

