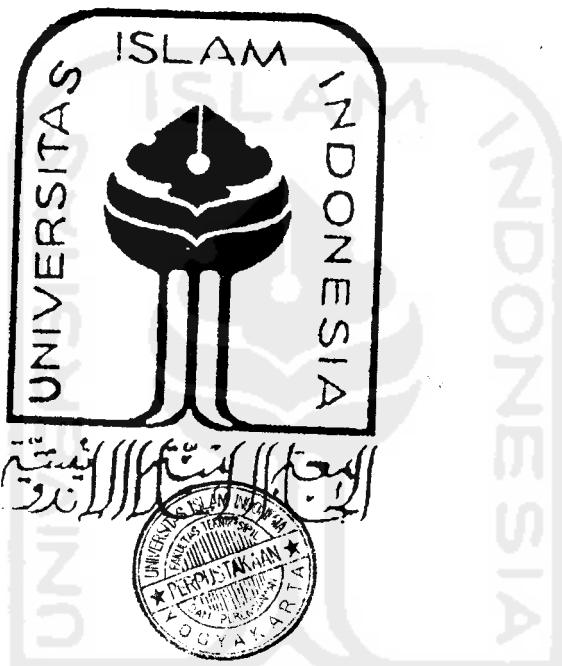


TUGAS AKHIR

PERBANDINGAN BIAYA DAN WAKTU ANTARA
RANGKA ATAP BAJA RINGAN SMARTRUSS
DENGAN RANGKA ATAP KAYU
(STUDY KASUS SEKOLAH DI BANTUL)



Disusun Oleh

Nama : Sanra Basrun

No. Mahasiswa : 005 11 085

JURUSAN TEKNIK SIPIL
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN
UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA
YOGYAKARTA
2007

MILIK PERPUSTAKAAN
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN
PERENCANAAN UIN YOGYAKARTA

LEMBAR PENGESAHAN

TUGAS AKHIR

PERBANDINGAN BIAYA DAN WAKTU ANTARA RANGKA ATAP BAJA RINGAN SMARTRUSS DENGAN RANGKA ATAP KAYU

(Studi Kasus Sekolah di Bantul)

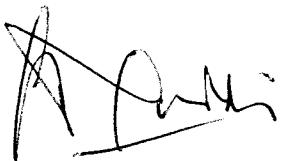
**Diajukan kepada Universitas Islam Indonesia
Untuk Memenuhi Persyaratan Memperoleh Derajat Sarjana Teknik Sipil**

Disusun Oleh :

Sanra Basrun 00511085

Telah Diperiksa dan Disetujui

Yogyakarta, 05 juli 2007



Tadjuddin BM Aris, Ir, H, MT

Dosen Pembimbing I



Faizol AM, Ir, H, MS

Dosen Pembimbing II

MOTTO

- Telitilah dirimu, sebelum kalian diteliti (Habib M Luthfi bin Yahya)
- Tak ada derajat yang lebih tinggi daripada prasangka baik. Karena di dalam prasangka baik terdapat keselamatan dan keberuntungan. (Habib Abdurrahman bin Ahmad Assegaf)
- Jangan kau putuskan kehadiran mu di tempat-tempat yang baik karena alas an kesibukan dunia. Hati-hatilah, karena itu merupakan tipu daya setan. Hadirkanlah Allah ketika sendirian. Sembahlah Dia, seakan melihat-Nya; dan jika tidak melihat-Nya, sesungguhnya Dia melihatmu. (Habib Anis bin Alwi bin Ali Alhabisy)

Lembar Persembahan

Peneltian ini ku persembahkan kepada orang tuaku,
Ibuku tercinta yang selalu mendoakan keseksessanku (terimakasih bu atas
doa dan dukungannya), kepada bapakku yang selama ini telah banyak
membantu, kepada kakakku merla, adik-adikku akbar, taufik, mifta dan rezki (i love bro) dan kekasihku yang begitu banyak membantu dan memberikan
motivasi (senyummm....:)).

Buat jibrut atas bimbangannya selama ini,thanx bro... (semoga kita menjadi
kekasisih 4JJI,amin), Dora terima kasih atas dukungan dan semangatmu bro..(kapan kita jadi santri kelana lagi hehe...), Buat bang Avir terimakasih atas
doanya.

Teman-teaman di kontrakan 88beby : anes (thanx sudah gambarin), ithink
(maju terus pantang mundur), ciwonk (kapan ke krakal lagi..), edy,abi,
arnand.

Tak lupa juga buat teman-teaman civil 2000: gimbal, deny, ronny, jimmy (thanx
da jd moderator), dubay, jembenk, ricki, yovi, meci, dandy, dan teman yang
tak sempat ku tuliskan thanx bro.

Tak lupa juga buat patner setiaku selama ini okem (sory bro kalo banyak
ngerepotin) dan yudi.

Dan yang terahir terima kasih buat semua yang telah
mendukungku.

KATA PENGANTAR

Assalamualaikum Wr. Wb

Alhamdulillah puji syukur kehadirat Allah SWT yang telah melimpahkan rahmat dan hidayah-Nya sehingga penyusun dapat menyelesaikan Laporan Tugas Akhir ini. Shalawat dan salam semoga selalu tercurah kepada Nabi Muhammad SAW, seluruh keluarga dan sahabat-sahabatnya serta seluruh pengikutnya hingga akhir zaman

Tugas akhir ini disusun sebagai syarat untuk menempuh jenjang pendidikan Strata Satu (S-1) pada jurusan Teknik Sipil, Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan, Universitas Islam Indonesia, Yogyakarta.

Selama menyusun Tugas Akhir ini penyusun telah banyak mendapat bimbingan dan bantuan dari berbagai pihak, untuk itu didalam kesempatan ini penyusun mengucapkan banyak terimakasih kepada:

1. Dr.Ir. Ruzardi, MS selaku Dekan Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan Universitas Islam Indonesia
2. Ir.H.Faisol AM,MS selaku Ketua Jurusan Teknik Sipil Universitas Islam Indonesia dan juga selaku dosen pembimbing II dalam Tugas Akhir yang telah banyak memberikan bimbingan
3. Ir.H.Tadjuddin BMA,MT selaku Dosen Pembimbing I dalam Tugas Akhir yang telah banyak memberikan bimbingan.
4. Bapak Susianta Asi Pawana selaku Sales Engineer PT. Blue Scope Lysaght, yogyakarta.
5. Mas Eko.P selaku Marketing Executive PT. Blue Scope Lysaght, yogyakarta. Perusahaan rangka atap yang telah banyak memberikan informasi datanya. Terimakasih banyak atas bantuannya.
6. Kedua orang tua, kakak, dan adik-adik ku, terimakasih atas doanya

7. Kasihq...terimaksih untuk bantuan dan dorongannya dalam menyelesaikan tugas akhir ini.
8. jibrut, b'avir, b'adi, k'herman, tulmo dan codot terimakasih atas doanya.
9. anes,itink,arnand dan semua temen kostku , terimakasih atas bantuannya, sory bikin repot kalian.
10. anak sipil angkatan 2000 dan anak-anak kost ibu thanks atas suportnya selama ini. Maju sipil 2000
11. serta semua pihak dan instansi yang tidak dapat saya sebutkan satu persatu yang telah banyak memberikan bantuan hingga dapat terselesaikannya penyusunan tugas akhir ini.

ABSTRAK

Pertumbuhan ekonomi yang semakin pesat memicu tumbuhnya teknologi baru, yang tidak terkecuali pada teknologi rangka atap. Rangka atap Smartruss merupakan rangka atap teknologi Australia yang hadir ikut meramaikan pasar Indonesia. Rangka atap Smartruss adalah rangka atap pabrikasi, didesain dengan computer dan dibuat dipabrik dengan mesin serta memiliki mutu yang tinggi dan tahan karat.

Sekarang ini masih banyak orang yang pada umumnya masih menggunakan rangka atap kayu, khususnya di Yogyakarta. Padahal kini telah hadir teknologi rangka atap lain yang tentunya lebih modern serta efisien. Hal ini yang memicu peneliti untuk melakukan penelitian tentang sejauh manakah perbedaan antara rangka atap kayu dengan rangka atap smartruss jika ditinjau dari segi biaya dan waktu.

Dari hasil analisa tiga proyek yang di gunakan sebagai studi kasus dapat di ambil suatu kesimpulan yaitu jika di lihat dari segi biaya yang diperlukan untuk kedua jenis rangka atap, maka rangka atap Smartruss lebih murah antara 39 % sampai dengan 47 % dibanding jika menggunakan rangka atap kayu. Kemudian jika dilihat dari waktu produksi dan pelaksanaan, rangka atap kayu menghabiskan waktunya yang lebih lama dibanding dengan rangka atap smartruss, selisih perbedaan waktunya hingga 73 %.

DAFTAR ISI

HALAMAN JUDUL

HALAMAN PENGESAHAN i

KATA PENGANTAR ii

ABSTRAK iv

DAFTAR ISI v

DAFTAR TABEL viii

DAFTAR GAMBAR xi

DAFTAR LAMPIRAN x

BAB I PENDAHULUAN 1

 1.1. Latar Belakang 1

 1.2. Rumusan masalah 3

 1.3. Tujuan penelitian 4

 1.4. Manfaat Penelitian 4

 1.5. Batasan Masalah 4

BAB II TINJAUAN PUSTAKA 5

 2.1. Sejarah 5

 2.2. Biaya 6

 2.3. Waktu 8

 2.4. Metode Pelaksanaan 10

BAB III LANDASAN TEORI 11

 3.1. Umum 11

 3.2. Rangka Atap Kayu 12

 3.3. Rangka Atap Smartruss 14

 3.4. Analisis Biaya 16

 3.5. Analisis Waktu 18

 3.6. Metode Pelaksanaan 19

 3.6.1. Metode Pelaksanaan Rangka Atap Kayu 19

3.6.2. Metode Pelaksanaan Rangka Atap Smartruss	21
BAB IV METODE PENELITIAN	23
4.1 Wilayah Penelitian	23
4.2 Sumber Data	23
4.3 Metode Pengumpulan Data	23
4.4 Metode Penelitian	24
BAB V DATA ANALISIS.....	26
5.1. Data Penelitian	26
5.2. Biaya	26
5.2.1. Rangka Atap Baja Ringan Smatruss	26
5.2.2. Rangka Atap Kayu	27
5.2.3. Perbandingan Biaya Antara Rangka Atap Smatruss Dengan Rangka Atap Kayu	32
5.3. Waktu	32
5.3.1. Rangka Atap Smartruss	32
5.3.2. Rangka Atap Kayu	33
5.3.3. Perbandingan Waktu Antara Rangka Atap Smatruss Dengan Rangka Atap Kayu	38
5.4. Metode Pelaksanaan	39
5.4.1. Metode Pelaksanaan Rangka Atap Kayu	39
5.4.2. Metode Pelaksanaan Rangka Atap Smartruss	39
BAB VI PEMBAHASAN.....	41
6.1. Umum	41
6.2. Perbandingan Biaya Pelaksanaan	41
6.3. Perbandingan Waktu Pelaksanaan	43
6.4. Perbandingan Metode Pelaksanaan	45
6.5. Perbandingan Penelitian Dengan Tinjauan Pustaka	46

BAB VII KESIMPULAN DAN SARAN	48
7.1. Kesimpulan	48
7.2. Saran	48

DAFTAR PUSTAKA

LAMPIRAN



DAFTAR TABEL

Tabel 3.1	Perbedaan Rangka Atap Kayu Dengan Rangka Atap Smarttruss	16
Tabel 5.1	Perbandingan Biaya Antara Rangka Atap Smarttruss Dengan Rangka Atap Kayu	32
Tabel 5.2	Bar Chart waktu pelaksanaan Rangka Atap Smarttruss	33
Tabel 5.3	Bar Chart waktu pelaksanaan Rangka Atap Smarttruss.....	33
Tabel 5.4	Bar Chart waktu pelaksanaan Rangka Atap Smarttruss.....	33
Tabel 5.5	Perbandingan Waktu Antara Rangka Atap Smarttruss dengan Rangka Atap Kayu	38
Tabel 5.6	Perbandingan Waktu Antara Rangka Atap Smarttruss dengan Rangka Atap Kayu	38
Tabel 5.7	Perbandingan Waktu Antara Rangka Atap Smarttruss dengan Rangka Atap Kayu	39

DAFTAR GAMBAR

Gambar 2.1	Alur Harga Satuan Pekerja	8
Gambar 2.2	Alur Harga Pekerjaan	8
Gambar 3.1	Perhitungan Biaya	16
Gambar 3.2	Rangka Atap Kayu	21
Gambar 3.3	Rangka Atap Smarttruss	22
Gambar 4.1	<i>Flow Chart</i> Metode Penelitian	25
Gambar 6.1	Grafik Perbandingan Biaya Antara Rangka Atap Smarttruss Dengan Rangka Atap Kayu.....	42
Gambar 6.2	Grafik Perbandingan Waktu Antara Rangka Atap Smarttruss Dengan Rangka Atap Kayu.....	44
Gambar 6.3.	Grafik Perbandingan Persentase Biaya	47
Gambar 6.4.	Grafik Perbandingan Persentase Waktu	48

LAMPIRAN

- LAMPIRAN 1** Gambar dan Rencana Anggaran Biaya Rangka Atap Sekolah Banjar - Bantul.
- LAMPIRAN 2** Gambar dan Rencana Anggaran Biaya Rangka Atap Sekolah Siluk - Bantul.
- LAMPIRAN 3** Gambar dan Rencana Anggaran Biaya Rangka Atap Sekolah Pelem - Bantul.
- LAMPIRAN 4** Berkas – Berkas Bimbingan Dosen Tugas Akhir.

BAB I

PENDAHULUAN

1.1. Latar Belakang

Sekarang ini perkembangan bisnis properti khususnya di daerah Yogyakarta sangat berkembang pesat. Hal ini terlihat dari banyaknya bermunculan pemukiman-pemukiman baru, dan juga semakin banyaknya para pengembang yang menginvestasikan uangnya pada bisnis ini. Dari perkembangan bisnis properti ini banyak sekali manfaat yang diperoleh, antara lain yaitu penyerapan tenaga kerja, peningkatan kesejahteraan masyarakat dan juga dapat meningkatkan pendapatan daerah.

Dahulu, saat jumlah pengembang belum begitu banyak seperti sekarang ini, tidak banyak hal yang dilakukan oleh para pengembang untuk memperebutkan konsumen. Namun seiring dengan banyaknya bermunculan pengembang-pengembang baru mengakibatkan tingginya tingkat persaingan dalam menarik minat konsumen.

Hal inilah yang menjadi alasan bagi para pengembang mencari cara baru guna menarik minat para konsumen. Salah satu cara atau strategi yang dilakukan oleh para pengembang dalam mempertahankan pangsa pasar dan tingkat laba yaitu dengan menekan harga atau biaya tanpa mengurangi kualitas dari bagunan tersebut.

Banyak hal yang dapat dilakukan oleh para pengembang dalam rangka menekan harga atau biaya, yaitu salah satunya dengan mengganti material yang digunakan ataupun dengan menggunakan teknologi baru dalam pengerjaannya.

Namun penggantian bahan material bangunan ini juga diikuti dengan memperhatikan kualitas dan fungsi dari bangunan yang akan dibuat. Seperti yang diketahui bangunan memiliki beberapa bagian yaitu pondasi, dinding dan atap.

Atap adalah bagian bangunan yang merupakan “mahkota”, mempunyai fungsi untuk menambah keindahan dan sebagai pelindung bangunan dari panas dan hujan. Dimana dalam pengerjaanya ada beberapa syarat yang harus dipenuhi antara lain: harus serasi dengan bentuk bangunan; dibuat dengan kemiringan yang tepat; dibuat dari bahan yang tahan dan tidak mudah rusak oleh pengaruh cuaca, panas, dan hujan; serta memberikan kenyamanan bertempat tinggal bagi penghuninya.(Puspantoro,1984).

Secara umum konstruksi atap dapat dibagi menjadi dua bagian yaitu rangka atap atau yang biasa disebut dengan kuda-kuda dan penutup atap. Bahan penutup atap yang sering digunakan untuk bangunan yaitu genting, sirap, asbes dll. Dan untuk rangka atap dapat terbuat dari kayu, baja, aluminium ataupun beton.

Pada umumnya masyarakat Indonesia biasanya menggunakan kayu sebagai bahan untuk pembuatan rangka atap. Hingga saat inipun masih banyak masyarakat menggunakan kayu dalam pembuatan rangka atap untuk sebuah bangunan. Biasanya ukuran kayu kuda-kuda yang cukup besar dan jarak kuda-kuda kurang dari 3 meter. Biasanya rangka atap kayu dibuat hanya berdasarkan pengalaman saja tanpa melalui proses desain terlabih dahulu oleh perencananya. Orang yang biasanya bertugas membuat rangka atap yaitu tukang kayu yang memiliki keterampilan, dimana keterampilan yang dimiliki tersebut didapatkan

secara turun temurun dari generasi ke generasi, sehingga dalam pelaksanaannya terkadang masih menggunakan kayu secara berlabihian.

Dengan perkembangan zaman dan teknologi sekarang ini, sangat memungkinkan efisiensi penggunaan bahan dalam pembuatan rangka atap, dan juga dapat mengefisiensikan waktu penggerjaannya., dalam hal ini contohnya penggunaan baja ringan untuk rangka atap.

Namun dalam hal ini terdapat beberapa kerugian dalam menggunakan bahan baja ringan sebagai rangka atap adalah sebagai berikut :

- a. Harga baja mahal.
- b. Perubahan bentuk relatif akibat panas termis, tidak tahan api dan korosi, sehingga memerlukan biaya yang tidak sedikit untuk perawatan terhadap korosi.

Didalam tugas akhir ini diinginkan untuk menganalisa apakah penggantian atap rangka kayu menggunakan rangka atap baja ringan dapat mengurangi biaya produksi dan mempercepat waktu penggerjaannya.

1.2. Rumusan Masalah

Berdasarkan uraian latar belakang diatas, maka dapat dirumuskan permasalahan yang akan menjadi obyek penelitian ini, yaitu seberapa besarkah perbedaan biaya dan perbedaan lama waktu pelaksanaan antara rangaka atap baja ringan dengan rangka atap kayu.

1.3. Tujuan Penelitian

Penelitian ini dimaksudkan untuk mengetahui besarnya perbedaan harga dan waktu pelaksanaan yang diperlukan antara rangka atap baja ringan Smarttruss dengan rangka atap kayu.

1.4. Manfaat Penelitian

Manfaat yang diharapkan dari penelitian ini adalah sebagai berikut

- a. Mengetahui perbandingan waktu dan biaya pemakaian rangka atap kayu dengan rangka atap baja ringan.
- b. Mengetahui metode pelaksanaan untuk rangka atap baja ringan Smartruss.

1.5. Batasan masalah

Agar penelitian ini dapat terfokus dalam satu hal saja, maka dalam tugas akhir ini permasalahan penelitian di batasi dalam :

- a. Penelitian ini merupakan studi kasus dari bangunan Sekolah Dasar Banjar, Sekolah Dasar Siluk dan Sekolah Pelem di Bantul.
- b. Obyek studi pekerjaan atap yang dibahas hanya pada rangka atap saja.
- c. Harga satuan bahan disesuaikan dengan harga setempat.
- d. Kayu yang digunakan pada rangka atap adalah kayu kruing.
- e. Metode yang digunakan adalah analisis biaya dan waktu.
- f. Analisis biaya rangka atap konvensional digunakan analisis BOW.
- g. Untuk mendapatkan waktu produksi dan pelaksanaan rangka atap kayu digunakan proyek pembanding.
- h. Bentang rangka yang digunakan $\pm 7 - 8\text{m}$
- i. Penutup atap tidak termasuk dalam pembahasan.

BAB II

TINJAUAN PUSTAKA

2.1. Sejarah

Atap adalah bagian bangunan yang merupakan “mahkota”, mempunyai fungsi untuk menambah keindahan dan sebagai pelindung bangunan dari panas dan hujan. Dimana dalam penggerjaanya ada beberapa syarat yang harus dipenuhi antara lain: harus serasi dengan bentuk bangunan; dibuat dengan kemiringan yang tepat; dibuat dari bahan yang tahan dan tidak mudah rusak oleh pengaruh cuaca, panas, dan hujan serta memberikan kenyamanan bertempat tinggal bagi penghuninya.(Puspantoro,1984).

Sebuah bangunan dibagi-bagi oleh atap menjadi rumah, menjadi bagian rumah, menjadi volume yang jelas, menjadi satu kesatuan yang dapat diidentifikasi. Berdasarkan itu, maka berdiam dibawah atap miring tidak hanya terbatas pada rumah satu atau dua tingkat, tetapi dapat berperan pada rumah bertingkat lima atau enam.

Konsepsi konstruksi atap tradisional berdasarkan pada atap dilapisi rumba atau sirap. Pelapisan ini membutuhkan kemiringan minimal 30° dan reng yang disusun horizontal dan sejajar garis tiris. Agar reng-reng itu dapat dipasang diperlukan kasau(usuk) yang selalu diarahkan dari garis tiris kebumbungan. Jikalau perlu kasau-kasau itu didukung oleh peran satu atau beberapa kali (Frick, 1980)

Terdapat sebuah penelitian sebelumnya yang telah dilakukan oleh Triasmara dan Nugraha (2005), terkait dengan tema serupa yaitu rangka atap baja

ringan. Dimana dalam penelitian tersebut peneliti mengambil data rangka atap baja ringan dari Pryda. Hasil dari penelitian yang telah dilakukan yaitu menunjukkan bahwa biaya yang dibutuhkan untuk penggunaan rangka atap baja ringan Pryda membutuhkan biaya yang lebih mahal, dan untuk waktu pengerjaannya, baja ringan Pryda membutuhkan waktu yang lebih lama dibandingkan waktu pengerjaan rangka atap konvensional.

2.2 Biaya

Biaya adalah proses perhitungan volume pekerjaan harga dari berbagai macam bahan dan pekerjaan yang terjadi pada suatu konstruksi. Karena tafsiran dibuat sebelum pembangunan dimulai maka jumlah biaya yang diperoleh adalah “tafsirang biaya” bukan “biaya sebenarnya” atau *actual cost*. Layak atau tidak suatu tafsiran biaya dengan biaya sebenarnya tergantung dari kepandaian dan keputusan yang diambil berdasarkan pengalaman (Sastratmaja, 1984 dalam Triasmara dan Nugraha, 2005).

Ada dua hal yang berpengaruh terhadap penyusunan anggaran biaya suatu bangunan yaitu faktor teknis dan nonteknis. Faktor teknis antara lain berupa ketentuan-ketentuan dan syarat-syarat yang harus dipenuhi dalam pelaksanaan pembuatan bangunan serta gambar-gambar konstruksi bangunan. Sedangkan faktor nonteknis meliputi harga bahan-bahan bangunan dan upah tenaga kerja atau tukang. Sebelum menghitung suatu bangunan harus diketahui daftar-daftar untuk perhitungan. Adapun daftar-daftar tersebut sebagai berikut :

a. Daftar Harga Satuan Bahan

Daftar harga suatu bahan berisi daftar bahan-bahan bangunan yang akan digunakan untuk melaksanakan pekerjaan dengan satuan masing-masing. Satuan dari bahan-bahan tergantung dari macam/jenis dari bahan-bahan bangunan yang bersangkutan yaitu : biji, kg, m², m³, lembar dan sebagainya.

b. Daftar Harga Satuan Upah Tenaga Kerja

Daftar harga satuan upah berisi upah per hari dari tenaga kerja yang akan digunakan sebagai tenaga kerja pelaksana, misal : pekerja,tukang, mandor, kepala tukang.

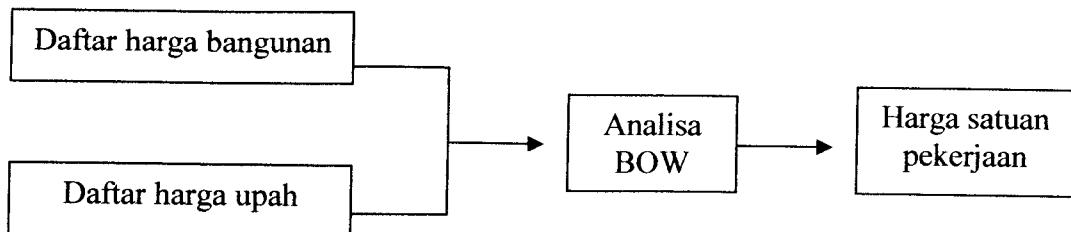
c. Daftar Volume dan Satuan Pekerjaan

Daftar volume dan harga satuan pekerjaan berisi tentang jenis/macam pekerjaan. Sedangkan volume pekerjaan ialah perhitungan dari gambar rencana yang berupa jumlah dalam isi (m³), luas (m²) dan panjang (m) atau jumlah dalam satuan yang lain.

d. Daftar Rekapitulasi

Daftar rekapitusi dari semua kegiatan, berisi daftar bagian-bagian dari masing-masing pekerjaan yang diperoleh dari daftar 1-3 diatas. Penjumlahan harga-harga pekerjaan rekapitulasi merupakan harga bangunan riil yang disebut harga nominal.

Dibawah ini gambar perhitungan harga bangunan sesuai urutan :



Gambar 2.1 Alur harga satuan pekerjaan

Harga bahan/material serta daftar upah tukang didapatkan dari pemerintah Propinsi Daerah istimewa Yogyakarta Departemen Pemukiman dan Prasarana Wilayah, bulan januari 2007, kemudian dianalisis serta dihitung menggunakan analisis BOW maka kemudian akan didapatkan harga satuan tiap-tiap pekerjaan.

$$\text{Biaya} = \text{volume} \times \text{harga satuan pekerjaan}$$

Gambar 2.2 alur harga pekerjaan

(Sumber : UII Press,2001)

Setelah harga satuan tiap-tiap pekerjaan diketahui, maka dapat dicari besar biaya yang diperlukan dengan menghitung volume pekerjaan yang akan dilakukan dikalikan dengan harga satuan pekerjaan. Dengan demikian dapat diketahui besar biaya yang akan diperlukan.

2.3 Waktu

Rencana waktu (jadwal) pelaksanaan adalah penjabaran dari perencanaan proyek menjadi suatu urutan lankah-langkah pelaksanaan pekerjaan untuk mencapai sasaran. Jadwal waktu pelaksanaan harus telah disiapkan sebelum

proyek dimulai agar dalam pelaksanaan dapat diketahui kemajuan pekerjaan, sehingga dapat dibandingkan dengan rencana yang telah dibuat. Jadwal tersebut menjadi pedoman untuk melaksanakan kegiatan proyek sehingga dapat diketahui tahapan-tahapan pekerjaan yang harus dilakukan (Soeharto, 1995 dalam Triasmara dan Nugraha, 2005).

Adapun tujuan pembuatan jadwal waktu pelaksanaan adalah :

- a. Untuk menentukan target lamanya waktu pelaksanaan proyek.
- b. Sebagai pedoman bagi pelaksana untuk memudahkan dalam melaksanakan pekerjaannya.
- c. Untuk memperkirakan alokasi sumber daya yang harus disediakan setiap kali diperlukan agar proyek dapat berjalan dengan lancar.
- d. Untuk mengontrol kemajuan pekerjaan, sehingga apabila ada keterlambatan dalam pelaksanaan dapat diketahui sesegera mungkin dan diambil langkah-langkah penanggulangannya.
- e. Untuk mengevaluasi hasil pekerjaan, dimana hasil evaluasi dapat dipakai sebagai pedoman pelaksanaan pekerjaan yang sejenis.

Jenis rencana kerja yang sering digunakan diproyek adalah jenis *Gant Chart* atau sering disebut *Bart Chart*, karena mudah dibuat, mempunyai bentuk sederhana, dan cepat dimengerti. Bentuk rencana kerja ini berupa daftar urutan pekerjaan-pekerjaan bobot prosentase (%) yang didapat dari persentase anggaran pada tiap item pekerjaan terhadap anggaran total proyek dan garis-garis lurus mendatar yang menunjukkan jangka waktu pelaksanaan yang dibutuhkan untuk menyelesaikan bagian-bagian pekerjaan yang bersangkutan.

2.4. Metode Pelaksanaan

Metode pelaksanaan ialah suatu cara atau teknis dalam melaksanakan suatu pekerjaan. Metode pelaksanaan adalah bagian dari suatu perencanaan yang meliputi semua item pekerjaan sehingga setiap item pekerjaan memiliki metode tersendiri dalam penggerjaannya. Dalam sebuah proyek pelaksana harus memiliki atau mengerti metode pelaksanaan proyek tersebut sebagai pedoman dalam pelaksanaan. Dengan adanya metode pelaksanaan proyek akan membuat penggerjaan akan lebih teratur dan lebih terkontrol yang akan menghasilkan pekerjaan yang bermutu dan tepat waktu.

BAB III

LANDASAN TEORI

3.1.Umum

Atap merupakan bagian paling atas dari bangunan yang berfungsi untuk melindungi bagian dalam bangunan dari cuaca maupun dari benda-benda asing yang mungkin akan mengganggu penghuni rumah. Karena itu atap akan memberikan kenyamanan bagi penghuninya dari gangguan tersebut. Misalnya panas, dingin, dan lain-lain. Selain fungsi utamanya atap mempunyai fungsi sebagai arsitektur, baik untuk keindahan maupun ciri khas. Beberapa syarat yang harus dipenuhi untuk pekerjaan atap adalah :

- a. Harus serasi dengan bentuk bangunannya sehingga dapat menambah keindahan dari bangunan.
- b. Dibuat dengan kemiringan sedemikian, sehingga air hujan dapat cepat meninggalkan atap bangunan.
- c. Harus dibuat dari bahan yang tahan dan tidak mudah rusak oleh pengaruh cuaca dan hujan.
- d. Dapat memberikan kenyamanan bertempat tinggal bagi penghuninya.
- e. Sedapat mungkin menggunakan bahan yang banyak terdapat di lokasi pekerjaan, agar bangunan menjadi murah.

Atap terdiri dari penutup atap, rangka atap. Penutup atap bermacam-macam seperti genting, sirap, asbes dan lain-lain. Untuk rangka atap juga bermacam-macam seperti rangka atap kayu , alumunium, baja, beton dan lain-lain. Desain dari rangka atap biasanya tergantung dari material yang digunakan

sebagai penutup atap dan desain arsitektur. Konstruksi atap menurut pembangunanya terdiri atas 2 macam :

1. Atap tanpa kuda-kuda, seperti atap kasau, atap balok bangsal, dan kuda-kuda atap kasau.
2. Atap dengan menggunakan kuda-kuda.

Di Indonesia model paling banyak yang digunakan adalah model atap dengan menggunakan kuda-kuda.

3.2.Rangka Atap Kayu

Rangka atap yang sering digunakan adalah rangka atap yang menggunakan kuda-kuda dan memiliki ukuran kayu yang cukup besar dan jarak antar kuda-kuda kurang lebih 3 meter. Rangka atap ini biasanya dikerjakan oleh tukang kayu yang memiliki keterampilan yang didapatkan dari orangtua ataupun oleh generasi sebelumnya. Hal yang cukup mengganggu dalam rangka atap ini adalah disainnya tidak menggunakan perencana tetapi hanya didasarkan pada kebiasaan ataupun diserahkan langsung kepada tukang kayu yang belum tentu mengusai hal ini.

Rangka atap terdiri dari beberapa bagian, sebagai berikut :

- a. Tiang kuda-kuda

Tiang kuda-kuda membagi segitiga kuda-kuda menjadi dua bagian dan merupakan tempat balok kuda-kuda menggantung. Selain itu juga sebagai tempat menumpu sengkur. Tiap disambungkan dengan balok kuda-kuda dengan menggunakan pen. Lubang pen harus lebih dalam dari panjang pen.

Ujung bawah tiang kuda-kuda dilebihkan sedikit (sekitar 20 cm) untuk menahan sengkur.

b. Kaki Kuda-kuda

Kaki kuda-kuda merupakan bagian miring dari kuda-kuda, berukuran antara 8x15 cm hingga 10x15 cm . kaki kuda-kuda bertumpu dan dimasukkan kedalam balok kuda-kuda sedalam 2 cm dengan pen 2 cm. Untuk memperkuat digunakan begel plat besi 8x50 mm yang dipasang pada titik sudut pertemuan antara kaki dan balok kuda-kuda.

c. Sengkur (balok sokong)

Fungsi sengkur sebagai penyangga kaki kuda-kuda. Sengkur bertumpu pada tiang kuda-kuda. Sambungan sengkur pada tiang kuda-kuda diperkuat dengan pelat besi 8x50 mm dan baut 16 mm. Sambungan sengkur pada kaki kuda-kuda diperkuat dengan pasak kayu.

d. Balok Kuda-kuda (balok datar)

Balok kuda-kuda merupakan bagian melintang dari kuda-kuda. Balok kuda-kuda bertumpu pada tiang utama dan diperkuat dengan pen 16 cm. Ujung balok kuda-kuda dilebihkan untuk tempat bertumpu kasau.

e. Balok Bumbungan

Balok bumbungan terletak dipuncak kuda-kuda. Balok bumbungan menghubungkan antar kuda-kuda satu dengan yang lainnya dan merupakan tempat meletakkan kasau. Ukuran bumbungan biasanya sama dengan kaki kuda-kuda, tetapi juga sangat bergantung dari bentang antara kuda-kuda yang menumpunya. Untuk meletakkan kasau, pinggiran bumbungan dimiringkan sesuai dengan kemiringan atap.

f. Papan Bumbungan

Papan bumbungan berfungsi untuk menahan genteng bumbungan yang dipasang diatasnya.

g. Gording

Gording merupakan bagian dari penutup untuk menyangga kasau. Digunakan jika jarak antara tiang utama dengan balok bumbungan dipuncak kuda-kuda melebihi 2 meter. Jumlah gording tergantung jarak antara kasau, jarak antara kasau sendiri tidak boleh lebih besar dari 2 meter.

h. Kasau (Usuk)

Diatas gording, tiang utama, dan bumbungan diletakkan kasau berukuran 5x7 cm dengan jarak 50 cm secara melintang. Kasau dipaku pada ketiga balok tersebut dengan paku kasau dengan ukuran 5,2 mm dan panjang 127 mm.

Ujung bawah kasau diteruskan hingga melewati tiang utama dan teritisan.

i. Reng

Reng merupakan tempat meletakkan genten, biasanya reng berukuran 2x3 cm.

Jarak antar reng tergantung dari jenis penutup atap yang akan digunakan.

Reng dipaku pada kasau dengan paku reng (besar 2,8 mm, panjang 51 mm).

3.3. Rangka Atap Smartruss

Smartruss merupakan merek dagang suatu perusahaan yang bergerak dibidang baja ringan untuk keperluan struktur bangunan rumah ataupun pabrik.

Pada perhitungan smartruss telah menggunakan program komputerisasi sehingga ketelitian dari geometri maupun strukturnya dapat dipertanggungjawabkan.

Berikut ini adalah susunan dari rangka atap Smartruss :

a. Kuda-kuda

Rangka-rangka batang dari baja ringan dengan berbagai ukuran. Seluruh kuda-kuda tersebut berbentuk bermacam-macam sesuai dengan bentuk atap yang diinginkan. Kuda-kuda tersebut dirakit dipabrik dan dapat pula dirakit dilapangan.

b. Reng

Reng untuk dudukan genteng atau penutup atap lain yang dipasang melintang diatas top chord dengan jarak tertentu sesuai dengan penutup atapnya. Ukuran reng tergantung dari jenis penutup atap dan jarak antara kuda-kudanya. Bahan reng pun terbuat dari baja ringan.

c. Pengaku

Pengaku ini mutlak digunakan agar seluruh kuda-kuda dapat bekerja menjadi satu rangka atap, namun untuk baja ringan smartruss menggunakan baut baja khusus.

d. Ceilling

Ceiling adalah batang yang berukuran seperti reng yang terbuat dari baja ringan yang dipasang pada batang datar, yang menghubungngkan dua kuda-kuda yang berfungsi seperti balok cross pada struktur rangka kayu.

Perbedaan Rangka Atap kayu dengan Rangka Atap Baja Ringan (Smartruss)

Berikut ini adalah perbedaan antar rangka atap kayu dengan rangka atap baja ringan (smartruss) :

Tabel 3.1. Perbedaan Rangka Atap Kayu dengan Rangka Atap Smartruss

Rangka Atap	Kayu	Baja ringan
Dimensi	<ul style="list-style-type: none"> - Kuda-kuda(cm) : 6/12 , 8/12, 8/15, - Gording : 6/12, 8/12, 8/15 - Usuk : 4/5, 5/7 - Reng : 2/3, ¾. 	<ul style="list-style-type: none"> - Kuda-kuda(cm) : 4/7, 4/10, 4/12, 4/15, 5/7, 5/10 - reng : 4/4, 4/6
Perhitungan Struktur	<ul style="list-style-type: none"> - Tanpa perhitungan - Menurut kebiasaan 	- Dihitung dengan komputer
Pengerjaan kuda-kuda	<ul style="list-style-type: none"> - Pengangkatan sulit - Lebih lambat 	<ul style="list-style-type: none"> - pengangkatan mudah - lebih cepat - Lebih presisi
Anti Rayap	- Dikuas dengan tir	- dicat dengan silikon
Hasil	- tergantung keahlian tukang	- lebih rapi

Dari hasil perbandingan tabel diatas dapat diambil suatu kesimpulan menarik bahwa dengan menggunakan baja ringan dapat lebih efisien.

3.4. Analisis Biaya

Perincian yang sistematis dari data biaya, umumnya berdasarkan pada struktur elemental yang disetujui. Guna membantu menyiapkan perencanaan biaya untuk skema mendatang adalah pengertian umum dari analisis biaya.

Maksud penyusunan analisis biaya dari suatu proyek bangunan adalah untuk mengetahui hubungan biaya diantara macam-macam bagian dari proyek, disamping untuk memberikan perbandingan skema atau rencana lainnya. Kesimpulan nyata tidak selalu dapat digambarkan dari studi analisa biaya kecuali bila keadaan sesungguhnya, kualitas dan kuantitas pekerjaan yang ada benar-benar diperhatikan.

Pada pekerjaan rangka atap ini perencanaan biaya menggunakan analisis BOW. BOW adalah merupakan suatu bentuk ketentuan dan ketetapan umum yang ditetapkan Dir. BOW tanggal 28 februari 1921 nomor 5372 pada jaman Belanda.

Analisis BOW berisi tata cara menghitung harga satuan pekerjaan untuk masing-masing jenis pekerjaan. Analisis BOW tidak serta merta langsung digunakan dalam penelitian ini, hal ini dikarenakan analisis BOW mempunyai kelemahan dan kekurangan bila dihubungkan dengan perkembangan jaman.

$$\text{Harga satuan Pekerjaan} = \text{Bahan} + \text{Upah} + \text{Alat}$$

$$\text{Biaya} = \text{Volume Pekerjaan} \times \text{Harga Satuan Pekerjaan}$$

Gambar 3.1. Perhitungan Biaya

a. Volume pekerjaan

Volume pekerjaan adalah menghitung jumlah banyaknya volume pekerjaan dalam satu satuan. Volume juga disebut sebagai kubikasi dari pekerjaan, jadi volume suatu pekerjaan bukan merupakan volume sesungguhnya, melainkan jumlah volume bagian pekerjaan dalam satu satuan.

b. Harga satuan pekerjaan

Harga satuan pekerjaan adalah jumlah harga bahan dan upah tenaga kerja berdasarkan perhitungan analisis. Harga bahan didapat dari pasaran, kemudian dikumpulkan dalam satu daftar yang disebut daftar harga satuan bahan. Demikian juga halnya dengan harga upah, didapatkan dari survey dan disatukan dalam satu daftar harga satuan upah. Harga satuan bahan dan upah berbeda setiap daerah maka harga satuan yang dipakai adalah harga satuan daerah tersebut.

berbeda setiap daerah maka harga satuan yang dipakai adalah harga satuan daerah tersebut.

Langkah dalam membuat RAB suatu proyek adalah sebagai berikut :

- 1) Tersedianya gambar rencana lengkap termasuk gambar detail. Dengan adanya gambar yang lengkap, jelas dan tegas maka akan memudahkan dalam perhitungan volume pekerjaan.
- 2) Rencana kerja dan syarat-syarat berfungsi dalam menentukan spesifikasi material juga metode kerja.
- 3) Survey material dan alat agar kita dapat mengetahui harga sehingga dapat melihat fluktasi harga dan ketersedian di pasaran.
- 4) Survey upah tenaga kerja
- 5) Menghitung volume pekerjaan masing-masing item pekerjaan
- 6) Membuat rekapitulasi dari masing-masing item pekerjaan yang selanjutnya ditambahkan jasa pemberong/kontraktor dan ppn 10%. Maka diperoleh harga penawaran.
- 7) Menyusun total biaya proyek.

3.5. Analisis waktu

Dalam setiap proyek konstruksi seringkali pemborosan biaya disebabkan oleh ketidaktepatan dalam mengambil keputusan pada tahap perencanaan. Oleh karena itu merencanakan waktu pelaksanaan merupakan hal yang penting. Perencanaan waktu pelaksanaan tersebut harus dipadukan dengan menyediakan sumber daya material dan biaya operasional selama pelaksanaan. Semua faktor-

faktor itu direncanakan secara cermat dan hasilnya ditulis dalam bentuk gambar, diagram atau petunjuk untuk diberitahukan kepada semua pihak yang terlibat Sebagai pedoman pelaksanaan.

Cara pembuatan time schedule :

- a. Penyiapan data-data yang berkaitan dengan time schedule.
- b. Menyusun urutan atau tahapan pekerjaan dari awal sampai akhir.
- c. Menetukan hubungan keterkaitan antara jenis-jenis tipe pekerjaan diatas.
- d. Menghitung satuan dan volume tiap jenis pekerjaan.
- e. Menentukan durasi penggerjaan tiap pekerjaan.
- f. Membuat perencanaan mulai penggerjaan tiap jenis pekerjaan dan waktu akhir pekerjaan.
- g. Gambarkan dan tabelkan atau diagram hubungan tiap jenis pekerjaan, urutannya, durasi untuk menyelesaikan pekerjaan, waktu mulai dan waktu akhir tiap jenis pekerjaan.

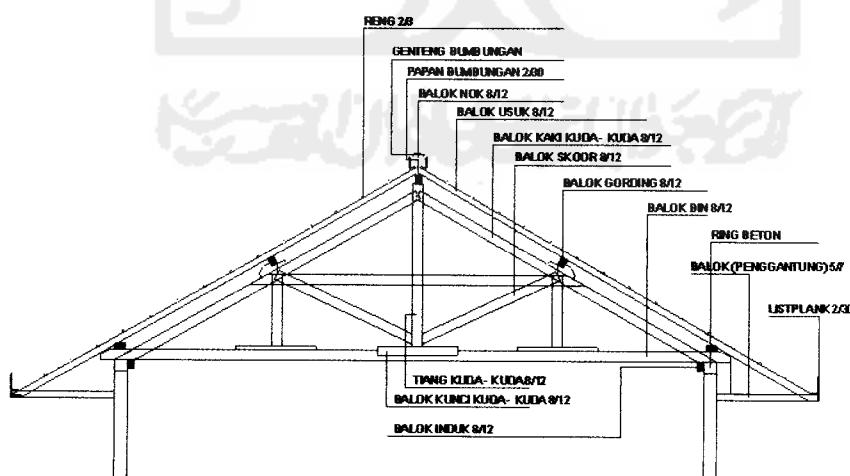
Pada penelitian ini analisis waktu dibagi dua macam yaitu waktu pemesanan dan waktu pelaksanaan.

3.6 Metode Pelaksanaan

3.6.1 Metode Pelaksanaan Rangka Atap Kayu

Metode pelaksanaan pada rangka atap secara umum dimulai dengan pembuatan kuda-kuda, yaitu bagian yang memberikan bentuk kepada atapnya dan sekaligus pendukung penutup atap. Kuda-kuda dibuat dengan cara merangkaikan beberapa batang kayu yang dibentuk menjadi suatu konstruksi batang kayu, dengan bentuk dasar segitiga. Kuda-kuda sendiri terdiri dari beberapa bagian yaitu

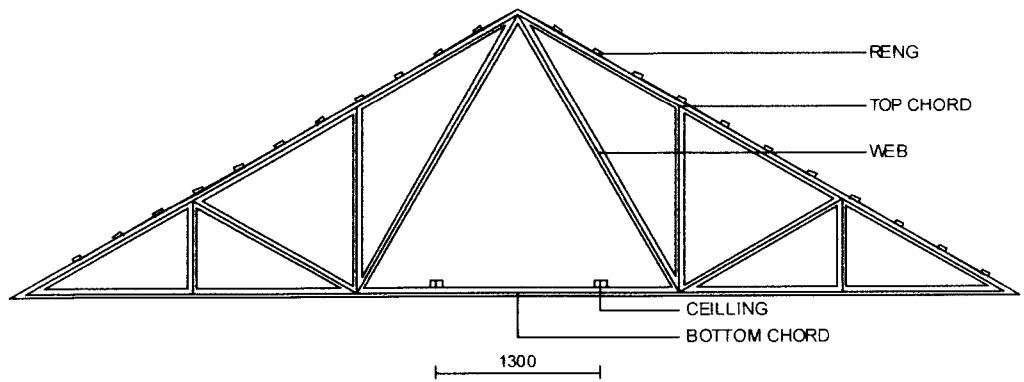
kaki kuda-kuda, balok datar, balok penggantung, balok penyokong dan balok gapit. Setelah kuda-kuda jadi dilanjutkan penyetelan kuda-kuda dan batang-batang lain sebagai pelengkap kuda-kuda dan rangka atap, dimulai dengan balok angin yaitu batang kayu yang dipasang silang antara dua buah kuda-kuda untuk menahan tekanan angin. Selanjutnya balok gording yaitu batang memanjang yang diletakkan pada kaki kuda-kuda untuk menumpu usuk, reng dan penutup atapnya. Agar balok gording tidak bergeser kebawah, pada kaki kuda-kuda dipasang klos penahan balok gording yang dipaku pada kaki kuda-kudanya. Setelah pemasangan gording selesai dilanjutkan dengan balok bubungan yang dipasang dipuncak kuda-kuda yang merupakan perletakan paling atas dari usuk, kemudian usuk atau kaso dipasang menumpu pada balok bubungan, balok gording dan balok tembok, setiap jarak 50 cm. Usuk ini untuk menumpu reng penahan genting. Selanjutnya reng dipakai ukuran $2 \times 3 \text{ cm}^2$, dipasang dengan rebah di atas usuk-usuk dengan jarak sesuai ukuran genting yang dipakai. Kemudian terahir papan bumbungan dipasang diatas balok bubungan untuk menahan genting kerpus dengan ukuran papan 2/20.



Gambar 3.2 Rangka Atap Kayu

3.6.2. Metode Pelaksanaan Rangka Atap Smartruss

Untuk rangka atap Smartruss lebih sederhana metode pelaksanaanya dibandingkan dengan rangka atap kayu yaitu, setelah perencanaan selesai didapat jumlah batang yang diperlukan kemudian batang-batang tersebut dipotong sesuai gambar kerja setelah semua ukuran batang yang dibutuhkan telah dipotong dilanjutkan dengan perangkaian satu rangka kuda-kuda penuh dengan bentuk dasar segitiga. Kemudian rangka kuda-kuda yang telah jadi tadi dibaringkan ke tanah dan selanjutnya pada ke tiga ujung kuda-kuda diberikan patok-patok, ini berfungsi sebagai bingkai dalam perangkaian kuda-kuda berikutnya agar lebih cepat. Setelah selesai dilanjutkan dengan penyetelan rangka kuda-kuda dan *erection* yaitu menyambung antara batang kuda-kuda dengan ring balok sebagai tumpuan. Setelah kuda-kuda distel dilanjutkan dengan pemasangan reng dan ceiling yang dipasang pada batang datar yang menghubungkan antar kuda-kuda. Penyetelan ini lebih mudah dibandingkan rangka atap kayu dikarenakan selain rangka batang smartruss lebih ringan juga lebih presisi sehingga pemasangan kuda-kuda relatif cepat. Di smartruss umumnya batang-batang baja ringan di kirim ke lokasi proyek dan dirakit di sana. Berbeda dengan rangka atap kayu pada rangka atap smartruss ini, tidak menggunakan gording dan usuk lagi. Dari penjelasan diatas kita dapat melihat perbedaan penggerjaan rangka atap smartruss dengan kayu yang mana rangka atap smartruss lebih sederhana dan mudah sehingga dari segi waktu akan lebih cepat , ini jelas akan mempengaruhi biaya pelaksanaan.



Gambar 3.3 Rangka Atap Smartruss

BAB IV

METODE PENELITIAN

4.1. Wilayah Penelitian

Penelitian ini mengambil study kasus tentang rangka atap baja ringan (Smartruss) yang berada di daerah Jogjakarta khususnya Bantul.

4.2. Sumber Data

Sumber data yang digunakan untuk data rangka atap baja ringan dalam penelitian ini diambil dari perusahaan rangka atap Smartruss yaitu PT. BLUE SCOPE LYSAGHT, Jln Magelang km 6,2 sinduadi mlati-sleman Yogyakarta. dalam pembangunan tiga proyek sekolah yang berada di Bantul, antara lain yaitu sekolah Banjar, Sekolah Siluk dan Sekolah Pelem. Sedangkan data rangka atap kayu diambil dari proyek pembanding pembangunan kost-kostan di Jl Ireda No 63, Yogyakarta.

4.3. Metode Pengumpulan Data

Metode pengumpulan data penelitian ini menggunakan metode sampling. Untuk proses pemilihan sampelnya menggunakan metode Non Random Sampling, yaitu proses pemilihan sampel dimana tidak semua anggota populasi memiliki kesempatan untuk dipilih.

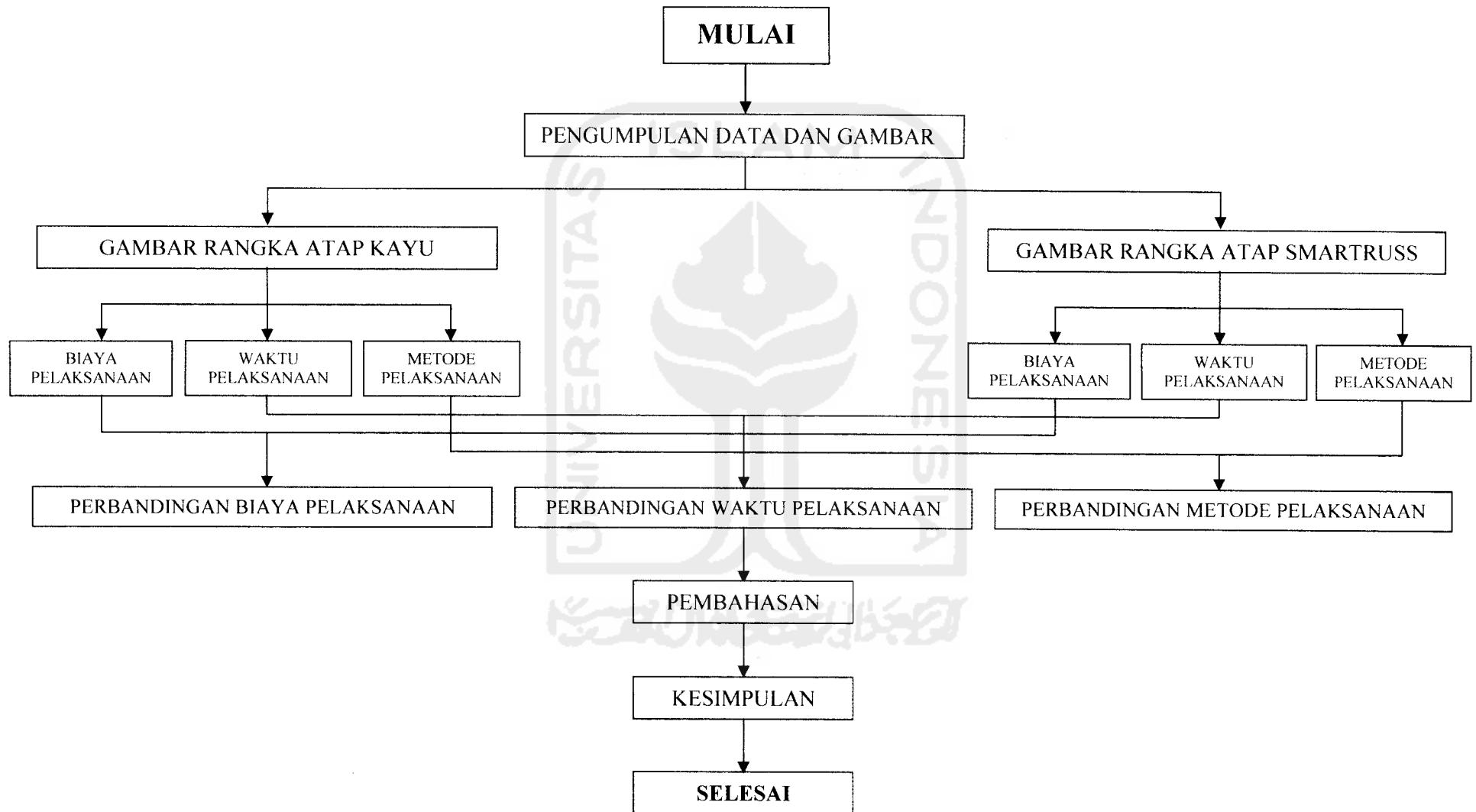
Pengumpulan data juga dilakukan dengan cara wawancara kepada praktisi lapangan. Hasil wawancara meliputi produktifitas pekerjaan pada pelaksanaan produksi sampai dengan pemasangan rangka atap.

4.4. Metode Penelitian

Pada penelitian ini metode penelitian yang dipakai adalah sebagai berikut :

- a. Untuk menghitung Rencana Anggaran Biaya (RAB) pada sistem rangka atap kayu dipakai metode BOW.
- b. Untuk mendapatkan waktu pelaksanaan pada sistem rangka atap kayu, digunakan sebuah proyek pembanding sebagai dasar untuk mendapatkan waktu pelaksanaan dari masing-masing item pekerjaan.





Gambar 4.1 *Flowchart* Penelitian

BAB V

DATA DAN ANALISIS

5.1 Data penelitian

Penelitian ini mengambil sampel dari berbagai bangunan sekolah yang telah menggunakan atap Smartruss. Pada penelitian ini peneliti merubah bangunan sekolah yang telah menggunakan rangka atap Smartruss menggunakan rangka atap kayu. Peneliti tidak serta merta mengganti langsung menggunakan rangka atap kayu tetapi terlebih dahulu berkonsultasi dengan beberapa orang kontraktor, sehingga rangka atap kayu yang ada pada penelitian ini sering digunakan oleh para kontraktor. Penelitian ini berkonsentrasi pada perbandingan biaya dan waktu pelaksanaan antara rangka atap Smartruss dan rangka atap kayu. Penelitian ini dilakukan pada proyek bangunan sekolah diantaranya :

- a. Sekolah Banjar - Bantul
- b. Sekolah Siluk - Bantul
- c. Sekolah Pelem – Bantul

5.2. Biaya

5.2.1. Rangka Atap Baja Ringan Smartruss

Pada rangka atap Smartruss data didapatkan dari perusahaan PT Bluescope Lysaght. Dari data yang didapat meliputi :

- a. Sekolah Banjar – Bantul

Luas miring atap : 792,17 m²

Harga rangka atap : Rp 80.933.133,00

b. Sekolah Siluk – Bantul

Luas miring atap : 904,64 m²

Harga rangka atap : Rp 97.968.262,00

c. Sekolah Pelem - Bantul

Luas miring atap : 529,99 m²

Harga rangka atap : Rp 57.623.210,00

5.2.2. Rangka Atap Kayu

Pada rangka atap kayu ini desain tidak dilakukan dengan cara analisis. Kontraktor hanya memberikan pekerjaan pada tukang kayu sehingga dalam penggerjaan kurang diawasi dengan teliti. Namun pada penelitian ini ukuran kayu diambil berdasarkan dari buku Sensa yaitu untuk bentang 6-8 m menggunakan kayu ukuran 8/12 – 10/12 (Supriyatno,2002). Analisis biaya yang digunakan pada penelitian ini menggunakan analisis BOW. Untuk harga satuan upah tenaga didapatkan dari daftar harga satuan bahan bangunan dan upah tenaga di Propinsi Daerah istimewa Yogyakarta Departemen Pemukiman dan Prasarana Wilayah, bulan januari 2007. berikut ini adalah harga satuan pekerjaan untuk pekerjaan rangka atap :

Dari perhitungan analisa BOW didapatkan harga rangka atap kayu, yaitu sebagai berikut :

Harga Satuan Pekerjaan Rangka Atap

a. Pekerjaan Kuda-Kuda Lengkap

Untuk 1 M³ kuda-kuda diperlukan

Bahan :

1,1 M ³	kayu kruing	@ Rp 3.520.000,00	=Rp 3.872.000,00
15 kg	besi strip	@ Rp 8.250,00	= Rp 123.750,00
0,8 kg	paku biasa 2-5"	@ Rp 8.000,00	= <u>Rp 6.400,00</u>
Total Bahan			Rp 4.002.150,00

Upah :

24	tukang kayu	@ Rp 35.000,00	= Rp 840.000,00
2,4	kepala tukang kayu	@ Rp 40.000,00	= Rp 96.000,00
8	pekerja	@ Rp 27.500,00	= Rp 220.000,00
0,4	mandor	@ Rp 35.750,00	= Rp 14.300,00
Total upah			= Rp 1.170.300,00

Bahan + upah 1 M³ pekerjaan kuda-kuda

$$\begin{aligned}
 &= \text{Rp } 4.002.150,00 + \text{Rp } 1.170.300,00 \\
 &= \text{Rp } 5.172.450,00
 \end{aligned}$$

b. Pekerjaan Gording, Balok Nog, Jurai, Murplate (8/12)

Untuk 1 M³ Gording diperlukan :

Bahan :

1,1 M ³	kayu kruing	@ Rp 3.520.000,00	= Rp 3.872.000,00
0,075 kg	baut	@ Rp 7.000,00	= <u>Rp 525,00</u>
Total Bahan			= Rp 3.872.525,00

Upah :

12	tukang kayu	@ Rp 35.000,00	= Rp 420.000,00
1,2	kepala tukang kayu	@ Rp 40.000,00	= Rp 48.000,00

4	pekerja	@ Rp 27.500,00	= Rp 110.000,00
0,2	mandor	@ Rp 35.750,00	<u>= Rp 7.150,00</u>
Total Upah			= Rp 585.150,00

Bahan + upah untuk 1 M³ pekerjaan gording

$$= \text{Rp } 3.872.525,00 + \text{Rp } 585.150,00$$

$$= \text{Rp } 4.457.675,00$$

c. Pekerjaan pasang usuk dan reng

Untuk 1m² untuk usuk dan reng diperlukan :

Bahan :

0,0072 m ²	usuk kruing 5/7	@Rp 3.600.000,00	= Rp 25.920,00
0,0095 m ²	reng kruing ¾	@ Rp 3.125.000,00	= Rp 34.200,00
0,15 kg	paku usuk	@ Rp 7.500,00	= Rp 1.125,00
0,10 kg	paku reng	@ Rp 7.500,00	<u>= Rp 750,00</u>
Total Bahan			= Rp 61.995,00

Upah :

0,1	tukang kayu	@ Rp 35.000,00	= Rp 3.500,00
0,01	kepala tukang kayu	@ Rp 40.000,00	= Rp 400,00
0,15	pekerja	@ Rp 27.500,00	= Rp 4.125,00
0,003	mandor	@ Rp 45.000,00	<u>= Rp 135,00</u>
Total upah			= Rp 8.160,00

Bahan + upah untuk 1m pekerjaan pasang usuk dan reng

$$= \text{Rp } 61.995,00 + \text{Rp } 8.160,00$$

= Rp 70.155,00

d. Pekerjaan pasang papan ruiter

Untuk 1m' pemasangan papan ruiter diperlukan :

Bahan :

1/120 M³ papan 2/20 @ Rp 3.920.000,00 = Rp 32.666,66

0,25 kg paku @ Rp 8.000,00 = Rp 2.000,00

Total bahan = Rp 34.666,66

Upah :

0,3 tukang kayu @ Rp 35.000,00 = Rp 10.500,00

0,03 kepala tukang kayu @ Rp 40.000,00 = Rp 1.200,00

Total upah = Rp 11.700,00

Bahan + upah untuk 1m pekerjaan pasang papan ruiter

= Rp 34.666,66 + Rp 11.700,00

= Rp 46.366,66

e. Pekerjaan tir kayu

Untuk 1 m² tir kayu diperlukan :

Bahan :

0,05 kg tir kayu @ Rp 3.850,00 = Rp 192,50

Total bahan = Rp 192,50

Upah :

0,075 tukang cat @ Rp 35.000,00 = Rp 2.625,00

0,0075 kepala tukang cat @ Rp 40.000,00 = Rp 300,00

0,05 pekerja @ Rp 27.500,00 = Rp 1.375,00

0.0025 mandor	@ Rp 40.000,00	= Rp 100,00
Total upah		= Rp 4.400,00

Bahan + upah 1 m² tir kayu

$$= \text{Rp } 192,50 + \text{Rp } 4.400,00$$

$$= \text{Rp } 4.592,50$$

Dari perhitungan analisa BOW didapatkan harga rangka atap kayu sebagai berikut :

1. Sekolah Banjar – Bantul

Luas miring atap : 792,17 m²

Harga rangka atap : Rp 112.869.397 (*Lampiran 1*)

2. Sekolah Siluk – Bantul

Luas miring atap : 904,64 m²

Harga rangka atap : Rp 143.472.168 (*Lampiran 2*)

3. Sekolah Pelem - Bantul

Luas miring atap : 529,99 m²

Harga rangka atap : Rp 78.041.594 (*Lampiran 3*)

5.2.3. Perbandingan Biaya Antara Rangka Atap Smartruss Dengan Rangka Atap Kayu

Perbandingan biaya rangka atap smartruss dengan rangka atap kayu dapat dilihat pada tabel berikut ini :

Tabel 5.1. Perbandingan Biaya Antara Rangka Atap smartruss Dengan Rangka Atap Kayu

No.	Nama Proyek	Bentang	Rangka Atap Smartruss	Rangka Atap Kayu
1.	Sekolah Banjar	7,15 m	Rp 80.933.133,00	Rp 113,040,088
2.	Sekolah Siluk	8,15 m	Rp 97.968.262,00	Rp 141,439,395
3.	Sekolah Pelem	7,65 m	Rp 57.623.210,00	Rp 785,186,405

5.3. Waktu

5.3.1. Rangka Atap Smartruss

Pada rangka atap smartruss ada tiga urutan pekerjaan yang harus dilakukan, mulai dari delivery, produksi dan install dilapangan. Untuk produksi mulai dari pemotongan, anti rayap, hingga pengepresan dilakukan dipabrik rangka atap smartruss yang beralamat di jalan magelang km 6.2 Yogyakarta. Kemudian setelah proses pabrikasi selesai. Rangka atap yang sudah jadi dikirim atau di antar ke tempat tujuan. Rangka atap dibawah tidak secara utuh namun dengan potongan-potongan, setelah rangka atap sampai ditempat rangka atap siap untuk di install yaitu diset ulang dilapangan dan dipasang.

Berikut ini adalah lamanya waktu pelaksanaan yang diperlukan rangka atap smartruss :

Sekolahan Siluk – Bantul : 20 hari.

Tabel 5.2. Bar chart waktu pelaksanaan rangka atap Smartruss

No	Nama Pek.	Waktu																			
		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20
1	Delivery																				
2	Produksi																				
3	Install																				

Sekolahan Banjar – Bantul : 17 hari

Tabel 5.3. Bar chart waktu pelaksanaan rangka atap Smartruss

No	Nama Pek.	Waktu															
		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	17
1	Delivery																
2	Produksi																
3	Install																

Sekolahan Pelem – Bantul : 12 hari

Tabel 5.4. Bar chart waktu pelaksanaan rangka atap Smartruss

No	Nama Pek.	Waktu											
		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
1	Delivery												
2	Produksi												
3	Install												

5.3.2. Rangka Atap Kayu

Berbeda dengan rangka atap smartruss, rangka atap kayu biasa dibuat langsung dilapangan. Dengan mengukur langsung bentang kuda-kuda yang dibutuhkan serta mempersiapkan bahan yang diperlukan dan tukang kayu yang sudah biasa mengerjakan maka kuda-kuda langsung bisa dibuat. Potongan-

potongan kayu dimensi 8/12 disambung dengan baut kemudian digabung menjadi satu kesatuan kuda-kuda yang kokoh. Kuda-kuda yang telah lengkap dan utuh kemudian dinaikkan dan diikuti dengan pemasangan gording, menyusul kasau-kasau, dan baru setelah itu dipasang reng sebagai tempat memasang genteng.

Untuk mengetahui berapa lama proses pemasangan pada rangka atap kayu maka peneliti menggunakan proyek pembanding. Proyek yang digunakan peneliti sebagai proyek pembanding adalah proyek pembangunan kost-kostan di jalan Ireda no 63. pada proyek ini luasan atap yang digunakan adalah 209 m², kayu yang digunakan sebagai kuda-kuda adalah 2,055 M³ , kebutuhan gording adalah 3,701 M³. Berdasarkan hasil pengamatan dan wawancara dengan praktisi pada proyek tersebut diketahui bahwa pembuatan kuda-kuda kayu di kerjakan oleh 1 orang tukang dan 1 orang pembantu tukang, dan kemudian mulai dari pengangkatan kuda-kuda hingga pemasangan reng ditambah lagi 2 orang pembantu tukang. Sehingga jumlah tukang yang digunakan pada pembangunan kost-kostan tersebut adalah 4 orang. Untuk lama pembuatan rangka atap pada proyek pembangunan kost-kostan ini adalah sebagai berikut :

- a. Produksi kuda-kuda = 8 hari
- b. Pengangkatan kuda-kuda dan pemasangan gording = 5 hari
- c. Pemasangan usuk = 2 hari
- d. Pemasangan reng = 3 hari

Jadi total pembuatan rangka atap hingga pemasangan pada proyek pembanding ini adalah 18 hari.

Sehingga dari proyek pembanding tersebut, yaitu :

Produksi kuda-kuda :

$$8 \text{ hari} \rightarrow 2,055 \text{ m}^3$$

$$1 \text{ hari} \rightarrow 2,055 \text{ m}^3 / 8 = 0,2568 \text{ m}^3$$

Pada pemasangan kuda-kuda dan gording :

$$5 \text{ hari} \rightarrow 3,701 \text{ m}^3$$

$$1 \text{ hari} \rightarrow 3,701 \text{ m}^3 / 5 = 0,7402 \text{ m}^3$$

Pemasangan usuk :

$$2 \text{ hari} \rightarrow 209 \text{ m}^2$$

$$1 \text{ hari} \rightarrow 209 \text{ m}^2 / 2 = 104,5 \text{ m}^2$$

Pemasangan reng :

$$3 \text{ hari} \rightarrow 209 \text{ m}^2$$

$$1 \text{ hari} \rightarrow 209 \text{ m}^2 / 3 = 69,666 \text{ m}^2$$

Maka dari produktivitas tiap pekerjaan tersebut diatas dapat digunakan sebagai acuan pada proyek-proyek yang kami gunakan untuk penelitian.

1. Sekolah Banjar – Bantul

$$\text{Volume kuda-kuda} : 6,556 \text{ m}^3$$

$$\text{Volume kuda-kuda + gording} : 7,194 \text{ m}^3$$

$$\text{Luas miring atap} : 792,17 \text{ m}^2$$

$$\text{Waktu produksi kuda-kuda} : \frac{6,556 \text{ m}^3}{0,2568 \text{ m}^3 / \text{hari}} = 25,52 \approx 26 \text{ hari}$$

Waktu pemasangan kuda-kuda +

$$\text{Gording} : \frac{7,194 \text{ m}^3}{0,7402 \text{ m}^3 / \text{hari}} = 9,718 \approx 10 \text{ hari}$$

Waktu pemasangan usuk : $\frac{792,17m^3}{104,5m^3/hari} = 7,58 \approx 8 \text{ hari}$

Waktu pemasangan reng : $\frac{792,17m^3}{69,666m^3/hari} = 11,37 \approx 12 \text{ hari}$

2. Sekolahan Siluk – Bantul

Volume kuda-kuda : $9,522 \text{ m}^3$

Volume kuda-kuda + gording : $10,873 \text{ m}^3$

Luas miring atap : $904,64 \text{ m}^2$

Waktu produksi kuda-kuda : $\frac{9,522m^3}{0,2568m^3/hari} = 37,07 \approx 38 \text{ hari}$

Waktu pemasangan kuda-kuda +

Gording : $\frac{10,873m^3}{0,7402m^3/hari} = 14,68 \approx 15 \text{ hari}$

Waktu pemasangan usuk : $\frac{904,64m^3}{104,5m^3/hari} = 8,65 \approx 9 \text{ hari}$

Waktu pemasangan reng : $\frac{904,64m^3}{69,666m^3/hari} = 12,98 \approx 13 \text{ hari}$

3. Sekolahan Pelem – Bantul

Volume kuda-kuda : $4,331 \text{ m}^3$

Volume kuda-kuda + gording : $4,495 \text{ m}^3$

Luas miring atap : $529,99 \text{ m}^2$

Waktu produksi kuda-kuda : $\frac{4,331m^3}{0,2568m^3/hari} = 16,86 \approx 17 \text{ hari}$

Waktu pemasangan kuda-kuda +

Gording : $\frac{4,495\text{m}^3}{0,7402\text{m}^3/\text{hari}} = 6,07 \approx 7\text{ hari}$

Waktu pemasangan usuk : $\frac{529,99\text{m}^3}{104,5\text{m}^3/\text{hari}} = 5,07 \approx 6\text{ hari}$

Waktu pemasangan reng : $\frac{529,99\text{m}^3}{69,666\text{m}^3/\text{hari}} = 7,60 \approx 8\text{ hari}$

Setelah mengetahui total waktu pada masing-masing proyek, maka uraian pekerjaan pada rangka atap kayu adalah sebagai berikut :

1. Sekolahan Banjar – Bantul :

- a. Produksi kuda-kuda : 26 hari
- b. Pengangkatak kuda-kuda
- Dan pemasangan : 10 hari
- a. Pemasangan usuk : 8 hari
- b. Pemasangan reng : 12 hari

2. Sekolahan Siluk – Bantul :

- a. Produksi kuda-kuda : 38 hari
- b. Pengangkatak kuda-kuda
- Dan pemasangan : 15 hari
- c. Pemasangan usuk : 9 hari
- d. Pemasangan reng : 13 hari

3. Sekolahan Pelem – Bantul :

- a. Produksi kuda-kuda : 17 hari
- b. Pengangkatak kuda-kuda
- Dan pemasangan : 7 hari

- c. Pemasangan usuk : 6 hari
- d. Pemasangan reng : 8 hari

5.3.3. Perbandingan Waktu Antara Rangka Atap Smartruss Dengan Rangka Atap Kayu

Perbandingan waktu rangka atap smartruss dengan rangka atap kayu dapat dilihat pada tabel berikut ini :

- a. Sekolah Banjar – Bantul :

Tabel 5.5. Perbandingan Waktu Antara Rangka atap Smartruss Dengan Rangka Atap Kayu

No	Keterangan	Rangka Atap Smartruss	Rangka Atap Kayu
1	Delivery	2 hari	-
2	Produksi	7 hari	26 hari
3	Pemasangan	10 hari	30 hari
	TOTAL	17 hari	56 hari

- b. Sekolah Siluk – Bantul :

Tabel 5.6. Perbandingan Waktu Antara Rangka atap Smartruss Dengan Rangka Atap Kayu

No	Keterangan	Rangka Atap Smartruss	Rangka Atap Kayu
1	Delivery	2 hari	-
2	Produksi	9 hari	38 hari
3	Pemasangan	11 hari	37 hari
	TOTAL	20 hari	75 hari

c. Sekolah Pelem – Bantul :

Tabel 5.7. Perbandingan Waktu Antara Rangka atap Smartruss Dengan Rangka Atap Kayu

no	Keterangan	Rangka Atap Smartruss	Rangka Atap Kayu
1	Delivery	2 hari	-
2	Produksi	5 hari	17 hari
3	Pemasangan	7 hari	21 hari
	TOTAL	12 hari	38 hari

5.4. Metode Pelaksanaan

5.4.1. Metode Pelaksanaan Rangka Atap Kayu

Metode pelaksanaan rangka atap kayu, dimulai dengan pembuatan kuda-kuda kayu yang di kerjakan oleh 1 orang tukang dan 1 orang pembantu tukang setelah selesai distel sementara dengan cara ditumpuk untuk melakukan kontrol. kemudian dibongkar dan diangkat keatas untuk distel dan mencocokkan As kuda-kuda dan tinggi elevasi. Pada saat penyetelan, kuda-kuda diberi perancah setelah didapatkan As dan elevasi yang diinginkan selanjunya kuda-kuda diklem atau dipasang ikatan angin agar tidak bergeser. Selanjutnya pemasangan gording dan balok nog setelah itu pemasangan usuk dan reng. Mulai dari pengangkatan kuda-kuda dan penyetelan kuda-kuda hingga pemasangan reng ditambah lagi 2 orang pembantu tukang.

5.4.2. Metode Pelaksanaan Rangka Atap Smartruss

Metode pelaksanaan rangka atap smartruss, dimulai dengan pembuatan kuda-kuda baja ringan yang di kerjakan oleh 2 orang tukang. Setelah selesai kuda-kuda

dibaringkan ke tanah untuk diberi patok-patok di ketiga ujungnya. Patok ini berfungsi sebagai bingkai untuk pembuatan kuda-kuda selanjutnya. Setelah perangkaian kuda-kuda selesai dilanjutkan dengan pengangkatan dan penyetelan kuda-kuda, setelah didapatkan As dan elevasi yang diinginkan selanjutnya penggeraan erection yaitu, menyambung batang dengan balok ring sebagai tumpuan. Penyambungan ini menggunakan viser sebagai alat bantunya. Kemudian pemasangan reng dan ceiling. Mulai dari pengangkatan sampai pemasangan reng ditambah lagi satu orang pembantu tukang.



BAB VI

PEMBAHASAN

6.1. Umum

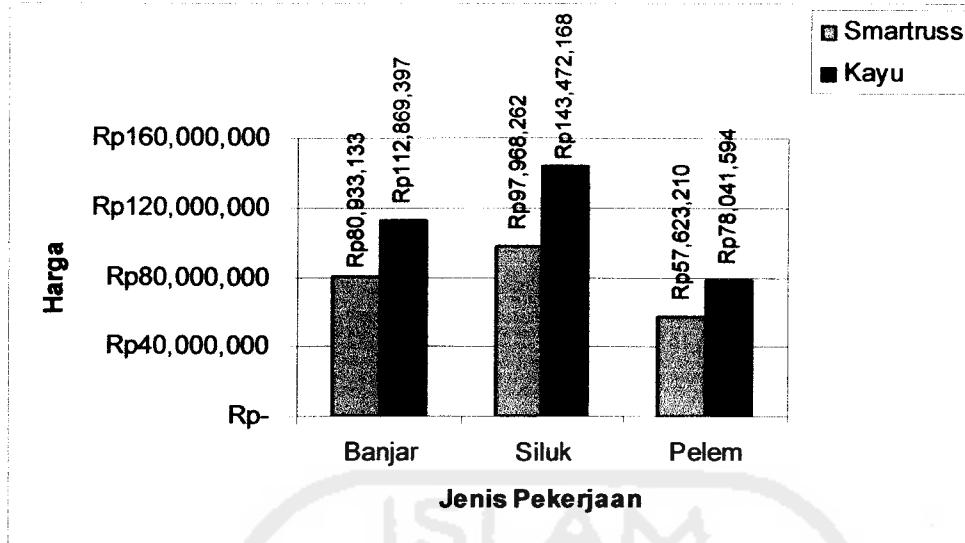
Dari analisis yang telah dilakukan pada proyek sekolahan di Banjar – Bantul, sekolahan Siluk – Bantul dan sekolahan Pelem – Bantul, maka penulis membandingkan beberapa hal mengenai kedua metode tersebut.

Adapun perbandingan yang akan dibahas adalah :

- a. Perbandingan biaya pelaksanaan
- b. Perbandingan waktu pelaksanaan
- c. Perbandingan metode pelaksanaan

6.2. Perbandingan Biaya Pelaksanaan

Dari tabel 5.1 Perbandingan Biaya Antara Rangka Atap Smartruss Dengan Rangka Atap Kayu, dapat dibuat grafik perbandingan. Grafik perbandingan tersebut dapat dilihat pada gambar 6.1. Grafik Perbandingan Biaya Antara Rangka Atap Smartruss Dengan Rangka Atap kayu.



Gambar 6.1. Grafik Perbandingan Biaya Antara Rangka Atap Smartruss Dengan Rangka Atap Kayu.

Dari grafik perbandingan biaya antara rangka atap Smartruss dengan rangka atap kayu tersebut, dapat diketahui selisih biayanya, yaitu:

- Pada proyek pembangunan sekolah Banjar – Bantul, YK.

$$\text{Rp } 112.869.397,00 - \text{Rp } 80.933.133,00 = \text{Rp } 31.936.264,00$$

- Pada proyek pembangunan sekolah Siluk – Bantul, YK.

$$\text{Rp } 143.472.168,00 - \text{Rp } 97.968.262,00 = \text{Rp } 45.503.906,00$$

- Pada proyek pembangunan sekolah Pelem – Bantul, YK.

$$\text{Rp } 78.041.594,00 - \text{Rp } 57.623.210,00 = \text{Rp } 20.418.384,00$$

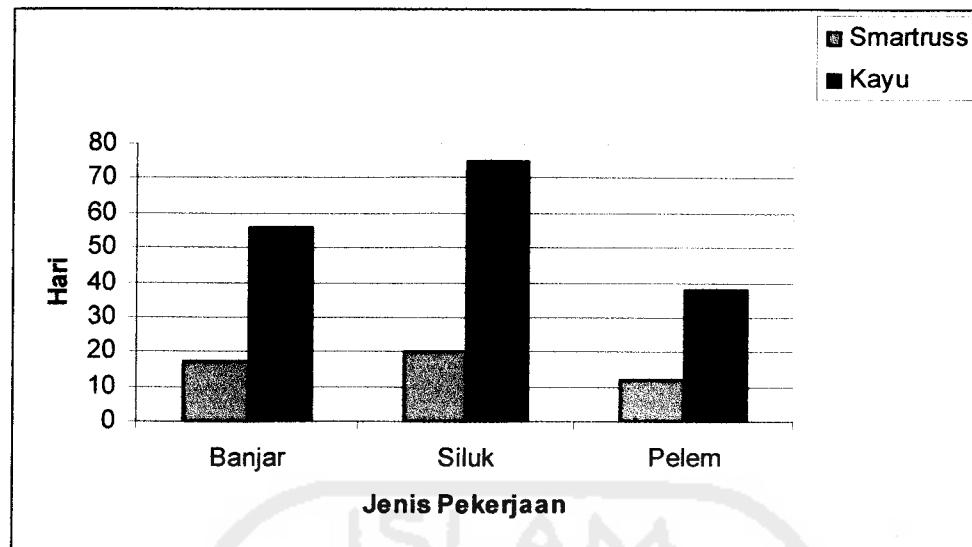
Seperi yang dapat dilihat pada sekolah di Banjar – Bantul dengan luas miring atap $792,17 \text{ m}^2$ penggunaan rangka atap Smartruss 39,46% lebih murah dibandingkan dengan rangka atap kayu, begitu juga dengan sekolah Siluk – Bantul dengan luas miring atap $904,64 \text{ m}^2$ penggunaan rangka atap Smartruss 46,44% lebih murah dibandingkan rangka atap kayu dan begitu pula dengan

sekolahan Pelem – Bantul dengan luasan miring atap $529,66 \text{ m}^2$ penggunaan rangka atap Smartruss 35,43 % lebih murah dibandingkan rangka atap kayu. Penggunaan rangka atap Smartruss pada kasus ini jauh lebih murah karena tidak menggunakan gording dan usuk lagi dalam pembangunannya. Hal ini jelas sangat berpengaruh besar pada biaya, berbeda halnya jika menggunakan rangka atap kayu yang masih menggunakan gording dan usuk.

Jelas terlihat dari ketiga objek studi diatas rangka atap Smartruss jauh lebih murah, tetapi ada konsekuensi lain mengapa rangka atap Smartruss harganya lebih murah misalnya nanti jika di lihat lebih dalam lagi mengenai waktu pelaksanaan.

6.3. Perbandingan Waktu Pelaksanaan

Dari tabel 5.5,5.6 dan 5.7 perbandingan waktu antara rangka atap Smartruss dengan rangka atap kayu, dapat dibuat grafik perbandingan. Grafik perbandingan tersebut dapat dilihat pada gambar 6.2. Grafik perbandingan waktu antara rangka atap Smartruss dengan rangka atap kayu.



Gambar 6.2. Grafik Perbandingan Waktu Antara Rangka Atap Smartruss Dengan Rangka Atap Kayu.

Dari grafik 6.2. diatas dapat kita lihat bersama bahwa waktu yang diperlukan untuk masa produksi sampai dengan *install / pemasangan* kedua jenis rangka atap baik rangka atap smartruss maupun rangka atap kayu. Pada proyek pembangunan sekolah Banjar – Bantul untuk rangka atap Smartruss lama waktu yang diperlukan 17 hari sedangkan pada rangka atap kayu 56 hari, dengan kata lain pekerjaan rangka atap kayu lebih lama 69,64 %. Pada proyek pembangunan sekolah Siluk – Bantul untuk rangka atap Smartruss lama waktu yang diperlukan 20 hari sedangkan pada rangka atap kayu 75 hari, dengan kata lain pekerjaan rangka atap kayu lebih lama 73,33 %. Dan Pada proyek pembangunan sekolah Pelem – Bantul untuk rangka atap Smartruss lama waktu yang diperlukan 12 hari sedangkan pada rangka atap kayu 38 hari, dengan kata lain pekerjaan rangka atap kayu lebih lama 68,42 %.

Dari uraian diatas dapat dilihat bahwa waktu yang diperlukan rangka atap Smartruss lebih cepat dari pada rangka atap kayu. Hal ini tentunya juga tidak

lepas dari beberapa faktor yang mempengaruhi waktu pelaksanaan rangka atap Smartruss dan rangka atap kayu. Berikut beberapa hal yang mempengaruhi mengapa terjadi perbedaan waktu pelaksanaan antara rangka atap Smartruss dengan rangka atap kayu :

- a. Dari segi produksi atau perakitan rangka atap Smartruss sangat cepat karna terhitung sederhana dalam perakitannya. Selain itu berat baja yang ringan juga ikut menunjang kecepatan dalam perakitan dan pemasangan.
- b. Perakitannya hanya memerlukan dua orang saja yang telah dilatih khusus oleh smartruss dan memakai alat yang sederhana saja namun mempunyai kepresision yang lebih tinggi dibandingkan rangka atap kayu.

6.4. Perbandingan Metode Pelaksanaan

Dengan melihat hasil analisis diatas, rangka atap kayu memerlukan teknis pelaksanaan yang cukup panjang dimulai dari :

- a. Perakitan kuda-kuda
- b. Pengangkatan dan penyetelan
- c. Pemasangan ikatan angin
- d. Pemasangan gording dan nog
- e. Pemasangan usuk
- f. Pemasangan reng

Ini jelas membutuhkan waktu yang cukup lama juga karena item pekerjaan yang cukup banyak. Sedangkan untuk rangka atap smartruss memerlukan teknis pemasangan yang sedehana dan mudah yaitu dimulai dari :



1. Perakitan kuda-kuda
2. Penyetelan dan erection
3. Pemasangan reng.

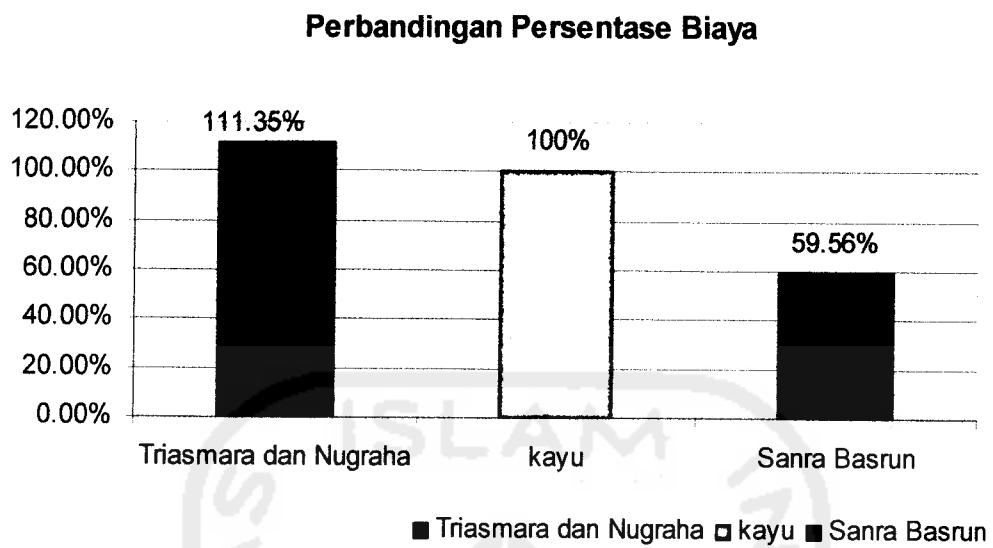
Disini dapat lihat bahwa teknis pemasangan rangka atap smartruss lebih cepat bila dibandingkan dengan rangka atap kayu. Ini disebabkan oleh teknis pelaksanaan rangka atap smartruss lebih mudah.

6.5. Perbandingan Penelitian Dengan Tinjauan Pustaka

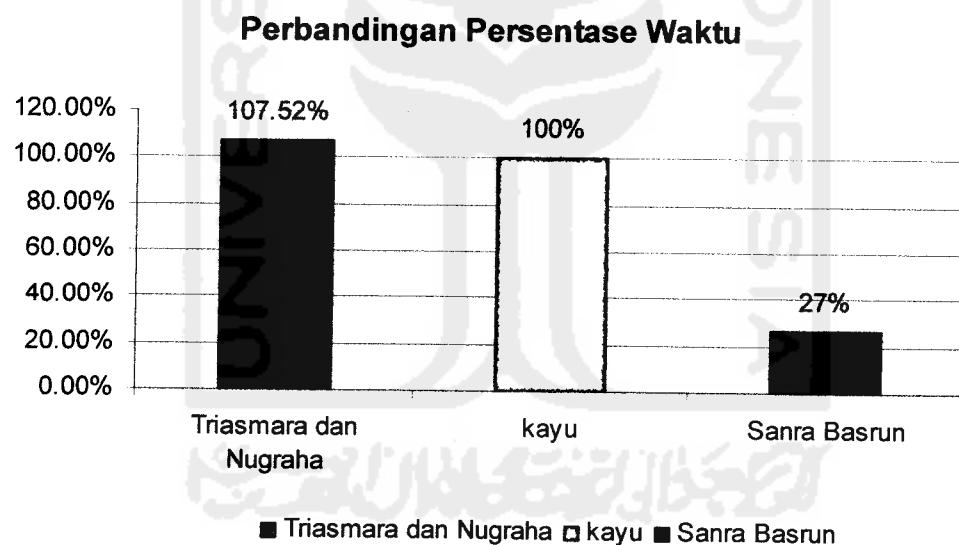
Dari pembahasan ini dapat dilihat bahwa penggunaan baja ringan Smartruss memiliki beberapa kelebihan bila dibandingkan dengan baja ringan Pryda yang merupakan hasil penelitian Triasmara dan Nugraha (2005). Pada penelitian sebelumnya terlihat bahwa dari segi biaya baja ringan Pryda membutuhkan biaya yang lebih mahal 11,35 % dibandingkan dengan rangka kayu. Namun pada rangka atap baja ringan Smartruss penggunaan biayanya lebih murah 40,44 % dibandingkan dengan rangka atap kayu.

Dari segi waktu yang digunakan dari hasil penelitian sebelumnya dapat dilihat penggunaan rangka atap Pryda juga memakan waktu yang lebih lama 7,52 % jika dibandingkan dengan rangka atap kayu. Namun pada penggunaan rangka atap Smartruss memakan waktu yang lebih cepat 73 % jika dibandingkan dengan rangka atap kayu.

Gambar 6.3. Grafik Perbandingan Persentase Biaya



Gambar 6.4. Grafik Perbandingan Persentase Waktu



BAB VII

KESIMPULAN DAN SARAN

7.1. Kesimpulan

Berdasarkan hasil dari penelitian yang telah dilakukan yaitu mengenai perbandingan biaya dan waktu antara rangka atap Smartruss dengan rangka atap Kayu, maka dapat di ambil kesimpulan sebagai berikut :

- a. Rangka atap Smartruss membutuhkan biaya yang lebih murah dibandingkan dengan penggunaan rangka atap kayu. Perbedaan harga dari perbandingan ketiga obyek studi kasus tersebut yaitu 40.44 %.
- b. Rangka atap Smartruss membutuhkan waktu produksi dan pelaksanaan yang lebih cepat dibandingkan dengan rangka atap kayu. Perbedaan waktu produksi dan pelaksanaan tersebut yaitu 73 %.
- c. Metode Pelaksanaan rangka atap Smartruss lebih mudah dan lebih presisi bila dibandingkan dengan rangka atap kayu.

7.2 . Saran

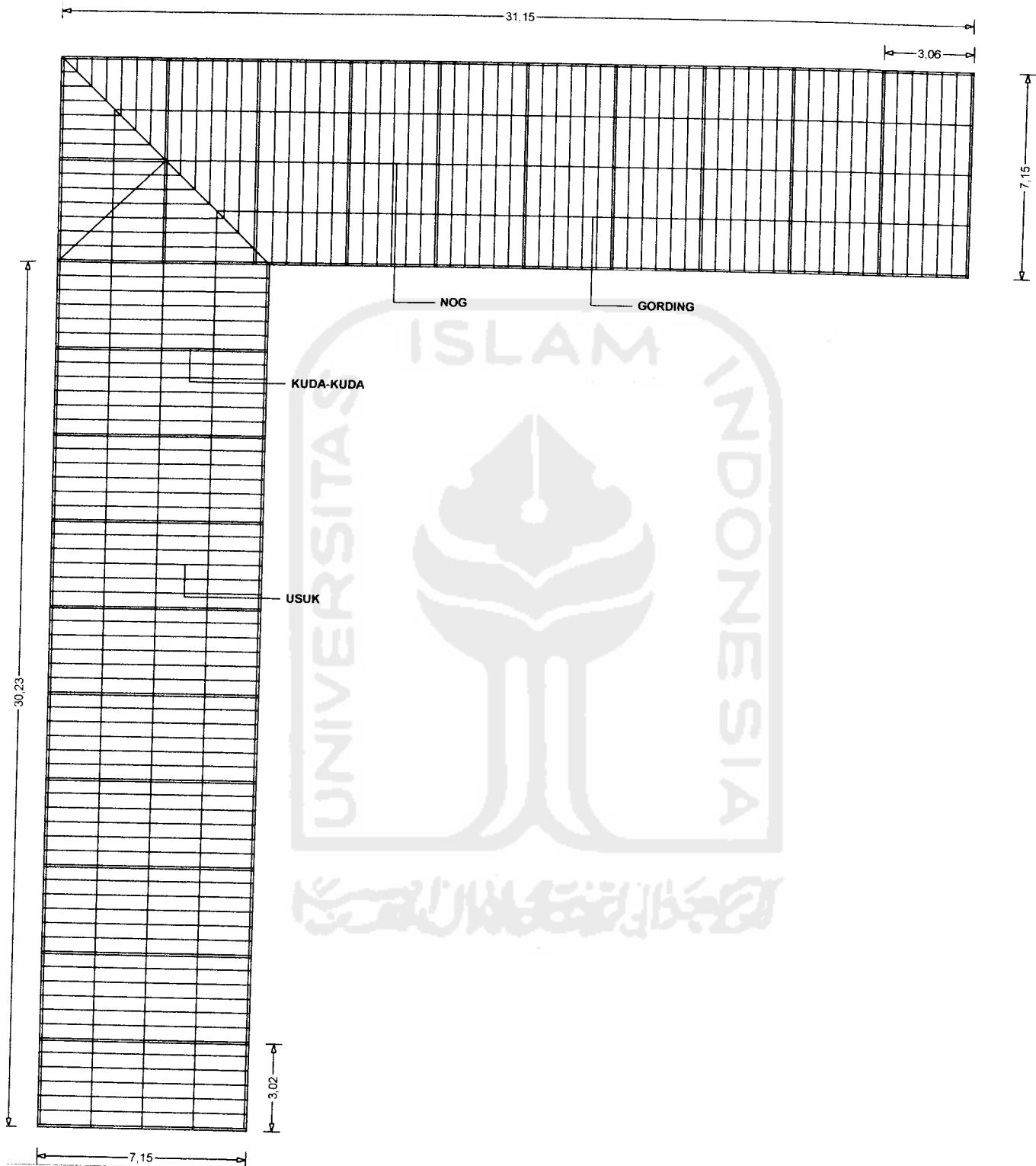
- a. Pemilihan jenis rangka atap harus memperhatikan letak dimana proyek akan dilaksanakan, apakah didaerah bersangkutan terdapat jenis rangka atap khususnya perusahaan rangka atap Smartruss, sebab jika harus mendatangkan dari luar daerah tentunya akan memakan biaya yang lebih besar.
- b. Untuk penelitian selanjutnya diharapkan menggunakan lebih banyak lagi objek penelitian dan menggunakan panjang bentang serta bentuk atap yang seragam agar diperoleh hasil yang lebih maksimal.

DAFTAR PUSTAKA

- A.Sudrajat Sastraatmaja, 1984, *Analisa Anggaran Biaya Pelaksanaan*, Penerbit Nova, Bandung.
- Frick, H 1982, *Ilmu Konstruksi Bangunan Kayu*, Penerbit Kanisius, Yogyakarta
- Ibrahim, H.B, 1993, *Rencana dan Estimasi Real of Cost*. Bumi Akasara
- Puspantoro B, 1984 *Konstruksi Bangunan Gedung Tidak Bertingkat*. Penerbit Universitas Atma Jaya. Yogyakarta
- Suwarno W, 1976, *Konstruksi Kayu*, Universitas Gadjah Mada, Yogyakarta.
- Supriyatno, 2002, *RAB Proyek Bangunan Gedung*, Pusat Pengembangan Sumber Daya Manusia, SENSA, Yogyakarta.
- Triasmara, G dan Nugraha, F.N, 2005. Analisis Nilai Untuk Rangka Atap Pryda pada Bangunan Perumahan. *Skripsi* (Tidak di terbitkan). Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan. Universitas Islam Indonesia
- W. Niron John, 1990, *Rencana Anggaran Biaya Bangunan*, Cetakan Kedelapan, CV. Asona, Jakarta.
- KBK Manajemen Konstruksi, 2001, *Manajemen Konstruksi*, Jurusan Teknik Sipil, FTSP UII, Yogyakarta.
- Ir. Ign. Benny Puspantoro, MSc. 1996, Konstruksi bangunan gedung tidak bertingkat. Jurusan teknik sipil, fakultas teknik Universitas Atma Jaya, Yogyakarta.

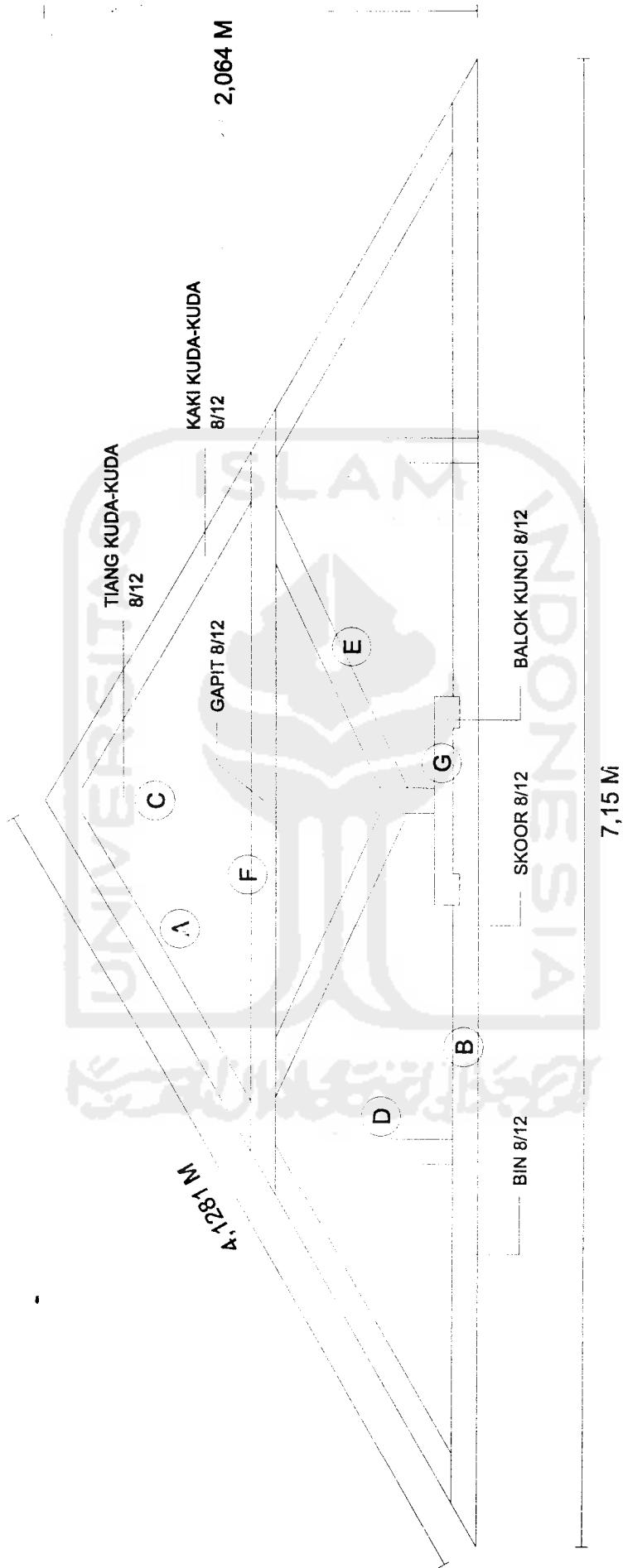
LAMPIRAN





DENAH KUDA - KUDA BANJAR

1 : 200

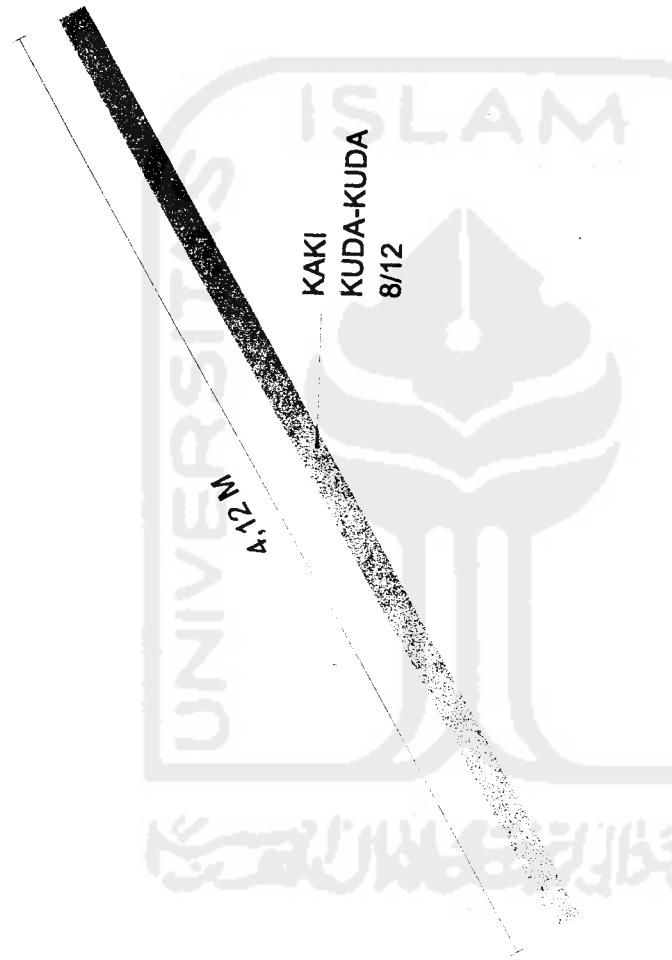


NAMA GAMBAR

PROFIL KUDA-KUDA SEKOLAH DASAR
BANJAR - BANTUL

SKALA

1 : 30



BALOK	SAMBUANGAN		PANJANG		DIMENSI		BANYAK	VOLUME
	JUMLAH	PANJANG	M	LEBAR	TEBAL	BTG		
A	1,00	0,25	4,12	0,08	0,12	2,00		0,08406

NAMA GAMIBAR

PROFIL KUDA-KUDA SEKOLAH DASAR
BANJAR - BANTUL

SKALA

1 : 30

B/N 8/12

7,15 M

BALOK	SAMBUANGAN		PANJANG		DIMENSI		BANYAK	VOLUME
	JUMLAH	PANJANG	M	LEBAR	TEBAL	BTG		
B	2,00	0,25	7,15	0,08	0,12	1,00		0,07344

NAMA GAMBAR

PROFIL KUDA-KUDA SEKOLAH DASAR
BANJAR - BANTUL

SKALA

1 : 30

TIANG KUDA-KUDA
8/12

2,064 M

BALOK	SAMBUNGAN		PANJANG		DIMENSI		BANYAK	VOLUME
	JUMLAH	PANJANG	M	LEBAR	TEBAL	BTG		
C	0,00	0,25	2,064	0,08	0,12	1,00	0,019814	

NAMA GAMBAR

PROFIL KUDA-KUDA SEKOLAH DASAR
BANJAR - BANTUL

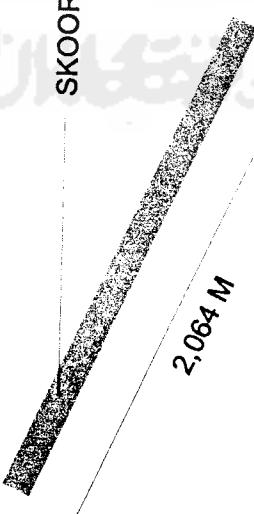
SKALA

1 : 30

1,032 M

BALOK	SAMBUNGAN		PANJANG		DIMENSI		BANYAK		VOLUME	
	JUMLAH	PANJANG	M	LEBAR	M	TEBAL	M	BTG	M ²	
D	0,00	0,25	1,032	0,08	0,12	0,08	1,00	1,00	0,009907	

SKOOR 8/12



BALOK	SAMBUNGAN		PANJANG		DIMENSI		BANYAK		VOLUME	
	JUMLAH	PANJANG	M	LEBAR	M	TEBAL	M	BTG	M ²	
E	0,00	0,25	2,064	0,08	0,12	0,08	2,00	2,00	0,039692	

NAMA GAMBAR

PROFIL KUDA-KUDA SEKOLAH DASAR
BANJAR - BANTUL

SKALA

1 : 30

GAPIT 8/12

3,575 M

BALOK	JUMLAH	SAMBUNGAN		PANJANG		DIMENSI		BANYAK	VOLUME
		PANJANG	M	LEBAR	TEBAL	BTG	M ²		
F	0,00	0,25		3,575	0,08	0,12	2,00		0,06864

1,00 M

BALOK KUNCI
8/12

BALOK	JUMLAH	SAMBUNGAN		PANJANG		DIMENSI		BANYAK	VOLUME
		PANJANG	M	LEBAR	TEBAL	BTG	M ²		
G	0,00	0,25		1,00	0,08	0,12	1,00		0,0096

NAMA GAMBAR
PROFIL KUDA-KUDA SEKOLAH DASAR
BANJAR - BANTUL

SKALA

1 : 30

SKALA

1 : 25

NAMA GAMBAR
SETENGAH KUDA-KUDA SEKOLAH DASAR
BANJAR - BANTUL

3,575 M

BALOK KUNCI 8/12

BIN 8/12

E

B

C

SKOOR 8/12

**KAKI KUDA-KUDA
8/12**

2,064 M

4,1281 M

A

PERHITUNGAN RANGKA ATAP KAYU

SEKOLAH DASAR BANJAR – BANTUL

a. Pekerjaan Usuk dan Reng

Berdasarkan gambar diatas luasan atap seluruhnya atau luas miring atap yaitu $792,17 \text{ m}^2$, maka luasan atap yang terdiri dari beberapa bidang segitiga dan trapezium tersebut diasumsikan sebagai bidang bujur sangkar, dimana panjang dan lebar sisinya adalah sama dengan luasan yang sama pula, sehingga diperoleh panjang sisi :

$$\sqrt{792,17} = 28,145 = 29 \text{ m}$$

❖ Kebutuhan usuk

Usuk dipasang tiap 0,5 m, maka jumlah usuk yang diperlukan adalah :

$$\frac{29}{0.5} + 1 = 59 \text{ batang dengan dimensi } 5/7 \text{ cm.}$$

$$V = [59 \times (0.05 \times 0.07) \times 29] + \text{SF } 10\% = 6,857 \text{ m}^3$$

❖ Kebutuhan reng

Reng dipasang tiap 0,255 m, maka jumlah yang diperlukan adalah :

$$\frac{29}{0.255} + 1 = 114,725 \approx 115 \text{ batang, dengan dimensi kayu } \frac{3}{4} \text{ cm.}$$

$$V = [115 \times (0.03 \times 0.04) \times 29] + \text{SF } 10\% = 4,4022 \text{ m}^3$$

b. Pekerjaan Murplate

Dengan melihat gambar rencana didapat panjang total murplate adalah :

$$[(64,95 \times 2) + (7,15 \times 2)] + \text{SF } 10\% = 158,62 \text{ m, dimensi kayu } 8/12$$

$$V = 158,62 \times 0.08 \times 0.12 = 1,522 \text{ m}^3,$$

c. Pekerjaan Balok Nog

Dengan melihat gambar rencana didapat panjang total balok nog adalah :

$$50,65 + \text{SF } 10\% = 55,715 \text{ m, dimensi kayu } 8/12$$

$$V = 55,715 \times 0,05 \times 0,12 = 0,534 \text{ m}^3.$$

d. Pekerjaan Gording

Dengan melihat gambar rencana didapat panjang total gording adalah :

$$60,45 + \text{SF } 10\% = 66,495 \text{ m, dimensi kayu } 8/12$$

$$V = 66,495 \times 0,08 \times 0,12 = 0,638 \text{ m}^3.$$

e. Pekerjaan Jurai

Dengan melihat gambar rencana didapat panjang total jurai adalah :

$$19,388 + \text{SF } 10\% = 21,326 \text{ m, dimensi kayu } 8/12$$

$$V = 21,326 \times 0,08 \times 0,12 = 0,204 \text{ m}^3.$$

f. Pekerjaan Papan Ruiter

Dengan melihat gambar rencana didapat panjang total jurai adalah :

$$50,65 + \text{SF } 10\% = 55,715 \text{ m.}$$

g. Pekerjaan Kuda-kuda

- Pekerjaan satu Kuda-kuda

Pada proyek pembangunan sekolah Banjar di Bantul ini memerlukan kuda-kuda sebanyak 19 buah dengan bentang kuda-kuda 7,15 m dan jarak antar kuda-kudanya 3,022 m dan 3,06 m.

Dengan melihat gambar rencana maka didapat panjang :

BALOK	SAMBUNGAN		PANJANG	DIMENSI KAYU		BANYAKNYA	VOLUME
	JUMLAH	PANJANG (M)	KAYU (M)	LEBAR (CM)	TEBAL (CM)	KAYU (BTG)	M ³
A	1.00	0.25	4.12	0.08	0.12	2.00	0.0839 $VOL = (4,12 + 1 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 2,00$
B	2.00	0.25	7.15	0.08	0.12	1.00	0.0734 $VOL = (7,15 + 2 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$
C	0.00	0.25	2.06	0.08	0.12	1.00	0.0198 $VOL = (2,06 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$
D	0.00	0.25	1.03	0.08	0.12	2.00	0.0198 $VOL = (1,03 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 2,00$
E	0.00	0.25	2.06	0.08	0.12	2.00	0.0396 $VOL = (2,06 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 2,00$
F	0.00	0.25	3.58	0.08	0.12	2.00	0.0686 $VOL = (3,58 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 2,00$
G	0.00	0.25	1.00	0.08	0.12	1.00	0.0096 $VOL = (1,00 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$
							0.3148

Total volume untuk 1 kuda-kuda

$$= 0,3148 + SF 10\% = 0,3463 \text{ m}^3$$

Pada proyek pembangunan sekolah Banjar di Bantul ini memerlukan

kuda-kuda sebanyak 19 buah, maka volume seluruhnya adalah :

$$= 19 \times 0,3463 = 6,579 \text{ m}^3$$

- Pekerjaan setengah Kuda-kuda

Pada proyek pembangunan sekolah Banjar di Bantul ini memerlukan

setengah kuda-kuda sebanyak 1 buah.

Dengan melihat gambar rencana maka didapat panjang :

BALOK	SAMBUNGAN		PANJANG	DIMENSI KAYU		BANYAK NYA	VOLUME
	JUMLAH	PANJANG (M)	KAYU (M)	LEBAR (CM)	TEBAL (CM)	KAYU (BTG)	M ³
A	1.00	0.25	4.12	0.08	0.12	1.00	0.0420
	$VOL = (4,12 + 1 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$						
B	0.00	0.25	3.57	0.08	0.12	1.00	0.0343
	$VOL = (3,57 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$						
C	0.00	0.25	1.03	0.08	0.12	1.00	0.0099
	$VOL = (1,03 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$						
D	0.00	0.25	2.06	0.08	0.12	1.00	0.0198
	$VOL = (2,06 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$						
E	0.00	0.25	1.00	0.08	0.12	1.00	0.0096
	$VOL = (1,00 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$						
							0.1155

Dan total keperluan setengah kuda-kuda satu buah

$$= 0,115 + SF 10 \% = 0,126 \text{ m}^3$$

$$= 0,126 \times 1 = 0,126 \text{ m}^3$$

Jadi total keperluan kuda-kuda = $6,579 + 0,126 = 6,705 \text{ m}^3$

Pekerjaan cross kuda-kuda, dimensi 6/10

Dengan melihat gambar rencana maka didapat panjang total cross kuda-kuda adalah :

Untuk jarak antar kuda-kuda 3,022m :

$$= [(2 \times 3,65) \times 10 \times 0,06 \times 0,1] = 0,438$$

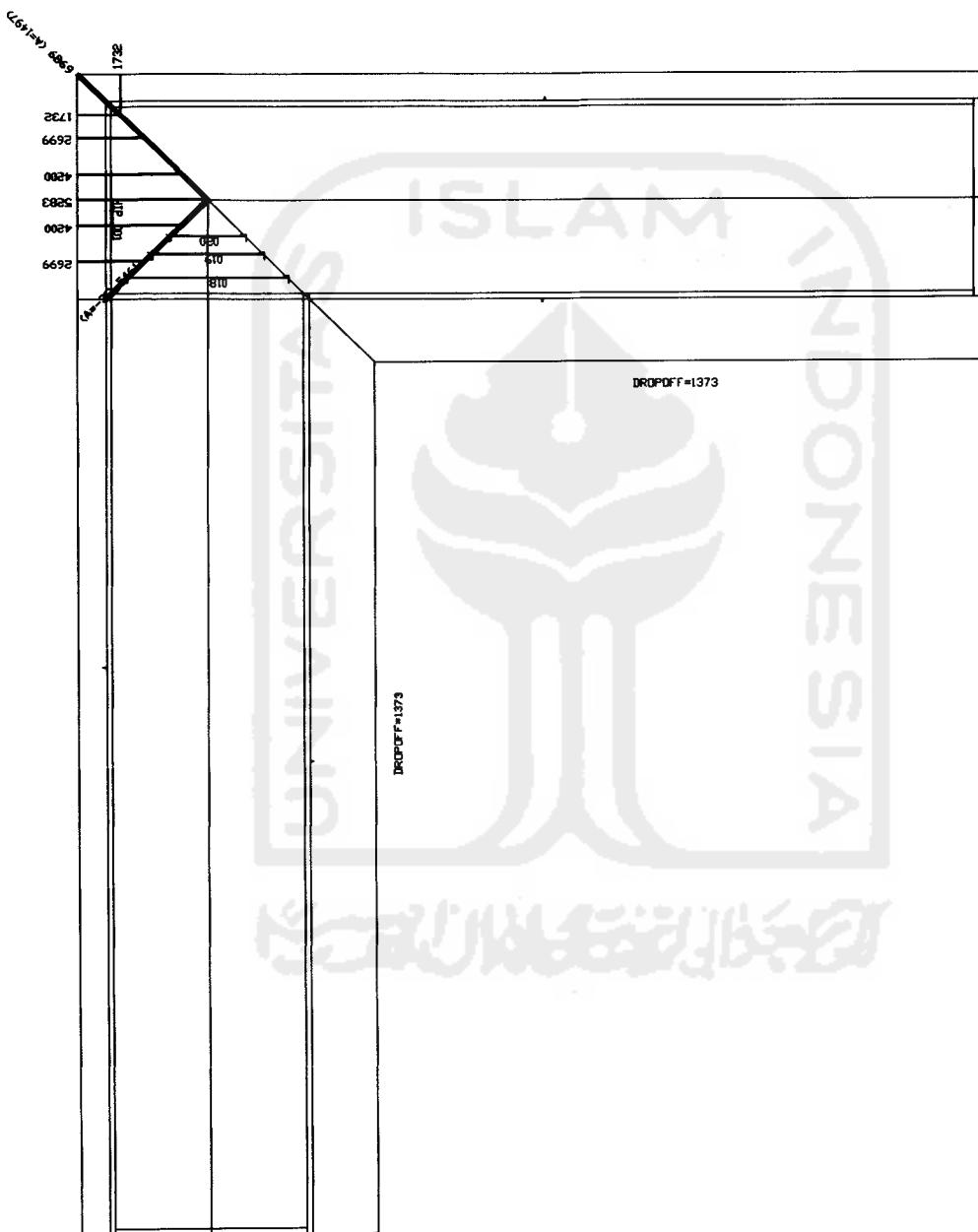
Untuk jarak antar kuda-kuda 3,06 m :

$$= [(2 \times 3,68) \times 9 \times 0,06 \times 0,1] = 0,397$$

Jadi total $(0,438+0,397) + SF 10\% = 0,918 \text{ m}^3$

Jadi, untuk total keperluan kuda-kuda lengkap diperlukan kayu sebanyak

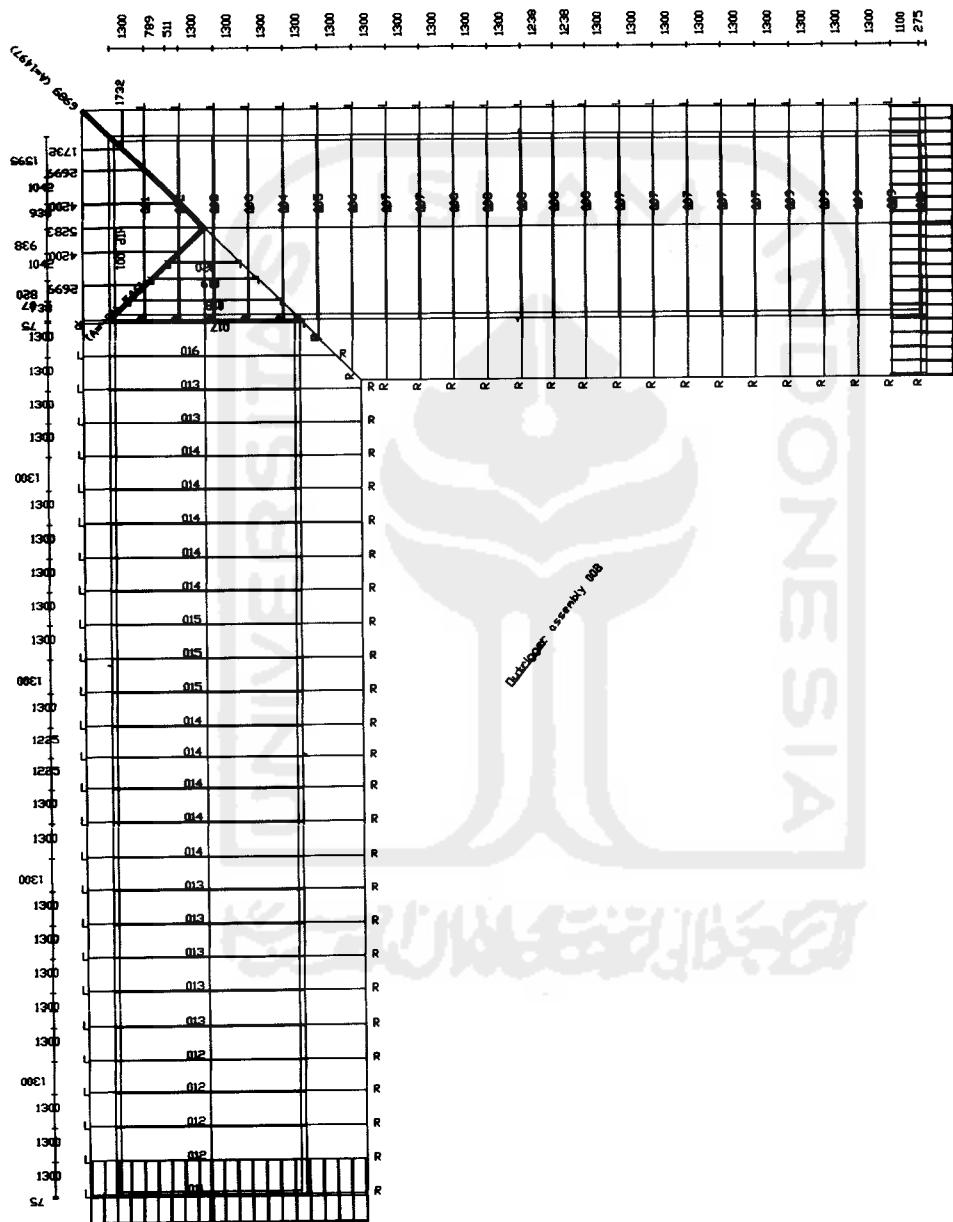
$$= 6,579 + 0,126 + 0,918 = 7,623 \text{ m}^3$$

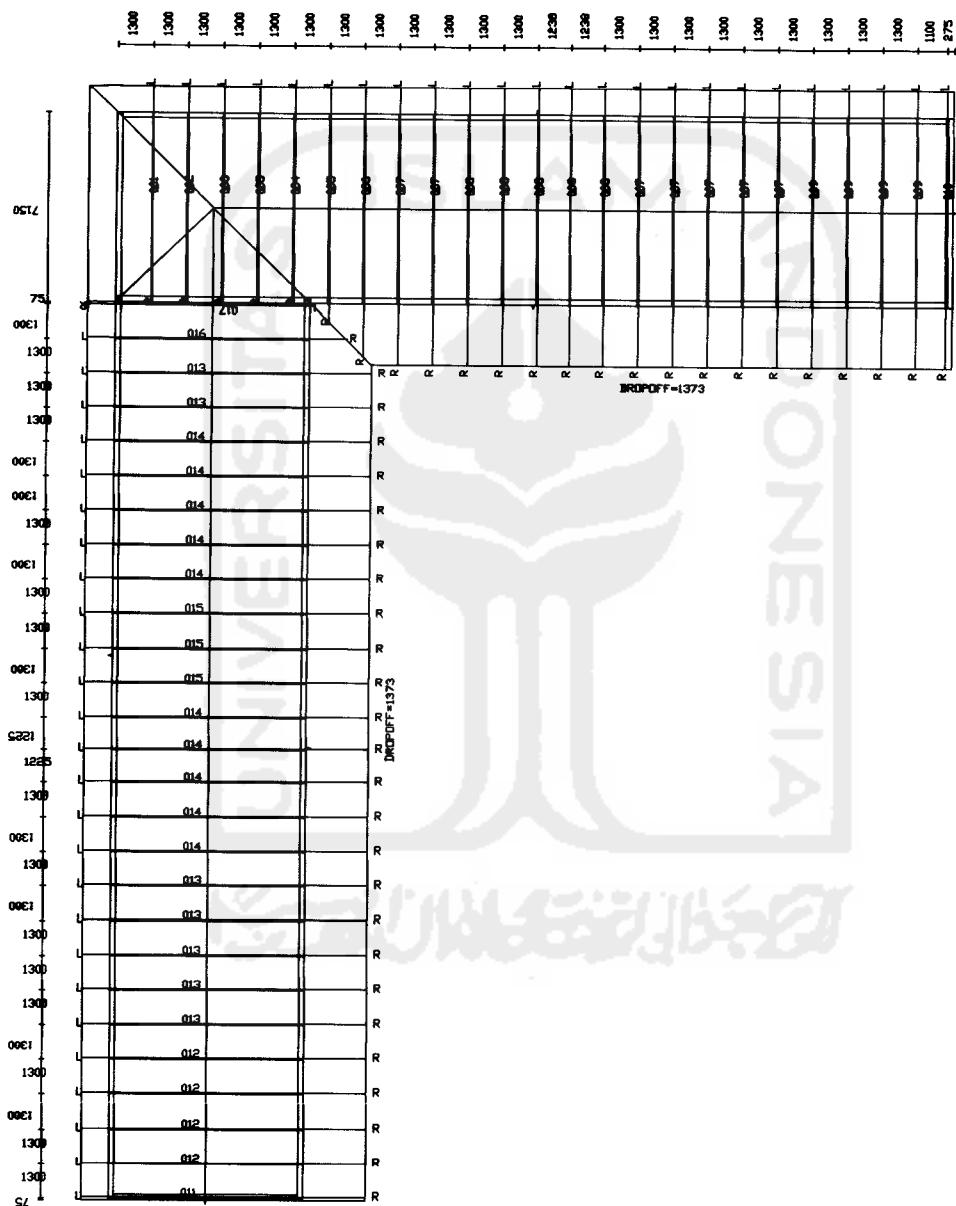


Job No.eppjBnJr2

Floors: ALL
Blocks: ALL

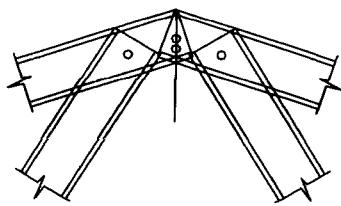
Sheet No.1 of 4





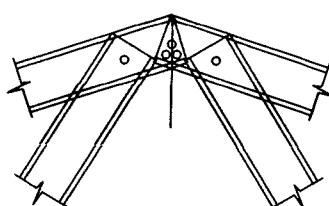
Truss connections used in job: eppjBnJr2 (Sheet 1 of 2)

C-APEX-A-75-75-2-2



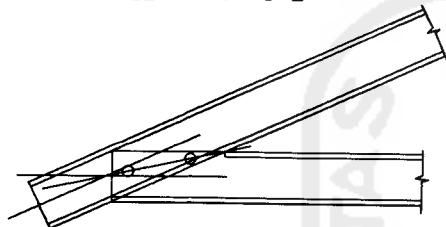
2 X 12-14 X 20 HEX SCREW

C-APEX-A-75-75-3-3



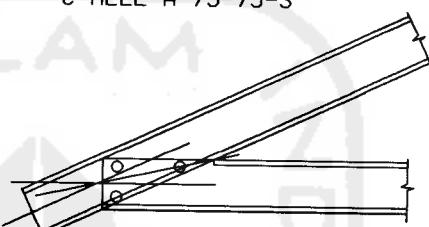
3 X 12-14 X 20 HEX SCREW

C-HEEL-A-75-75-2



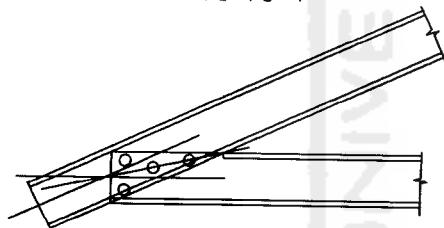
2 X 12-14 X 20 HEX SCREW

C-HEEL-A-75-75-3



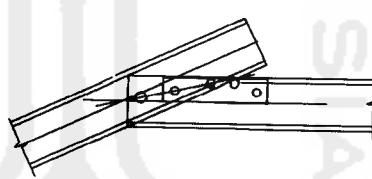
3 X 12-14 X 20 HEX SCREW

C-HEEL-A-75-75-4



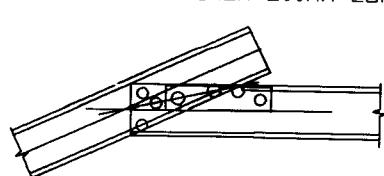
4 X 12-14 X 20 HEX SCREW

C-KNEE-C-75-75-5
(35 x 35 x 1.0mm ANGLE STIFFENER 200MM LONG)



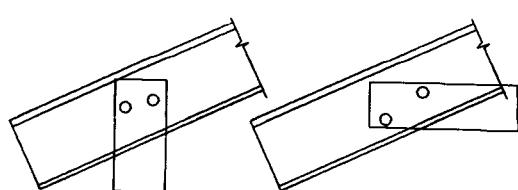
5 X 12-14 X 20 HEX SCREW

C-KNEE-C-75-75-7
(35 x 35 x 1.0mm ANGLE STIFFENER 200MM LONG)



7 X 12-14 X 20 HEX SCREW

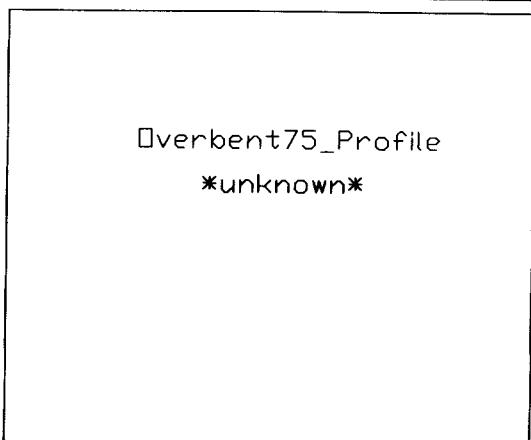
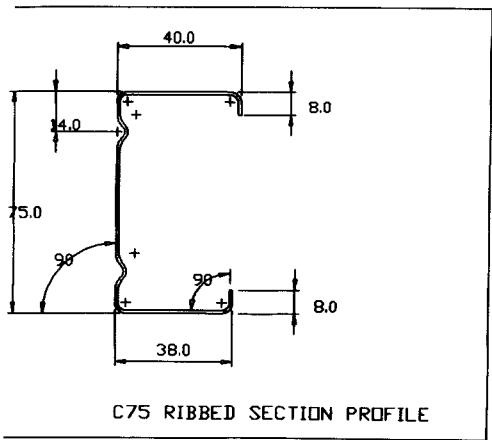
C-PROP-75-75-2
(CHORD SUPPORT - SHEAR COND.)



(TYPICAL APPLICATIONS)

2X12-14X20 HEX SCREW CHORD TO BRACKET

55 connections used in job: eppjBnjr2 (Sheet 2 of 2)



C-WEB-75-75
unknown

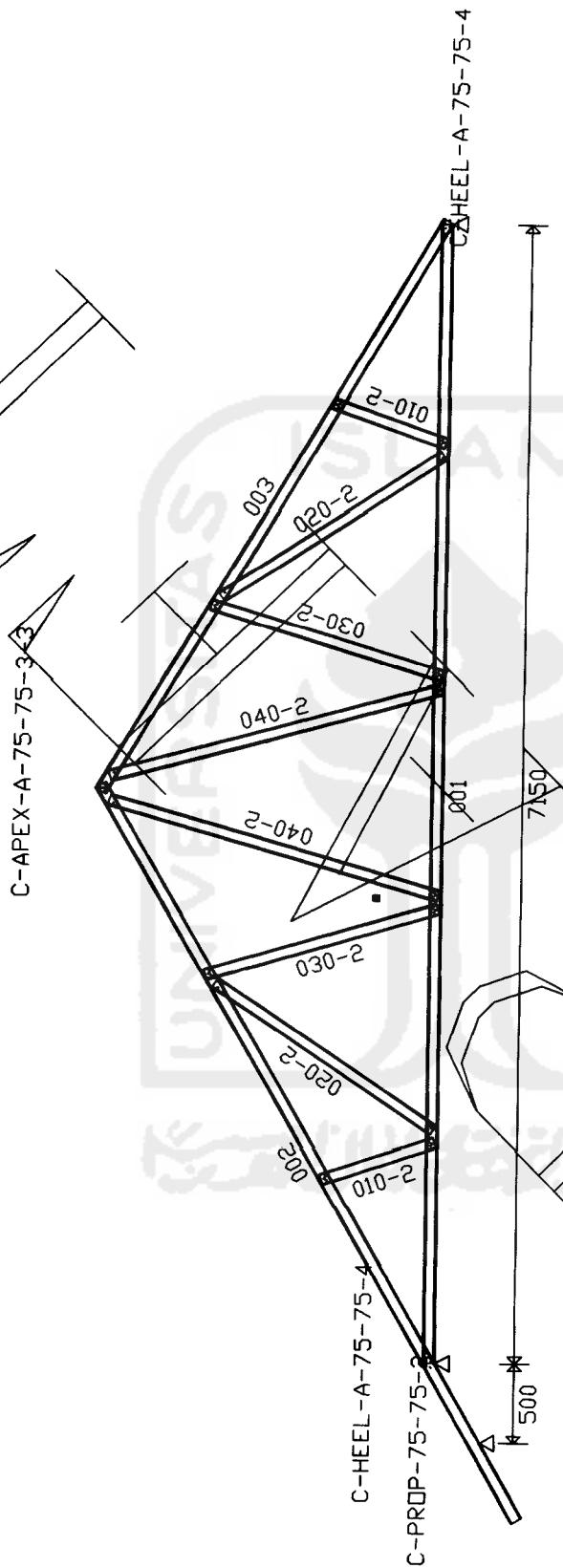
Smart
flush

Offset Feature

CHORD	002	WEB-040
70	WEB-040	
340	WEB-020	
347	WEB-030	
2818	WEB-010	
CHORD	001	
1387	WEB-010	
1433	WEB-020	
2852	WEB-030	
2920	WEB-040	
4230	WEB-040	
4298	WEB-030	
5719	WEB-020	
5765	WEB-010	
CHORD	003	
1351	WEB-010	
2824	WEB-030	
2832	WEB-020	
4101	WEB-040	

LEFT → RIGHT

Status	PASS
Approved By	2



Note: Offsets are from the right hand end of chord

PARTS LIST

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	APEX HEIGHT	BOTTOM CHORD PREP ANGLES	ASSEMBLY DETAILS	TRUSS DETAILS			
C7575ra	001	7150	0.75	2						2151	L=30	R=30	8200	2707	28.4	
C7575ra	002	5283	0.75	2									DETAILER	admin	DETAILED	
C7575ra	003	4171	0.75	2									JOB NUMBER	12-02-2007	SCALE	
C7575ra	010	740	0.75	4									TRUSS	epdjbnnr2	1:45	
C7575ra	020	1640	0.75	4									FABRICATOR	PARTNER PROPERTY		
C7575ra	030	1500	0.75	4									CUSTOMER	PT. BlueScope Lysaght Indonesia		
C7575ra	040	2120	0.75	4									SCREW-12-14x20-HEX	epdjbnnr2 003		
		-														

6.064-06 TRUSS3-12-02-2007-15:27:12

njr^{Truss} 003

RTY 2

Customer

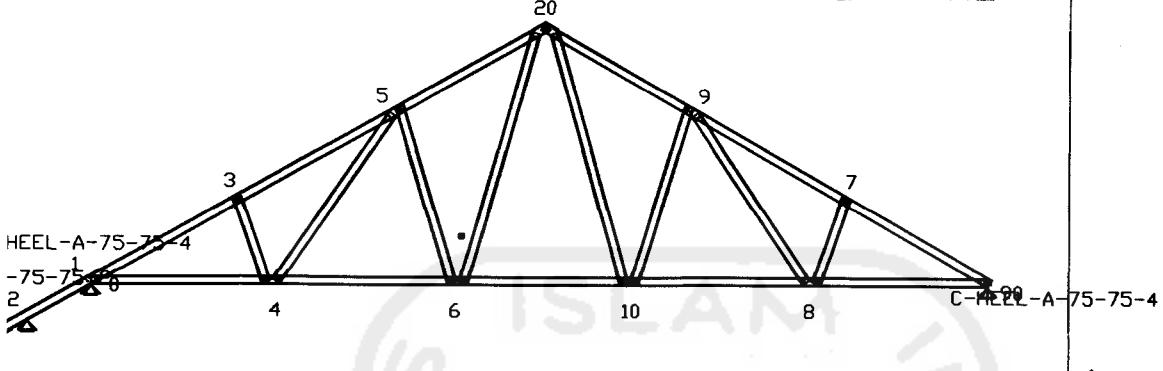
Date 12-02-2007

Dr. PARTNER PROPERTY SupraCADD 6.064-06 TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39
 500 1000 2192 1191 3383 1192 4575 1192 5767 1191 6958 1192 8150

= CHANNEL
 = 30

C-APEX-A-75-75-3-3

smart: NO
 flush: NO



RED (kPa)	SPACING = 1300	DEFL mm	Locn span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
1.25 (LIMIT-STATE)	CODE = AS4600-1996	Vert(LL>1.4	10-6 999	C-WEB-75-75-2 = 15.27/15.27
1.25		Vert(TL>4.8	10-6 999	
1.25	YIELD STRESS = 550	Horz(LL)>0.6	90 N/A	
1.25		Horz(TL)>1.9	90 N/A	

FORMATION
 Truss was designed to 33m/s
 site design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravt Case	Uplift Case
2	0	66	-111 38
1	1.45	53	>0.95 43
90	0	33	-0.93 43

MEMBER SELECTION

IRD: C7575ra/G550

IRD: C7575ra/G550

webs: C7575ra/G550 4-3,5-4,6-5,20-6,8-7,9-8,10-9,20-10

MEMBER-FORCES

Top Chords		
F (kN)	BM (kNm)	Pass Case
-0.51	57% 66	
-0.51	57% 66	
-0.12	85% 33	
0.29	79% 74	
0.32	71% 75	
0.32	72% 76	
0.28	79% 77	
0.15	87% 33	

Bottom Chords			
Nodes	AF (kN)	BM (kNm)	Pass Case
4-15.1	0.22	47%	68
6-44.5	0.2	37%	69
10-8.4	0.8	36%	70
8-10.5	0.17	37%	71
90-8.3	0	47%	72

Webs			
Nodes	AF (kN)	BM (kNm)	Pass Case
3-40.9	0	26%	64
4-50.3	0	50%	43
5-62.2	0	52%	33
6-20.7	0	78%	43
10-10.7	0	78%	43
9-12.2	0	52%	33
8-90.4	0	50%	43
7-81.2	0	26%	33

sions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
 It is not to be used if loading criteria does not meet local building codes.
 um uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

SMQRT:
flush:
NO

Offset Feature
CHORD: 002

70 WEB-040

1340 WEB-020

1347 WEB-030

2818 WEB-010

CHORD: 001

1387 WEB-010

1433 WEB-020

2852 WEB-030

2920 WEB-040

4230 WEB-040

4298 WEB-030

5719 WEB-020

5765 WEB-010

CHORD: 003

1351 WEB-010

2824 WEB-030

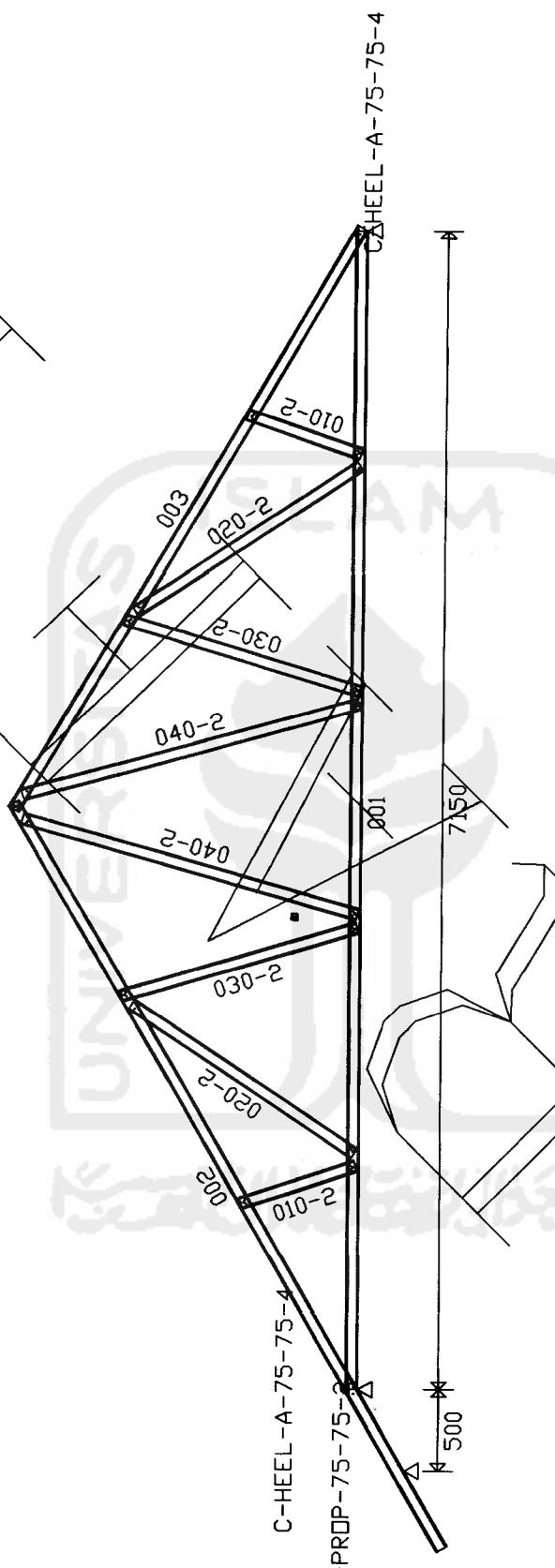
2832 WEB-020

4101 WEB-040

	Status	PASS
	Approved By	

L E F T | <--> R I G H T |

C-APEX-A-75-75-3<3



Note: Offsets are from the right hand end of chord

PARTS LIST

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	APEX HEIGHT	BOTTOM CHORD PREP ANGLES	ASSEMBLY DETAILS	TRUSS DETAILS
C7575r@	001	7150	0.75	1						2151	L=30	R=30	UNCRIPPED LENGTH
C7575r@	002	5283	0.75	1									UNCRIPPED HEIGHT
C7575r@	003	4171	0.75	1									WEIGHT
C7575r@	010	740	0.75	2									2707
C7575r@	020	1640	0.75	2									28.4
C7575r@	030	1500	0.75	2									DETAILED
C7575r@	040	2120	0.75	2									DETAILED
SCREW-12-14x20-HEX	-	-	-	-									SCALE
													admin
													12-02-2007
													1:5
													JOB NUMBER
													TRUSS
													EPP-Bn-jr2
													004
													FABRICATOR
													PARTNER PROPERTY
													CUSTOMER
													P.T. BlueScope Lysaght Indonesia

njin2004

QTY 1

Customer

Date 12-02-2007

in: PARTNER PROPERTY

SupraCADD 6.064-06

TRUSS8

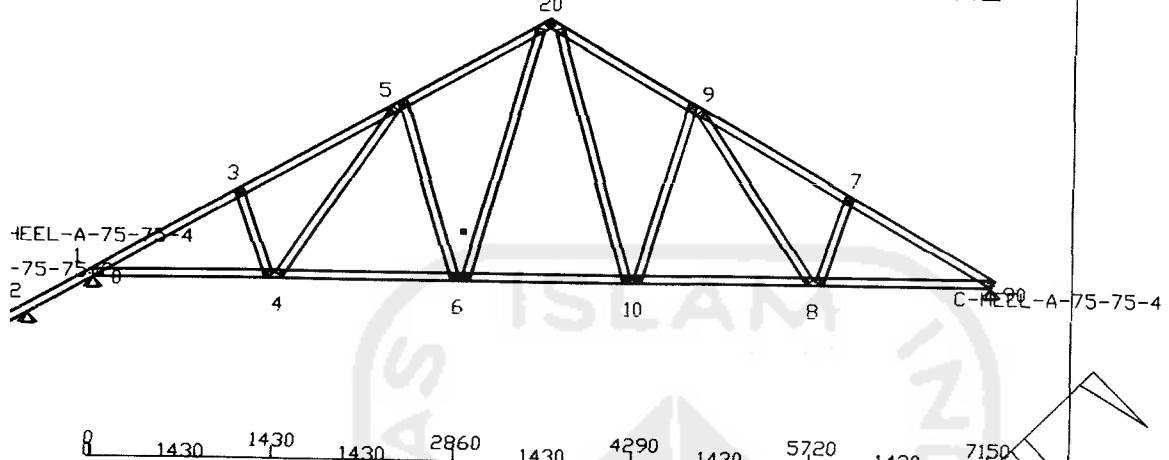
<Channel-truss design to AS4600> vers B.39

500	1000	1192	2192	1191	3383	1192	4575	1192	5767	1191	6958	1192	8150
-----	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------

= CHANNEL

= 30

C-APEX-A-75-75-3-3

smart: NO
flush: NO

RED (kPa)	SPACING = 1300	DEFL mm	Locn span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
0.25	CODE = AS4600-1996	Vert(LL)>1.4	10-6 999	C-WEB-75-75-2 = 75.27/55.27
0.2	(LIMIT-STATE)	Vert(LL)>4.8	10-6 999	
0.2	YIELD STRESS = 550	Horz(LL)0.6	90 N/A	
1.25		Horz(LL)1.9	90 N/A	

FORMATION

Truss was designed to 33m/s
ultimate design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	HorizCase	GravityCase	UpliftCase
2	0	66	2.42 66 -111 38
1	1.45	53	5.93 33 0 33
90	0	33	5.46 33 0 33

MEMBER SELECTION

IRD: C7575ra/G550

IRD: C7575ra/G550

ebs: C7575ra/G550 4-3,5-4,6-5,20-6,8-7,9-8,10-9,20-10

MEMBER-FORCES

Top Chords	Bottom Chords	Webs
F BM PassCase	Nodes AF BM PassCase	Nodes AF BM PassCase
V (kNm)	(kN) (kNm)	(kN) (kNm)
-0.51 57% 66	4-15.1 0.22 47% 68	3-40.9 0 26% 33
-0.51 57% 66	6-44.5 0.2 37% 69	4-5 0 0 30%
-0.12 85% 33	10-6.4 0.8 36% 70	5-62.2 0 52% 33
0.29 79% 74	8-10.5 0.17 37% 71	6-20.1 0 78% 37
0.32 71% 75	90-8.3 0 47% 72	10-20.1 0 78% 39
0.32 72% 76		9-12.2 0 52% 33
0.28 79% 77		8-50.1 0 60% 41
0.15 87% 33		7-81.2 0 26% 33

Top Chords	Bottom Chords	Webs
F BM PassCase	Nodes AF BM PassCase	Nodes AF BM PassCase
V (kNm)	(kN) (kNm)	(kN) (kNm)
-0.51 57% 66	4-15.1 0.22 47% 68	3-40.9 0 26% 33
-0.51 57% 66	6-44.5 0.2 37% 69	4-5 0 0 30%
-0.12 85% 33	10-6.4 0.8 36% 70	5-62.2 0 52% 33
0.29 79% 74	8-10.5 0.17 37% 71	6-20.1 0 78% 37
0.32 71% 75	90-8.3 0 47% 72	10-20.1 0 78% 39
0.32 72% 76		9-12.2 0 52% 33
0.28 79% 77		8-50.1 0 60% 41
0.15 87% 33		7-81.2 0 26% 33

Top Chords	Bottom Chords	Webs
F BM PassCase	Nodes AF BM PassCase	Nodes AF BM PassCase
V (kNm)	(kN) (kNm)	(kN) (kNm)
-0.51 57% 66	4-15.1 0.22 47% 68	3-40.9 0 26% 33
-0.51 57% 66	6-44.5 0.2 37% 69	4-5 0 0 30%
-0.12 85% 33	10-6.4 0.8 36% 70	5-62.2 0 52% 33
0.29 79% 74	8-10.5 0.17 37% 71	6-20.1 0 78% 37
0.32 71% 75	90-8.3 0 47% 72	10-20.1 0 78% 39
0.32 72% 76		9-12.2 0 52% 33
0.28 79% 77		8-50.1 0 60% 41
0.15 87% 33		7-81.2 0 26% 33

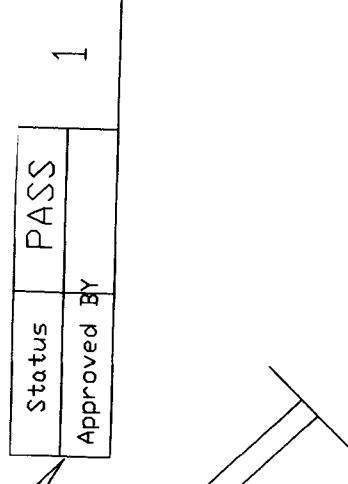
Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
It is not to be used if loading criteria does not meet local building codes.
Uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

Smart
flush

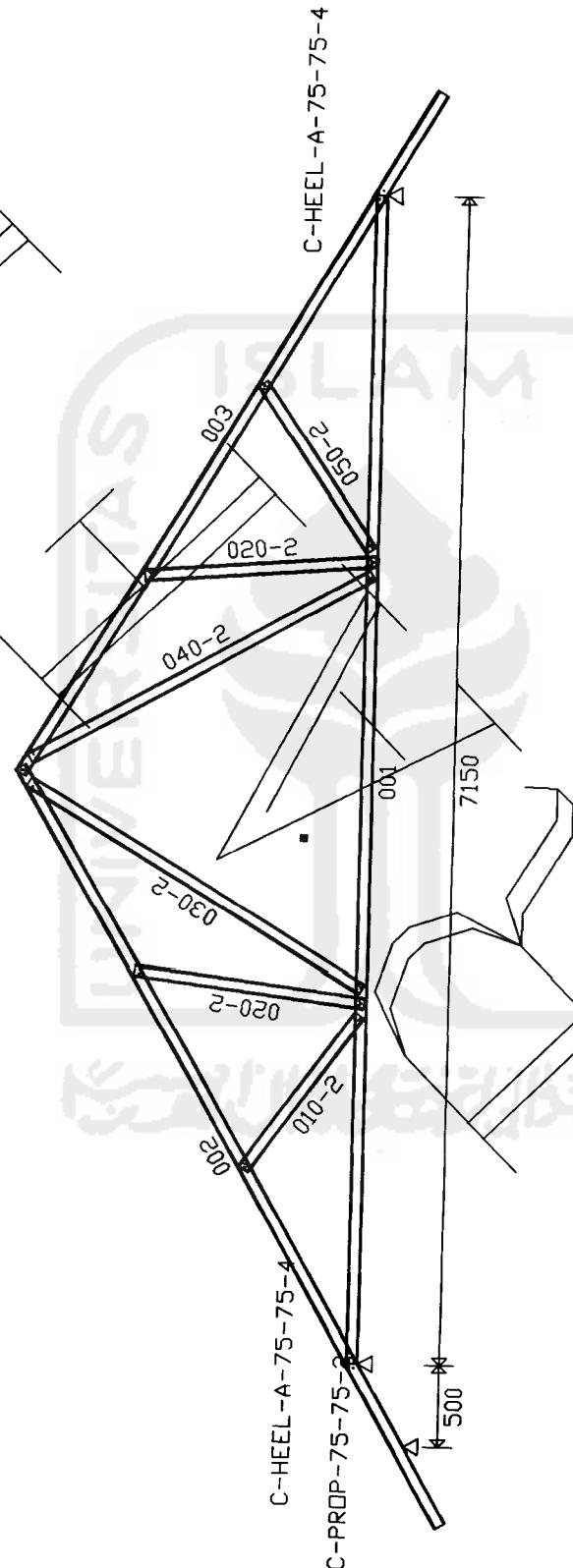
NO
NO

Offset Feature	CHORD	WEB
001	0243	050
002	2243	020
003	2309	040
004	4891	030
005	4957	020
006	4963	010
007	2807	010
008	36	030
009	1395	020
010	2070	050
011	3481	020
012	4839	040

LEFT → RIGHT



C-APEX-A-75-75-3-3



6.064-06 TRUSS5-12-02-2007-15:27:19

PARTS LIST

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	APEX HEIGHT	BOTTOM CHORD PREP ANGLES	ASSEMBLY DETAILS	TRUSS DETAILS
C7575ra	001	7150	0.75	1						2151	L=30	R=30	8800
C7575ra	002	5283	0.75	1									2707
C7575ra	003	4878	0.75	1									27.1
C7575ra	010	1179	0.75	1									DETAILER
C7575ra	020	1404	0.75	1									DETAILED SCALE
C7575ra	020	1401	0.75	1									admin
C7575ra	030	2373	0.75	1									12-02-2007
C7575ra	040	2348	0.75	1									1:45
C7575ra	050	1220	0.75	1									JOB NUMBER
SCREW-12-14x20-HEX		-											eppjbni2005
													FABRICATOR
													PARTNER PROPERTY
													CUSTOMER
													PT. BlueScope Lysaght Indonesia

Truss 005

PTY 1

Customer

Date 12-02-2007

~ PARTNER PROPERTY

SupraCADD 6.064-06

TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39

500	1000	1192	2192	1191	3383	1192	4575	1192	5767	1191	6958	1192	8150	8800
-----	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------

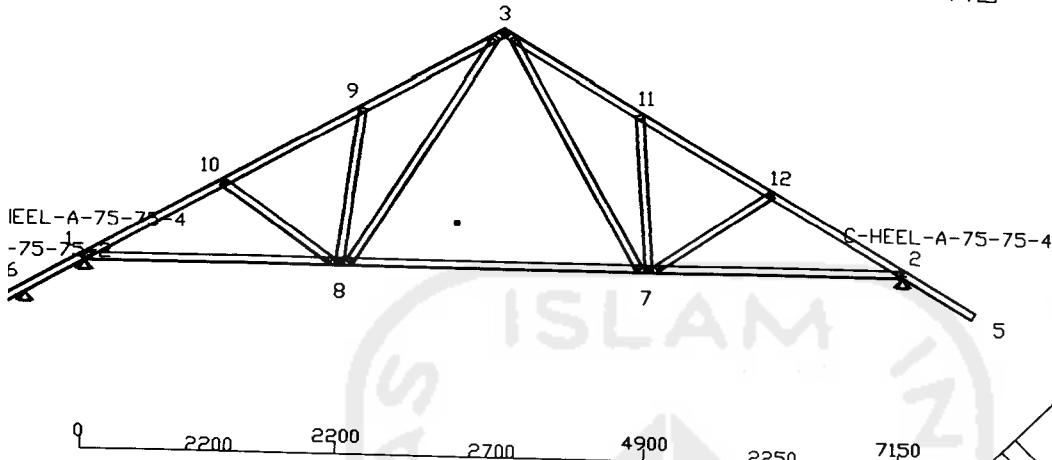
: CHANNEL

= 30

smart: NO

flush: NO

C-APEX-A-75-75-3-3



ED [kPa]	SPACING = 1300	CODE = AS4600-1996	DEFL mm	Locn	span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
25	(LIMIT-STATE)		Vert(LL)>1.7	7-8	999	C-WEB-75-75-2 = 15.27/15.27
.2	YIELD STRESS = 550		Vert(TL)>7.8	7-8	977	
.25			Horz(LL)>0.6	2	N/A	
			Horz(TL)>1.9	2	N/A	

FORMATION

ISS was designed to 33m/s
to design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jn	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
6	0	65	2.43
1	1.26	36	5.87
2	0	67	32

MEMBER SELECTION

RD: C7575ra/G550

RD: C7575ra/G550

abs: C7575ra/G550 8-10,9-8,8-3,7-3,12-7,11-7

MEMBER-FORCES

Top Chords		
Nodes	BM	Pass Case
1	(kNm)	
-0.51	57%	65
-0.51	57%	65
-0.12	32%	32
0.29	73%	72
0.33	81%	73
0.33	81%	74
0.29	73%	75
-0.61	89%	67
-0.72	80%	67

Bottom Chords		
Nodes	AF	BM
8-14.8	0.47	91%
7-83.2	0.49	85%
2-74.8	0	95%
		70

Webs		
Nodes	AF	BM
10-1.1	0	44%
8-91.6	0	50%
8-30.2	0	89%
3-70.2	0	88%
7-11.6	0	49%
7-12.3	0	45%
		51

sions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

Smart
flush

No

Offset	Feature	Chord	Length	Mat.	Qty	Description	No.
C2243	WEB-050	001	7150	0.75	1		001
C243	WEB-020	002	5283	0.75	1		002
C309	WEB-040	003	6380	0.75	1		003
C4891	WEB-030	004	1179	0.75	1		004
C4957	WEB-020	005	1404	0.75	1		005
C4963	WEB-010	006	1401	0.75	1		006
C3572	WEB-050	007	2373	0.75	1		007
C4982	WEB-020	008	2348	0.75	1		008
C5340	WEB-040	009	1220	0.75	1		009
C36	WEB-030	010	-	-	40		010
C395	WEB-020	011					011
C2807	WEB-010	012					012

LEFT RIGHT

C-APEX-A-75-75-3-3

C-HEEL-A-75-75-4
C-PROP-75-75-2
C-PROP-75-75-3

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY
C7575ra	001	7150	0.75	1		2151			
C7575ra	002	5283	0.75	1			L=30	R=30	
C7575ra	003	6380	0.75	1					
C7575ra	010	1179	0.75	1					
C7575ra	020	1404	0.75	1					
C7575ra	020	1401	0.75	1					
C7575ra	030	2373	0.75	1					
C7575ra	040	2348	0.75	1					
C7575ra	050	1220	0.75	1					
SCREW-12-14x20-HEX		-	-	40					

6.064-06 TRUSS6-12-02-2007-15:27:22

C-PROP-75-75-2

QUALITY CHECK FROM TOP OF TOP CHORD, TO BOTTOM OF BOTTOM CHORD = 2500

Note: Offsets are from the right hand end of chord

PARTS LIST

PARTS LIST		ASSEMBLY DETAILS				TRUSS DETAILS			
DESCRIPTION	NO.	LEN.	MAT.	QTY	APEX HEIGHT	BOTTOM CHORD PREP ANGLES	UNCRIPPED LENGTH	UNCRIPPED HEIGHT	WEIGHT
C7575ra	001	7150	0.75	1		2151	L=30	R=30	10100
C7575ra	002	5283	0.75	1					3255
C7575ra	003	6380	0.75	1					28.5
C7575ra	010	1179	0.75	1					DETAILED SCALE
C7575ra	020	1404	0.75	1					admin 12-02-2007 1:55
C7575ra	020	1401	0.75	1					JOB NUMBER TRUSS
C7575ra	030	2373	0.75	1					EPPJBnjr2 006
C7575ra	040	2348	0.75	1					FABRICATOR PARTNER PROPERTY
C7575ra	050	1220	0.75	1					CUSTOMER PT. BlueScope Lysaght Indonesia

1 jr^{truss} 006

QTY 1

Customer

Date 12-02-2007

~ PARTNER PROPERTY SupraCADD 6.064-06 TRUSS8 (channel-truss design to AS4600) vers B.39
 500 1000 1192 2192 1191 3383 1192 4575 1192 5767 1191 6958 1192 8150 1800 98500
 1500 1192 2192 1191 3383 1192 4575 1192 5767 1191 6958 1192 8150 1800 98500

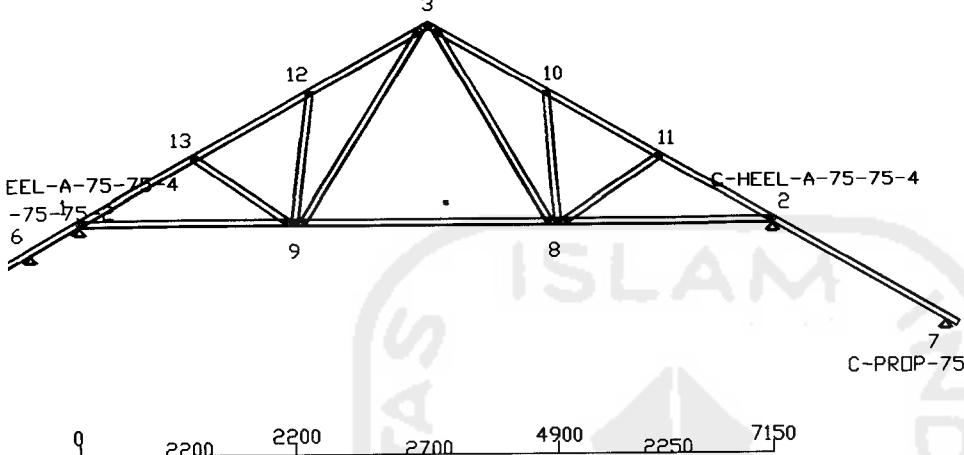
: CHANNEL

= 30

C-APEX-A-75-75-3-3

smart: NO

flush: NO



ED kPa	SPACING = 1300 CODE = AS4600-1996 (LIMIT-STATE)	DEFL mm Vert(LL>1.7 Vert(TL>7.8 Horz(LL>0.6 Horz(TL>1.8	Locn span/d 8-9 999 8-9 999 2 N/A 2 N/A	WEB JOINT CAPACITY (kN) C-WEB-75-75-2 = 15.27/C5.27
25 25	YIELD STRESS = 550			

FORMATION

This was designed to 33m/s
to design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
6	0	66	2.43
1	1.2	56	5.85
2	0	55	6.7
7	0	56	152

MEMBER SELECTION

RD: C7575ra/G550

RD: C7575ra/G550

abs: C7575ra/G550 9-13,12-9,9-3,8-3,11-8,10-8

MEMBER-FORCES

Top Chords		
Nodes	AF	BM Pass Case
1	-0.51	57% 66
2	-0.51	57% 66
3	-0.12	82% 33
4	0.29	73% 74
5	0.33	81% 75
6	0.32	80% 76
7	0.29	73% 77
8	-0.28	97% 33
9	-0.4	44% 64
10	-0.06	20% 69

Bottom Chords		
Nodes	AF	BM Pass Case
9-14	8.48	0.47 71
8	93.2	0.49 85%
2-8	4.7	0 95% 72

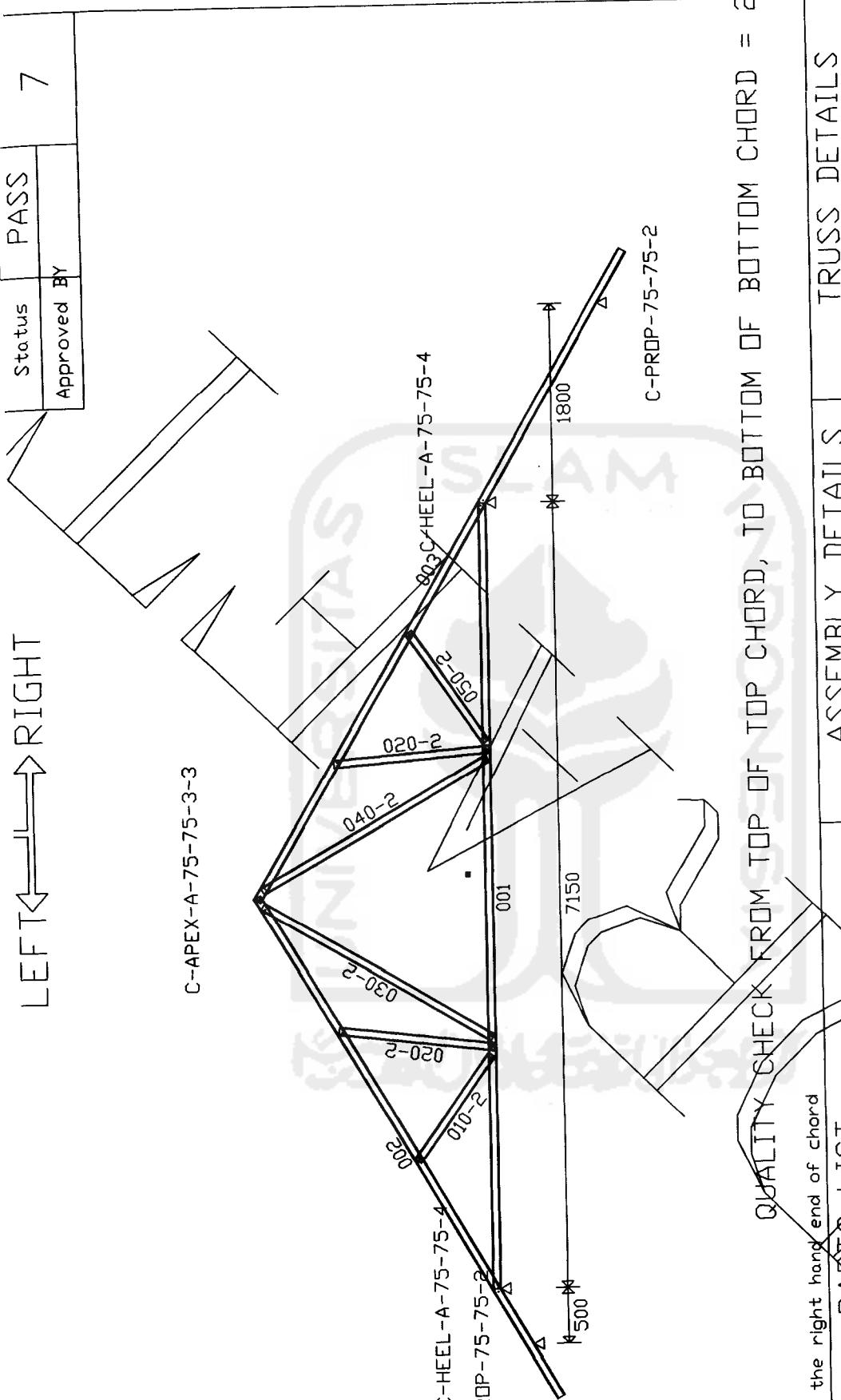
Webs		
Nodes	AF	BM Pass Case
13-9	-0.1	0 44% 64
9-10	-0.6	0 50% 33
9-30	-0.2	0 89% 37
3-80	-0.2	0 88% 41
8-10	-0.7	0 49% 33
8-11	-0.2	0 45% 52

Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
 It is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
 Uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

SMART:
flush: NO NO

Status	PASS	7
Approved By		

LEFT → RIGHT



Note: Offsets are from the right hand end of chord
PARTS LIST

TRUSS DETAILS						
ASSEMBLY DETAILS			TRUSS DETAILS			
DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.
C7575r _a	001	7150	0.75	7	Bottom Chord Prep Angles	R=30
C7575r _a	002	5283	0.75	7		2151
C7575r _a	003	6784	0.75	7		L=30
C7575r _a	010	1179	0.75	7		
C7575r _a	020	1404	0.75	7		
C7575r _a	020	1401	0.75	7		
C7575r _a	030	2373	0.75	7		
C7575r _a	040	2348	0.75	7		
C7575r _a	050	1220	0.75	7		
SCREW-12-14x20-HEX	-	-	-	-		
ASSEMBLED BY:						
FABRICATOR						
PARTNER PROPERTY						
CUSTOMER						
PT. BlueScope Lysaght Indonesia						
JOB NUMBER						
EPPJBnJr2 007						
DETAILED						
admin 12-02-2007						
SCALE						
TRUSS						
WEIGHT						
28.9						

QUALITY CHECK FROM TOP OF TOP CHORD, TO BOTTOM OF BOTTOM CHORD = 251

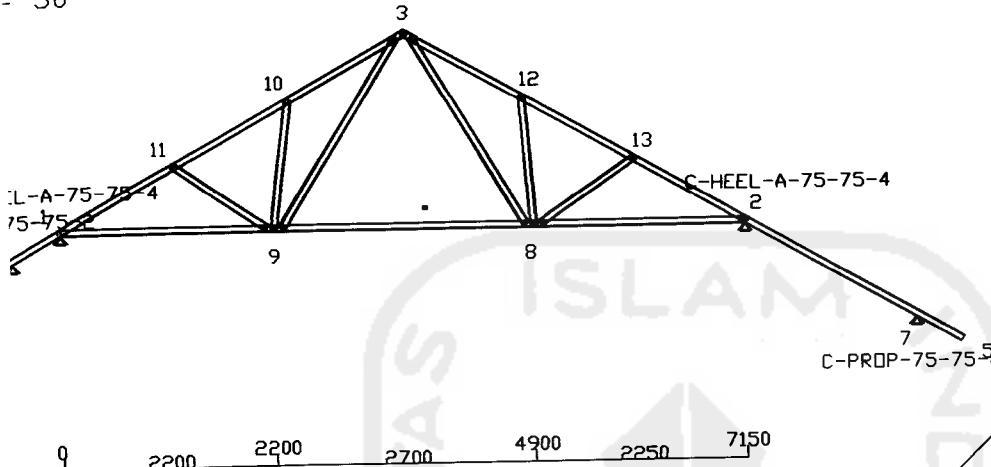
251

Truss	007	RTY	7	Customer	Date	12-02-2007									
				SupraCADD 6.064-06											
				TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39											
1000	1192	2192	1191	3383	1192	4575	1192	5767	1191	6958	1192	8150	1800	99500450	
500															1500

CHANNEL
= 30

C-APEX-A-75-75-3-3

smart: NO
flush: NO



ID	SPACING = 1300 mm	DEFL mm	Locn span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
KPa	CODE = AS4600-1996	Vert(LL>1.7	8-9 999	C-WEB-75-75-2 = 75.27/55.27
25	(LIMIT-STATE)	Vert(TL>7.8	8-9 999	
2	YIELD STRESS = 550	Horz(LL>0.6	2 N/A	
25		Horz(TL)>1.8	2 N/A	

FORMATION
was designed to 33m/s
te design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
6	0	66	-1.11 38
1	1.22	56	0 33
2	0	60	0 33
7	0	199	-1.32 34

EMBER SELECTION

RD: C7575ra/G550

RD: C7575ra/G550

ebs: C7575ra/G550 9-11,10-9,9-3,8-3,13-8,12-8

EMBER-FORCES

Top Chords	
BM	Pass Case
1 (kNm)	
-0.51 57%	66
-0.51 57%	66
-0.12 32%	33
0.29 73%	74
0.33 31%	75
0.32 30%	76
0.29 73%	77
-0.25 94%	33
-0.51 57%	69
-0.51 57%	69

Bottom Chords		
Nodes	AF	BM
9-14.8	0.47	91% 70
8-9.2	0.49	85% 71
2-84.7	0	95% 72

Webs		
Nodes	AF	BM
11-9.1	0	44% 64
9-11.6	0	50% 33
9-30.2	0	89% 37
3-80.2	0	88% 41
8-12.6	0	49% 33
8-13.2	0	45% 52

ions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
n is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
am uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

Smart flush:

No No

Offset Feature

CHORD	001	WEB-050
WEB-020	2243	WEB-040
WEB-030	2309	WEB-010
WEB-020	4891	WEB-030
WEB-020	4957	WEB-020
WEB-010	4963	WEB-010
WEB-030	CHORD	002
WEB-030	36	WEB-030
WEB-020	1395	WEB-020
WEB-010	2807	WEB-010
WEB-030	CHORD	003
WEB-050	3976	WEB-050
WEB-020	5386	WEB-020
WEB-040	5745	WEB-040

LEFT → RIGHT

Note: Offsets are from the right hand end of chord

C-APEX-A-75-75-3-3

020-2
040-2
030-2
020-2
002
010-2
C-HEEL-A-75-75-4
C-PROP-75-75-2

001

7150
500

1800
C-PROP-75-75-2

QUALITY CHECK FROM TOP OF TOP CHORD, TO BOTTOM OF BOTTOM CHORD = 251

6.064-06 TRUSS8-12-02-2007-15:27:27

PARTS LIST

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	APEX HEIGHT	BOTTOM CHORD PREP ANGLES	ASSEMBLY DETAILS	TRUSS DETAILS
C7575r _a	001	7150	0.75	5		2151				2151	L=30	R=30	10450
C7575r _a	002	5283	0.75	5									3457
C7575r _a	003	6784	0.75	5									28.9
C7575r _a	010	1179	0.75	5									admin
C7575r _a	020	1404	0.75	5									12-02-2007
C7575r _a	020	1401	0.75	5									1:55
C7575r _a	030	2373	0.75	5									JOB NUMBER
C7575r _a	040	2348	0.75	5									TRUSS
C7575r _a	050	1220	0.75	200									eppJBnJr2 008
SCREW-12-14x20-HEX		-											FABRICATOR
SCREW-12-14x20-HEX													PARTNER PROPERTY
CUSTOMER													PT. BlueScope Lysaght Indonesia

1JN 008

PTY 5

Customer

Date 12-02-2007

PARTNER PROPERTY SupraCADD 6.064-06 TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39
 10 1000 2192 1191 3383 1192 4575 1192 5767 1191 6958 1192 8150 1800 99500450
 1500 1192 1191 3383 1192 4575 1192 5767 1191 6958 1192 8150 1800 99500450

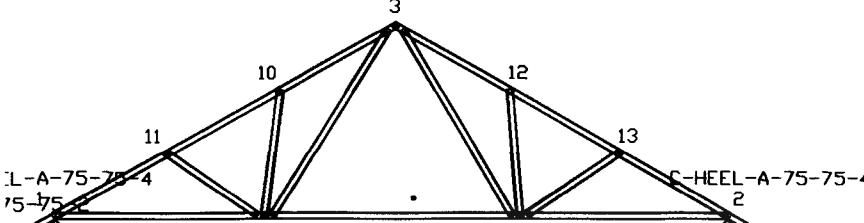
CHANNEL

= 30

C-APEX-A-75-75-3-3

smart: NO

flush: NO



0 2200 2200 2700 4900 2250 7150

ID	SPACING = 1300 kPa	CODE = AS4600-1996	DEFL mm	Locn	span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
25	(LIMIT-STATE)	Vert(LL>1.7 Vert(TL>7.8 Horz(LL>0.6 Horz(TL>1.8	8-9 999 8-9 999 2 N/A 2 N/A	C-WEB-75-75-2	= 75.27/5.27	
25	YIELD STRESS = 550					
25						

NOTIFICATION

This was designed to 33m/s
to design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
6	0	66	2.43 66 -111 38
1	1.22	56	5.85 33 0 33
2	0	60	6.6 33 0 33
7	0	50	1.99 69 -1.32 34

MEMBER SELECTION

RD: C7575ra/G550

RD: C7575ra/G550

Obs: C7575ra/G550 9-11,10-9,9-3,8-3,12-8

MEMBER-FORCES

Top Chords	
BM	Pass Case
(kNm)	
-0.51	57% 66
-0.51	57% 66
-0.12	82% 33
0.29	73% 74
0.33	81% 75
0.32	80% 76
0.29	73% 77
0.25	94% 33
0.51	57% 69
0.51	57% 69

Bottom Chords	
Nodes	AF BM Pass Case
9-14.8	0.47 9% 70
8-9.3.2	0.49 85% 71
2-84.7	0 85% 72

Webs	
Nodes	AF BM Pass Case
11-9.1	0 44% 64
9-10.6	0 50% 33
9-30.2	0 89% 37
3-80.2	0 88% 41
8-11.6	0 49% 33
8-13.2	0 45% 52

Loadings and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
 This is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
 Uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

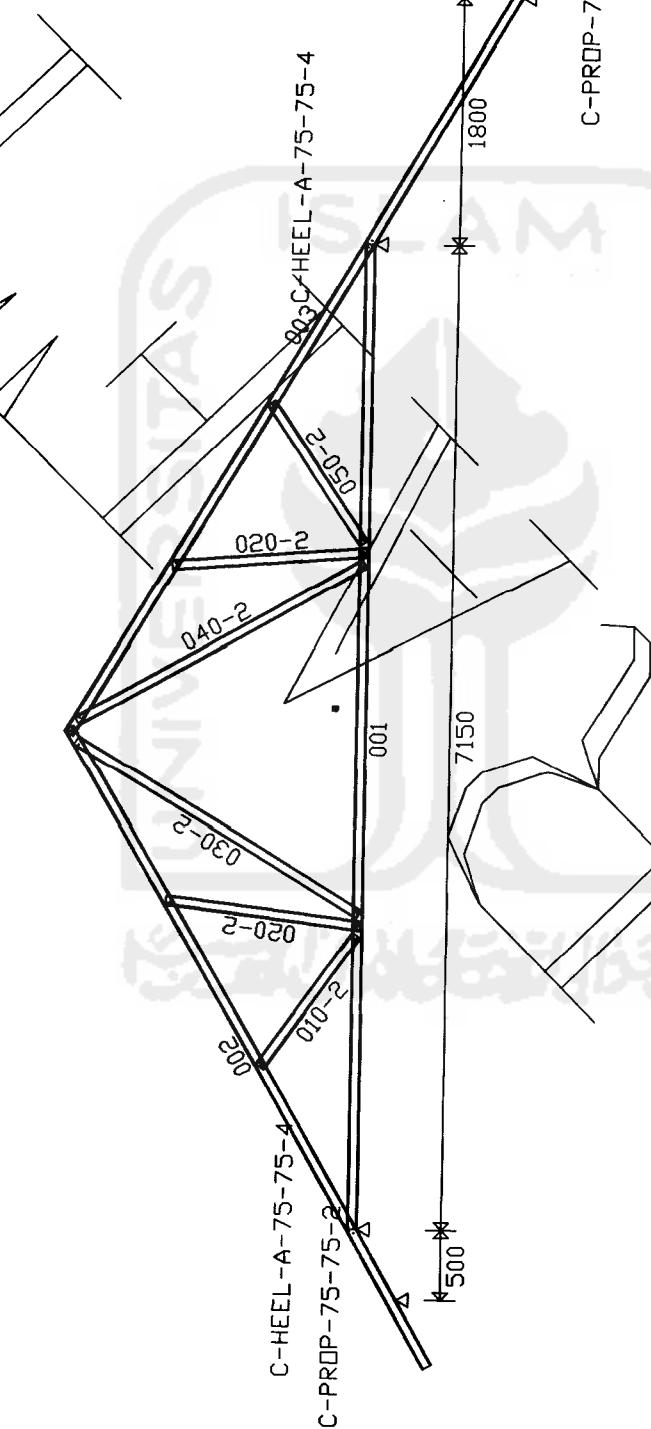
SMART:
flush:

Offset Feature	
CHORD	No.
2243	WEB-050
2243	WEB-020
2309	WEB-040
4891	WEB-030
4957	WEB-020
4963	WEB-010
CHORD 002	
36	WEB-030
1395	WEB-020
2807	WEB-010
CHORD 003	
3976	WEB-050
5386	WEB-020
5745	WEB-040

LEFT → RIGHT

Status	PASS
Approved BY	4

C-APEX-A-75-75-3-3



6.064-06 TRUSS9-12-02-2007-15:27:30

251

QUALITY CHECK FROM TOP OF TOP CHORD, TO BOTTOM OF BOTTOM CHORD =

PARTS LIST

note: Offsets are from the right hand end of chord

ASSEMBLY DETAILS

Precamber = 4.0 mm

ASSEMBLED BY

FABRICATOR

CUSTOMER

UNCROPPED LENGTH

DETAILED

JOB NUMBER

PARTNER PROPERTY

TRUSS

UNCROPPED HEIGHT

DETAILED

JOB NUMBER

PARTNER PROPERTY

TRUSS

WEIGHT

SCALE

TRUSS

3457

12-02-2007

1:55

2009

PT. BlueScope Lysaght Indonesia

Truss 1jr2009

QTY 4

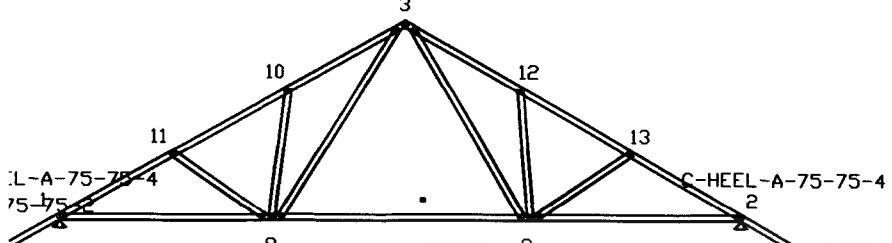
Customer

Date 12-02-2007

PARTNER PROPERTY SupraCADD 6.064-06 TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39
 1000 2192 1191 3383 1192 4575 1192 5767 1191 6958 1192 8150 1800 99500450
 1000 2192 1191 3383 1192 4575 1192 5767 1191 6958 1192 8150 1800 99500450

CHANNEL
= 30

C-APEX-A-75-75-3-3

smart: NO
flush: NO

0 2200 2200 2700 4900 2250 7150

ED kPa	SPACING = 1300	DEFL mm	Locn span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
25	CODE = AS4600-1996 (LIMIT-STATE)	Vert(LL>1.7 Vert(TL>7.8	8-9 999	C-WEB-75-75-2 = 15.27/25.27
25	YIELD STRESS = 550	Horz(LL>0.6 Horz(TL>1.8	2 N/A	
25			2 N/A	

FORMATION

was designed to 33m/s
design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
6	0	66	2.43 66 -111 38
1	1.22	56	5.85 33 -0.95 43
2	0	59	6.6 33 -0.74 43
7	0	50	199 69 -1.32 34

MEMBER SELECTION

RD: C7575ra/G550

RD: C7575ra/G550

bs: C7575ra/G550 9-11,10-9,9-3,8-3,13-8,12-8

MEMBER-FORCES

Top Chords	
Nodes	BM Pass Case
9-14	57% 66
9-14	57% 66
9-12	82% 33
9-9	73% 74
9-8	81% 75
9-7	80% 76
9-6	73% 77
9-5	94% 33
9-4	57% 69
9-3	57% 69

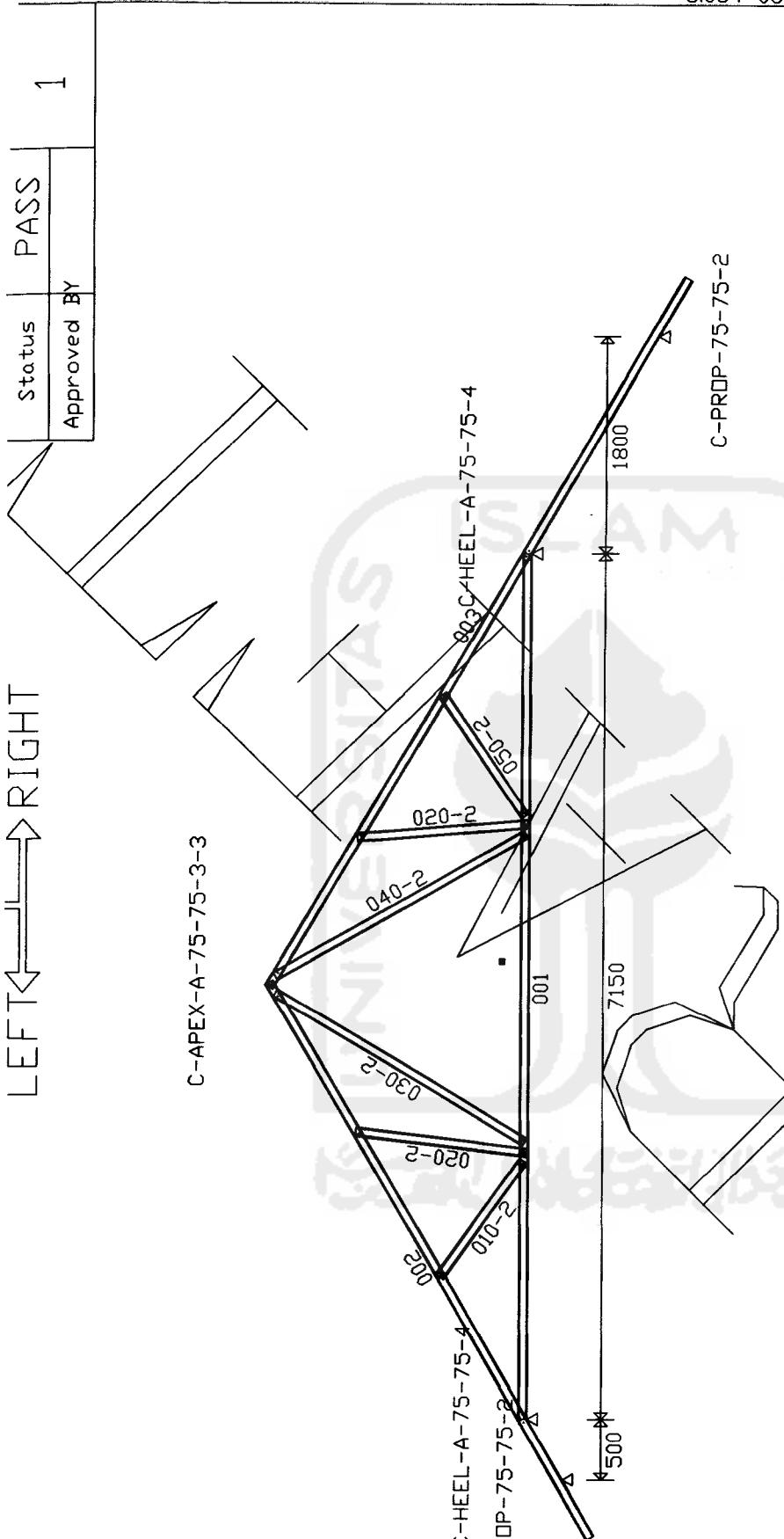
Bottom Chords	
Nodes	AF BM Pass Case
9-14-8	0.47 91% 70
9-9-3-2	0.49 85% 71
9-8-4-7	0 95% 72

Webs	
Nodes	AF BM Pass Case
11-9-1	0 44% 64
9-10-6	0 50% 33
9-3-1	0 39% 43
3-8-1	0 38% 43
8-11-6	0 49% 33
8-13-2	0 45% 52

ions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
 is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
 uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

SMART:
FLUSH: NO

Offset Feature	CHORD:	WEB:
001	001	050
2243	050	050
2243	020	040
2309	040	030
4891	030	020
4957	020	010
4963	010	002
36	030	020
1395	020	010
2807	010	003
3976	050	050
5386	020	040
5745	040	030



6.064-06 TRUSS10-12-02-2007-15:28:11

PARTS LIST						ASSEMBLY DETAILS						TRUSS DETAILS						
DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	APEX HEIGHT	BOTTOM CHORD PREP ANGLES	No.	LEN.	MAT.	QTY	UNCRUPPED LENGTH	UNCRUPPED HEIGHT	WEIGHT
C7575ra	001	7150	0.75	1						2151	L=30					10450	3457	28.9
C7575ra	002	5283	0.75	1							R=30							
C7575ra	003	6784	0.75	1														
C7575ra	010	1179	0.75	1														
C7575ra	020	1404	0.75	1														
C7575ra	020	1401	0.75	1														
C7575ra	030	2373	0.75	1														
C7575ra	040	2348	0.75	1														
C7575ra	050	1220	0.75	1														
SCREW-12-14x20-HEX		-																
ASSEMBLED BY:						FABRICATOR:						PARTNER PROPERTY:						
CUSTOMER:						PT. BlueScope Lysaght Indonesia												
JOB NUMBER:						JOB NUMBER:						TRUSS						
admin						12-02-2007						TRUSS						
DETAILER:						DETAILED						SCALE:						

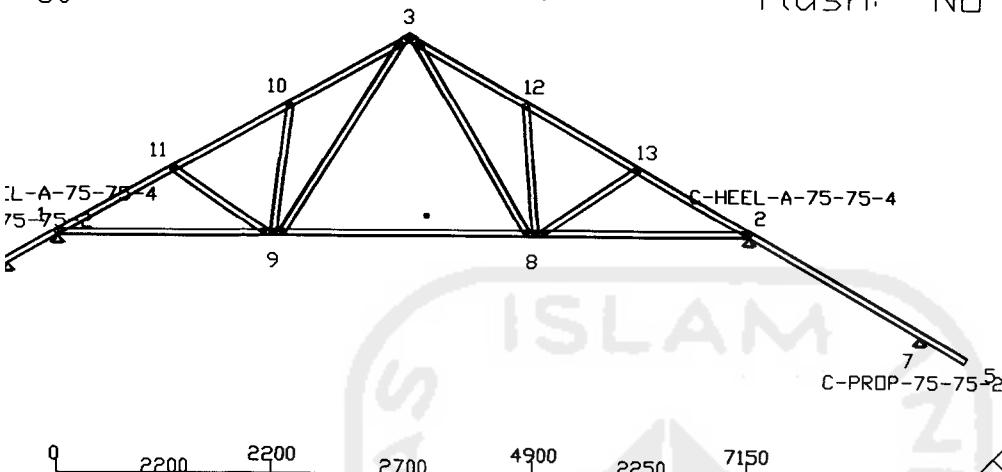
Truss 010 QTY 1 Customer Date 12-02-2007

PARTNER PROPERTY SuproCADD 6.064-06 TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39
 1000 2192 1191 3383 1192 4575 1192 5767 1191 6958 1192 8150 1800 9950 1500 450

CHANNEL
= 30

C-APEX-A-75-75-3-3

smart: NO
flush: NO



ID kPa	SPACING = 1300 (LIMIT-STATE)	DEFL mm Vert(LL>1.7 Vert(TL>7.8)	Locn span/d 8-9 999 8-9 999 Horz(LL)0.6 Horz(TL)1.8	WEB JOINT CAPACITY (kN) C-WEB-75-75-2 = 15.27/25.27
25	YIELD STRESS = 554			
25				

FORMATION
was designed to 33m/s
te design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
6	0	66	2.43
1	1.22	56	5.85
2	0	59	6.6
7	0	50	1.99

MEMBER SELECTION

RD: C7575ra/G550

RD: C7575ra/G550

Obs: C7575ra/G550 9-11,10-9,9-3,8-3,12-8,12-8

MEMBER-FORCES

Top Chords					
BM	Pass Case	Nodes	AF	BM	Pass Case
-0.51	57% 66	9-14.8	0.47	91% 70	
-0.51	57% 66	8-93.2	0.49	85% 71	
-0.12	82% 33	2-84.7	0	95% 72	
0.29	73% 74				
0.33	81% 75				
0.32	80% 76				
0.29	73% 77				
-0.25	94% 33				
-0.51	57% 69				
-0.51	57% 69				

Bottom Chords
Nodes AF (kN) BM (kNm) Pass Case
9-14.8 0.47 91% 70
8-93.2 0.49 85% 71
2-84.7 0 95% 72

Webs
Nodes AF (kN) BM (kNm) Pass Case
11-9.1 0 44% 64
9-11.6 0 50% 33
9-3-1 0 89% 43
3-8-1 0 88% 43
8-11.6 0 49% 33
8-11.2 0 45% 52

ions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
 n is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
 im uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

Smart
flush:

Offset Feature

CHORD: 001

1359 WEB-010

1406 WEB-020

2538 WEB-030

2606 WEB-040

4544 WEB-040

4612 WEB-030

5747 WEB-020

5794 WEB-010

CHORD: 002

56 WEB-040

1340 WEB-030

1352 WEB-020

2781 WEB-010

CHORD: 003

4000 WEB-010

5433 WEB-020

5444 WEB-030

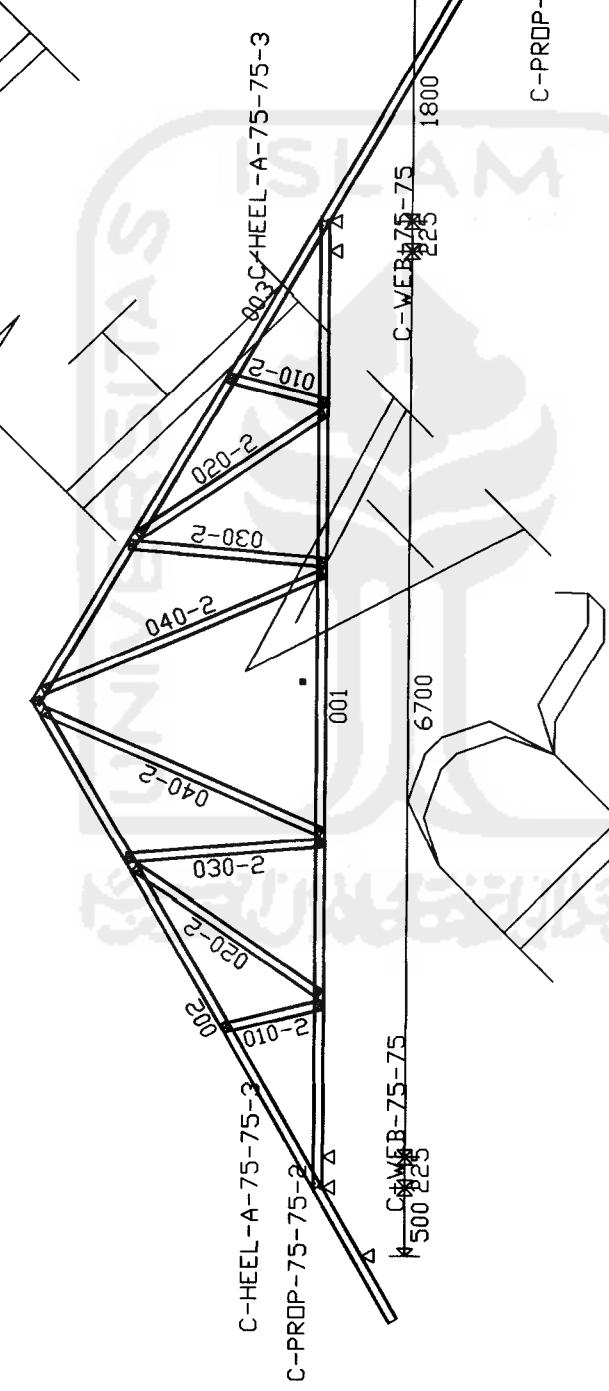
6728 WEB-040

C-HEEL-A-75-75-2

C-PROP-75-75-2

LEFT → RIGHT

C-APEX-A-75-75-3-3



6.064-06 TRUSS11-12-02-2007-15:27:33

QUALITY CHECK FROM TOP OF TOP CHORD, TO BOTTOM OF BOTTOM CHORD = 221

Note: Offsets are from the right hand end of chord

PARTS LIST

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	APEX HEIGHT	BOTTOM CHORD PREP ANGLES
C7575ra	001	7150	0.75	1			2151			R=30	
C7575ra	002	5283	0.75	1							
C7575ra	003	6784	0.75	1							
C7575ra	010	740	0.75	2							
C7575ra	020	1640	0.75	2							
C7575ra	030	1440	0.75	2							
C7575ra	040	2220	0.75	2							
SCREW-12-14x20-HEX	-	-	-	46							

ASSEMBLY DETAILS

DETAILER	DETAILED	SCALE
admin	12-02-2007	1:55
JOB NUMBER		TRUSS
FABRICATOR	PPBjBnjr2	011
CUSTOMER	PT. BlueScope Lysaght Indonesia	

Truss 011 QTY 1 Customer Date 12-02-2007

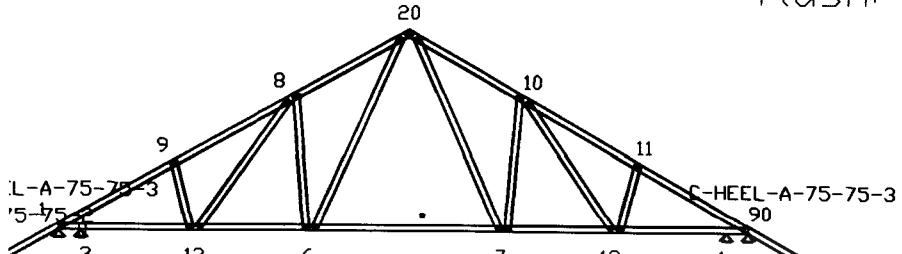
PARTNER PROPERTY SupraCADD 6.064-06 TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39
 10000 2192 1191 3383 1192 4575 1192 5767 1191 6958 1192 8150 1800 9950 1500 450

CHANNEL

30

C-APEX-A-75-75-3-3

smart: NO
flush: NO



0225 1175 1400 1175 2575 2000 4575 1175 5750 1175 6950 1175 450

ID	SPACING = 1300	DEFL mm	Locn	span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
kPa)	CODE = AS4600-1996	Vert(LL>1.3	12-6	999	C-WEB-75-75-2 = 15.27/15.27
25	(LIMIT-STATE)	Vert(TL>5.3	6-7	999	
2	YIELD STRESS = 554	Horz(LL<0.5	90	N/A	
25		Horz(TL)>1.7	90	N/A	

ORMATION
ss was designed to 33m/s
te design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
2	0	70	-111 42
1	1.22	61	-1.06 47
3	0	37	0 37
4	0	84	0 37
90	0	4.93	-0.84 47
5	0	67	-1.32 38
		1.99	
		73	

EMBER SELECTION

RD: C7575ra/G550

RD: C7575ra/G550

bs: C7575ra/G550 20-6,20-7,12-9,13-11,6-8,7-10,8-12,10-13

MEMBER-FORCES

op Chords	BM	PassCase
(kNm)		
-0.51	57%	70
-0.51	57%	70
-0.11	78%	37
0.29	75%	82
0.32	73%	83
0.32	73%	84
0.29	75%	85
-0.25	90%	37
-0.51	57%	73
-0.51	57%	73

Bottom Chords		
Nodes	AF	BM PassCase
1-3	4.4	0 39% 75
3-1	4.4	0.35 39% 75
12-1	3	0.1 37% 77
6-7	3.1	0.34 50% 77
7-1	3.3	0.34 37% 77
13-4	3	0.04 39% 79
4-9	0.3	0.35 39% 79

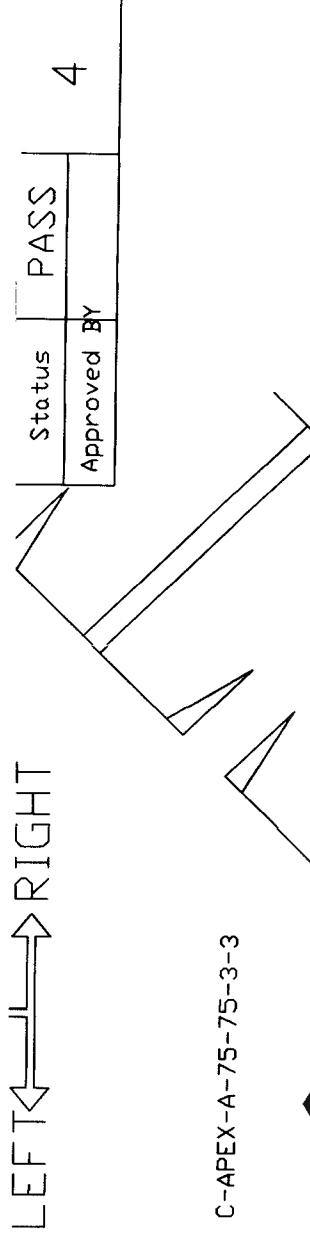
Webs		
Nodes	AF	BM PassCase
9-12-1	0	26% 68
8-10-5	0	51% 47
8-6-2	0	50% 37
6-20-8	0	32% 47
7-20-8	0	32% 47
10-19	0	50% 37
10-18-5	0	51% 47
11-13-1	0	26% 56

ons and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
 is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
 uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

Smart
flush
No

Offset Feature

CHORD:	001
2243	WEB-050
2243	WEB-020
2309	WEB-040
4891	WEB-030
4957	WEB-020
4963	WEB-010
CHORD: 002	
36	WEB-030
1395	WEB-020
2807	WEB-010
CHORD: 003	
3976	WEB-050
5386	WEB-020
5745	WEB-040

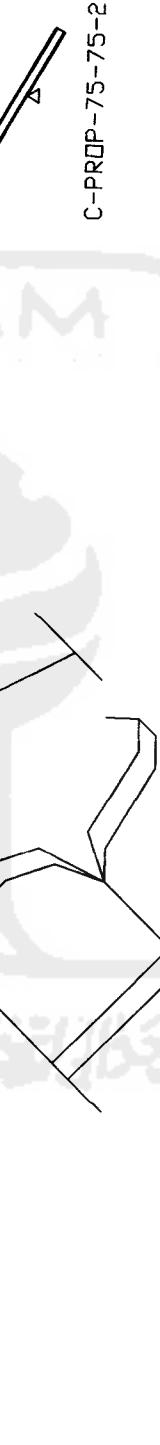


C-APEX-A-75-75-3-3

C-HEEL-A-75-75-4

C-PROP-75-75-2

7150
500



Note: Offsets are from the right hand end of chord

PARTS LIST

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	
C7575ra	001	7150	0.75	4						BOTTOM CHORD PREP ANGLES															
C7575ra	002	5283	0.75	4						UNCRUPPED LENGTH															
C7575ra	003	6784	0.75	4						APEX HEIGHT															
C7575ra	010	1179	0.75	4						R=30															
C7575ra	080	1404	0.75	4						DETAILER															
C7575ra	020	1401	0.75	4						DETAILED															
C7575ra	030	2373	0.75	4						SCALE															
C7575ra	040	2348	0.75	4						admin	12-02-2007														
C7575ra	050	1220	0.75	4						JOB NUMBER															
SCREW-12-14x20-HEX		-								TRUSS															
										EDD jBn.jr2	012														
										FABRICATOR															
										CUSTOMER															
										PT. Blue Scope Lysaght Indonesia															

6.064-06 TRUSS12-12-02-2007-15:27:37

C

3

Truss 012

QTY 4

Customer

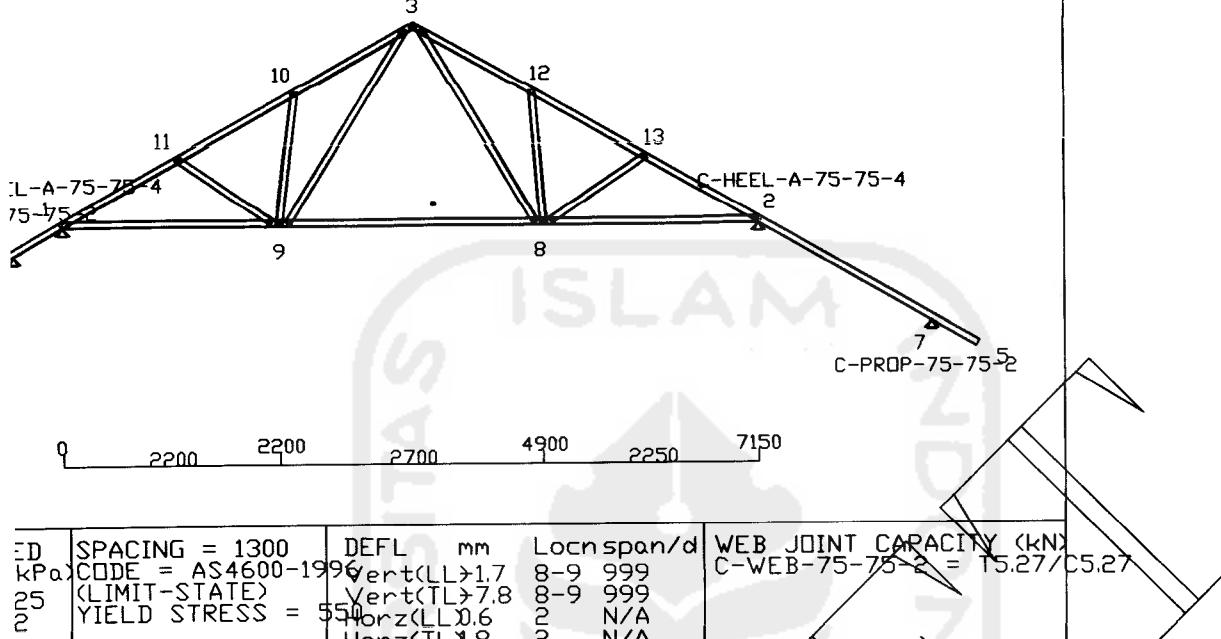
Date 12-02-2007

PARTNER PROPERTY SupraCADD 6.064-06 TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39
 751000 1192 2192 1191 3383 1192 4575 1192 5767 1191 6958 1192 8150 1800 99500450
 751000 1192 2192 1191 3383 1192 4575 1192 5767 1191 6958 1192 8150 1800 99500450

CHANNEL
= 30

C-APEX-A-75-75-3-3

smart: NO
flush: NO



ED kPa	SPACING = 1300	DEFL mm	Locn	span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
25	CODE = AS4600-1996 (LIMIT-STATE)	Vert(LL>1.7)	8-9	999	C-WEB-75-75-2 = 15.27/15.27
25	YIELD STRESS = 554	Vert(LL>7.8)	8-9	999	
25		Horz(LL>0.6)	2	N/A	
25		Horz(LL>1.8)	2	N/A	

FORMATION
was designed to 33m/s
te design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jn	HorizCase	GravitCase	UpliftCase
6	0	66	66
1	1.22	56	5.85
2	0	59	6.6
7	0	50	199
			69

EMBER SELECTION
RD: C7575ra/G550
RD: C7575ra/G550
bs: C7575ra/G550 9-11,10-9,9-3,8-3,13-8,12-8

MEMBER-FORCES

Top Chords	
BM	Pass Case
(kNm)	
-0.51	57% 66
-0.51	57% 66
-0.12	82% 33
0.29	73% 74
0.33	81% 75
0.32	80% 76
0.29	73% 77
-0.25	94% 33
-0.51	57% 69
-0.51	57% 69

Bottom Chords			
Nodes	AF	BM	Pass Case
9-14-8	0.47	91%	70
8-9-2	0.49	85%	71
2-8-1	0	95%	72

Webs			
Nodes	AF	BM	Pass Case
11-9-1	0	44%	64
9-10-6	0	50%	33
9-3-1	0	89%	43
3-8-1	0	88%	43
8-12-6	0	49%	33
8-13-2	0	45%	52

ions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
 is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
 m uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

IJK Truss 013

PTY 7

Customer

Date 12-02-2007

PARTNER PROPERTY

SupraCADD 6.064-06

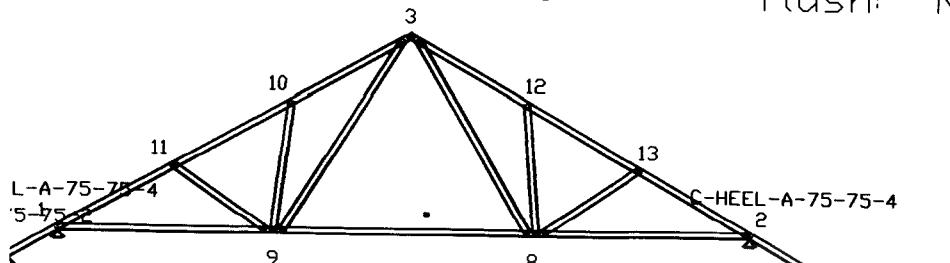
TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39

10 1000 1192 2192 1191 3383 1192 4575 1192 5767 1191 6958 1192 8150 1800 9950 450

CHANNEL

30

C-APEX-A-75-75-3-3

smart: NO
flush: NO

0 2200 2200 2700 4900 2250 7150

ID	SPACING = 1300 (Pa)	CODE = AS4600-1996 (LIMIT-STATE)	DEFL mm Vert(LL>1.7) Vert(TL>7.8) Horz(LL>0.4) Horz(TL>1.4)	Locn span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN) C-WEB-75-75-2 = 15.27/15.27
25					
25					

FORMATION

was designed to 33m/s
design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
6	0	66	2.43
1	1.22	56	5.85
2	0	60	6.6
7	0	50	199

MEMBER SELECTION

RD: C7575ra/G550

RD: C7575ra/G550

bs: C7575ra/G550 9-11,10-9,9-3,8-3,13-8,12-8

MEMBER-FORCES

Top Chords			
Nodes	AF	BM	PassCase
1-9	4.8	0	91% 70
9-8	3.2	0.49	95% 71
8-2	4.7	0.48	95% 72

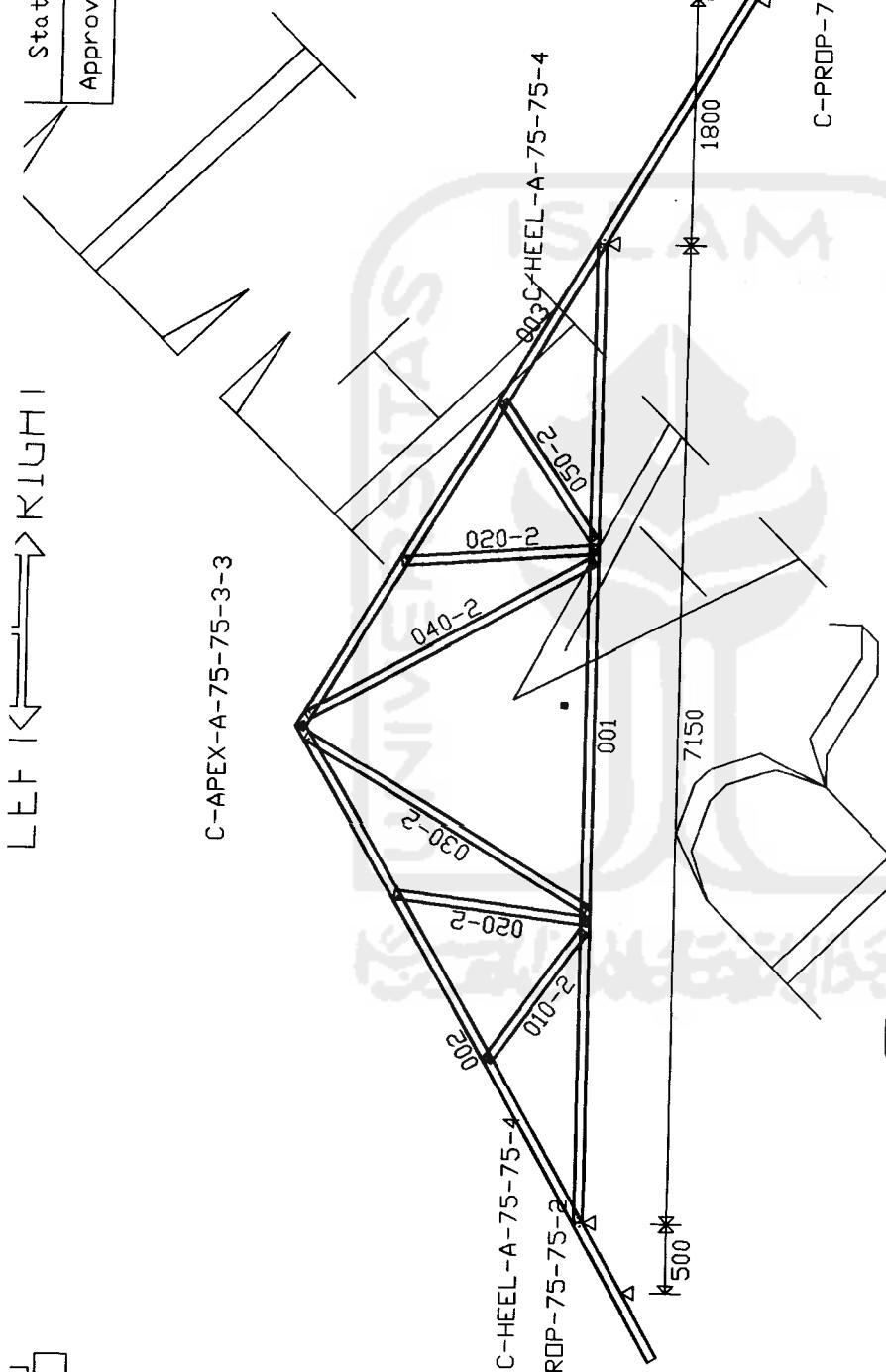
Bottom Chords			
Nodes	AF	BM	PassCase
1-9	4.8	0	91% 70
9-8	3.2	0.49	95% 71
8-2	4.7	0.48	95% 72

Webs			
Nodes	AF	BM	PassCase
11-9	1.1	0	44% 64
9-11	1.6	0	50% 33
9-30	2	0	89% 37
3-30	2	0	88% 41
8-19	6	0	49% 33
8-13	2	0	45% 52

ons and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
m uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

6.064-06 TRUSS14-12-02-2007-15:27:43

Approved BY _____



Note: Offsets are from the right hand end of chord

PARTS LIST

~~QUALITY CHECK FROM~~ /

Offset	Feature	CHORD
001	WEB-050	
2243	WEB-020	P243
2309	WEB-040	P2309
4891	WEB-030	4891
4957	WEB-020	4957
4963	WEB-010	4963
002		CHORD:
36	WEB-030	36
1395	WEB-020	1395
2807	WEB-010	2807
003		CHORD:
3976	WEB-050	3976
2386	WEB-020	2386
6745	WEB-040	6745

IJR^{Truss} 014

RTY 10

Customer

Date 12-02-2007

PARTNER PROPERTY

SupraCADD 6.064-06

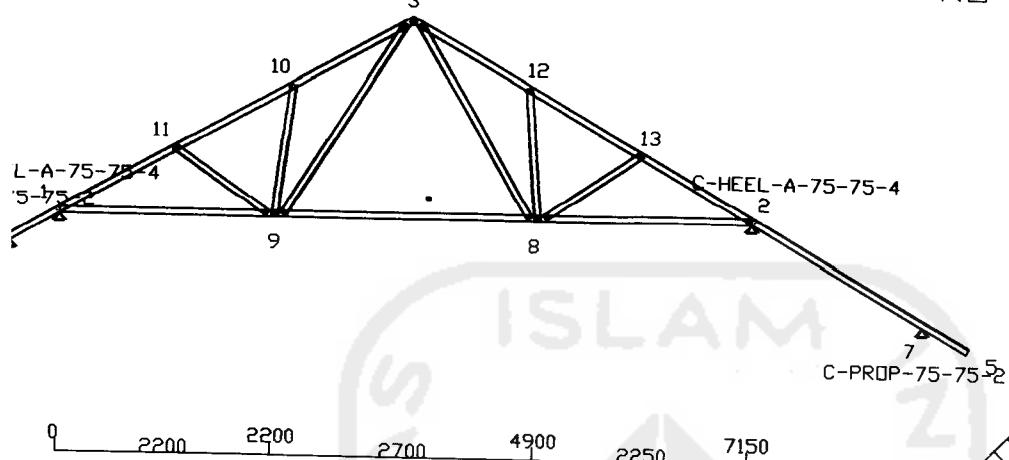
TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39

0	1000	1192	2192	1191	3383	1192	4575	1192	5767	1191	6958	1192	8150	1800	99500450	
mm																

CHANNEL

30

C-APEX-A-75-75-3-3

Smart: NO
flush: NO

ID	SPACING = 1300	DEFL mm	Locn	span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
<Pa>	CODE = AS4600-1996	Vert(LL) > 1.7	8-9	999	C-WEB-75-75-2 = 15.27/15.27
25	(LIMIT-STATE)	Vert(TL) > 7.8	8-9	999	
25	YIELD STRESS = 550	Horz(LL) 0.6	2	N/A	
25		Horz(TL) 1.8	2	N/A	

ORMATION

55 was designed to 33m/s
te design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
6	0	66	2.43
1	1.22	56	5.85
2	0	60	6.6
7	0	50	1.99

EMBER SELECTION

RD: C7575ra/G550

RD: C7575ra/G550

bs: C7575ra/G550 9-11,10-9,9-3,8-3,13-8,12-8

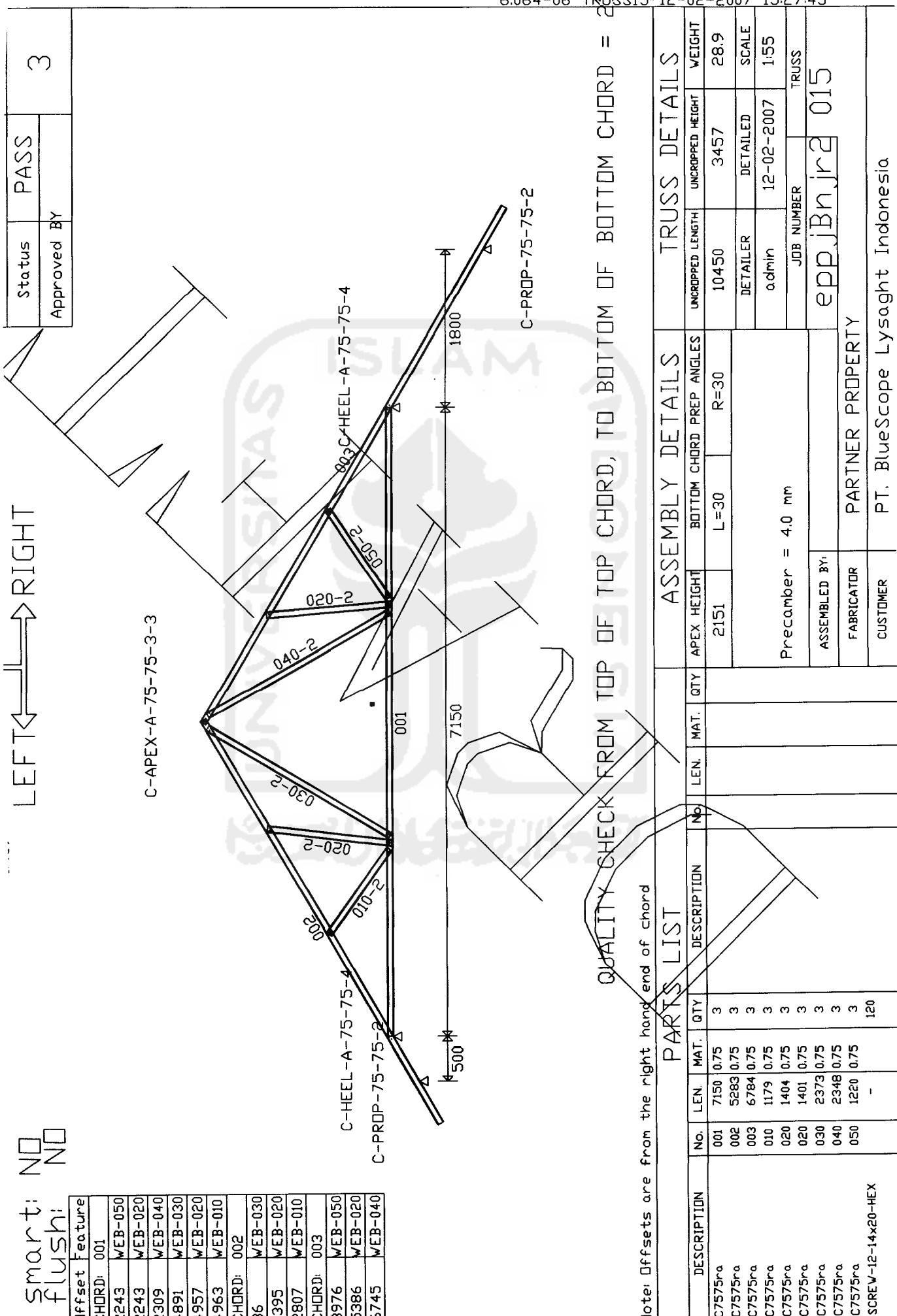
MEMBER-FORCES

op Chords	BM	Pass Case
	(kNm)	
-0.51	57%	66
-0.51	57%	66
-0.12	32%	33
0.29	73%	74
0.33	31%	75
0.32	30%	76
0.29	73%	77
-0.25	24%	33
-0.51	57%	69
-0.51	57%	69

Bottom Chords		
Nodes	AF	BM
(kN)	(kN)	(kNm)
9-14.8	0.47	91%
8-93.2	0.49	85%
2-84.7	0	95%
		72

Webs		
Nodes	AF	BM
(kN)	(kN)	(kNm)
11-9.1	0	44%
9-10.6	0	50%
9-30.2	0	89%
3-80.2	0	88%
8-11.6	0	49%
8-13.2	0	45%
		52

ons and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
m uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

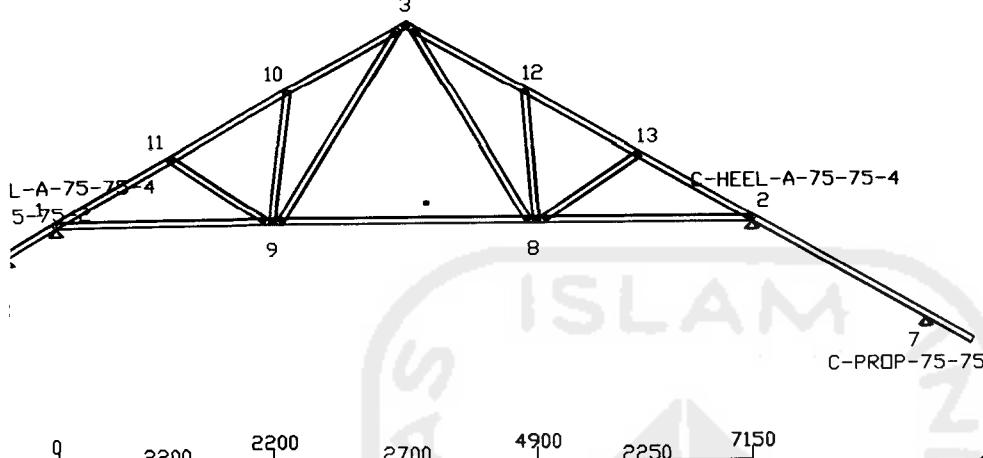


Truss	015	QTY	3	Customer	Date	12-02-2007
PARTNER PROPERTY		SupraCADD	6.064-06	TRUSS8	(Channel-truss design to AS4600) vers B.39	
0 1000 1192 2192 1191 3383 1192 4575 1192 5767 1191 6958 1192 8150 1800 99500450 5000 1192 1192 1191 1192 1192 1192 1192 1192 1191 1192 1192 1192 1192 1192 1192 1192						15000

CHANNEL
30

C-APEX-A-75-75-3-3

smart: NO
flush: NO



ID	SPACING = 1300	DEFL mm	Locn span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
<Pa>	CODE = AS4600-1996	Vert(LL > 1.7)	8-9 999	C-WEB-75-75-2 = 15.27/C5.27
>5	(LIMIT-STATE)	Vert(TL > 7.8)	8-9 999	
5	YIELD STRESS = 550	Horz(LL) 0.6	2 N/A	
25		Horz(TL) 1.8	2 N/A	

FORMATION
ss was designed to 33m/s
te design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravit Case	Uplift Case
6	0 66	2.43 66	-1.11 38
1	1.22 56	5.85 33	0 33
2	0 60	6.6 33	0 33
7	0 50	199 69	-1.32 34

MEMBER SELECTION

RD: C7575ra/G550

RD: C7575ra/G550

lbs: C7575ra/G550 9-11,10-9,9-3,8-3,13-8,12-8

MEMBER-FORCES

Top Chords		
Node	BM	Pass Case
1	-0.51 57%	66
2	-0.51 57%	66
3	-0.12 82%	33
4	0.29 73%	74
5	0.33 81%	75
6	0.32 80%	76
7	0.29 73%	77
8	0.25 94%	33
9	-0.51 57%	69
10	-0.51 57%	69

Bottom Chords		
Node	AF	BM
9-14.8	0.47	91% 70
8-93.2	0.49	85% 71
2-84.7	0	95% 172

Webs		
Node	AF	BM
11-9.1	0	44% 64
9-10.6	0	50% 33
9-30.2	0	39% 37
3-60.2	0	88% 41
8-11.6	0	49% 33
8-13.2	0	45% 52

ons and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
m uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

-
+
<
>
<
>

Truss 016

QTY 1

Customer

Date 12-02-2007

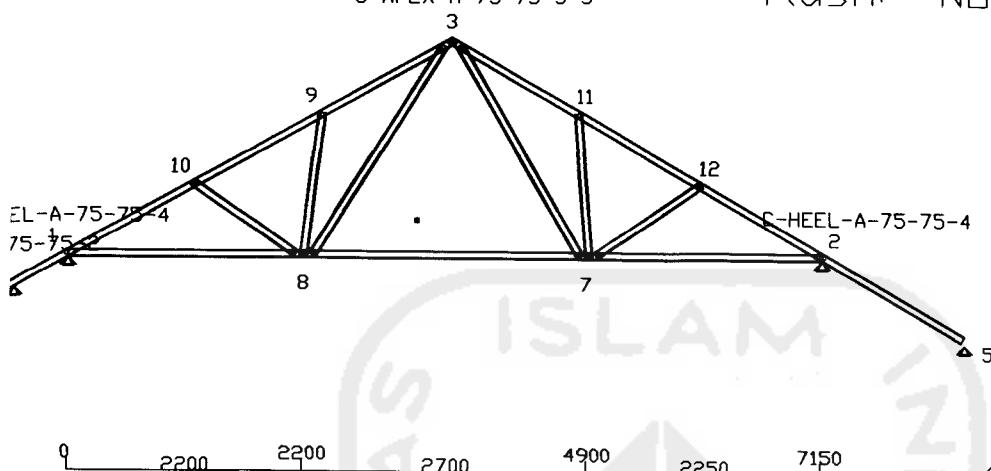
PARTNER PROPERTY

SupraCADD 6.064-06

TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39

10 1000 1192 2192 1191 3383 1192 4575 1192 5767 1191 6958 1192 8150 1375 9525
500 1192 2192 1191 3383 1192 4575 1192 5767 1191 6958 1192 8150 1375 9525CHANNEL
30

C-APEX-A-75-75-3-3

smart: NO
flush: NO

ID	SPACING = 1300	DEFL mm	Locn span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
<Pa>	CODE = AS4600-1996	Vert(LL>1.8	7-8 999	C-WEB-75-75-2 = 15.27/25.27
25	(LIMIT-STATE)	Vert(TL>8	7-8 958	
25	YIELD STRESS = 550	Horz(LL>0.7	2 N/A	
25		Horz(TL>2.1	2 N/A	

DIMENSION

was designed to 33m/s
design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravit Case	Uplift Case
6	0	65	-1.11
1	2.06	67	0
2	0	63	-0.2

MEMBER SELECTION

RD: C7575ra/G550

RD: C7575ra/G550

bs: C7575ra/G550 8-10,9-8,8-3,7-3,12-7,11-7

MEMBER-FORCES

Top Chords	BM	Pass Case
(kNm)		
-0.51	57%	65
-0.51	57%	65
-0.12	82%	32
0.29	73%	72
0.33	81%	73
0.32	80%	74
0.29	73%	75
0.25	93%	32
0.35	89%	32

Bottom Chords	Nodes	AF	BM	Pass Case
8-15.1	0.47	92%	68	
7-83.4	0.49	85%	69	
2-7.5	0	95%	70	

Webs	Nodes	AF	BM	Pass Case
10-8.1	0	44%	63	
8-9.6	0	50%	32	
8-30.2	0	89%	36	
3-70.2	0	88%	40	
11-7.6	0	49%	32	
7-12.1	0	45%	51	

ons and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
m uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

SMART:
FLUSH:

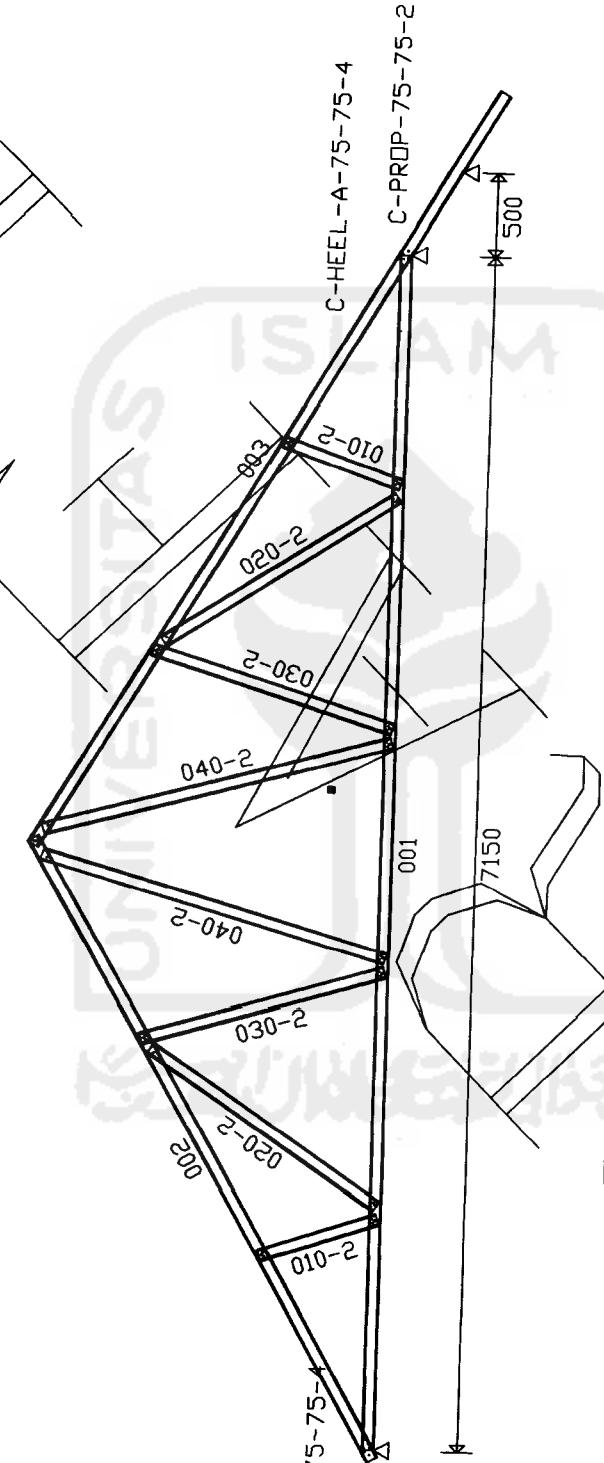
Offset Feature

CHORD:	002	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.
70	WEB-040	7150	0.75	1		001	7150	0.75	1		002
1340	WEB-020	4215	0.75	1		003	5283	0.75	1		003
1347	WEB-030	740	0.75	1		010	1640	0.75	2		010
2818	WEB-010	1500	0.75	2		020	1500	0.75	2		020
CHORD: 001		2120	0.75	2		030	-	-	48		030
387	WEB-010					040					040
1433	WEB-020					050					050
2852	WEB-030					060					060
2920	WEB-040					070					070
4230	WEB-040					080					080
4298	WEB-030					090					090
5719	WEB-020					100					100
5765	WEB-010					110					110
CHORD: 003						120					120
2462	WEB-010					130					130
3935	WEB-030					140					140
3944	WEB-020					150					150
5213	WEB-040					160					160

LEFT → RIGHT

Status	PASS
Approved BY	1

C-APEX-A-75-75-3-3



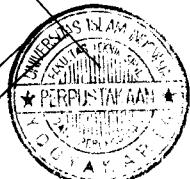
6.064-06 TRUSS17-12-02-2007-15:27:53

QUALITY CHECK FROM TOP OF TOP CHORD, TO BOTTOM OF BOTTOM CHORD = 31

Note: Offsets are from the right hand end of chord

PARTS LIST

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	ASSEMBLY DETAILS			TRUSS DETAILS		
												UNCROPPED LENGTH	UNCROPPED HEIGHT	WEIGHT			
C7575r-a	001	7150	0.75	1		2151				R=30		8225	2707	28.5			
C7575r-a	002	4215	0.75	1											DETAILED	SCAL	
C7575r-a	003	5283	0.75	1											admin	12-02-2007	1:45
C7575r-a	010	740	0.75	1											JOB NUMBER	TRUSS	
C7575r-a	020	1640	0.75	2											EPPDJBnJr2	017	
C7575r-a	030	1500	0.75	2											FABRICATOR	PARTNER PROPERTY	
C7575r-a	040	2120	0.75	2											CUSTOMER	PT. BlueScope Lysaght Indonesia	
SCREV-12-14x20-HEEL		-															



JRC 017

PTY 1

Customer

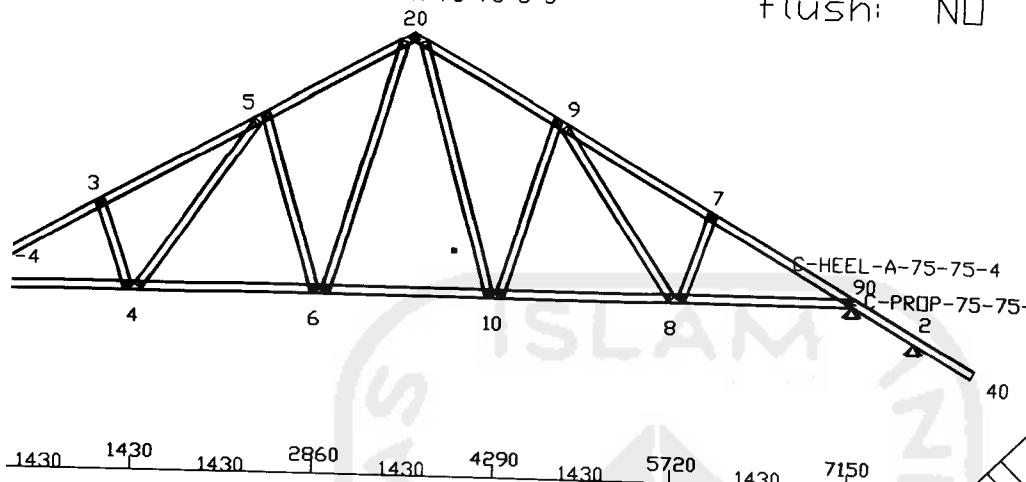
Date 12-02-2007

PARTNER PROPERTY SupraCADD 6.064-06 TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39
 192 1267 1191 2458 1192 3650 1192 4842 1191 6033 1192 7225 7725 8225
 1500 1500

CHANNEL
30

C-APEX-A-75-75-3-3

smart: NO
flush: NO



D <Pa 25 25	SPACING = 1300 CODE = AS4600-1996 (LIMIT-STATE) YIELD STRESS = 550	DEFL mm Vert(LL>1.4 Vert(TL>4.8 Horz(LL>0.6 Horz(TL>1.9	Locn span/d 6-4 999 10-6 999 90 N/A 90 N/A	WEB JOINT CAPACITY (kN) C-WEB-75-75-2 = T5.27/C5.27
----------------------	---	---	--	--

DIMENSION

was designed to 33m/s
design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
1	1.43	42	5.54 34 0 34
90	0	69	5.93 34 0 34
2	0	34	2.42 69 -1.11 35

MEMBER SELECTION

D: C7575ra/G550

D: C7575ra/G550

bs: C7575ra/G550

4-3,5-4,6-5,20-6,8-7,9-8,10-9,20-10

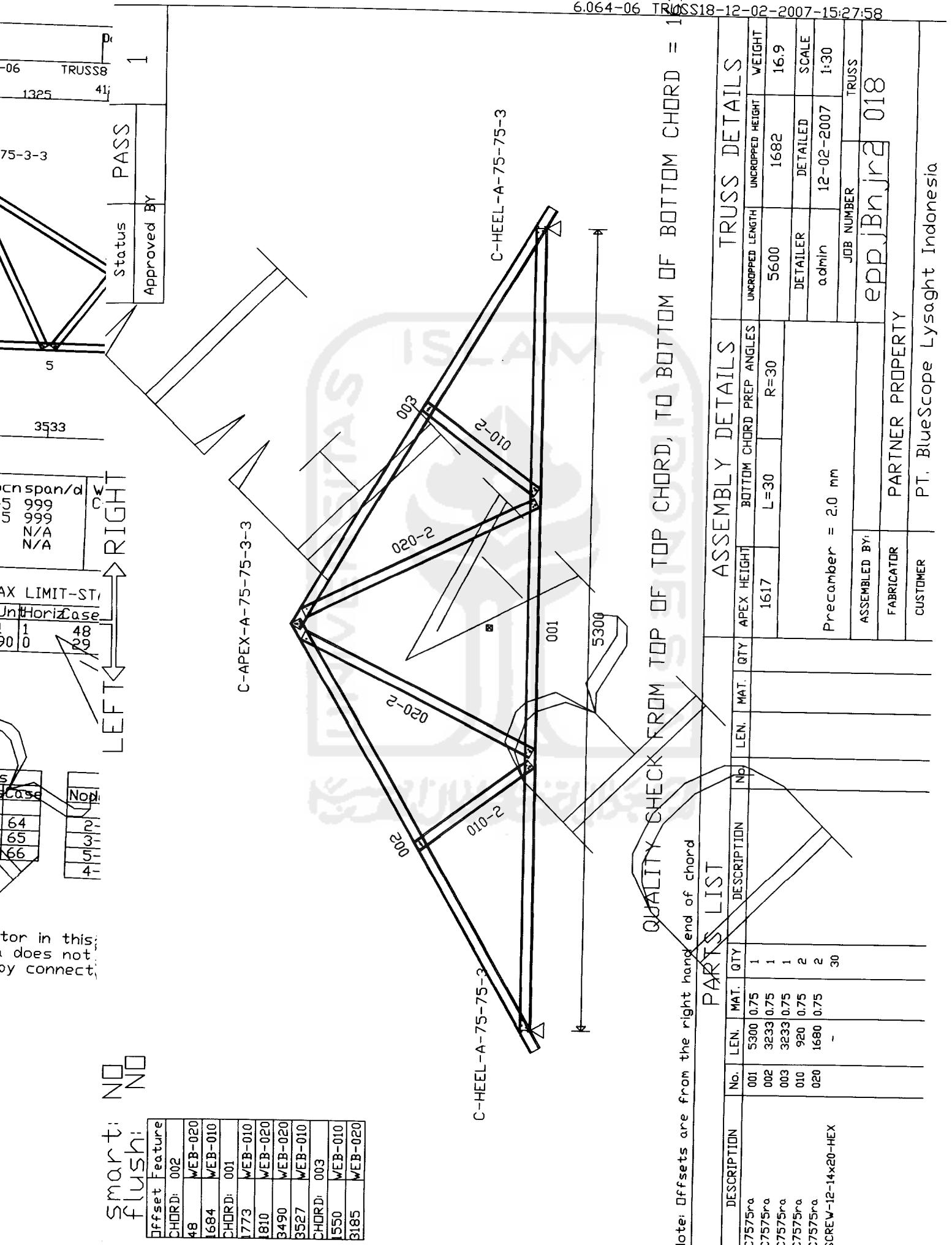
MEMBER-FORCES

Top Chords		
BM	Pass Case	
(kNm)		
0	19%	67
0.15	86%	34
0.28	79%	76
0.32	72%	77
0.32	71%	78
0.29	79%	79
-0.12	85%	34
-0.51	57%	69
-0.51	57%	69

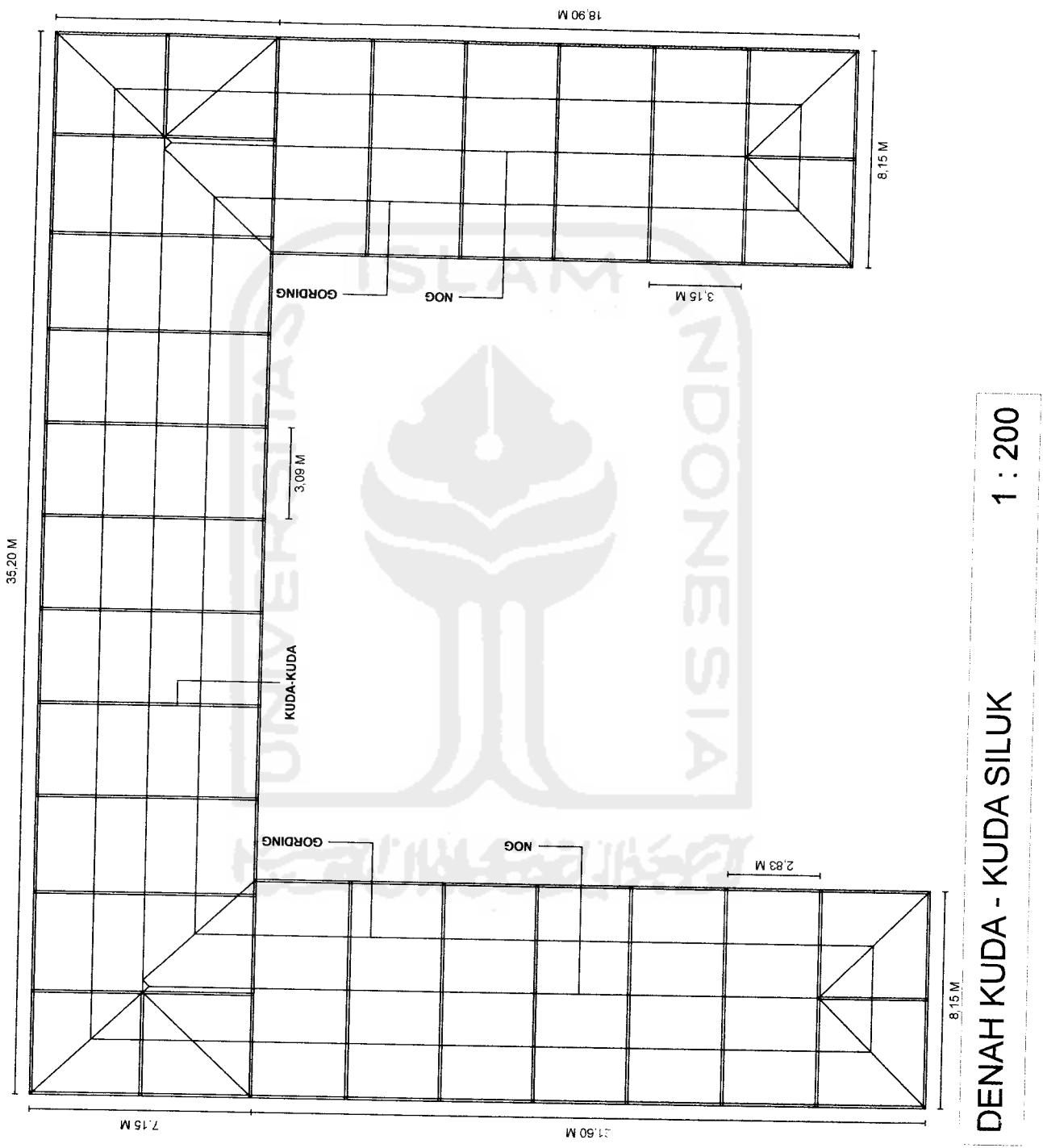
Bottom Chords		
Nodes	AF	BM
(kN)	(kNm)	(kNm)
4-15.3	0.21	47%
5-44.5	0.2	32%
10-8.4	0.8	36%
8-10.5	0.19	37%
90-3.1	0	47%

Webs		
Nodes	AF	BM
(kN)	(kNm)	(kNm)
3-41.2	0	26%
4-50.1	0	60%
5-62.2	0	52%
6-20.1	0	78%
10-20.1	0	78%
9-12.2	0	52%
8-9.0	0	60%
7-8.9	0	26%

ions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
 n is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
 im uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

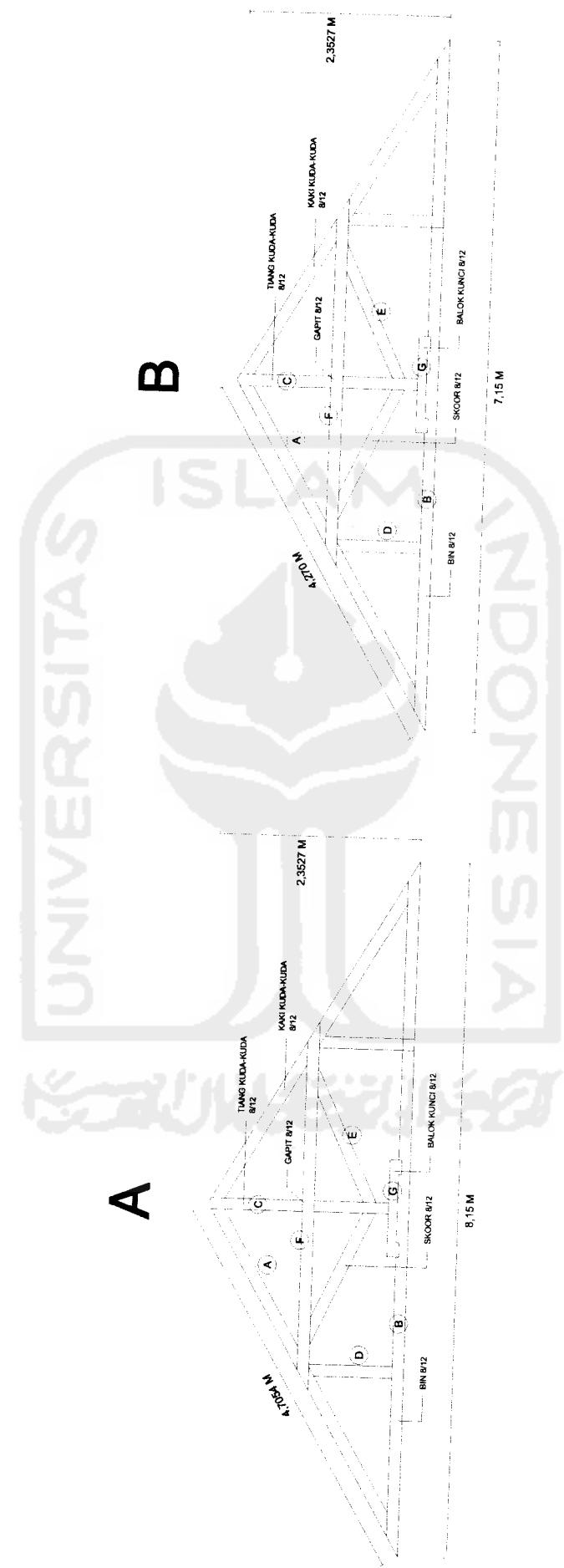


LAMPIRAN 2



NAMA GAMBAR
PROFIL KUDA-KUDA SEKOLAH DASAR
SILUK - BANTUL

1 : 65



NAMA GAMBAR

SETENGAH KUDA-KUDA SEKOLAH DASAR
SILUK - BANTUL

SKALA

1 : 40

A

B

2,3527 M

4,705 M

KAKI KUDA-KUDA
8/12

SKOOR 8/12

D

C

E

D

B

BALOK KUNCI 8/12

4,075 M

2,3527 M

SKOOR 8/12

A

KAKI KUDA-KUDA
8/12

4,270 M

C

E

BIN 8/12

BALOK KUNCI 8/12

3,575 M

PERHITUNGAN RANGKA ATAP KAYU

SEKOLAH DASAR SILUK – BANTUL

a. Pekerjaan Usuk dan Reng

Berdasarkan gambar diatas luasan atap seluruhnya atau luas miring atap yaitu $904,64 \text{ m}^2$, maka luasan atap yang terdiri dari beberapa bidang segitiga dan trapezium tersebut diasumsikan sebagai bidang bujur sangkar, dimana panjang dan lebar sisinya adalah sama dengan luasan yang sama pula, sehingga diperoleh panjang sisi :

$$\sqrt{904,64} = 30,077 = 31 \text{ m}$$

❖ Kebutuhan usuk

Usuk dipasang tiap 0,5 m, maka jumlah usuk yang diperlukan adalah :

$$\frac{31}{0.5} + 1 = 63 \text{ batang dengan dimensi } 5/7 \text{ cm.}$$

$$V = [63 \times (0.05 \times 0.07) \times 31] + SF 10\% = 7,519 \text{ m}^3$$

❖ Kebutuhan reng

Reng dipasang tiap 0,255 m, maka jumlah yang diperlukan adalah :

$$\frac{31}{0.255} + 1 = 122,568 \approx 123 \text{ batang, dengan dimensi kayu } \frac{3}{4} \text{ cm.}$$

$$V = [123 \times (0.03 \times 0.04) \times 31] + SF 10\% = 5,032 \text{ m}^3$$

b. Pekerjaan Murplate

Dengan melihat gambar rencana didapat panjang total murplate adalah :

$$I. [(40,5 \times 2) + (8,15 \times 2)] + SF 10\% = 107,03 \text{ m, dimensi kayu } 8/12$$

$$V = 107,03 \times 0.08 \times 0.12 = 1,027 \text{ m}^3,$$

II. $[(35,2 \times 2) + (7,15 \times 2)] + SF 10\% = 93,17 \text{ m, dimensi kayu } 8/12$

$$V = 93,17 \times 0,08 \times 0,12 = 0,894 \text{ m}^3,$$

$$\text{Total} = 1,027 + 0,894 = 1,921 \text{ m}^3,$$

c. Pekerjaan Balok Nog

Dengan melihat gambar rencana didapat panjang total balok nog adalah :

$$50,33 + SF 10\% = 55,363 \text{ m, dimensi kayu } 8/12$$

$$V = 55,363 \times 0,05 \times 0,12 = 0,531 \text{ m}^3.$$

d. Pekerjaan Gording

Dengan melihat gambar rencana didapat panjang total gording adalah :

$$127,95 + SF 10\% = 140,745 \text{ m, dimensi kayu } 8/12$$

$$V = 140,745 \times 0,08 \times 0,12 = 1,351 \text{ m}^3.$$

e. Pekerjaan Jurai

Dengan melihat gambar rencana didapat panjang total jurai adalah :

$$71,66 + SF 10\% = 78,826 \text{ m, dimensi kayu } 8/12$$

$$V = 78,826 \times 0,08 \times 0,12 = 0,756 \text{ m}^3.$$

f. Pekerjaan Papan Ruiter

Dengan melihat gambar rencana didapat panjang total jurai adalah :

$$50,33 + SF 10\% = 55,363 \text{ m.}$$

g. Pekerjaan Kuda-kuda

- Pekerjaan satu Kuda-kuda A

Pada proyek pembangunan sekolah Siluk di Bantul ini memerlukan kuda-kuda sebanyak 13 buah dengan bentang kuda-kuda 8,15 m dan jarak antar kuda-kudanya 2,83 m dan 3,15 m.

Dengan melihat gambar rencana maka didapat panjang :

BALOK	SAMBUNGAN		PANJANG	DIMENSI KAYU		BANYAKNYA	VOLUME
	JUMLAH	PANJANG (M)	KAYU (M)	LEBAR (CM)	TEBAL (CM)	KAYU (BTG)	M ³
A	1.00	0.25	4.70	0.08	0.12	2.00	0.0950 $VOL = (4,70 + 1 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 2,00$
B	2.00	0.25	8.15	0.08	0.12	1.00	0.0830 $VOL = (8,15 + 2 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$
C	0.00	0.25	2.35	0.08	0.12	1.00	0.0226 $VOL = (2,35 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$
D	0.00	0.25	1.17	0.08	0.12	2.00	0.0225 $VOL = (1,17 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 2,00$
E	0.00	0.25	2.35	0.08	0.12	2.00	0.0451 $VOL = (2,35 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 2,00$
F	0.00	0.25	4.07	0.08	0.12	2.00	0.0781 $VOL = (4,07 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 2,00$
G	0.00	0.25	1.00	0.08	0.12	1.00	0.0096 $VOL = (1,00 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$
							0.3560

Total volume untuk 1 kuda-kuda

$$= 0,356 + SF 10\% = 0,391 \text{ m}^3$$

Pada proyek pembangunan sekolah Banjar di Bantul ini memerlukan kuda-kuda sebanyak 13 buah, maka volume seluruhnya adalah :

$$= 13 \times 0,391 = 5,083 \text{ m}^3$$

- Pekerjaan satu Kuda-kuda B

Pada proyek pembangunan sekolah Siluk di Bantul ini memerlukan kuda-kuda sebanyak 10 buah dengan bentang kuda-kuda 7,15 m dan jarak antar kuda-kudanya 3,09 m.

Dengan melihat gambar rencana maka didapat panjang :

BALOK	SAMBUNGAN		PANJANG	DIMENSI KAYU		BANYAKNYA	VOLUME
	JUMLAH	PANJANG (M)	KAYU (M)	LEBAR (CM)	TEBAL (CM)	KAYU (BTG)	M ³
A	1.00	0.25	4.27	0.08	0.12	2.00	0.0868 $VOL = (4,27 + 1 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 2,00$
B	2.00	0.25	7.15	0.08	0.12	1.00	0.0734 $VOL = (7,15 + 2 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$
C	0.00	0.25	2.35	0.08	0.12	1.00	0.0226 $VOL = (2,35 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$
D	0.00	0.25	1.09	0.08	0.12	2.00	0.0209 $VOL = (1,09 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 2,00$
E	0.00	0.25	2.12	0.08	0.12	2.00	0.0407 $VOL = (2,12 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 2,00$
F	0.00	0.25	3.45	0.08	0.12	2.00	0.0662 $VOL = (3,45 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 2,00$
G	0.00	0.25	1.00	0.08	0.12	1.00	0.0096 $VOL = (1,00 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$
							0.3203

Total volume untuk 1 kuda-kuda

$$= 0,32 + SF 10\% = 0,352 \text{ m}^3$$

Pada proyek pembangunan sekolah Banjar di Bantul ini memerlukan kuda-kuda sebanyak 10 buah, maka volume seluruhnya adalah :

$$= 10 \times 0,352 = 3,52 \text{ m}^3$$

Jadi total keperluan kuda-kuda kuda-kuda = $5,083 + 3,52 = 8,60 \text{ m}^3$

- Pekerjaan setengah Kuda-kuda A

Pada proyek pembangunan sekolah Siluk di Bantul ini memerlukan setengah kuda-kuda sebanyak 2 buah.

Dengan melihat gambar rencana maka didapat panjang :

Dan total keperluan setengah kuda-kuda dua buah

$$= 0,13 + \text{SF } 10\% = 0,143 \text{ m}^3$$

$$= 0,143 \times 2 = 0,286 \text{ m}^3$$

- Pekerjaan setengah Kuda-kuda B

Pada proyek pembangunan sekolah Banjar di Bantul ini memerlukan setengah kuda-kuda sebanyak 2 buah.

Dengan melihat gambar rencana maka didapat panjang :

Dan total keperluan setengah kuda-kuda dua buah

$$= 0,11 + \text{SF } 10\% = 0,12 \text{ m}^3$$

$$= 0,12 \times 2 = 0,24 \text{ m}^3$$

Jadi total keperluan setengah kuda-kuda kuda-kuda

$$= 0,286 + 0,24 = 0,528 \text{ m}^3$$

Pekerjaan cross kuda-kuda, dimensi 6/10

Dengan melihat gambar rencana maka didapat panjang total cross kuda-kuda adalah :

Untuk jarak antar kuda-kuda 2,83 m :

$$= [(2 \times 2,83) \times 7 \times 0,06 \times 0,1] = 0,237$$

Untuk jarak antar kuda-kuda 3,09 m :

$$= [(2 \times 3,09) \times 10 \times 0,06 \times 0,1] = 0,370$$

Untuk jarak antar kuda-kuda 3,15 m :

$$= [(2 \times 3,15) \times 6 \times 0,06 \times 0,1] = 0,226$$

Jadi total $(0,237+0,370+0,226) + \text{SF } 10\% = 0,916 \text{ m}^3$

Jadi, untuk total keperluan kuda-kuda lengkap diperlukan kayu sebanyak

$$= 8,603 + 0,528 + 0,916 = 10,047 \text{ m}^3$$

h. Pekerjaan Tin Kayu

Dalam menghitung kebutuhan meni kayu, yang perlu diketahui sebelumnya adalah panjang kayu serta keliling untuk masing-masing dimensi,

a. Kayu 8/12

Panjang = 469,959 m

Keliling = 0,4 m

$$\text{Luas} = 469,959 \times 0,4 = 197,983 \text{ m}^2.$$

b. Kayu 5/7

$$\text{Panjang} = 31 \times 63 = 1953 \text{ m}$$

Keliling = 0,24 m

$$\text{Luas} = 1953 \times 0,24 = 468,72 \text{ m}^2.$$

c. Kayu 2/20

$$\text{Panjang} = 50,33 \text{ m}$$

Keliling = 0,44 m

$$\text{Luas} = 50,33 \times 0,44 = 22,145 \text{ m}^2$$

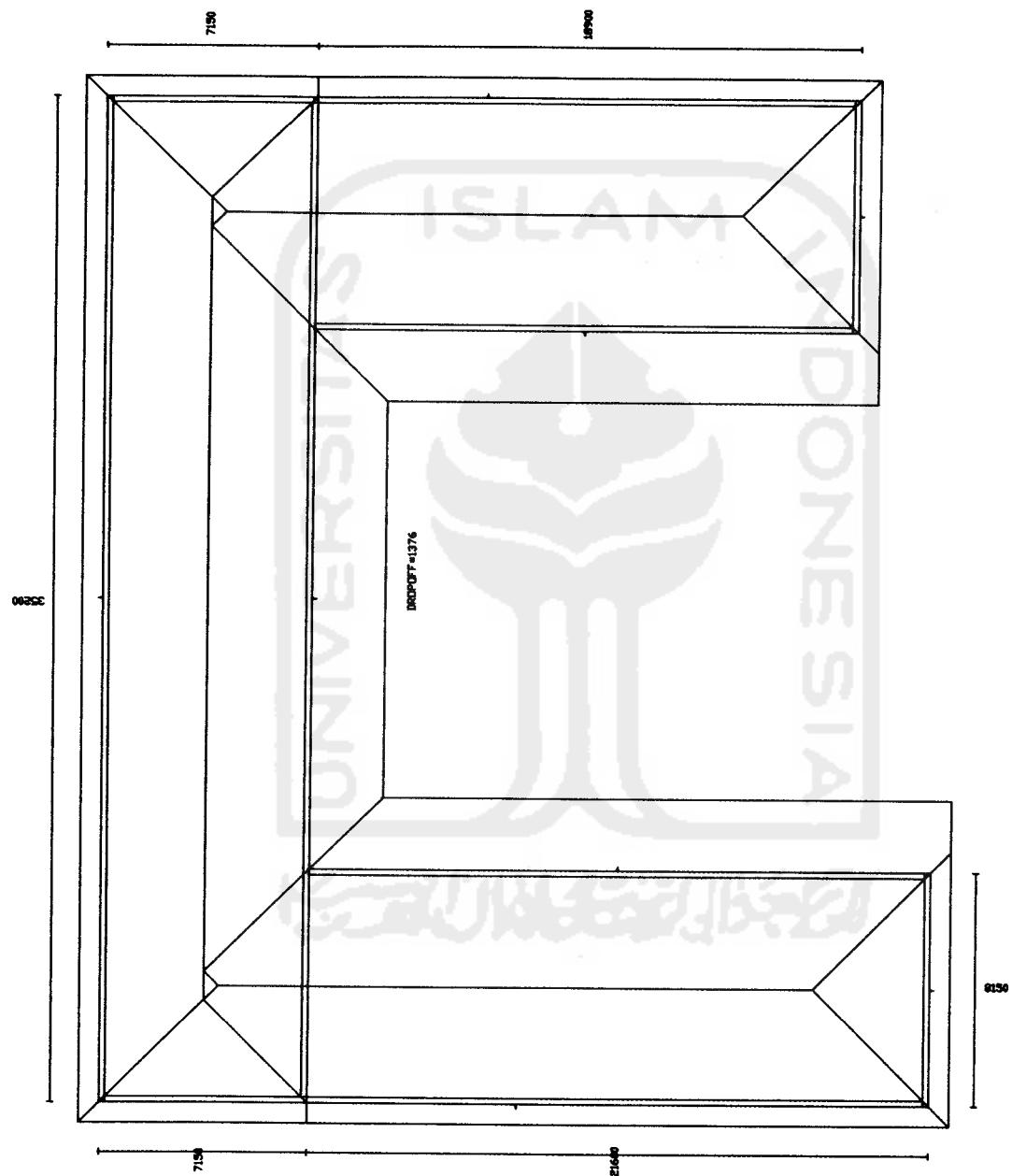
Jadi untuk total pekerjaan kayu yang harus ditir sebanyak :

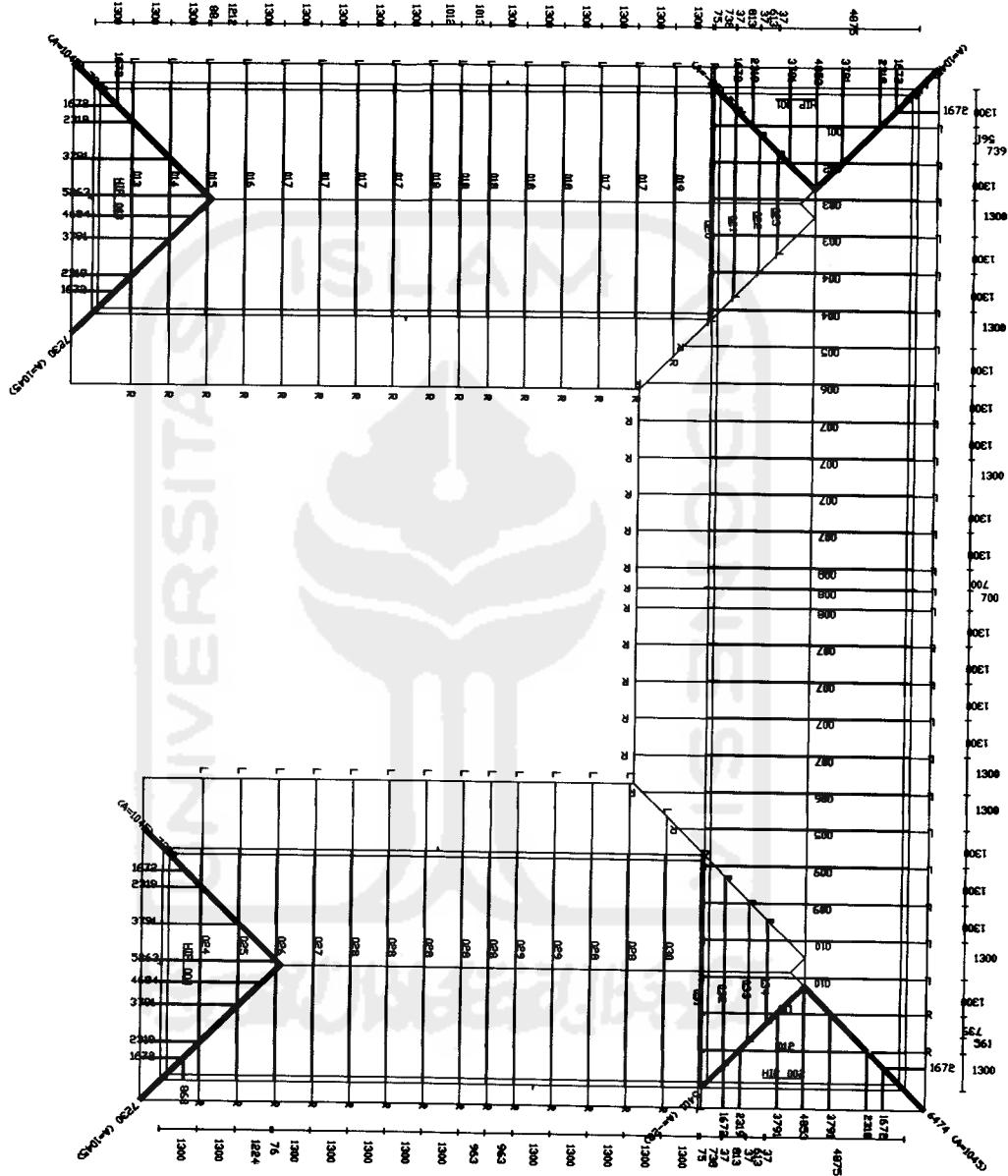
$$= 197,983 + 468,72 + 22,145$$

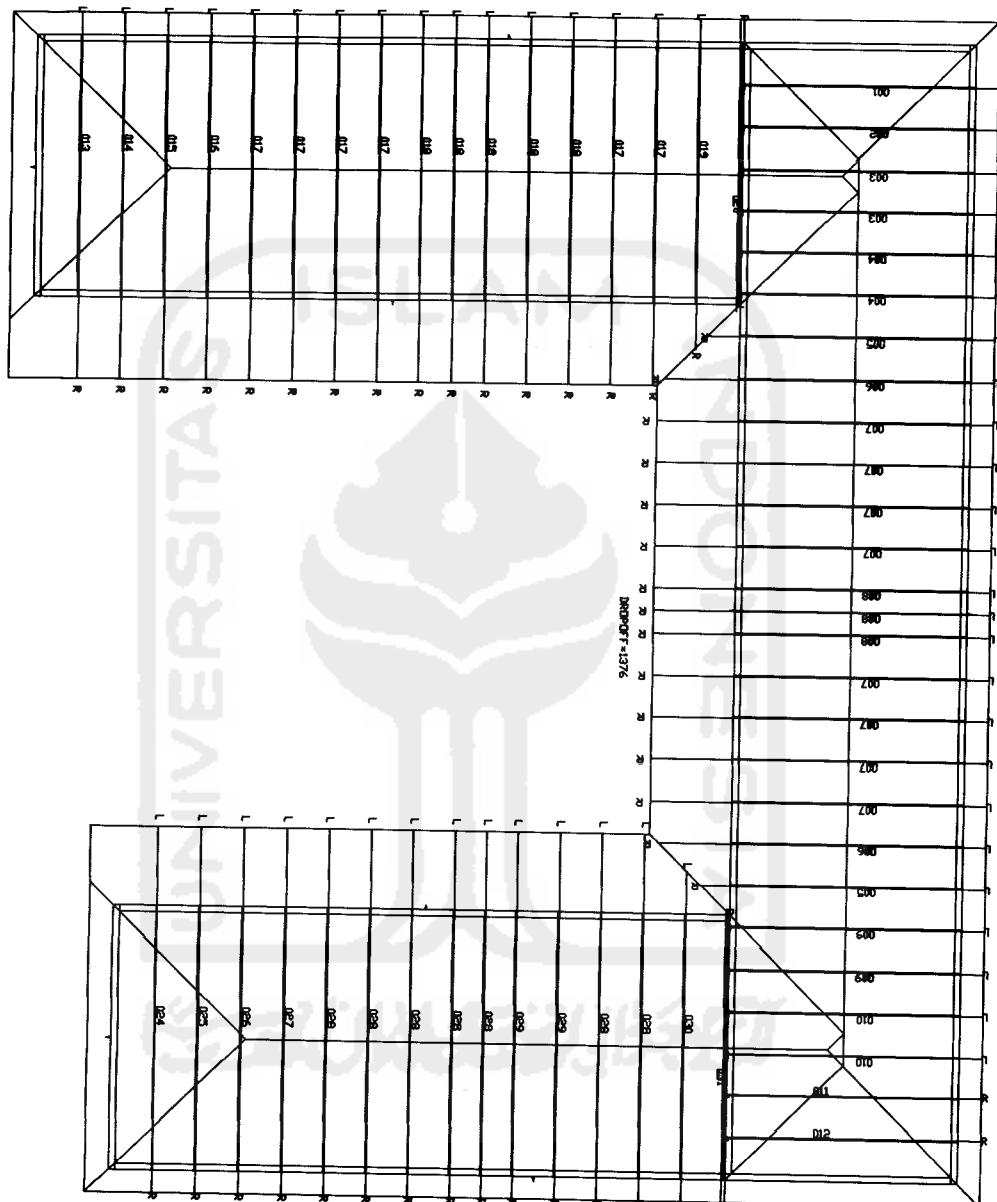
$$= 678,848 \text{ m}^2.$$

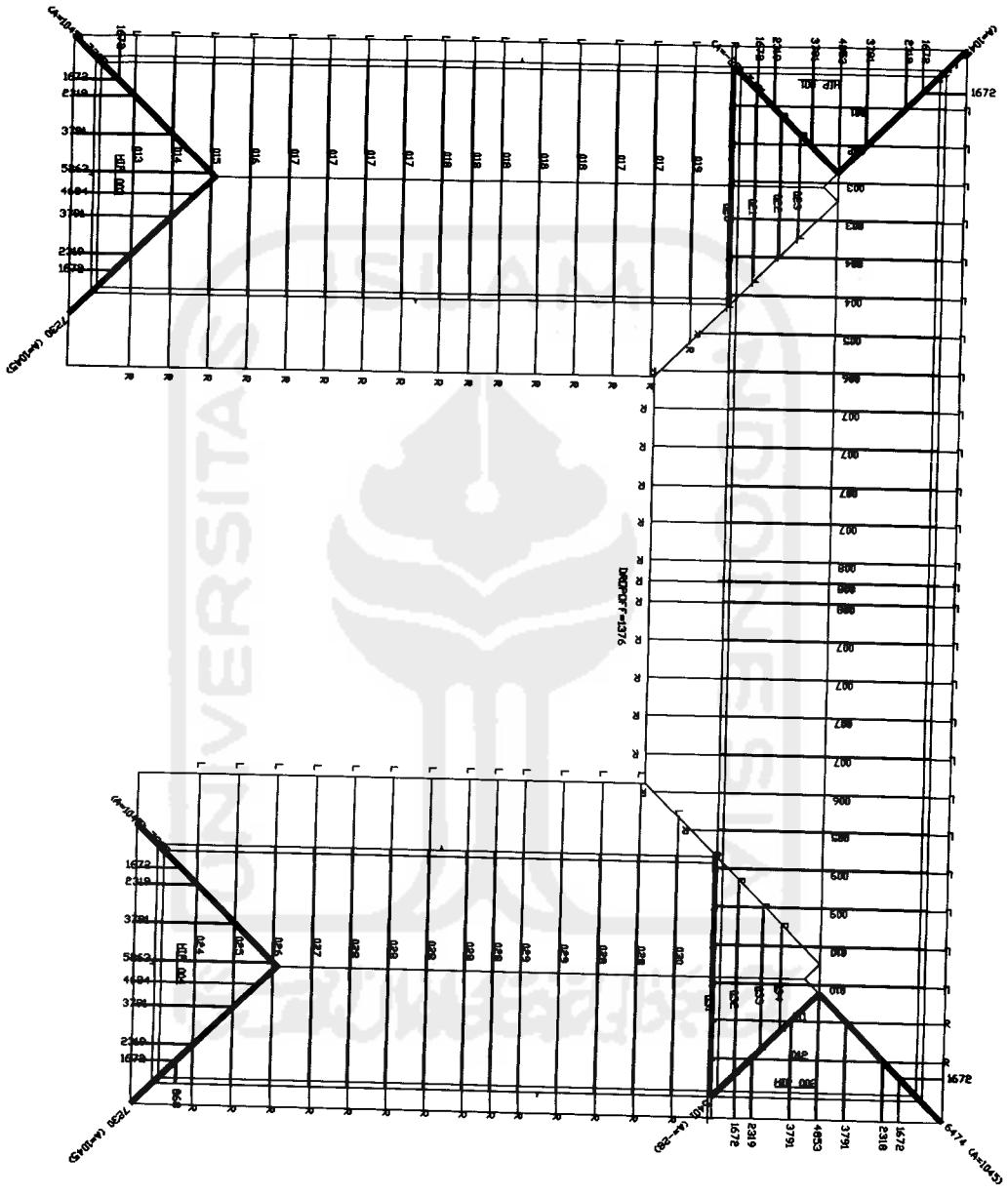
Rencana Anggaran Biaya Rangka Atap sekolah Siliuk

No	Uraian Pekerjaan	Vol	Sat	Bahan	Upah	HSP	Jml Haga
1	Kuda-kuda lengkap	10.047	m ³	4002150	1170300	5172450	(Rp) (Rp)
2	Pasang reng dan usuk	904.640	m ²	61995	8160	70155	51967605.15
3	Gordong, nog, jurai, murplate	4.559	m ³	3872525	585150	4457675	63465019.2
4	Papan ruiter	55.363	m ¹	34666	11700	46366	20322540.33
5	Tir kayu	678.848	m ²	192	4400	4592	2566960.858
	Total					3117270.016	
							141,439,395.55



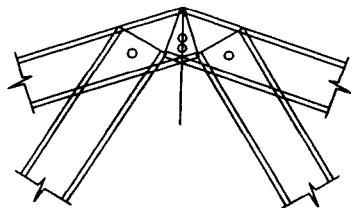






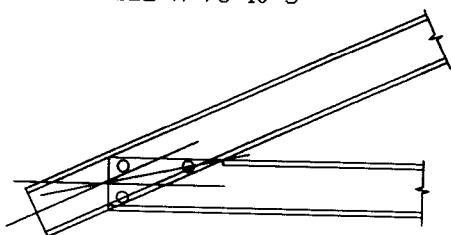
~USS connections used in job: eSiluk_New (Sheet 1 of 2)

C-APEX-A-75-10-2-2



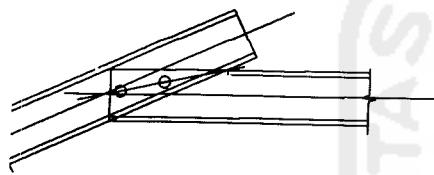
2 X 12-14 X 20 HEX SCREW

C-HEEL-A-75-10-3



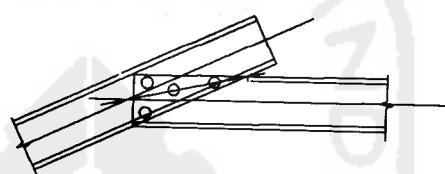
3 X 12-14 X 20 HEX SCREW

C-KNEE-A-75-10-2



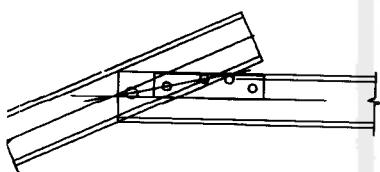
2 X 12-14 X 20 HEX SCREW

C-KNEE-A-75-10-4



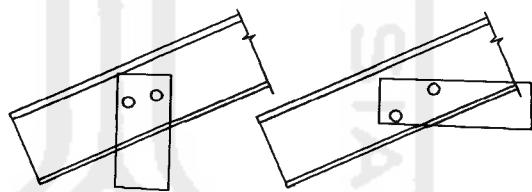
4 X 12-14 X 20 HEX SCREW

C-KNEE-C-75-10-5
(35 x 35 x 1.0mm ANGLE
STIFFENER 200MM LONG)



5 X 12-14 X 20 HEX SCREW

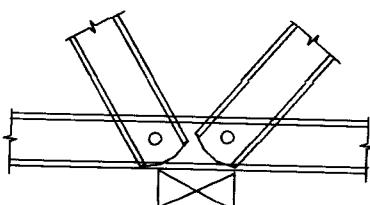
C-PROP-75-10-2
(CHORD SUPPORT - SHEAR CON.)



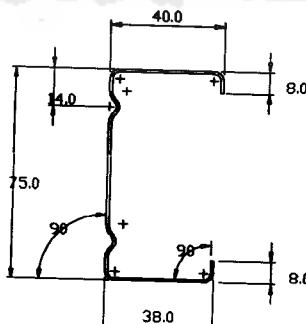
(TYPICAL APPLICATIONS)

2X12-14X20 HEX SCREW CHORD TO BRACKET

C-SUP-75-10
(UNSTIFFENED)



WEB FASTENERS TO SUIT WEB DESIGN



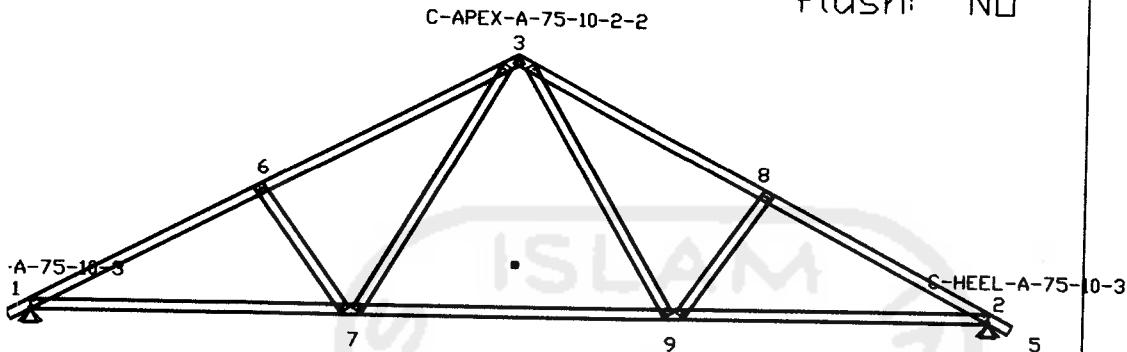
C75 RIBBED SECTION PROFILE

uk_NewTruss 032 PTY 1 Customer Date 02-03-2007

icator: PARTNER PROPERTY SupraCADD 6.064-06 TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39
 0160 1520 1730 1570 3300 1570 4870 1570 646000 160

re = CHANNEL
 ch = 28

smart: NO
 flush: NO



0 2093 2093 2094 4187 2093 6280

STORED ING (kPa)	SPACING = 1300 CODE = AS4600-1996	DEFL mm	Locn span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
0.25 (LIMIT-STATE)	Vert(LL>1.1 Horz(LL>0.3 Horz(TL>0.9	7-9 999 7-9 999 2 N/A 2 N/A		C-WEB-75-10-8 = T6.64/06.64
0.2 YIELD STRESS = 55				
0				
0.2				

D INFORMATION

truss was designed to 33m/s state design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	HorizCase	GravityCase	UpliftCase
1	1.25	53	4.86 29 0 29
2	0	29	4.86 29 0 29

EL MEMBER SELECTION

CHORD: C7510ra/G550

CHORD: C7510ra/G550

Web: C7575ra/G550 7-6,3-7,9-8,3-9

TICAL MEMBER-FORCES

Top Chords			
Nodes	AF (kN)	BM (kNm)	Pass Case
1-7	-10.6	-0.07	8% 62
7-8	-17.8	0.21	78% 29
8-9	-65.1	0.44	71% 68
9-10	-65.1	0.44	71% 69
10-11	-27.8	0.21	78% 29
11-12	-20.6	-0.07	8% 63

Bottom Chords			
Nodes	AF (kN)	BM (kNm)	Pass Case
1-7	4.3	0	57% 64
7-9	3	0.31	98% 65
9-24	3	0.37	57% 66

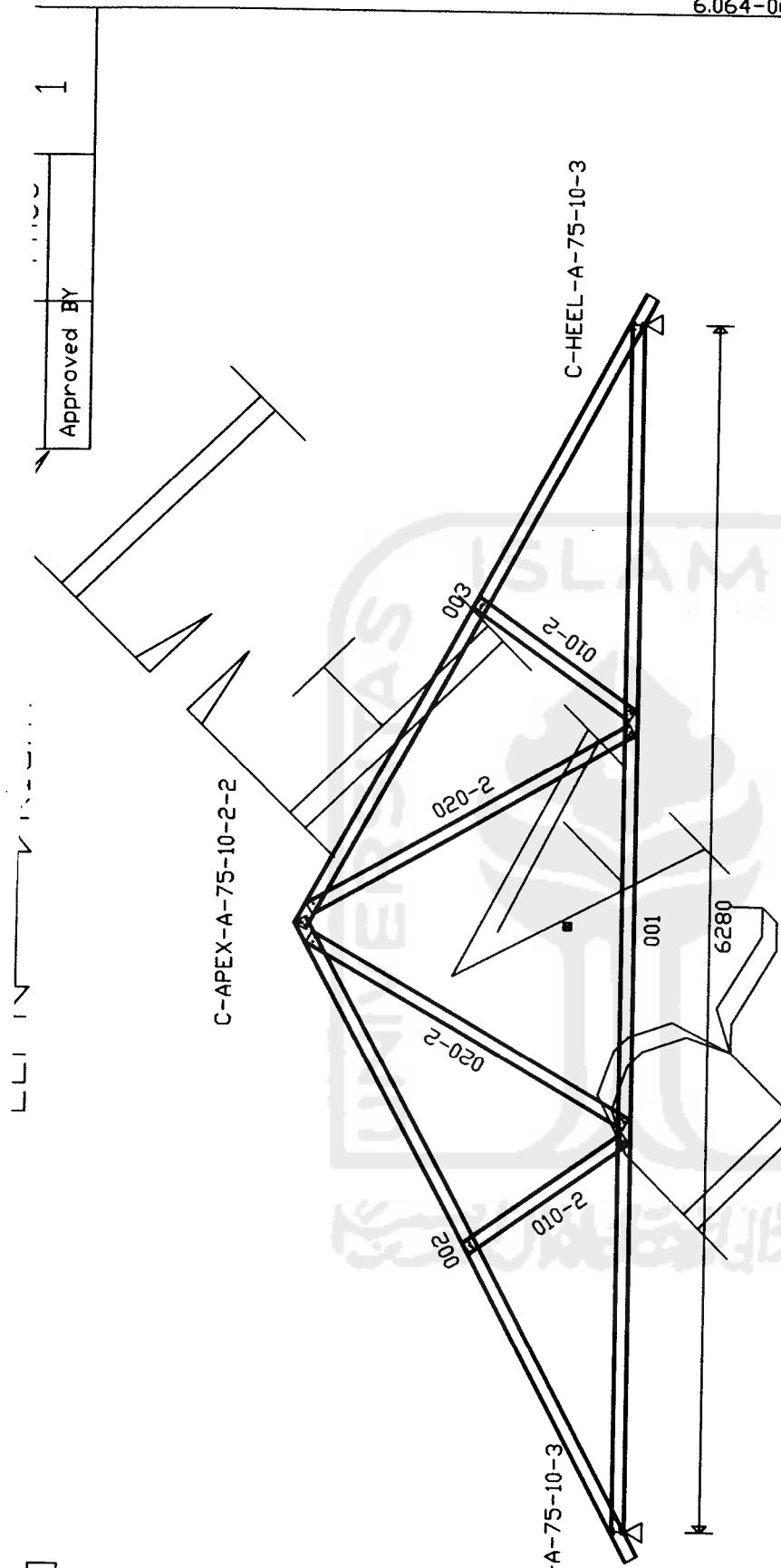
Webs			
Nodes	AF (kN)	BM (kNm)	Pass Case
6-7	1.9	0	35% 29
7-8	0.1	0	71% 31
9-10	0.1	0	71% 37
8-9	1.9	0	35% 29

ES

Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer. Design is not to be used if loading criteria does not meet local building codes. Maximum uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

Flush
No

Offset Feature	CHORD: 002	42 WEB-020	911 WEB-010	CHORD: 001	061 WEB-010	095 WEB-020	185 WEB-020	219 WEB-010	CHORD: 003	828 WEB-010	3695 WEB-020
----------------	------------	------------	-------------	------------	-------------	-------------	-------------	-------------	------------	-------------	--------------



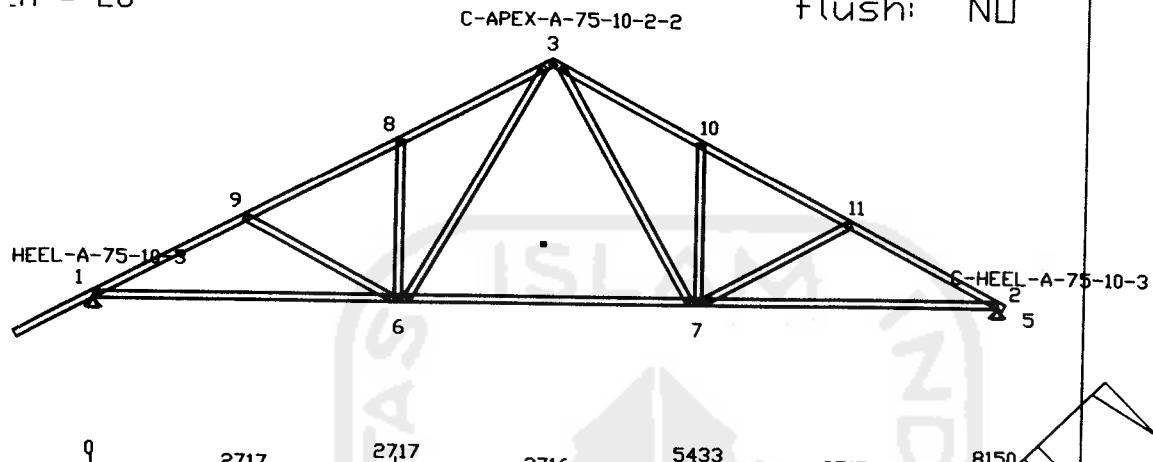
6.064-06 TRUSS32-02-03-2007-19:36:31

PARTS LIST

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	APEX HEIGHT	BOTTOM CHORD PREP ANGLES	ASSEMBLY DETAILS	TRUSS DETAILS
C7510ra	001	6280	1	1						1755	L=28	R=28	6600
C7510ra	002	3738	1	1									1821
C7510ra	003	3738	1	1									23.8
C7575ra	010	1000	0.75	2									DETAILED
C7575ra	020	1900	0.75	2									SCALE
SCREW-12-14x20-HEX	-												admin
													02-03-2007
													1:35
												JOB NUMBER	TRUSS
												eSiluk_New	032
												FABRICATOR	PARTNER PROPERTY
												CUSTOMER	PT. BlueScope Lysaght Indonesia

Ak_NewTruss 031 PTY 1 Customer Date 02-03-2007
 Indicator: PARTNER PROPERTY SupraCADD 6.064-06 TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39
 0 710 710 1358 2068 1359 3427 1358 4785 1358 6143 1359 7502 1358 88605

$\text{re} = \text{CHANNEL}$
 $\text{th} = 28$



STORED ING (kPa)	SPACING = 1300 CODE = AS4600-1996 (LIMIT-STATE) 0.25 0.2 0 0.2	DEFL mm Vert(LL>1.7 Vert(TL>7 Horz(LL>0.5 Horz(TL>1.4	Locn span/d 6-7 999 7-2 999 2 N/A 2 N/A	WEB JOINT CAPACITY (kN) C-WEB-75-10-8 = T6.64/06.64

D INFORMATION
The truss was designed to 33m/s state design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	HorizCase	GravityCase	UpliftCase
1	1.67	50	6.4
2	0	31	5.68

EL MEMBER SELECTION
CHORD: C7510ra/G550
CHORD: C7510ra/G550
Web: C7575ra/G550 6-9,8-6,6-3,7-3,11-7,10-7

VERTICAL MEMBER-FORCES

Top Chords		
Nodes	AF (kN)	BM (kNm)
1-10.7	-0.8	59%
2-19.8	-0.16	74%
3-9.1	0.33	61%
4-8.4	0.37	67%
5-7.4	0.38	67%
6-6.1	0.32	50%
7-5.9	0.17	75%
8-4.6	0	8%

Bottom Chords		
Nodes	AF (kN)	BM (kNm)
1-6.5.3	0	98%
2-5.3.6	0.47	54%
3-4.5.5	0.55	92%

Webs		
Nodes	AF (kN)	BM (kNm)
9-6.1.7	0	55%
6-5.1.6	0	52%
6-5.0.3	0	92%
3-4.0.3	0	92%
10-1.6	0	52%
7-1.1.6	0	55%

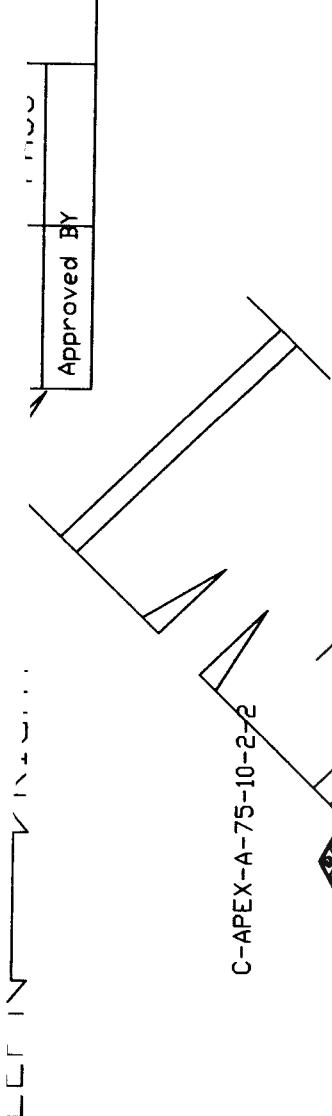
ES

Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
Design is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
maximum uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

Flush: NO

Offset Feature

CHORD	001	WEB-020
0712	WEB-020	
0734	WEB-010	
0773	WEB-030	
0377	WEB-030	
0417	WEB-010	
0438	WEB-020	
CHORD	002	
44	WEB-030	
543	WEB-020	
338	WEB-010	
CHORD	003	
563	WEB-010	
3157	WEB-020	
4657	WEB-030	



6.064-06 TRUSS31-02-03-2007-19:36:29

C-52

TO BOTTOM OF BOTTOM CHORD =

Quality Check from Top of Top Chord, to Bottom of Bottom Chord

Note: Offsets are from the right hand end of chord

PARTS LIST

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	ASSEMBLY DETAILS		TRUSS DETAILS	
										BOTTOM CHORD PREP ANGLES	UNCRUPPED LENGTH	UNCRUPPED HEIGHT	WEIGHT
C7510ra	001	8150	1	1			2252	L=28	R=28		8935	2611	34.7
C7510ra	002	5420	1	1						DETAILER	DETAILED	SCALE	
C7510ra	003	4700	1	1						admin	02-03-2007	1:50	
C7575ra	010	1491	0.75	2						JOB NUMBER	TRUSS		
C7575ra	020	1481	0.75	2						eSiluk_New	031		
C7575ra	030	2456	0.75	2						FABRICATOR	PARTNER PROPERTY		
SCREW-12-14x20-HEX		-		37						CUSTOMER	PT. BlueScope Lysaght Indonesia		

JK_New^{truss} 030

PTY 1

Customer

Date 02-03-2007

Fabricator: PARTNER PROPERTY

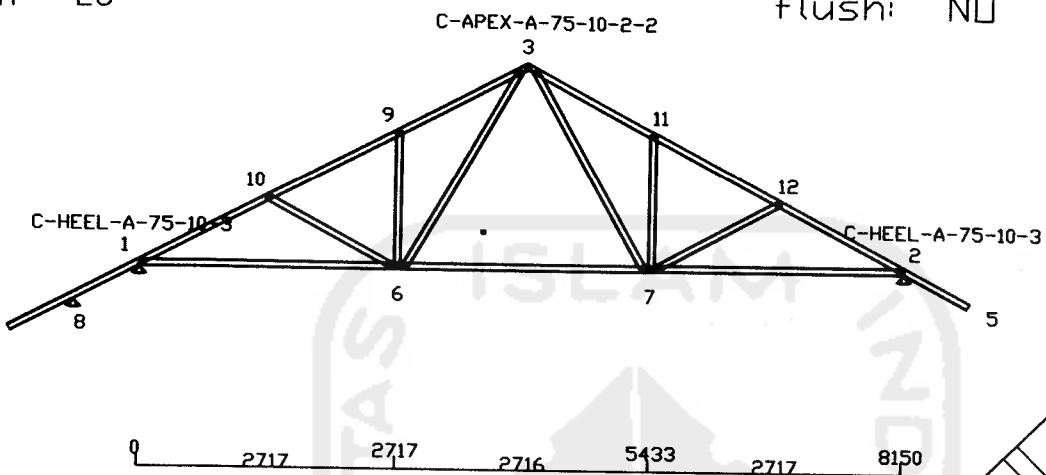
SupraCADD 6.064-06

TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39

0	687	1375	2733	1359	4092	1358	5450	1358	6808	1359	8167	1358	9525	10235	
	688	1358													

re = CHANNEL
th = 28

smart: NO
flush: NO



STORED ING (kPa)	SPACING = 1300 CODE = AS4600-1996 (LIMIT-STATE) 0.25 0.2 0 0.2	DEFL mm Vert(LL>1.6 Vert(TL>6.9 YIELD STRESS = 55 Horz(LL>0.4 Horz(TL>1.4	Locn span/d 6-7 999 7-2 999 2 N/A 2 N/A	WEB JOINT CAPACITY (kN) C-WEB-75-10-8 = T6.64/06.64

D INFORMATION

The truss was designed to 33m/s state design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
1	5.07	65	7.04 32 -0.03 38
2	0	67	6.37 32 0 32

E MEMBER SELECTION

CHORD: C7510ra/G550

CHORD: C7510ra/G550

Web: C7575ra/G550 6-3,7-3,10-6,9-6,11-7,12-7

FICAL MEMBER-FORCES

Top Chords			
Nodes	AF	BM	Pass Case
1-8	-0.7	57%	65
1-15	-0.77	57%	65
1-19	-0.11	71%	32
1-16	0.33	61%	72
1-9	0.37	56%	73
1-16	0.37	57%	74
1-13	0.33	61%	75
1-9	-0.16	74%	32
1-2	-0.7	59%	67

Bottom Chords			
Nodes	AF	BM	Pass Case
1-6	-5.3	0	98% 68
6-7	3.6	0.47	D4% 69
7-2	5.3	0.55	92% 70

Webs			
Nodes	AF	BM	Pass Case
10-1	-0.4	0	55% 63
6-9	1.6	0	52% 55
6-10	0.3	0	92% 36
7-10	0.3	0	92% 38
11-1	-1.6	0	52% 63
7-10	-0.7	0	55% 51

ES

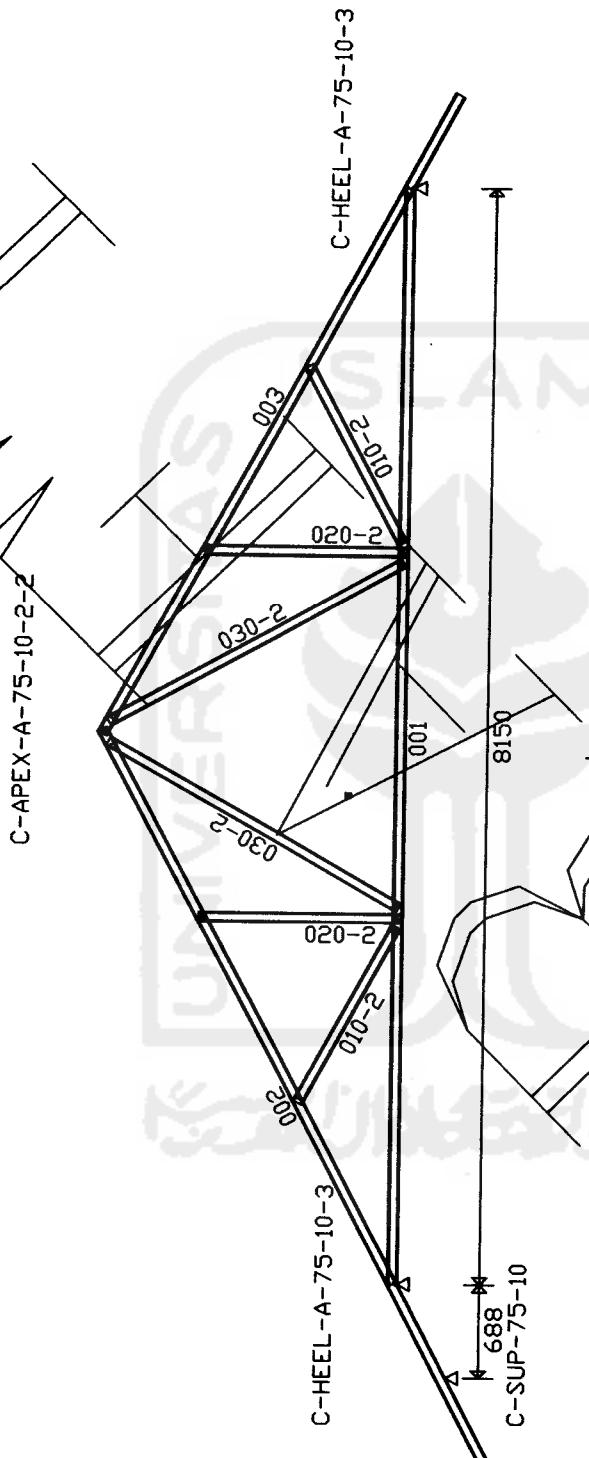
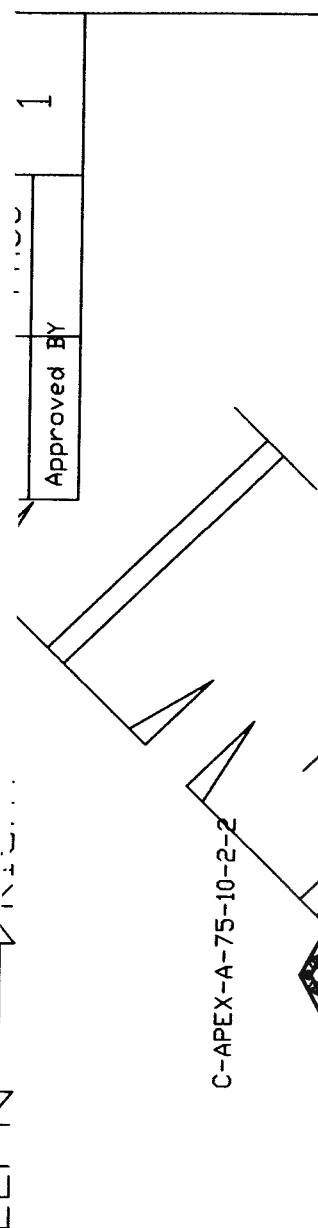
Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
Design is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
maximum uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

Flush
No

Offset Feature

CHORD	001	WEB-020
0712	WEB-020	WEB-010
734	WEB-010	WEB-030
773	WEB-030	WEB-030
377	WEB-030	WEB-010
416	WEB-010	WEB-020
438	WEB-020	
CHORD	002	
44	WEB-030	
544	WEB-020	
3138	WEB-010	
CHORD	003	
2282	WEB-010	
3876	WEB-020	
376	WEB-030	

L E F T INSET



Note: Offsets are from the right hand end of chord

PARTS LIST

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	APEX HEIGHT	BOTTOM CHORD PREP ANGLES
C7510ra	001	8150	1	1						2252	L=28 R=28
	002	6173	1	1							
	003	5420	1	1							
C7510ra	010	1491	0.75	2							
C7575ra	020	1481	0.75	2							
C7575ra	030	2456	0.75	2							
SCREW-12-14x20-HEX		-		37							

QUALITY CHECK FROM TOP OF TOP CHORD, TO BOTTOM OF BOTTOM CHORD = 2552

6.064-06 TRUSS30-02-03-2007-19:36:27

ASSEMBLY DETAILS

DETAILER	DETAILED	SCALE
admin	02-03-2007	1:55
JOB NUMBER	TRUSS	
eSiluk_New	030	
FABRICATOR	PARTNER PROPERTY	
CUSTOMER	PT. BlueScope Lysaght Indonesia	

jk_NewTruss 029

QTY 2

Customer

Date 02-03-2007

Fabricator: PARTNER PROPERTY

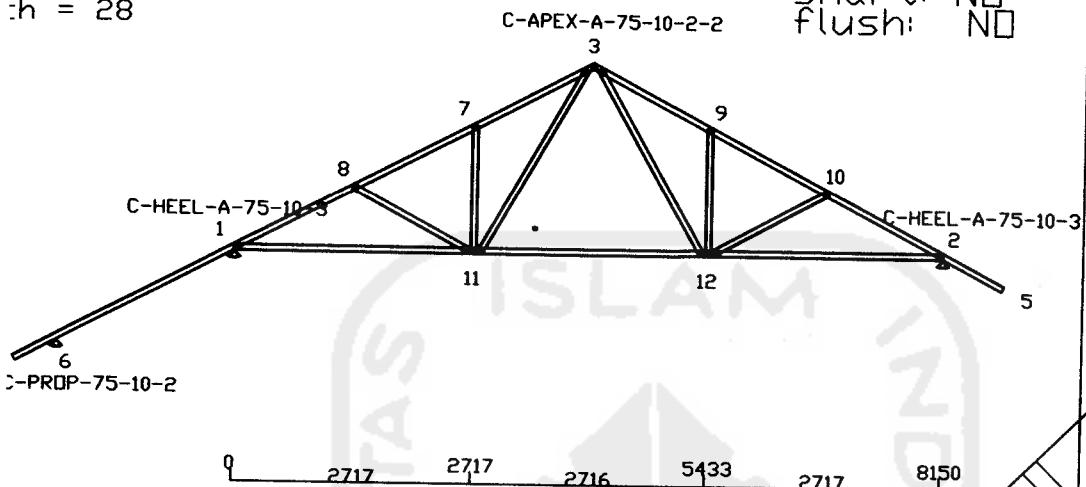
SupraCADD 6.064-06

TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39

0.500	2000	2500	1358	3858	1359	5217	1358	6575	1358	7933	1359	9292	1358	10650	11360
-------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	-------	-------

ie = CHANNEL

ih = 28

smart: NO
flush: NO

STORED ING (kPa)	SPACING = 1300 CODE = AS4600-1996	DEFL mm	Locn span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
0.25 (LIMIT-STATE)		Vert(LL)>1.6	11-12 999	
0.2 YIELD STRESS = 550		Vert(TL)>6.9	12-2 999	
0 0.2		Horz(LL)>0.4	2 N/A	
		Horz(TL)>1.4	2 N/A	C-WEB-75-10-8 = T6.64/06.64

DESIGN INFORMATION

The truss was designed to 33m/s state design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
6	0	65	1.98
1	1.61	35	6.82
2	0	67	6.35

TYPICAL MEMBER SELECTION

CHORD: C7510ra/G550

CHORD: C7510ra/G550

Web: C7575ra/G550 11-8,7-11,11-3,12-3,10-12,9-12

TYPICAL MEMBER-FORCES

Top Chords			
Nodes	AF	BM	Pass Case
1-6	-0.51	38%	65
1-3	-0.51	38%	65
1-9	-0.29	32%	32
8-1	0.13	61%	32
7-6	0.37	56%	73
5-6	0.37	56%	74
10-6	0.33	50%	75
9-7	-0.16	73%	32
10-7	-0.8	59%	67

Bottom Chords			
Nodes	AF	BM	Pass Case
1-15-2	0	98%	68
11-12-6	6.47	54%	69
12-5-3	0.55	92%	70

Webs			
Nodes	AF	BM	Pass Case
8-11-5	0	55%	55
11-11-7	0	52%	32
11-10-3	0	92%	36
3-10-3	0	92%	38
9-10-6	0	52%	32
12-10-7	0	55%	51

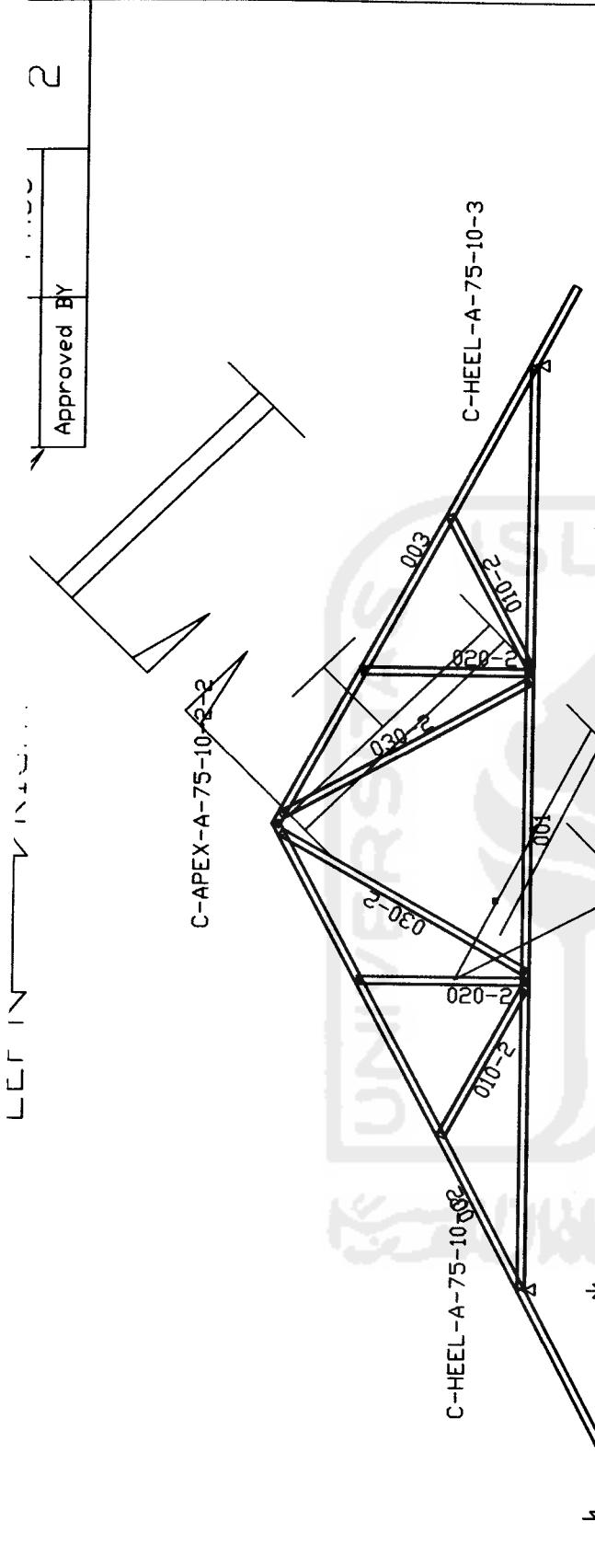
ES

Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
Design is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
maximum uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

Flush
No

Offset Feature

DESCRIPTION	NO.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	NO.	LEN.	MAT.	QTY
C7510ra	001	8150	1	2					
C7510ra	002	7447	1	2					
C7510ra	003	5420	1	2					
C7575ra	010	1491	0.75	4					
C7575ra	020	1481	0.75	4					
C7575ra	030	2456	0.75	4					
SCREW-12-14x20-HEX	-	-	-	74					



QUALITY CHECK FROM TOP OF TOP CHORD, TO BOTTOM OF BOTTOM CHORD = 2052

PARTS LIST

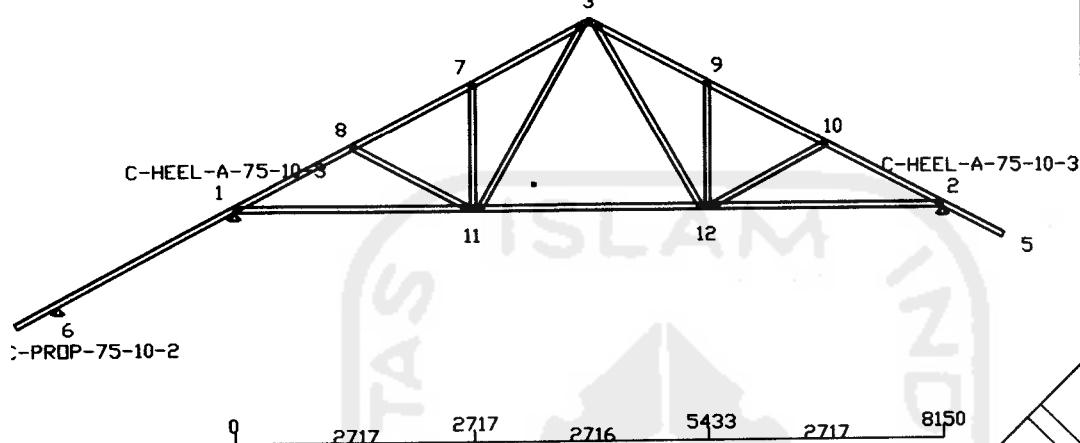
PARTS LIST										ASSEMBLY DETAILS				TRUSS DETAILS			
DESCRIPTION	NO.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	NO.	LEN.	MAT.	QTY	APEX HEIGHT	BOTTOM CHORD PREP ANGLES	UNCROPPED LENGTH	UNCROPPED HEIGHT	WEIGHT			
C7510ra	001	8150	1	2						22252	L=28	R=28	11360	3563	38.3		
C7510ra	002	7447	1	2									DETAILED	SCALE			
C7510ra	003	5420	1	2									admin	02-03-2007	1:60		
C7575ra	010	1491	0.75	4									JOB NUMBER	TRUSS			
C7575ra	020	1481	0.75	4									FABRICATOR	PARTNER PROPERTY			
C7575ra	030	2456	0.75	4									CUSTOMER	eSiluk_New	029		
SCREW-12-14x20-HEX	-	-	-	74													

Truss 028 QTY 7 Customer Date 02-03-2007
 Indicator: PARTNER PROPERTY SupraCADD 6.064-06 TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39
 0 500 2000 2500 1358 3858 1359 5217 1358 6575 1358 7933 1359 9292 1358 10650 11360
 1500 2000 2500 1358 3858 1359 5217 1358 6575 1358 7933 1359 9292 1358 10650 11360

e = CHANNEL
h = 28

C-APEX-A-75-10-2-2

smart: NO
flush: NO



STORED ING (kPa)	SPACING = 1300 CODE = AS4600-1996	DEFL mm Vert(LL>1.6 11-12 999 Vert(TL>6.9 12-2 999 YIELD STRESS = 55 (LIMIT-STATE) 0.25 0.2 0 0.2	Locn span/d Horz(LL>0.4 2 N/A Horz(TL>1.4 2 N/A	WEB JOINT CAPACITY (kN) C-WEB-75-10-8 = T6.64/06.64
---------------------	--------------------------------------	---	---	--

D INFORMATION

truss was designed to 33m/s state design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jn	HorizCase	GravityCase	UpliftCase
6	0	65	1.98
1	1.61	35	6.82
2	0	67	6.35

E MEMBER SELECTION

CHORD: C7510ra/G550

CHORD: C7510ra/G550

Web: C7575ra/G550 11-8,7-11,11-3,12-3,10-12,9-12

FICAL MEMBER-FORCES

Top Chords		
Nodes	AF	BM
(kN)	(kNm)	Pass Case
-6.6	-0.51	38% 65
+10.3	-0.51	38% 65
-19.6	-0.29	32% 32
-8.1	0.13	61% 32
-7.4	0.37	56% 73
-26.4	0.37	56% 74
-10.6	0.33	50% 75
-9.7	-0.16	73% 32
-20.7	-0.8	59% 67

Bottom Chords		
Nodes	AF	BM
(kN)	(kNm)	Pass Case
1-11.2	0	0%
11-12.6	0.47	54% 69
12-8.3	0.55	92% 70

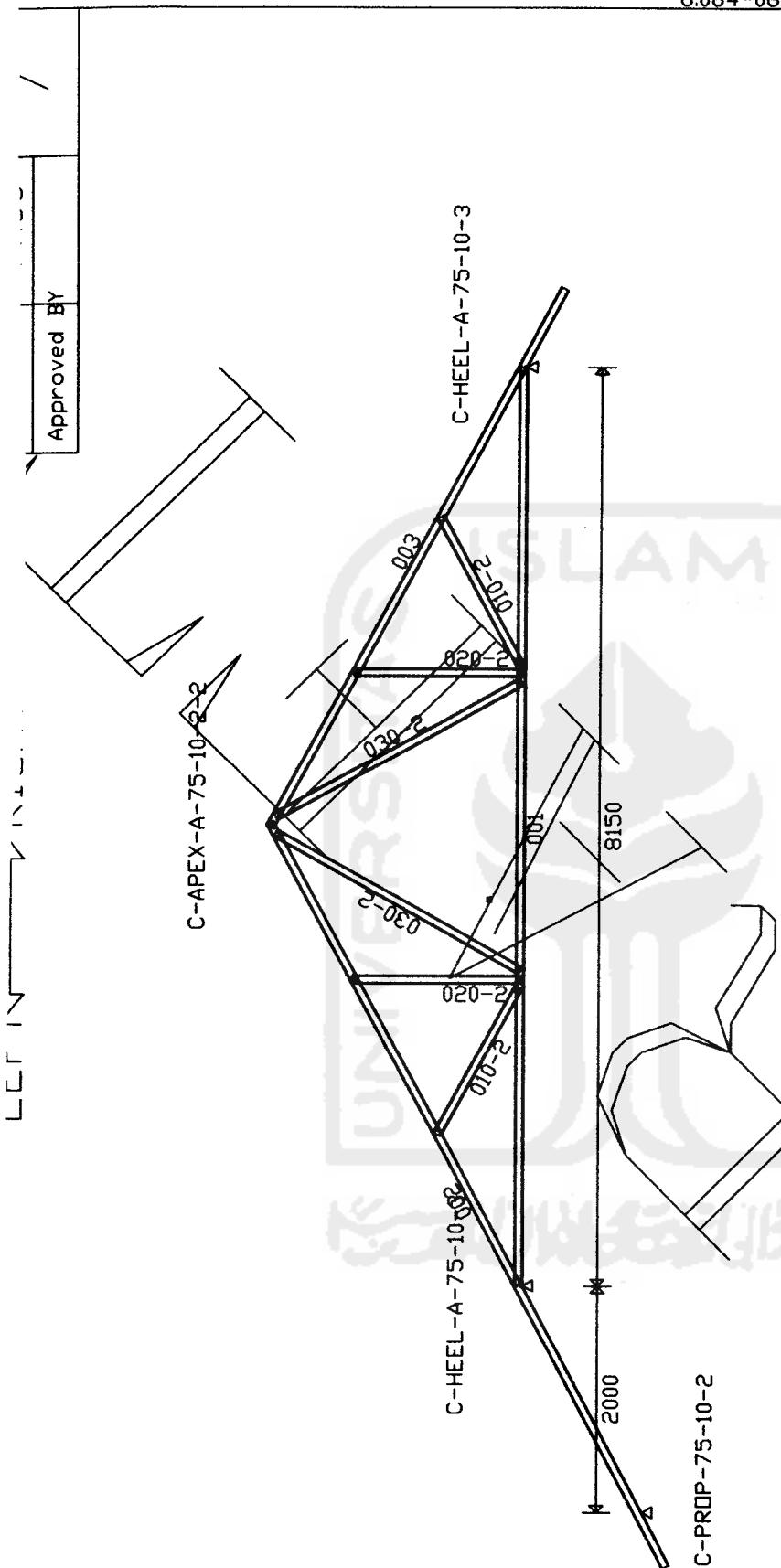
Webs		
Nodes	AF	BM
(kN)	(kNm)	Pass Case
8-11.5	1.15	0 55% 55
11-11.7	0	52% 63
11-10.3	0	92% 36
3-10.3	0	92% 38
9-10.6	0	52% 63
12-10.7	0	55% 51

ES

Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
Design is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
maximum uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

Flush
No

Approved By /



Note! Offsets are from the right hand end of chord

QUALITY CHECK FROM TOP OF TOP CHORD, TO BOTTOM OF BOTTOM CHORD = 252

PARTS LIST						ASSEMBLY DETAILS						TRUSS DETAILS			
DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	APEX HEIGHT	BOTTOM CHORD PREP ANGLES	UNCRIPPED LENGTH	UNDROPPED HEIGHT	WEIGHT	
C7510ra	001	8150	1	7						2252	L=28	R=28	11360	3563	38.3
C7510ra	002	7447	1	7									DETAILER	admin	SCALE
C7510ra	003	5420	1	7									02-03-2007	1:60	
C7575ra	010	1491	0.75	14									JOB NUMBER	TRUSS	
C7575ra	020	1481	0.75	14									eSiluk_New	028	
C7575ra	030	2456	0.75	14									FABRICATOR	PARTNER PROPERTY	
SCREW-12-14x20-HEX		-		259									CUSTOMER	P.T. BlueScope Lysaght Indonesia	

Truss 027

QTY 1

Customer

Date 02-03-2007

Indicator: PARTNER PROPERTY

SupraCADD 6.064-06

TRUSSB (Channel-truss design to AS4600) vers B.39

0	500	2000	2500	1358	3858	1359	5217	1358	6575	1358	7933	1359	9292	1358	10650	11360
---	-----	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	-------	-------

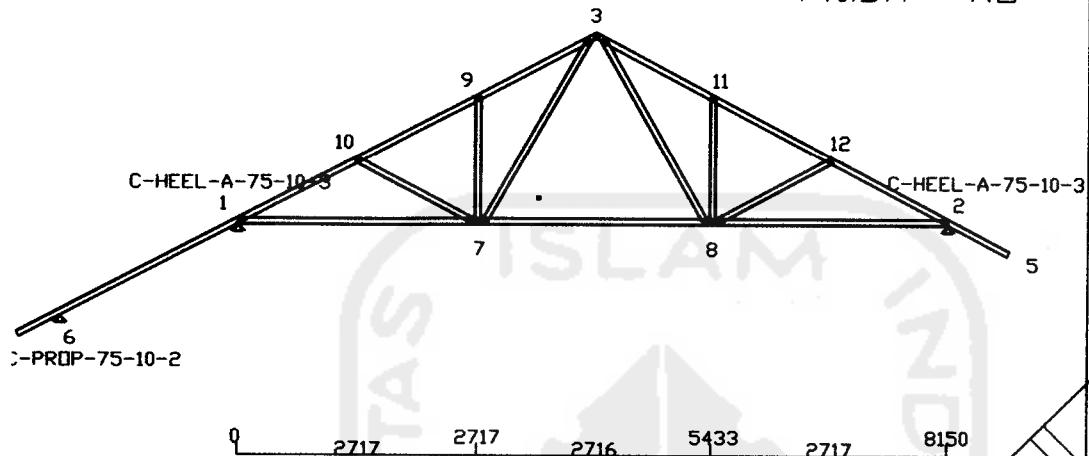
e = CHANNEL

h = 28

smart: NO

flush: NO

C-APEX-A-75-10-2-2



STORED ING (kPa)	SPACING = 1300 CODE = AS4600-1996	DEFL mm	Locn	span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
0.25	(LIMIT-STATE)	Vert(LL>1.6 Vert(TL>6.9 Horz(LL>0.4 Horz(TL>1.4	7-8 8-2 2 2	999 999 N/A N/A	C-WEB-75-10-2 = T6.64/06.64
0.2	YIELD STRESS = 550				
0					
0.2					

DESIGN INFORMATION

The truss was designed to 33m/s state design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	HorizCase	GravityCase	UpliftCase
6	0	65	1.98
1	1.61	36	6.82
2	0	32	6.35

CHANNEL MEMBER SELECTION

CHORD: C7510ra/G550

CHORD: C7510ra/G550

Web: C7575ra/G550 7-10,9-7,7-3,8-3,12-8,11-8

CHANNEL MEMBER-FORCES

Top Chords			
Node	AF	BM	Pass Case
1	-60.6	-0.51	38% 65
2	-10.5	-0.48	38% 64
3	-19.6	-0.29	92% 32
4	-18.1	0.13	61% 32
5	-96.4	0.37	56% 73
6	-15.4	0.37	66% 74
7	-12.6	0.33	50% 75
8	-9.7	-0.16	73% 32
9	-20.7	-0.8	59% 67

Bottom Chords			
Node	AF	BM	Pass Case
1-7	-5.2	0	92% 68
2-8	-3.6	0.47	54% 69
3-9	-5.3	0.55	92% 70

Webs			
Node	AF	BM	Pass Case
10-1	-1.5	0	65% 55
7-9	-1.7	0	52% 63
7-3	-1.1	0	92% 42
3-8	-1.1	0	92% 42
11-8	-1.7	0	52% 63
8-12	-1.7	0	55% 51

ES

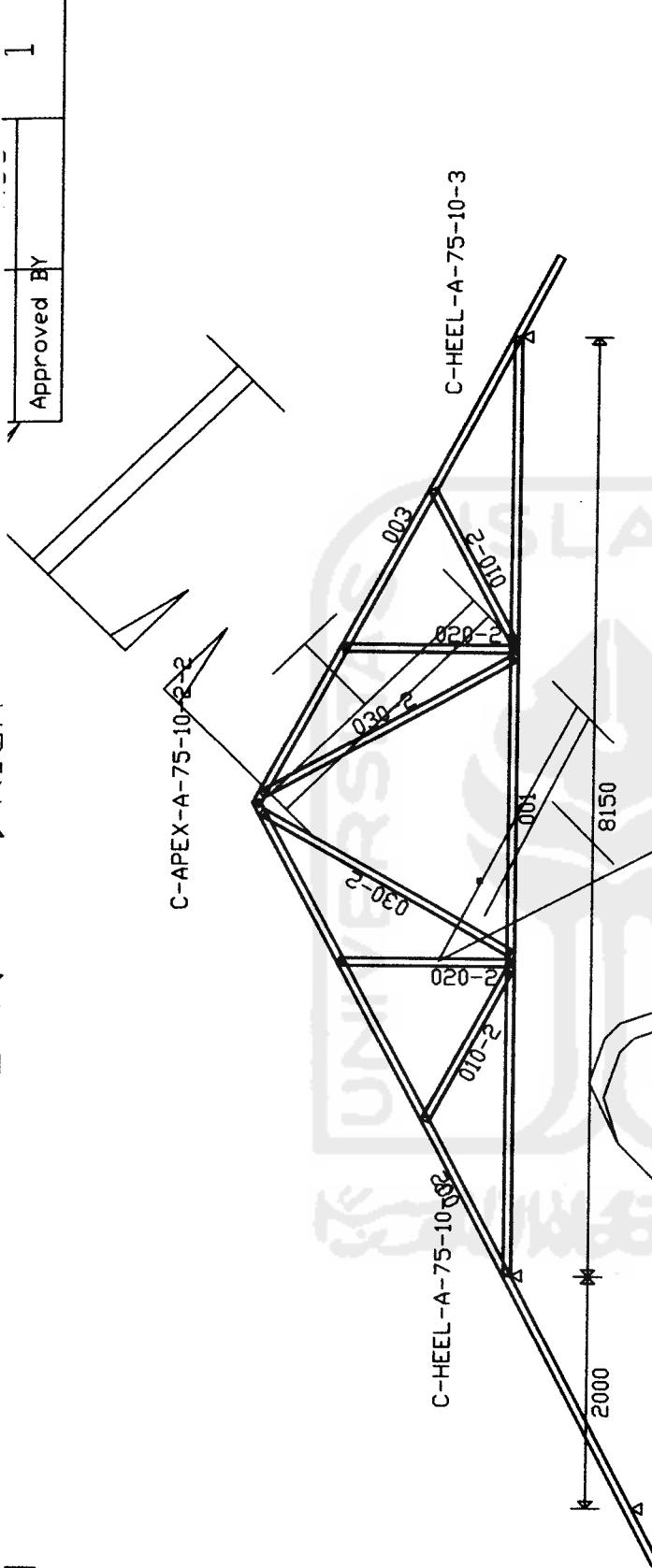
Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer. Design is not to be used if loading criteria does not meet local building codes. Maximum uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

Flush: NO

Offset Feature

CHORD	001
2712	WEB-020
2734	WEB-010
2773	WEB-030
3377	WEB-030
5417	WEB-010
5438	WEB-020
CHORD	002
44	WEB-030
543	WEB-020
3138	WEB-010
CHORD	003
2282	WEB-010
3876	WEB-020
5376	WEB-030

LEFT SIDE



6.064-06 TRUSS27-02-03-2007-19:36:19

Note: Offsets are from the right hand end of chord

PARTS LIST

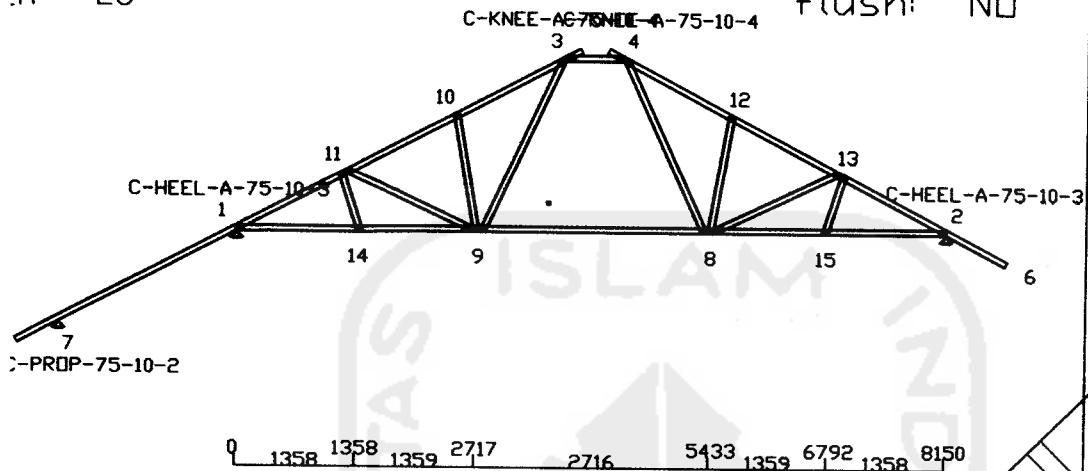
DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	APEx HEIGHT	BOTTOM CHORD PREP ANGLES	ASSEMBLY DETAILS	TRUSS DETAILS	
C750ra	001	8150	1	1		2252		L=28	R=28			DETAILER	3563	38.3
C750ra	002	7447	1	1								admin	02-03-2007	1.60
C750ra	003	5420	1	1								JOB NUMBER		TRUSS
C750ra	010	1491	0.75	2								eSiluk New	027	
C750ra	020	1481	0.75	2								FABRICATOR	PARTNER PROPERTY	
C750ra	030	2456	0.75	2								CUSTOMER	PT. Blue Scope Lysaght Indonesia	
SCREW-12-14x20-HEX		-		37										

QUALITY CHECK FROM TOP OF TOP CHORD, TO BOTTOM OF BOTTOM CHORD = 352

Truss 026 PTY 1 Customer Date 02-03-2007
 Fabricator: PARTNER PROPERTY SupraCADD 6.064-06 TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39
 0.500 2500 2500 1253 3753 5006 1254 6260 6890 1254 8144 1253 9397 1253 10650 11360
 1500 2000 2500 1253 3753 5006 1254 7630 1254 8144 1253 9397 1253 10650 11360

e = CHANNEL
h = 28

smart: NO
flush: NO



STORED ING (kPa)	SPACING = 1300 CODE = AS4600-1996 (LIMIT-STATE) 0.25 0.2 0 0.2	DEFL mm Vert(LL>1.6 Vert(TL>7.3 Horz(LL>0.6 Horz(TL)>1.9	Locn span/d 8-9 999 8-9 999 2 N/A 2 N/A	WEB JOINT CAPACITY (kN) C-WEB-75-10-8 = T6.64/06.64

D INFORMATION

truss was designed to 33m/s
state design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jn	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
7	0	68	1.98
1	1.48	38	6.79
2	0	59	6.31

MEMBER SELECTION

CHORD: C7510ra/G550

CHORD: C7510ra/G550

Web: C7575ra/G550 9-11,10-9,9-3,8-4,8-13,12-8,11-14,13-15

VICAL MEMBER-FORCES

Top Chords		
Nodes AF	BM	Pass Case
-7-6	-0.51	38%
-10-5	-0.48	38%
-9-8	-0.29	76%
-8-1	0.12	54%
-5-7	0.33	54%
-4-4	0.2	26%
-1-8	0.34	55%
-3-1	0.11	53%
-3-4	-0.68	68%
-2-7	-0.8	59%

Bottom Chords		
Nodes AF	BM	Pass Case
14-5-6	0.17	36%
9-10-4	1.31	96%
8-9-8	-0.96	96%
15-8-7	-0.25	95%
2-15-8	0	30%

Webs		
Nodes AF	BM	Pass Case
11-14-1	0	24%
11-12-9	0	58%
9-10-5	0	48%
9-10-8	0	31%
4-6-8	0	31%
12-8-5	0	48%
8-13-5	0	58%
13-15-1	0	24%

ES

Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
Design is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
maximum uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

NO. 1

Approved By _____

Feature	Offset	Value
CHORD:	001	WEB-010
	401	WEB-030
	22718	WEB-020
	22740	WEB-040
	22781	WEB-040
	55368	WEB-040
	56412	WEB-020
	56432	WEB-030
	57479	WEB-010
CHORD:	002	
	992	WEB-040
	6112	WEB-030
	0042	WEB-020
	0089	WEB-010
CHORD:	004	
	1134	WEB-010
	1181	WEB-020
	1610	WEB-030
	0030	WEB-040

C-KNEE-A-75-KONE-A-75-10-4

1

1

5

四〇九

5-A-7

C-
1

EB-040

781

This technical drawing shows a structural frame with various dimensions and labels. The top horizontal dimension is 2074. On the left, there is a vertical dimension of 630 and a horizontal dimension of 303. Labels include C-HEEL-A-75-10-3 at the top right, C-HEEL-A-75-10-2 at the bottom center, and several numerical labels such as 004, 2-010, 2-020, 2-030, 2-040, 2-050, 030-2, 020-2, 010-2, 003, and 001.

C-880B-75-10-2

Note! Effects are from the right hand side of the graph.

TOTAL LENGTH OF BOTTOM CHORD = 2574

PARTS LIST						ASSEMBLY DETAILS						TRUSS DETAILS		
DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	APEX HEIGHT	BOTTOM CHORD PREP ANGLES	UNCROPPED LENGTH	UNCROPPED HEIGHT	WEIGHT
C7510r-a	001	8150	1	1						2074	L=28	R=28	11360	3469
C7510r-a	002	7250	1	1									39.4	
C7510r-a	003	630	1	1										
C7510r-a	004	5223	1	1										
C7575r-a	010	700	0.75	2										
C7575r-a	020	1540	0.75	2										
C7575r-a	030	1380	0.75	2										
C7575r-a	040	2181	0.75	2										
SCREW-12-14x20-HEX		-												

Note: Offsets are from the right hand end of chord

JK_New^{TRUSS}021

PTY 1

Customer

Date 02-03-2007

Indicator: PARTNER PROPERTY

SupraCADD 6.064-06

TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39

1260

1570

1730

1570

3300

1570

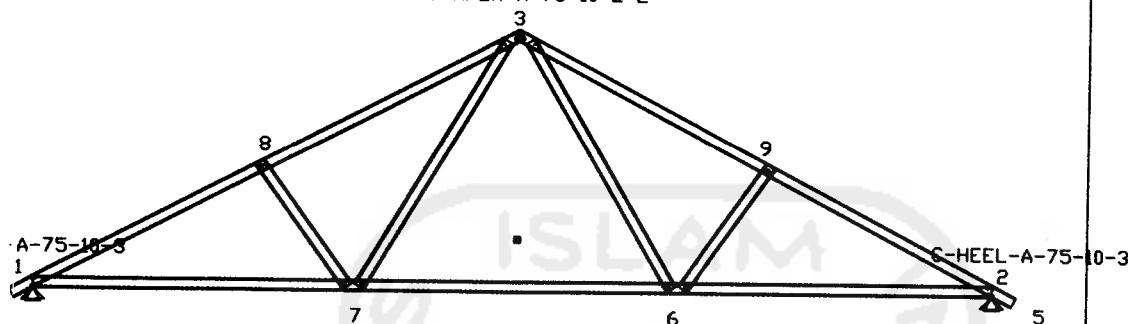
4870

1570

646000

e = CHANNEL
h = 28smart: NO
flush: NO

C-APEX-A-75-10-2-2



STORED ING (kPa)	SPACING = 1300	DEFL mm	Locn	span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
0.25	CODE = AS4600-1996 (LIMIT-STATE)	Vert(LL>1.1	6-7	999	C-WEB-75-10-8 = T6.64/06.64
0.2	YIELD STRESS = 55	Vert(TL>3.5	6-7	999	
0		Horz(LL>0.4	2	N/A	
0.2		Horz(TL>1.2	2	N/A	

D INFORMATION

The truss was designed to 33m/s state design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	HorizCase	GravityCase	UpliftCase
1	1.25	53	4.86 29 0 29
2	0	29	4.86 29 0 29

E MEMBER SELECTION

CHORD: C7510ra/G550

CHORD: C7510ra/G550

Web: C7575ra/G550 7-8,3-7,3-6,6-9

FICAL MEMBER-FORCES

Top Chords			
Nodes	AF	BM	Pass Case
-10.6	-0.07	8%	62
-17.8	0.21	78%	29
6.1	0.44	71%	68
-9.1	0.44	71%	69
-27.8	0.21	78%	29
-20.6	-0.07	8%	63

Bottom Chords			
Nodes	AF	BM	Pass Case
7-14.3	0.37	57%	64
6-7.3	0.31	BB%	65
2-64.3	0	57%	66

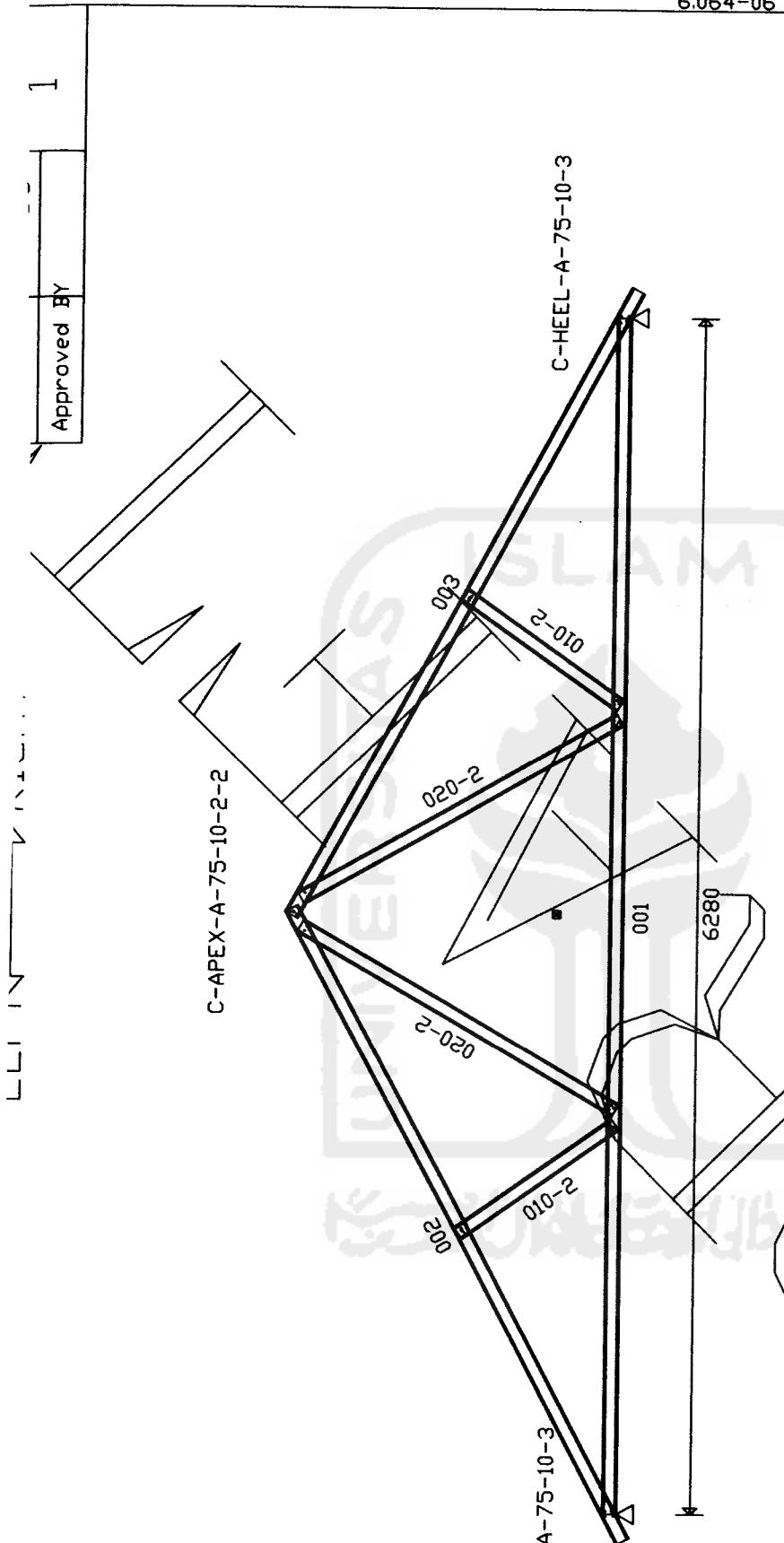
Webs			
Nodes	AF	BM	Pass Case
8-71.9	0	35%	29
7-30.1	0	71%	31
3-60.1	0	71%	37
6-91.9	0	35%	29

ES

Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
 Design is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
 maximum uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

Flush: NO

Offset Feature	CHORD	001	WEB-010
CHORD	0061	WEB-010	WEB-020
CHORD	0095	WEB-020	WEB-020
CHORD	4185	WEB-010	WEB-010
CHORD	4219	WEB-010	WEB-020
CHORD	002	WEB-020	WEB-020
CHORD	911	WEB-010	WEB-010
CHORD	003	WEB-010	WEB-010
CHORD	832	WEB-010	WEB-020
CHORD	3695	WEB-020	WEB-020



6.064-06 TRUSS21-02-03-2007-19:36:05

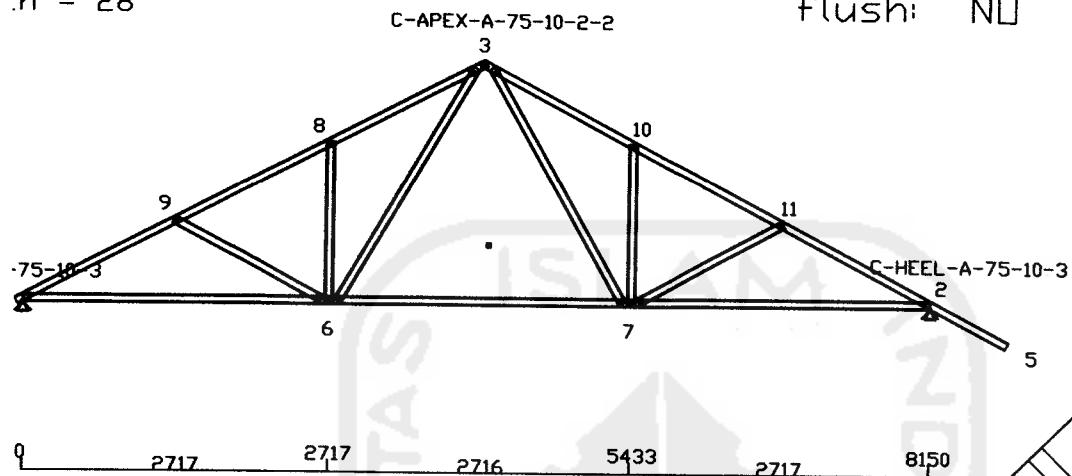
PARTS LIST

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	ASSEMBLY DETAILS	TRUSS DETAILS
C7510r-a	001	6280	1	1						BOTTOM CHORD PREP ANGLES	UNCRUPPED LENGTH
C7510r-a	002	3738	1	1						R=28	WEIGHT
C7510r-a	003	3738	1	1						6600	1821
C7510r-a	010	1000	0.75	2						DETAILER	SCALE
C7575r-a	020	1900	0.75	2						admin	02-03-2007
SCREW-12-14x20-HEX	-									JOB NUMBER	TRUSS
										eSiluk_New	021
										FABRICATOR	PARTNER PROPERTY
										CUSTOMER	P.T. BlueScope Lysaght Indonesia

Truss 020 QTY 1 Customer Date 02-03-2007
 Fabricator: PARTNER PROPERTY SupraCADD 6.064-06 TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39
 75 1358 1433 1359 2792 1358 4150 1358 5508 1359 6867 1358 8225 710 8935

e = CHANNEL
h = 28

smart: NO
flush: NO



STORED ING (kPa)	SPACING = 1300 CODE = AS4600-1996 (LIMIT-STATE) YIELD STRESS = 550	DEFL mm Vert(LL>1.7 Vert(TL>7 Horz(LL>0.5 Horz(TL>1.5	Locn span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN) C-WEB-75-10-2 = T6.64/06.64
0.25			6-7 999	
0.2			7-2 999	
0			2 N/A	
0.2			2 N/A	

D INFORMATION

truss was designed to 33m/s state design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	HorizCase	GravityCase	UpliftCase
1	1.67	54	5.68
2	0	32	6.4

E MEMBER SELECTION

CHORD: C7510ra/G550

CHORD: C7510ra/G550

Web: C7575ra/G550 6-9,8-6,6-3,7-3,11-7,10-7

FICAL MEMBER-FORCES

Top Chords			
Nodes AF	BM	Pass	Case
(kN)	(kNm)		
-10.6	0 8%	64	
-19.9	0.17 75%	31	
9.1	0.32 50%	70	
-8.4	0.38 67%	71	
-16.4	0.37 67%	72	
-16.1	0.33 51%	73	
-9.8	-0.16 74%	31	
-20.7	-0.8 59%	65	

Bottom Chords			
Nodes AF	BM	Pass	Case
(kN)	(kNm)		
1-6-5.5	0 98%	66	
6-7-3.6	0.47 54%	67	
7-2-5.3	0.55 92%	68	

Webs			
Nodes AF	BM	Pass	Case
(kN)	(kNm)		
9-6-1.6	0 55%	54	
6-8-1.6	0 52%	54	
6-3-0.3	0 92%	33	
3-7-0.3	0 92%	37	
10-1-1.6	0 52%	62	
7-1-1.7	0 55%	50	

ES

Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
Design is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
maximum uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

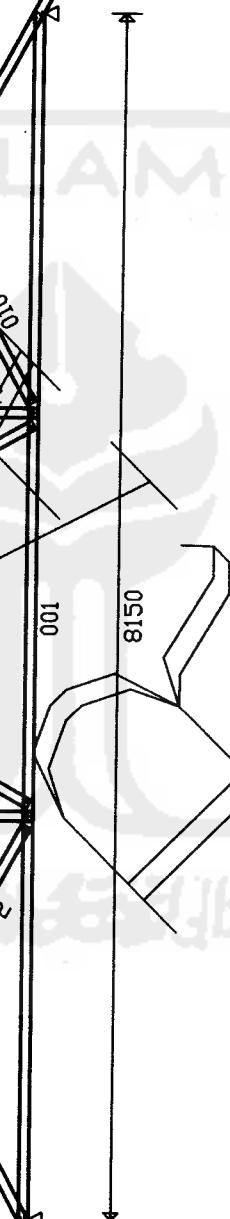
Flush: NO

Offset Feature

CHORD	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION
C712	001	8150	1	1						2252			
WEB-020	002	4700	1	1						L=28			
WEB-010	003	5420	1	1						R=28			
C734	010	1491	0.75	2									
WEB-030	010	1481	0.75	2									
C773	030	2456	0.75	2									
WEB-030	030	-	-	37									
C377	0417	WEB-010											
WEB-020	0438												

C-APEX-A-75-10-2-2

C-HEEL-A-75-10-3



Note! Offsets are from the right hand end of chord

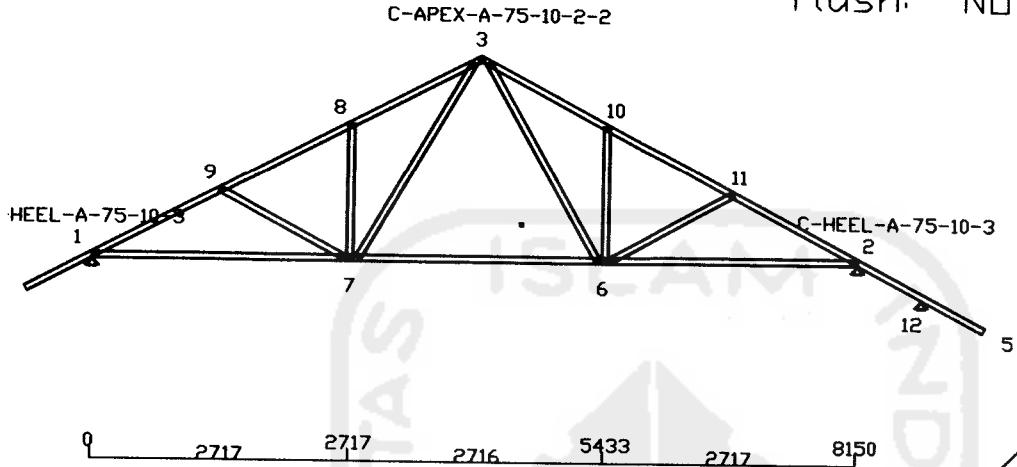
PARTS LIST

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	ASSEMBLY DETAILS			TRUSS DETAILS			
						NO.	LEN.	MAT.	BOTTOM CHORD PREP ANGLES	UNCRUPPED LENGTH	UNCRUPPED HEIGHT	WEIGHT
C7510ra	001	8150	1	1						8935	2611	34.7
C7510ra	002	4700	1	1								
C7510ra	003	5420	1	1								
C7575ra	010	1491	0.75	2								
C7575ra	020	1481	0.75	2								
C7575ra	030	2456	0.75	2								
SCREW-12-14x20-HEX		-	-	37								
ASSEMBLED BY:					DETAILED SCALING				DETAILER	DETAILED SCALING		
FABRICATOR:					admin				admin	02-03-2007	1:50	
CUSTOMER:					JOB NUMBER				JOB NUMBER	TRUSS		
PARTNER PROPERTY:					eSiluk New				eSiluk New	020		
PARTNER:					PT. BlueScope Lysaght Indonesia							

4K_New^{truss} 019 QTY 1 Customer Date 02-03-2007
 Fabricator: PARTNER PROPERTY SupraCADD 6.064-06 TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39
 0 710 710 1358 2068 1359 3427 1358 4785 1358 6143 1359 7502 1358 8860 9548 10235

e = CHANNEL
 h = 28

smart: NO
 flush: NO



STORED ING (kPa)	SPACING = 1300 CODE = AS4600-1996 (LIMIT-STATE) YIELD STRESS = 550	DEFL mm Vert(LL>1.8 Vert(TL>7.1 Horz(LL>0.7 Horz(TL>2.2	Locn span/d 6-7 999 7-1 999 2 N/A 2 N/A	WEB JOINT CAPACITY (kN) C-WEB-75-10-8 = T6.64/06.64
0.25				
0.2				
0				
0.2				

D INFORMATION

Truss was designed to 33m/s state design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	HorizCase	GravityCase	UpliftCase
1	4.37	67	6.34
2	0	67	7.07

CHORD MEMBER SELECTION

CHORD: C7510ra/G550

CHORD: C7510ra/G550

Web: C7575ra/G550 7-9,8-7,7-3,6-3,11-6,10-6

FICAL MEMBER-FORCES

Top Chords		
Nodes	AF	BM
(kN)	(kNm)	Pass Case
-10.7	-0.8	59% 65
+9.7	-0.15	73% 32
-9.6	0.33	50% 72
-8.4	0.37	56% 73
-16.3	0.37	56% 74
-18.1	0.14	51% 32
-19.5	-0.33	83% 32
-8.5	-0.77	57% 67
-18.7	-0.77	57% 67

Bottom Chords		
Nodes	AF	BM
(kN)	(kNm)	Pass Case
7-15.6	0.55	98% 68
6-73.9	0.47	54% 69
2-65.4	0	92% 70

Webs		
Nodes	AF	BM
(kN)	(kNm)	Pass Case
9-71.7	0	55% 55
7-81.6	0	52% 63
7-50.3	0	92% 34
3-60.3	0	92% 40
10-4.7	0	52% 63
6-11.3	0	55% 51

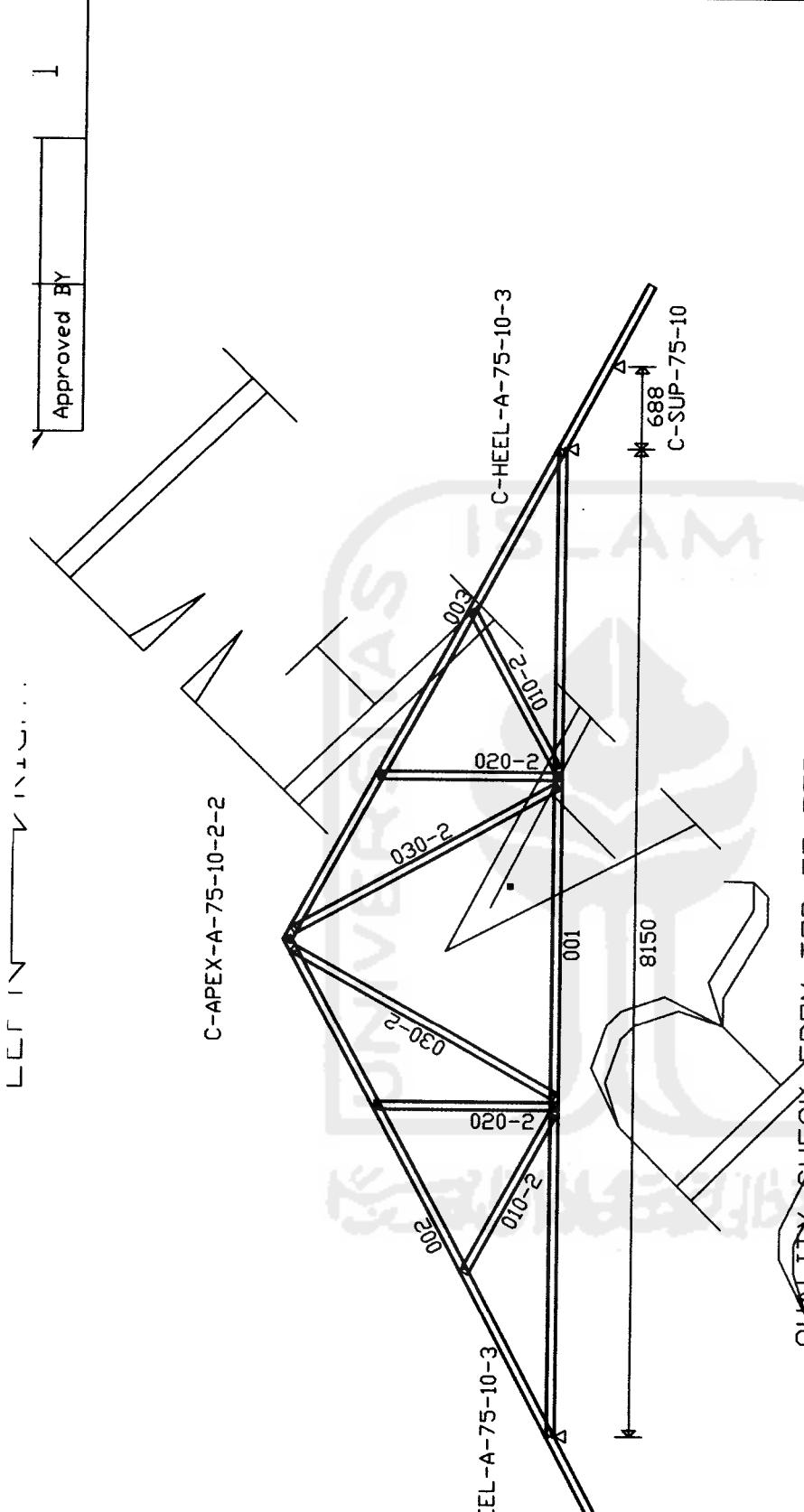
ES

Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
 Design is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
 Maximum uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

Flush: NO

Offset Feature

CHORD	001	WEB-020
0712	WEB-020	
0734	WEB-010	
0773	WEB-030	
0377	WEB-030	
0417	WEB-010	
0438	WEB-020	
CHORD	002	
44	WEB-030	
543	WEB-020	
3138	WEB-010	
CHORD	003	
3035	WEB-010	
4629	WEB-020	
6129	WEB-030	



QUALITY CHECK FROM TOP OF TOP CHORD, TO BOTTOM OF BOTTOM CHORD = 2552

Note: Offsets are from the right hand end of chord

PARTS LIST

ASSEMBLY DETAILS

TRUSS DETAILS

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	NO.	LEN.	MAT.	QTY	BOTTOM CHORD PREP ANGLES	UNDROPPED LENGTH	UNDROPPED HEIGHT	WEIGHT
C750ra	001	8150	1	1			2252			R=28	10235	2964	36.7
C750ra	002	5420	1	1							DETAILER	DETAILED	SCALE
C750ra	003	6173	1	1							admin	02-03-2007	1.55
C7575ra	010	1491	0.75	2							JOB NUMBER	TRUSS	
C7575ra	020	1481	0.75	2							eSiluk New	019	
C7575ra	030	2456	0.75	2							FABRICATOR	PARTNER PROPERTY	
SCREW-12-14x20-HEX	-	-	-	37							CUSTOMER	PT. BlueScope Lysaght Indonesia	

4K_New^{truss}018

QTY 5

Customer

Date 02-03-2007

Fabricator: PARTNER PROPERTY

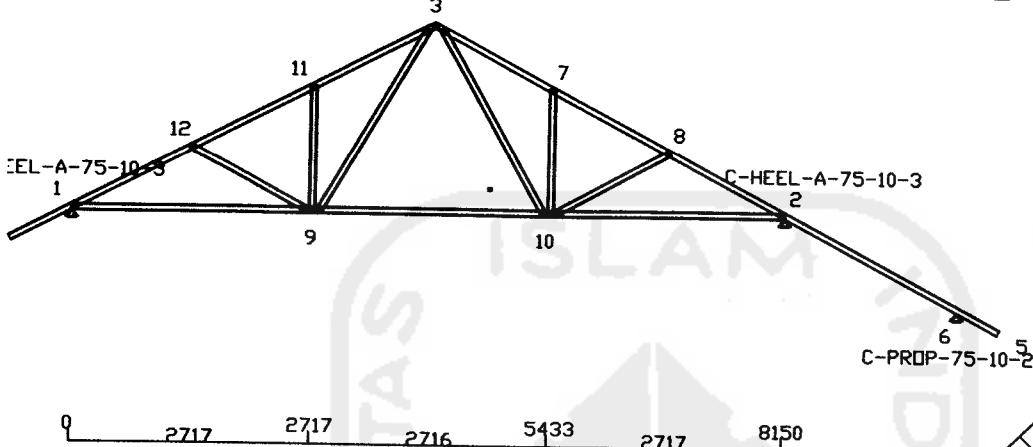
SupraCADD 6.064-06

TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39

710	710	1358	2068	1359	3427	1358	4785	1358	6143	1359	7502	1358	8860	2000	10860	1360
-----	-----	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	-------	------

 $e = \text{CHANNEL}$ $h = 28$ smart: NO
flush: NO

C-APEX-A-75-10-2-2



STORED ING (kPa)	SPACING = 1300 CODE = AS4600-1996 (LIMIT-STATE)	DEFL mm Vert(LL>1.6 Yield Stress = 55 Horz(LL>0.4 Horz(TL)>1.4	Locn span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN) C-WEB-75-10-8 = T6.64/06.64
0.25			9-10 999	
0.2		Vert(TL>6.9 Horz(LL>0.4 Horz(TL)>1.4	10-2 999 2 N/A 2 N/A	
0				
0.2				

DESIGN INFORMATION

The truss was designed to 33m/s state design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
1	1.61	40	6.35
2	0	32	32
6	0	67	-1.93

MEMBER SELECTION

CHORD: C7510ra/G550
CHORD: C7510ra/G550

Web: C7575ra/G550 9-3,10-3,8-10,7-10,12-9,11-9

VERTICAL MEMBER-FORCES

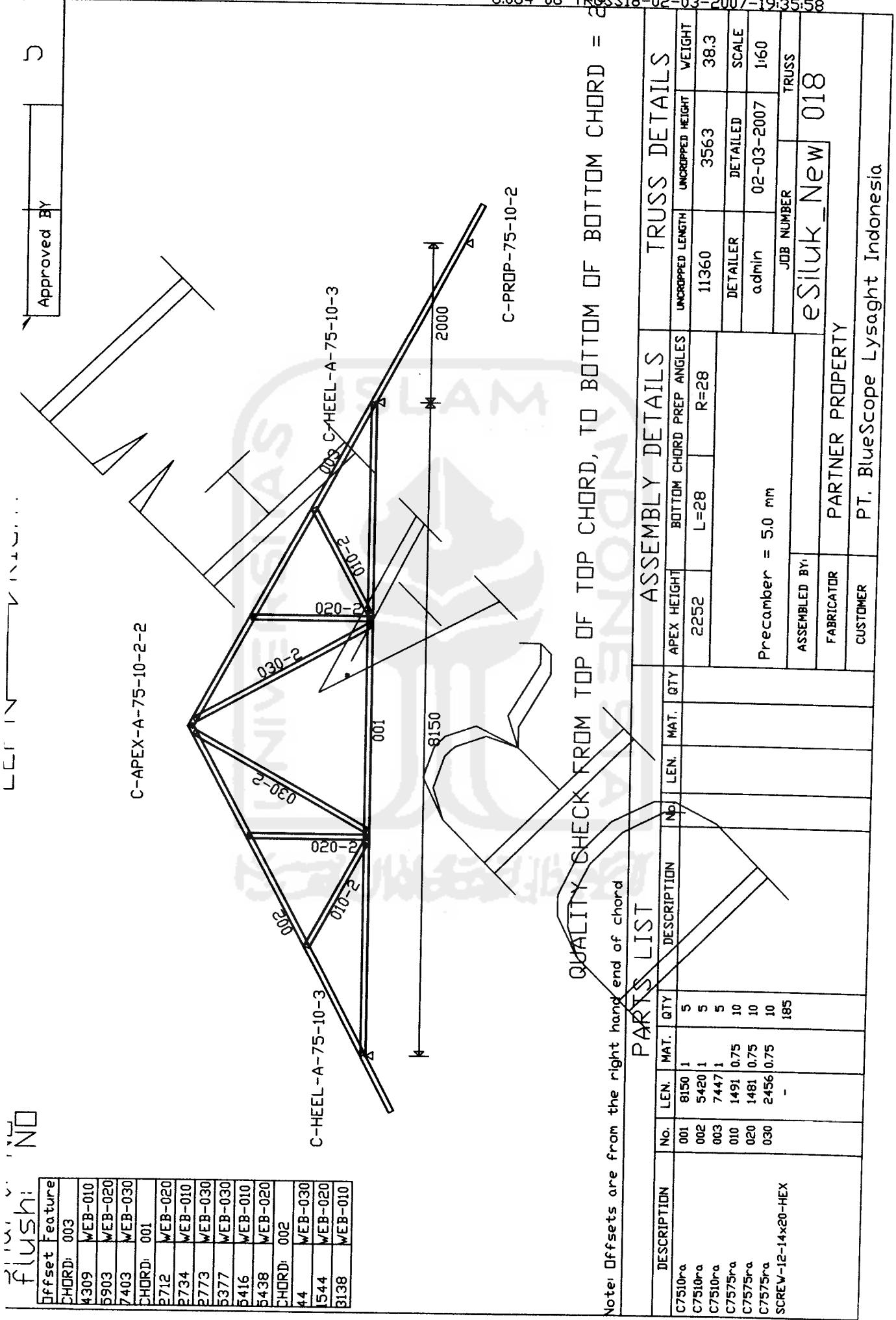
Top Chords		
Nodes	AF	BM
(kN)	(kNm)	Pass Case
-10.7	-0.8	59%
-10.7	-0.16	73%
-12.6	0.33	60%
-15.4	0.37	66%
-16.4	0.37	55%
-19.6	0.13	51%
-20.3	-0.29	32%
-20.3	-0.51	38%
-20.6	-0.51	38%

Bottom Chords		
Nodes	AF	BM
(kN)	(kNm)	Pass Case
1-9-5-3	0	98%
9-10-6	0.47	54%
10-5-2	0.55	82%

Webs		
Nodes	AF	BM
(kN)	(kNm)	Pass Case
12-9-7	0	55%
9-11-6	0	52%
9-10-3	0	92%
3-10-3	0	92%
7-10-7	0	52%
10-8-5	0	55%

ES

Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
Design is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
maximum uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.



4K_New^{truss} 017

QTY

6

Customer

Date 02-03-2007

Fabricator: PARTNER PROPERTY

SupraCADD 6.064-06

TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39

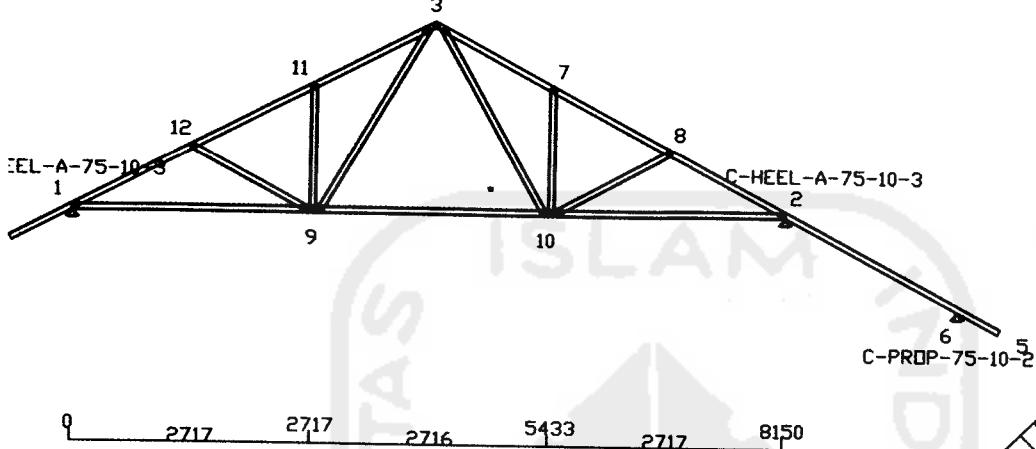
710 710 1358 2068 1359 3427 1358 4785 1358 6143 1359 7502 1358 8860 2000 10860 1360

e = CHANNEL

h = 28

smart: NO
flush: NO

C-APEX-A-75-10-2-2



STORED ING (kPa)	SPACING = 1300 CODE = AS4600-1996 (LIMIT-STATE)	DEFL mm Vert(LL>1.6 Vert(TL>6.9 Horz(LL>0.4 Horz(TL)>1.4	Locn span/d 9-10 999 10-2 999 2 N/A 2 N/A	WEB JOINT CAPACITY (kN) C-WEB-75-10-8 = T6.64/06.64
0.25				
0.2				
0				
0.2				

D INFORMATION

The truss was designed to 33m/s state design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
1	1.61	40	6.35
2	0	32	32
6	0	67	-1.93

E MEMBER SELECTION

CHORD: C7510ra/G550

CHORD: C7510ra/G550

Web: C7575ra/G550 9-3,10-3,8-10,7-10,12-9,11-9

FICAL MEMBER-FORCES

Top Chords			
Nodes	AF	BM	Pass Case
(kN)	(kNm)		
-10.7	-0.8	59%	65
-9.7	-0.16	73%	32
-12.6	0.33	60%	72
-11.4	0.37	66%	73
-7.6.4	0.37	56%	74
-8.1	0.13	61%	32
-29.6	0.29	82%	32
-20.3	-0.51	88%	67
-6.6	-0.51	88%	67

Bottom Chords			
Nodes	AF	BM	Pass Case
(kN)	(kNm)		
1-9-5.3	0	98%	68
5-10-6	0.47	D4%	69
10-5.2	0.55	B2%	70

Webs			
Nodes	AF	BM	Pass Case
(kN)	(kNm)		
12-9.7	0	55%	55
9-11.6	0	52%	63
9-10.3	0	92%	34
3-10.3	0	92%	40
7-11.7	0	52%	63
10-6.5	0	55%	51

ES

Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
 Design is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
 Maximum uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

卷之三

Offset	Feature
CHORD:	003
4309	WEB-010
5903	WEB-020
7403	WEB-030
CHORD:	001
2712	WEB-020
2734	WEB-010
2773	WEB-030
5377	WEB-030
5416	WEB-010
5438	WEB-020
CHORD:	002
44	WEB-030
544	WEB-020
3138	WEB-010

Approved By _____

לענין נזק

C-APEX-A-75-10-2-2

C-HEEL-A-75-10-3

WEB-020
WEB-010

6.064-06 TRUSS17-02-03-2007-19:35:55 52

C-PR0P-75-10-2

Note: Offsets are from the right hand end of chord

PARTS LIST

TRUSS DETAILS												
DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	BOTTOM CHORD PREP ANGLES	UNCROPPED LENGTH	UNCROPPED HEIGHT
										L=28	R=28	11360
C7510ra	001	8150	1	6			2252					3563
C7510ra	002	5420	1	6								38.3
C7510ra	003	7447	1	6								
C7575ra	010	1491	0.75	12								
C7575ra	020	1481	0.75	12								
C7575ra	030	2456	0.75	12								
SCREW-12-14x20-HEX		-		222								
Precover = 5.0 mm												
ASSEMBLED BY												
FABRICATOR										PARTNER PROPERTY		
CUSTOMER										PT. BlueScope Lysaght Indonesia		
eSiluk_New										017		

1k_NewTruss 016

QTY 1

Customer

Date 02-03-2007

Fabricator: PARTNER PROPERTY

SupraCADD 6.064-06

TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39

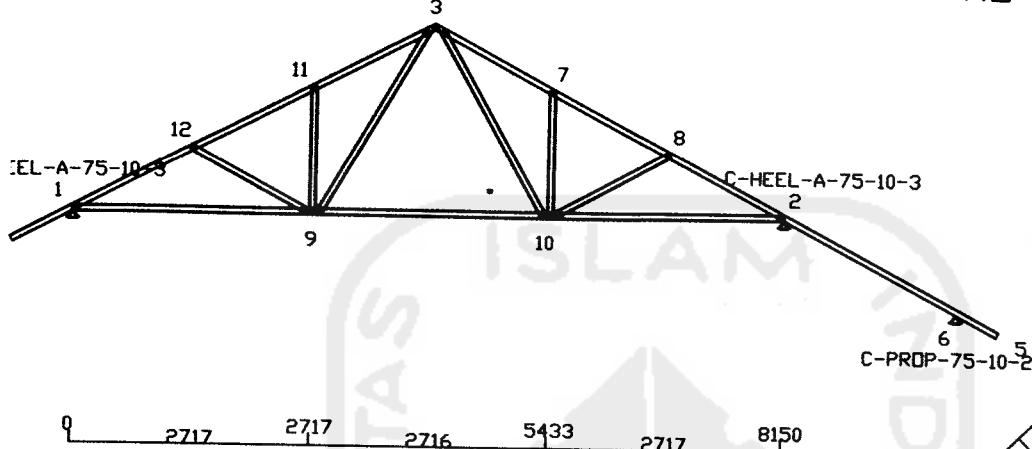
710	710	1358	2068	3427	1358	4785	1358	6143	1359	7502	1358	8860	2000	10861	1360
-----	-----	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	-------	------

e = CHANNEL

h = 28

smart: NO
flush: NO

C-APEX-A-75-10-2-2



STORED ING (kPa)	SPACING = 1300 CODE = AS4600-1996 0.25 (LIMIT-STATE) 0.2 YIELD STRESS = 550 0 0.2	DEFL mm Vert(LL)>1.6 Vert(TL)>6.9 Horz(LL)>0.4 Horz(TL)>1.4	Locn span/d 9-10 999 10-2 999 2 N/A 2 N/A	WEB JOINT CAPACITY (kN) C-WEB-75-10-8 = T6.64/06.64

DESIGN INFORMATION

The truss was designed to 33m/s state design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
1	1.61	40	6.35 32 -115 42
2	0	32	6.82 32 -109 42
6	0	67	1.98 64 -1.83 33

CHANNEL MEMBER SELECTION

CHORD: C7510ra/G550

CHORD: C7510ra/G550

Web: C7575ra/G550 9-3,10-3,8-10,7-10,12-9,11-9

FICAL MEMBER-FORCES

Top Chords		
Nodes AF	BM	Pass Case
(kN)	(kNm)	
-10.7	-0.8	59% 65
-10.7	-0.16	73% 32
-12.6	0.33	50% 72
-15.4	0.37	56% 73
-16.4	0.37	56% 74
-68.1	0.13	61% 32
-29.6	-0.29	82% 32
-20.5	-0.48	88% 64
-6.6	-0.51	88% 67

Bottom Chords		
Nodes AF	BM	Pass Case
(kN)	(kNm)	
1-9-5-3	0	98% 68
-10-6	6.47	54% 69
10-8-2	0.55	92% 70

Webs		
Nodes AF	BM	Pass Case
(kN)	(kNm)	
12-9-7	0	55% 55
9-11-7	0	52% 63
9-3-11	0	92% 42
3-10-1	0	92% 42
7-10-7	0	52% 63
10-8-5	0	55% 51

NOTES

Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer. Design is not to be used if loading criteria does not meet local building codes. Maximum uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

ak_NeuTruss 010

RTY 2

Customer

Date 02-03-2007

Fabricator: PARTNER PROPERTY

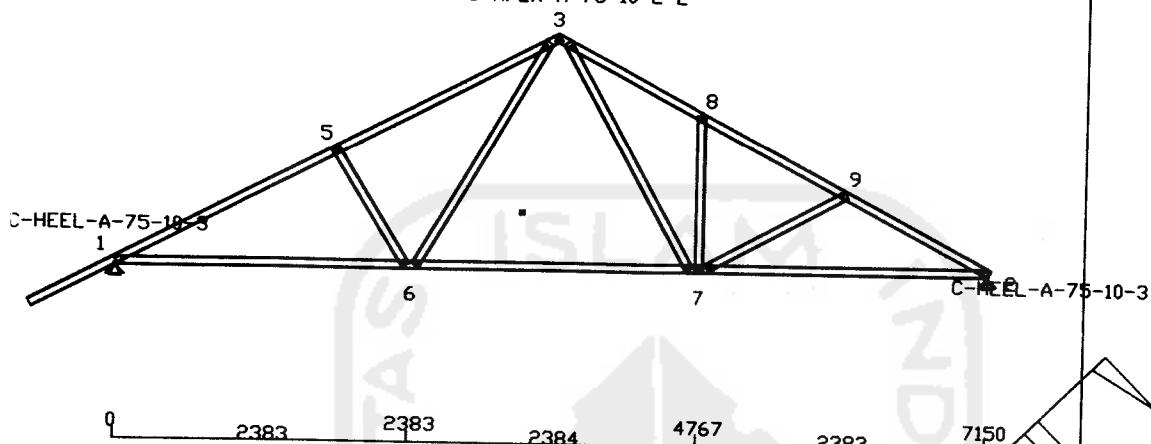
SupraCADD 6.064-06

TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39

0	710	1788	2498	1787	4285	1192	5477	1191	6668	1192	7860
---	-----	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------

 $e = \text{CHANNEL}$ $h = 28$ smart: NO
flush: NO

C-APEX-A-75-10-2-2



STORED ING (kPa)	SPACING = 1300 CODE = AS4600-1996	DEFL mm	Locn	span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
0.25	(LIMIT-STATE) YIELD STRESS = 55	Vert(LL>1.4)	6-7	999	C-WEB-75-10-8 = T6.64/06.64
0.2		Vert(TL>4.8)	7-2	999	
0		Horz(LL>0.4)	2	N/A	
0.2		Horz(TL>1)	2	N/A	

D INFORMATION

The truss was designed to 33m/s
state design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	HorizCase	GravityCase	UpliftCase
1	1.49	48	-1.02
2	0	29	39

E MEMBER SELECTION

CHORD: C7510ra/G550

CHORD: C7510ra/G550

Web: C7575ra/G550 6-5,3-6,7-3,8-7,9-7

FICAL MEMBER-FORCES

Top Chords			
Nodes	AF	BM	Pass Case
1-2	-10.7	-0.8	59% 62
3-4	-18.6	-0.12	95% 29
5-6	-57.1	0.28	92% 29
7-8	-65.8	0.33	53% 68
9-10	-55.5	0.28	47% 69
1-10	-2-9	0.14	57% 29

Bottom Chords			
Nodes	AF	BM	Pass Case
1-6	-4.7	0	78% 63
5-7	-3.3	0.38	45% 64
7-2	-24.9	0.45	72% 65

Webs			
Nodes	AF	BM	Pass Case
5-6	-2.1	0	40% 52
6-3	-30.7	0	80% 39
7-3	-1	0	80% 39
8-7	-1.4	0	45% 29
7-9	-1.5	0	48% 29

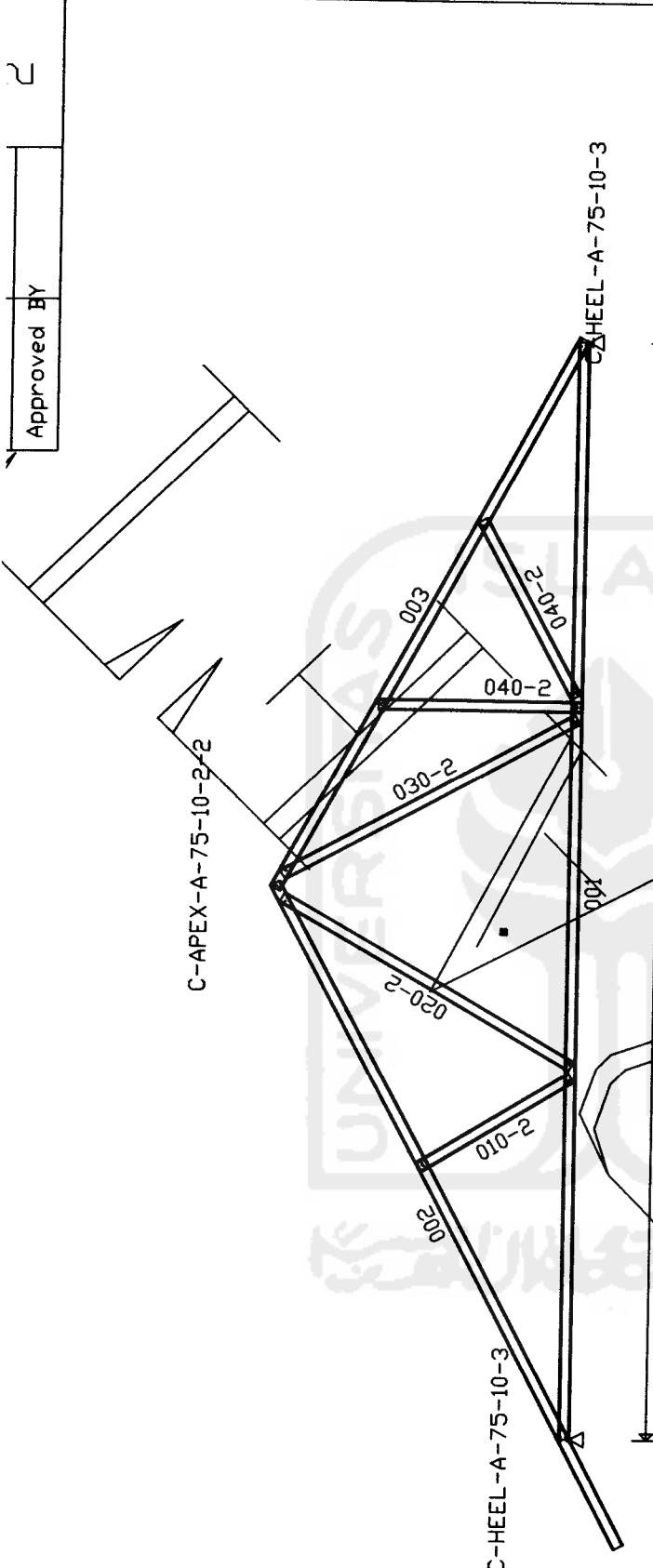
ES

Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
 Design is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
 Maximum uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

Flush: NO

Offset Feature

CHORD:	002
43	WEB-020
2064	WEB-010
CHORD:	001
2378	WEB-040
2396	WEB-040
2440	WEB-030
4742	WEB-020
4778	WEB-010
CHORD:	003
3330	WEB-040
2733	WEB-040
4044	WEB-030



6.064-06 TRUSS10-02-03-2007-19:35:37

Note: Offsets are from the right hand end of chord

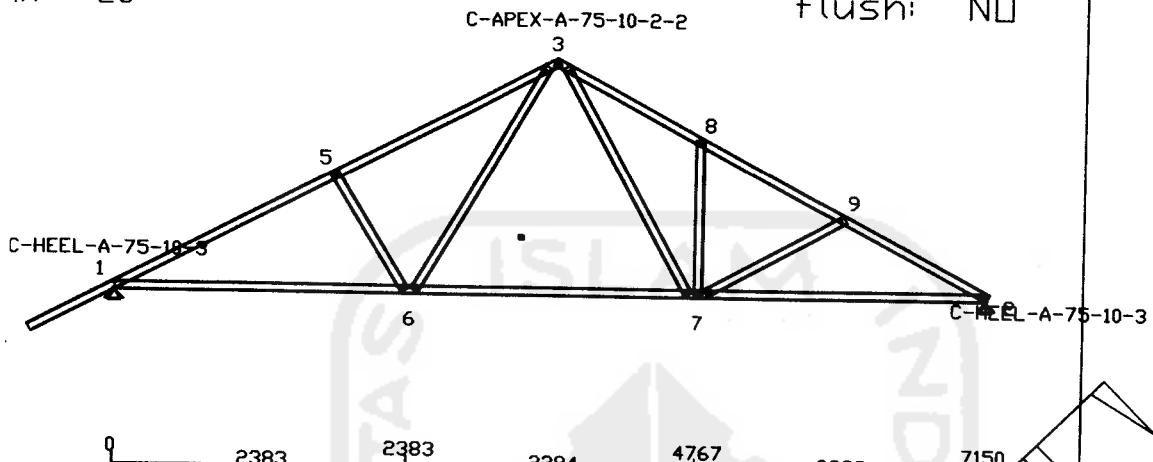
PARTS LIST

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	ASSEMBLY DETAILS			TRUSS DETAILS		
						No.	LEN.	MAT.	QTY	APEX HEIGHT	BOTTOM CHORD PREP ANGLES
C7510ra	001	7150	1	2					1986	L=28	R=28
C7510ra	002	4853	1	2							
C7510ra	003	4089	1	2							
C7575ra	010	1140	0.75	2							
C7575ra	020	2160	0.75	2							
C7575ra	030	2144	0.75	2							
C7575ra	040	1305	0.75	2							
C7575ra	040	1302	0.75	2							
SCREW-12-14x20-HEX	-	-	-	-							
ASSEMBLED BY:											
FABRICATOR:											
CUSTOMER:											
eSiluk_New											
010											

PT. BlueScope Lysaght Indonesia

rk_NeuW009 Truss PTY 2 Customer Date 02-03-2007
 cator: PARTNER PROPERTY SupraCADD 6.064-06 TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39
 9 710 1788 2498 1787 4285 1192 5477 1191 6668 1192 7860

e = CHANNEL
h = 28



STORED ING (kPa)	SPACING = 1300 CODE = AS4600-1996	DEFL mm	Locn span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN) C-WEB-75-10-8 = T6.64/06.64
0.25	(LIMIT-STATE)	Vert(LL)>1.4	6-7 999	
0.2	YIELD STRESS = 550	Vert(TL)>4.8	7-2 999	
0		Horz(LL)>1.4	2 N/A	
0.2		Horz(TL)>1.1	2 N/A	

D INFORMATION

The truss was designed to 33m/s state design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
1	1.49	48	29
2	0	29	5.09

EL MEMBER SELECTION

CHORD: C7510ra/G550

CHORD: C7510ra/G550

Web: C7575ra/G550 6-5,3-6,7-3,8-7,9-7

TICAL MEMBER-FORCES

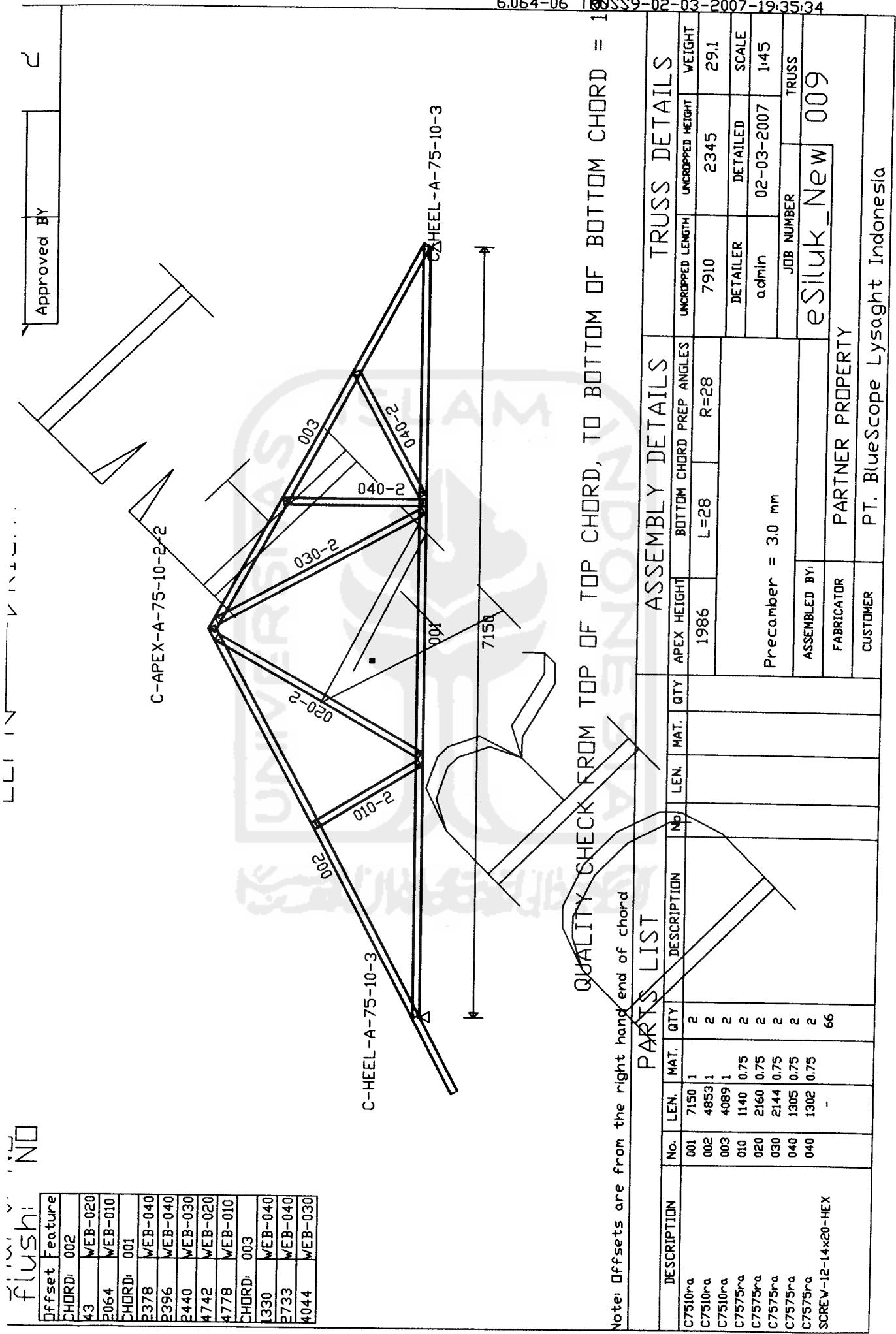
Top Chords		
Nodes	AF (kN)	BM (kNm)
1-6	-10.7	-0.8
6-7	-18.6	-0.12
7-8	-57.1	0.28
8-9	-85.8	0.33
9-10	-95.5	0.28
10-11	-2-9	0.14

Bottom Chords		
Nodes	AF (kN)	BM (kNm)
1-6	4.7	0
6-7	-3.3	0.38
7-8	-4.9	0.45

Webs		
Nodes	AF (kN)	BM (kNm)
5-6	2.1	0
6-7	-0.1	0
7-8	-0.2	0
8-9	-1.4	0
9-10	-1.5	0

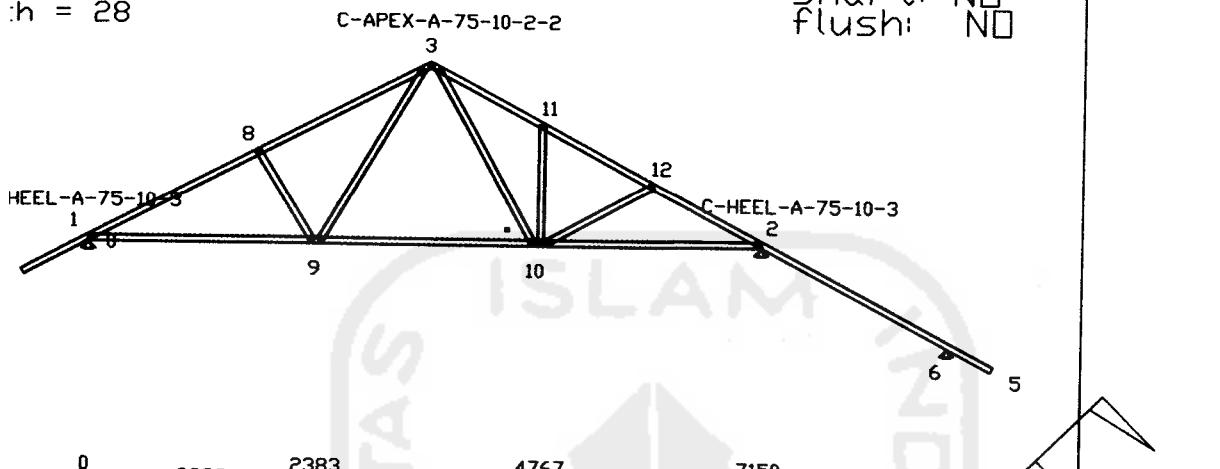
ES

Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer. Design is not to be used if loading criteria does not meet local building codes. Maximum uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.



IK_NewTruss008 QTY 3 Customer Date 02-03-2007
 cator: PARTNER PROPERTY SupraCADD 6.064-06 TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39
 710 1788 2498 1787 4285 5477 1192 1191 6668 1192 7860 2000 98600360 1500

e = CHANNEL
h = 28



STORED ING (kPa)	SPACING = 1300 CODE = AS4600-1996	DEFL mm Vert(LL>1.3 (LIMIT-STATE) YIELD STRESS = 550	Loch span/d Vert(TL>4.6 Horz(LL>0.5 Horz(TL>1.4	WEB JOINT CAPACITY (kN) C-WEB-75-10-8 = T6.64/06.64
0.25				
0.2				
0				
0.2				

D INFORMATION

truss was designed to 33m/s state design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	HorizCase	GravityCase	UpliftCase
1	1.13	54	5.87 31 -0.08 37
2	0	31	6.37 31 0 31
6	0	66	1.98 66 -1.99 32

EL MEMBER SELECTION

CHORD: C7510ra/G550

CHORD: C7510ra/G550

Web: C7575ra/G550 9-8,3-9,10-3,11-10,12-10

TICAL MEMBER-FORCES

Top Chords		
Nodes AF	BM	Pass Case
-10.7	-0.8 59%	64
-18.5	-0.12 94%	31
-8.7	0.28 91%	31
-15.8	0.32 52%	72
-12.4	0.3 48%	73
-8.5	-0.31 66%	31
-20.3	-0.51 38%	66
-6.6	-0.51 38%	66

Bottom Chords		
Nodes AF	BM	Pass Case
9-11.6	0.45 78%	67
10-9.2	0.38 45%	68
2-18.6	0 72%	69

Webs		
Nodes AF	BM	Pass Case
8-9.1.9	0 40%	31
9-30.1	0 30%	33
10-3.2	0 30%	39
11-10.6	0 45%	31
10-12.2	0 48%	50

ES

Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer. Design is not to be used if loading criteria does not meet local building codes. Maximum uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

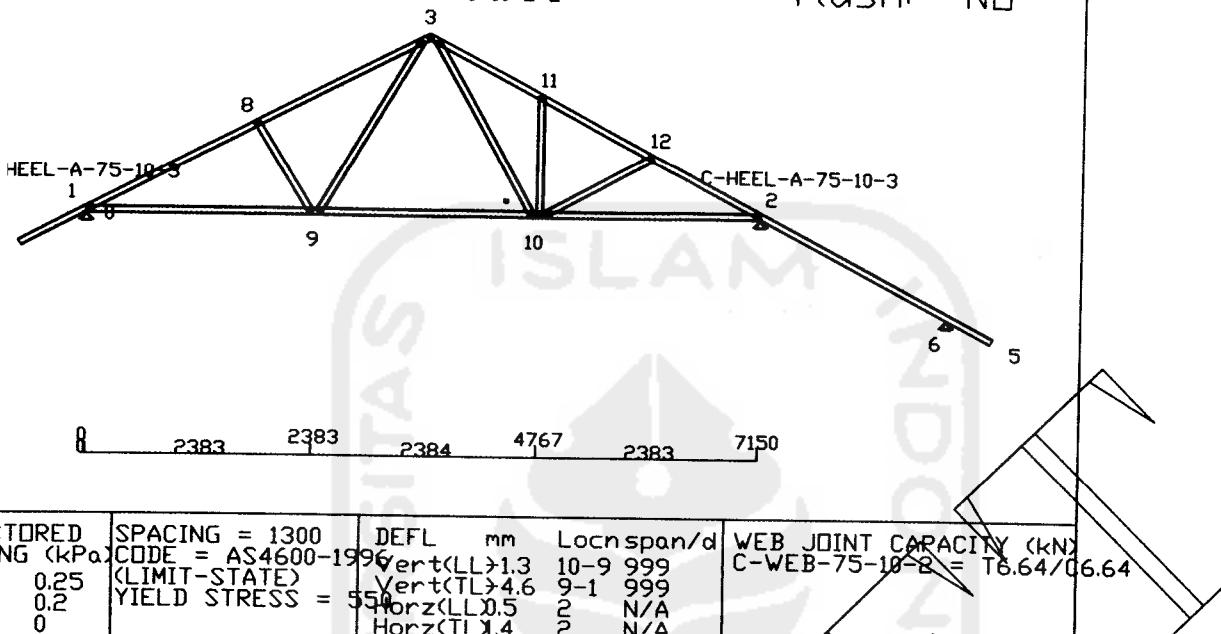
IK_NeW^{Truss}007 QTY 8 Customer Date 02-03-2007

Categor: PARTNER PROPERTY SupraCADD 6.064-06 TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39
 0 710 710 1788 2498 1787 4285 1192 5477 1191 6668 1192 7860 2000 98600360

e = CHANNEL
 h = 28

C-APEX-A-75-10-2-2

smart: NO
 flush: NO



D INFORMATION

The truss was designed to 33m/s state design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
1	1.13	54	5.87 31 -0.08 37
2	0	31	6.37 31 0 31
6	0	66	1.98 66 -1.99 32

MEMBER SELECTION

CHORD: C7510ra/G550

CHORD: C7510ra/G550

Web: C7575ra/G550 9-8,3-9,10-3,11-10,12-10

MATERIAL MEMBER-FORCES

Top Chords		
Nodes	AF	BM
1-10.7	-0.8	59%
11.8.5	-0.12	94%
12.8-7	0.28	91%
13.15.8	0.32	52%
14.18.4	0.3	48%
15.18.5	-0.31	56%
16.20.3	0.51	38%
17.20.6	0.51	38%

Bottom Chords		
Nodes	AF	BM
9-14.6	0.45	78%
10-9.2	0.38	45%
2-19.6	0	72%

Webs		
Nodes	AF	BM
8-9.1.9	0	40%
9-30.1	0	30%
10-10.2	0	30%
11-10.6	0	45%
10-12.2	0	48%

ES

Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer. Design is not to be used if loading criteria does not meet local building codes. Maximum uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

Flush
No

Offset Feature

CHORD	002
43	WEB-020
064	WEB-010
CHORD	001
378	WEB-040
396	WEB-040
440	WEB-030
4742	WEB-020
4778	WEB-010
CHORD	003
421	WEB-040
525	WEB-040
5836	WEB-030

C-APEX-A-75-10-2-2

C-HEEL-A-75-10-3

030-2
020-2
002
010-2
040-2
030-2
040-2
001
7150

6.064-06 TRUSS7-02-03-2007-19:35:30

C-SUP-75-10

Note! Offsets are from the right hand end of chord

PARTS LIST

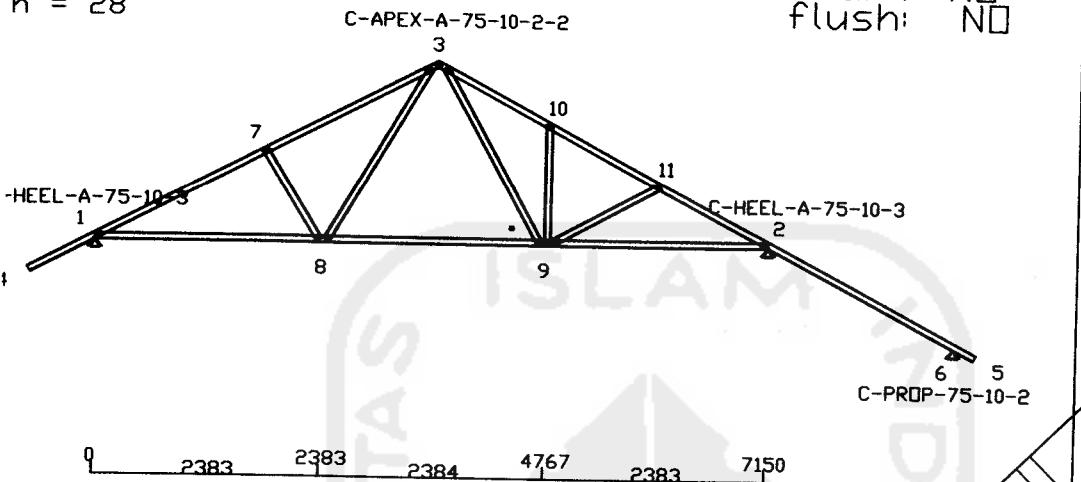
DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	ASSEMBLY DETAILS			TRUSS DETAILS			
										BOTTOM CHORD PREP ANGLES	UNCRIPPED LENGTH	UNCRIPPED HEIGHT	WEIGHT	DETAILER	DETAILED	SCALE
C7510ra	001	7150	1	8			1986			L=28	R=28	10360	3297	32.8		
C7510ra	002	4853	1	8												
C7510ra	003	6880	1	8												
C7575ra	010	1140	0.75	8												
C7575ra	020	2160	0.75	8												
C7575ra	030	2144	0.75	8												
C7575ra	040	1305	0.75	8												
C7575ra	040	1302	0.75	8												
SCREW-12-14x20-HEX	-	-	-	-												
ASSEMBLED BY:																
FABRICATOR																
CUSTOMER																
eSiluk_New																
007																

P.T. BlueScope Lysaght Indonesia

IK_NeW^{truss}006 PTY 2 Customer Date 02-03-2007

Fabricator: PARTNER PROPERTY SupraCADD 6.064-06 TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39
 710 710 1788 2498 1787 4285 1192 5477 1191 6668 1192 7860 2000 9860 10 250

e = CHANNEL
 h = 28



STORED ING (kPa)	SPACING = 1300 CODE = AS4600-1996	DEFL mm	Locn span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
0.25 (LIMIT-STATE)	Vert(LL>1.3 YIELD STRESS = 554	Vert(LL>1.3 Horz(LL>0.3 Horz(TL>1.1	8-9 999 9-2 999 2 N/A 2 N/A	T6.64/06.64
0.2				
0				
0.2				

D INFORMATION

The truss was designed to 33m/s state design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	HorizCase	GravityCase	UpliftCase
1	1.12	55	5.86 31 -0.08 37
2	0	31	6.44 31 -0.09 33
6	0	31	1.67 66 -1.09 32

E MEMBER SELECTION

CHORD: C7510ra/G550

CHORD: C7510ra/G550

Web: C7575ra/G550 8-7,3-8,9-3,10-9,11-9

FICAL MEMBER-FORCES

Top Chords			
Nodes	AF	BM	Pass Case
1-7	-10.7	-0.8	59% 64
8-14	-18.5	-0.12	94% 31
15-21	-7.7	0.28	91% 31
22-28	-15.8	0.32	52% 72
29-35	-13.4	0.3	48% 73
36-42	-20.5	-0.34	58% 31
43-49	-20.2	-0.46	34% 62
50-56	-6.6	-0.19	14% 66

Bottom Chords			
Nodes	AF	BM	Pass Case
1-8	4.6	0	78% 67
9-16	-93.2	0.38	45% 68
17-24	-24.6	0.46	72% 69

Webs			
Nodes	AF	BM	Pass Case
7-8	-6.9	0	40% 31
8-9	-30.1	0	80% 33
9-10	-30.2	0	80% 39
10-11	-4.6	0	45% 31
11-12	-11.2	0	48% 50

ES

Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer. Design is not to be used if loading criteria does not meet local building codes. Maximum uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

Flush: NO

Offset Feature

CHORD	002	WEB-020
43	WEB-040	
0064	WEB-010	
CHORD	001	
3378	WEB-040	
3396	WEB-040	
4440	WEB-030	
4742	WEB-020	
4778	WEB-010	
CHORD	003	
3838	WEB-040	
5242	WEB-040	
5553	WEB-030	

C-APEX-A-75-10-2-2

C-HEEL-A-75-10-3

002 010-2
020-2
030-2
040-2
040-2
003 C-HEEL-A-75-10-3

Approved By

6.064-06 TRSS6-02-03-2007-19:35:27

C-PROP-75-10-2

PARTS LIST

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	ASSEMBLY DETAILS		TRUSS DETAILS	
										BOTTOM CHORD PREP ANGLES	UNCROPPED LENGTH	UNCROPPED HEIGHT	WEIGHT
C7510ra	001	7150	1	2						L=28	R=28	10110	3164
C7510ra	002	4853	1	2								DETAILER	32.4
C7510ra	003	6597	1	2								admin	02-03-2007
C7575ra	010	1140	0.75	2								SCALE	1:55
C7575ra	020	2160	0.75	2								JOB NUMBER	TRUSS
C7575ra	030	2144	0.75	2								eSiluk_New	006
C7575ra	040	1305	0.75	2								FABRICATOR	PARTNER PROPERTY
SCREW-12-14x20-HEX	040	1302	0.75	2								CUSTOMER	PT. BlueScope Lysaght Indonesia

Note: Offsets are from the right hand end of chord

QUALITY CHECK FROM TOP OF TOP CHORD, TO BOTTOM OF BOTTOM CHORD = 1986

ik_New^{Truss}005

QTY 2

Customer

Date 02-03-2007

Fabricator: PARTNER PROPERTY

SupraCADD 6.064-06

TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39

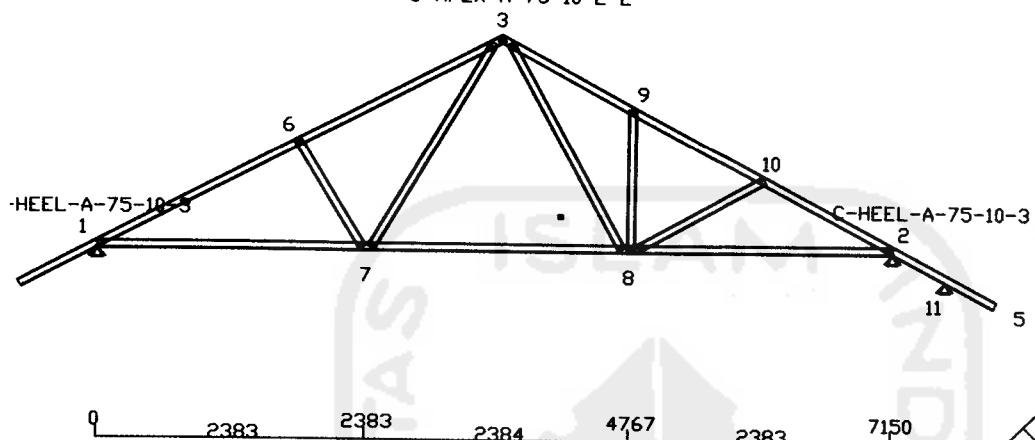
0	710	1788	2498	1287	4285	1192	5477	1191	6668	1192	78608358810
---	-----	------	------	------	------	------	------	------	------	------	-------------

 \square = CHANNEL $h = 28$

smart: NO

flush: NO

C-APEX-A-75-10-2-2



STORED ING (kPa)	SPACING = 1300 CODE = AS4600-1996 (LIMIT-STATE)	DEFL mm	Locn span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
0.25		Vert(LL)>1.3	7-8 999	C-WEB-75-10-8 = T6.64/06.64
0.2	YIELD STRESS = 550	Vert(TL)>4.7	8-2 999	
0	Horz(LL)0.4	Horz(TL)0.4	2 N/A	
0.2	Horz(TL)1.1	Horz(TL)1.1	2 N/A	

D INFORMATION

The truss was designed to 33m/s state design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
1	3.2	66	5.86 31 -0.08 37
2	0	66	6.18 31 -0.81 33

E MEMBER SELECTION

CHORD: C7510ra/G550

CHORD: C7510ra/G550

Webs: C7575ra/G550 7-6,3-7,8-3,9-8,10-8

FICAL MEMBER-FORCES

Top Chords		
Nodes	AF	BM
1-10	-0.8	59%
1-8	-0.12	94%
6-7	0.28	91%
9-7	0.32	51%
1-6	0.3	48%
1-3	-0.37	59%
3-5	-0.49	36%
10-6	-0.48	35%

Bottom Chords		
Nodes	AF	BM
1-7	4.3	0
1-8	-2.8	45%
8-24	1.1	45%

Webs		
Nodes	AF	BM
6-7	1.9	0
7-30	0.1	30%
8-30	0.3	30%
9-6	0.6	45%
8-10	0.9	48%

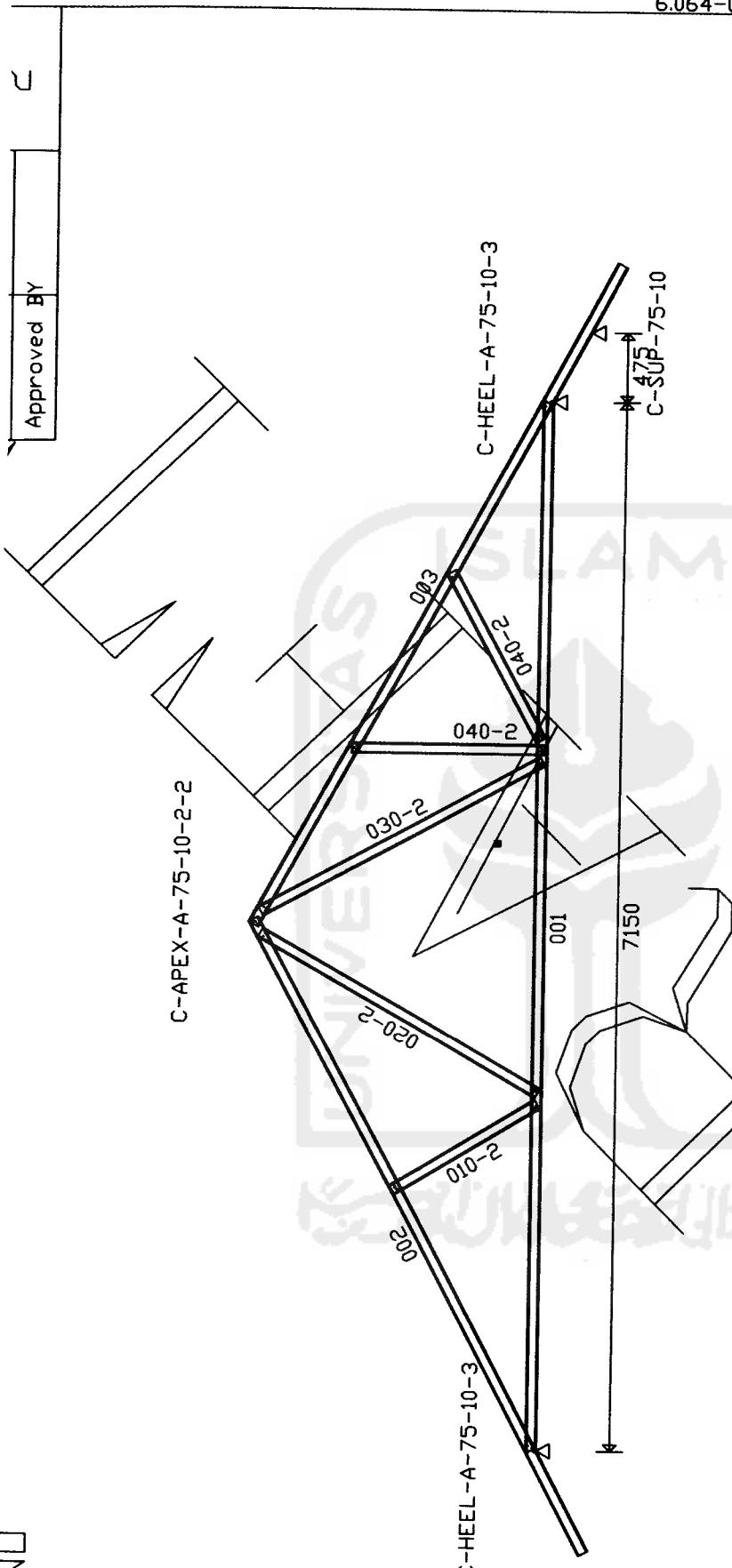
ES

Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer. Design is not to be used if loading criteria does not meet local building codes. Maximum uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

Flush: NO

Offset Feature

CHORD	002
43	WEB-020
0064	WEB-010
CHORD	001
378	WEB-040
396	WEB-040
2440	WEB-030
4742	WEB-020
4778	WEB-010
CHORD	003
366	WEB-040
3769	WEB-040
0080	WEB-030



Note: Offsets are from the right hand end of chord

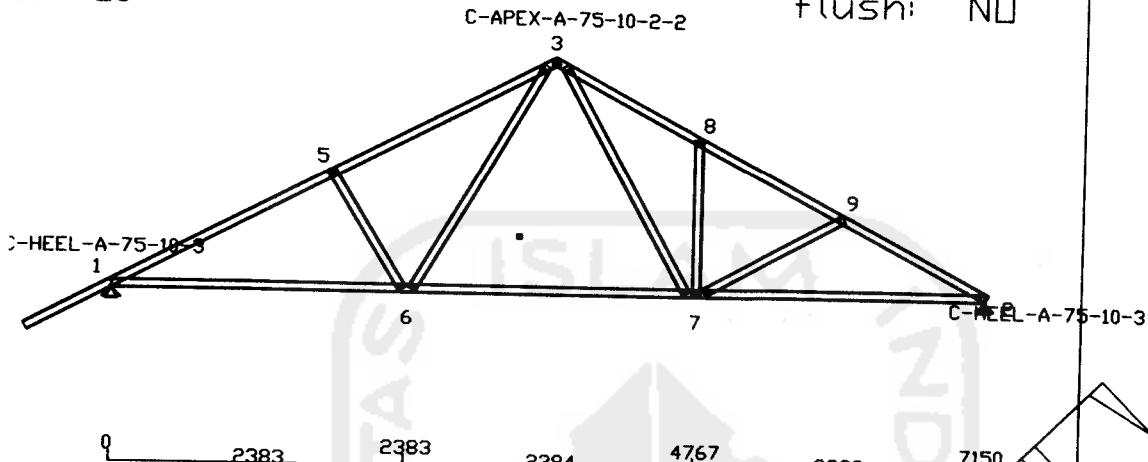
PARTS LIST

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	ASSEMBLY DETAILS	TRUSS DETAILS
C7510ra	001	7150	1	2					1986	BOTTOM CHORD PREP ANGLES R=28	UNCROPPED LENGTH 8810 2472 30.5
C7510ra	002	4953	1	2						DETAILER admin	DETAILED 02-03-2007 145
C7510ra	003	5125	1	2						JOB NUMBER eSiluk_New_005	TRUSS
C7575ra	010	1140	0.75	2						FABRICATOR PARTNER PROPERTY	
C7575ra	020	2160	0.75	2						CUSTOMER PT. BlueScope Lysaght Indonesia	
C7575ra	030	2144	0.75	2							
C7575ra	040	1305	0.75	2							
C7575ra	040	1302	0.75	2					66		
SCREV-12-14x20-HEX		-									

6.064-06 TRUSS5-02-03-2007-19:35:25

IK_New^{truss} 004 PTY 2 Customer Date 02-03-2007
 Author: PARTNER PROPERTY SupraCADD 6.064-06 TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39
 Q 710 710 1788 2498 1787 4285 1192 5477 1191 6668 1192 7860

\geq = CHANNEL
 $h = 28$



STORED ING (kPa)	SPACING = 1300 CODE = AS4600-1996 (LIMIT-STATE)	DEFL mm Vert(LL) > 1.4 Vert(TL) > 4.8	Locn span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN) C-WEB-75-10-2 = T6.64/06.64
0.25			6-7 999	
0.2	YIELD STRESS = 55	Horz(LL) 0.4	7-2 999	
0		Horz(TL) 1.1	2 N/A	
0.2			2 N/A	

D INFORMATION
truss was designed to 33m/s
state design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	HorizCase	GravityCase	UpliftCase
1	1.49	48	5.92 29
2	0	29	5.09 29

E MEMBER SELECTION
CHORD: C7510ra/G550
CHORD: C7510ra/G550
Web: C7575ra/G550 6-5,3-6,7-3,8-7,9-7

FICAL MEMBER-FORCES

Top Chords			
Nodes	AF	BM	Pass Case
1-2	-10.7	-0.8	59% 62
3-4	-18.6	-0.12	95% 29
5-6	-57.1	0.28	92% 29
7-8	-85.8	0.33	53% 68
9-10	-95.5	0.28	47% 69
11-12	-2-9	0.14	57% 29

Bottom Chords			
Nodes	AF	BM	Pass Case
1-6	4.7	0	78% 63
5-7	3.3	0.38	45% 64
7-8	24.9	0.45	72% 165

Webs			
Nodes	AF	BM	Pass Case
5-6	2.1	0	40% 52
6-7	30.1	0	80% 31
7-8	30.2	0	80% 35
8-9	1.4	0	45% 29
7-9	15	0	48% 29

ES

Dimensions and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
Design is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
maximum uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

Offset	Feature
CHORDi_002	WEB-020
43	WEB-010
2064	WEB-010
CHORDi_001	WEB-040
2378	WEB-040
2396	WEB-040
2440	WEB-030
4742	WEB-020
4778	WEB-010
CHORDi_003	
330	WEB-040
2733	WEB-040
4044	WEB-030

LEFT → RIGHT

NOMENCLATURE

2

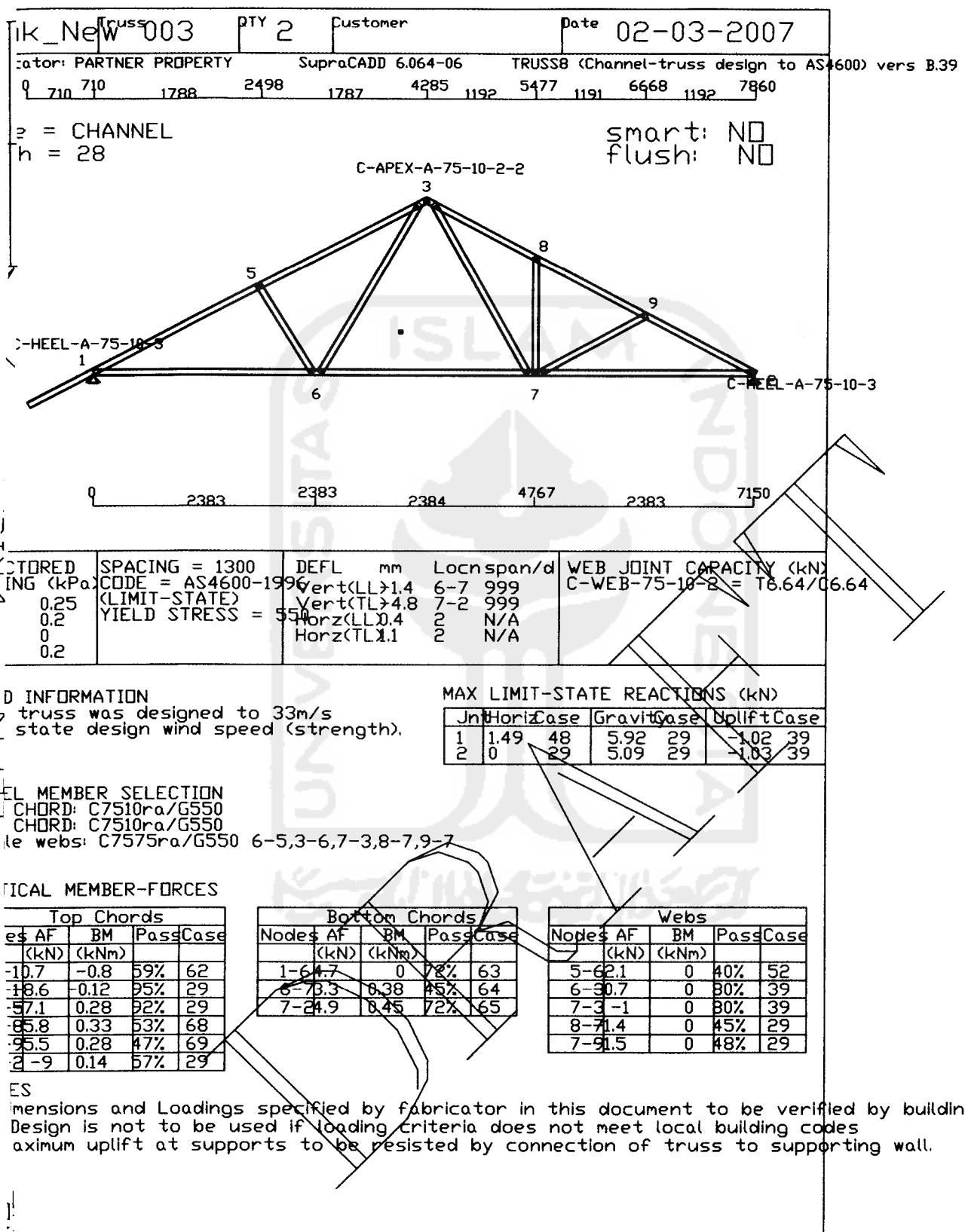
C-APEX-A-75-10-2

C-HEEL-A-75-10-3

Note: Effects are from the right hand and quality

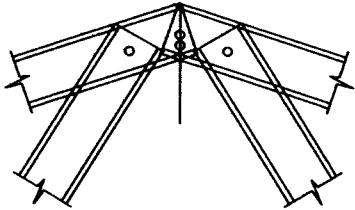
986
TRNS

PARTS LIST							ASSEMBLY DETAILS							TRUSS DETAILS		
DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	APEX HEIGHT	BOTTOM CHORD PREP ANGLES	UNCROPPED LENGTH	UNCROPPED HEIGHT	WEIGHT		
C7510ra	001	7150	1	2						1986	L=28	R=28	7910	2345	29.1	
C7510ra	002	4853	1	2												
C7510ra	003	4089	1	2												
C7510ra	010	1140	0.75	2												
C7510ra	020	2160	0.75	2												
C7510ra	030	2144	0.75	2												
C7510ra	040	1305	0.75	2												
C7510ra	040	1302	0.75	2												
SCREW-12-14x20-HEX		-		66												
ASSEMBLED BY:							FABRICATOR:							PARTNER PROPERTY		
CUSTOMER:							JOB NUMBER:							JOB NUMBER	TRUSS	
eSiluk_New							eSiluk_New							004		
FABRICATOR:							PARTNER PROPERTY:							admin	DETAILED	
CUSTOMER:							JOB NUMBER:							02-03-2007	SCALE	
FABRICATOR:							PARTNER PROPERTY:							1:45		
CUSTOMER:							JOB NUMBER:							PT. BlueScope Lysaght Indonesia		



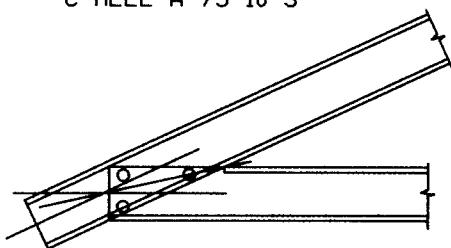
USS connections used in job: eSiluk_New (Sheet 1 of 2)

C-APEX-A-75-10-2-2



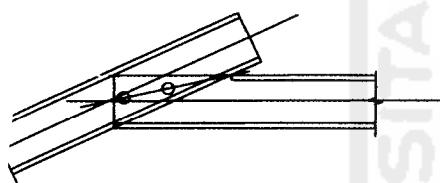
2 X 12-14 X 20 HEX SCREW

C-HEEL-A-75-10-3



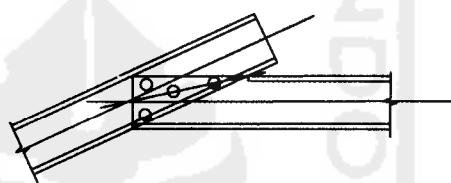
3 X 12-14 X 20 HEX SCREW

C-KNEE-A-75-10-2



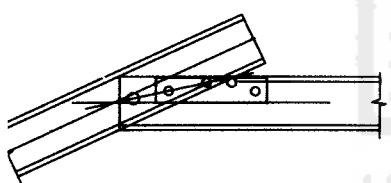
2 X 12-14 X 20 HEX SCREW

C-KNEE-A-75-10-4



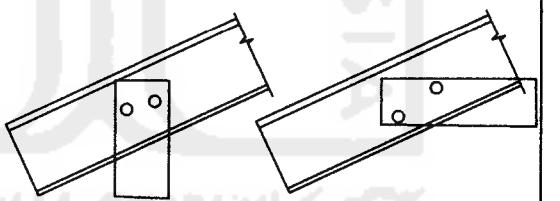
4 X 12-14 X 20 HEX SCREW

C-KNEE-C-75-10-5
(35 x 35 x 1.0mm ANGLE
STIFFENER 200MM LONG)



5 X 12-14 X 20 HEX SCREW

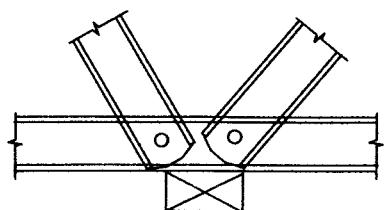
C-PROP-75-10-2
(CHORD SUPPORT - SHEAR CON.)



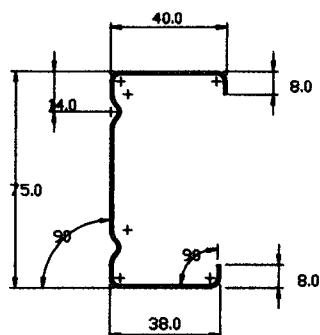
(TYPICAL APPLICATIONS)

2X12-14X20 HEX SCREW CHORD TO BRACKET

C-SUP-75-10
(UNSTIFFENED)



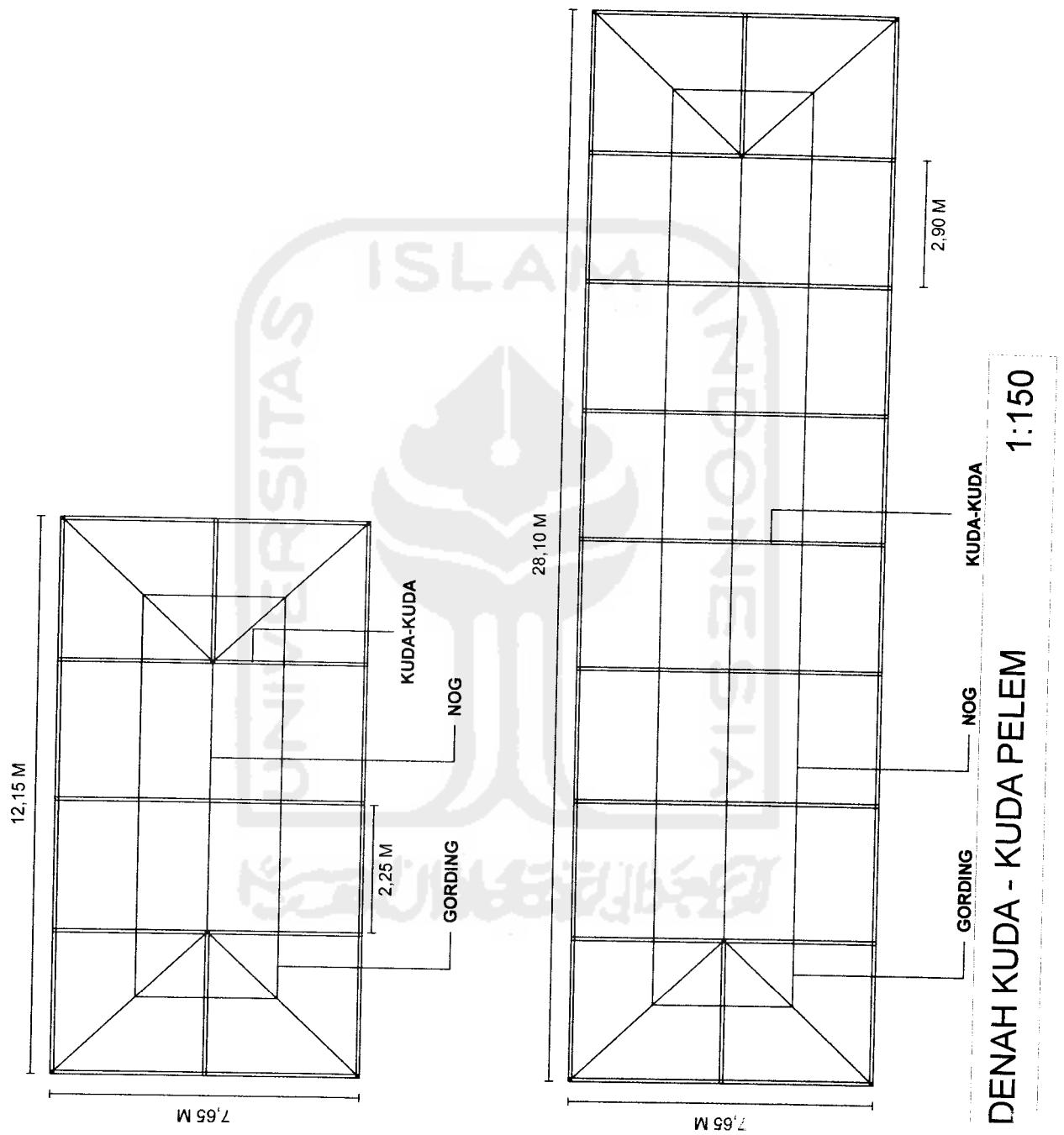
WEB FASTENERS TO SUIT WEB DESIGN

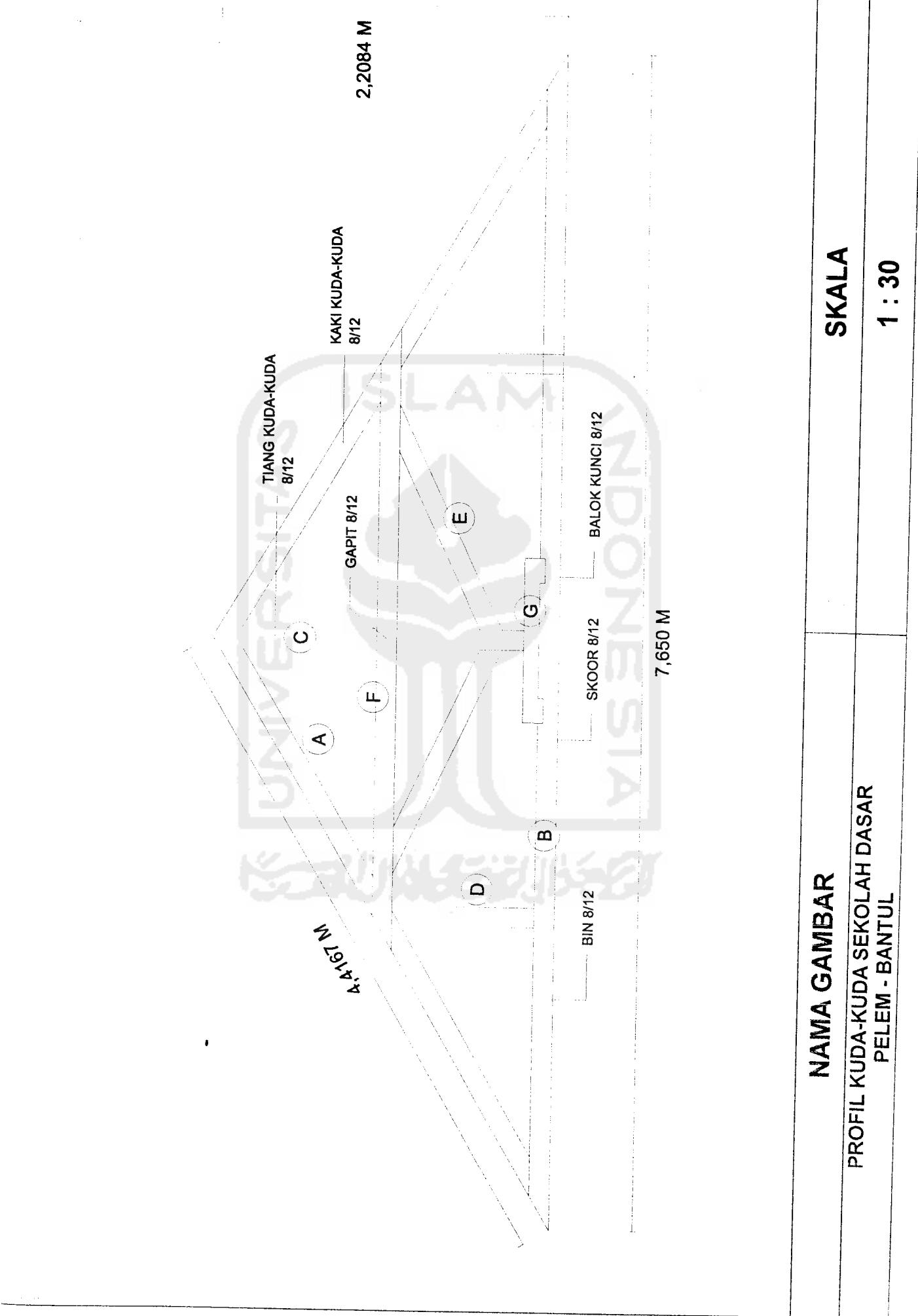


C75 RIBBED SECTION PROFILE

LAMPIRAN 3

بِسْمِ اللّٰهِ الرَّحْمٰنِ الرَّحِيْمِ





SKALA

1 : 30

NAMA GAMBAR

**PROFIL KUDA-KUDA SEKOLAH DASAR
PELEM - BANTUL**

BALOK	SAMBUNGAN		PANJANG		DIMENSI		BANYAK	VOLUME
	JUMLAH	PANJANG	M	LEBAR	TEBAL	BTG		
A	1,00	0,25	4,4167	0,08	0,12		2,00	0,089601

BIN 8/12

7,650 M

BALOK	SAMBUINGAN		PANJANG		DIMENSI		VOLUME
	JUMLAH	PANJANG	M	M	LEBAR	TEBAL	
B	2,00	0,25	7,650	0,08	0,12	1,00	0,07824

NAMA GAMBAR

PROFIL KUDA-KUDA SEKOLAH DASAR
PELEM - BANTUL

SKALA

1 : 30

TIANG KUDA-KUDA
8/12

2,2084 M

BALOK	SAMBUNGAN		PANJANG		DIMENSI		BANYAK	VOLUME
	JUMLAH	PANJANG	M	LEBAR	TEBAL	BTG		
C	0,00	0,25	2,2084	0,08	0,12	1,00	0,021201	

NAMA GAMBAR

PROFIL KUDA-KUDA SEKOLAH DASAR
PELEM - BANTUL

SKALA

1 : 30

1,1042 M

BALOK	SAMBUNGAN		PANJANG M	DIMENSI		BANYAK	VOLUME M^2
	JUMLAH	PANJANG		LEBAR	TEBAL		
D	0,00	0,25	1,1042	0,08	0,12	1,00	0,0106

SKOOR 8/12

2,2084 M

BALOK	SAMBUNGAN		PANJANG M	DIMENSI		BANYAK	VOLUME M^2
	JUMLAH	PANJANG		LEBAR	TEBAL		
E	0,00	0,25	2,2084	0,08	0,12	2,00	0,042401

NAMA GAMBAR

PROFIL KUDA-KUDA SEKOLAH DASAR
PELEM - BANTUL

SKALA

1 : 30

GAPIT 8/12

3,825 M

BALOK	SAMBUNGAN		PANJANG		DIMENSI		BANYAK	VOLUME
	JUMLAH	PANJANG	M	LEBAR	TEBAL	BTG		
F	0,00	0,25	3,825	0,08	0,12	2,00	0,07344	

1,00 M

BALOK KUNCI
8/12

BALOK	SAMBUNGAN		PANJANG		DIMENSI		BANYAK	VOLUME
	JUMLAH	PANJANG	M	LEBAR	TEBAL	BTG		
G	0,00	0,25	1,00	0,08	0,12	1,00	0,0096	

NAMA GAMBAR

PROFIL KUDA-KUDA SEKOLAH DASAR
PELEM - BANTUL

SKALA

1 : 30

NAMA GAMBAR

**SETENGAH KUDA-KUDA SEKOLAH DASAR
PELEM - BANTUL**

SKALA

1 : 25

3,825 M

BIN 8/12 — BALOK KUNCI 8/12

B

D

E

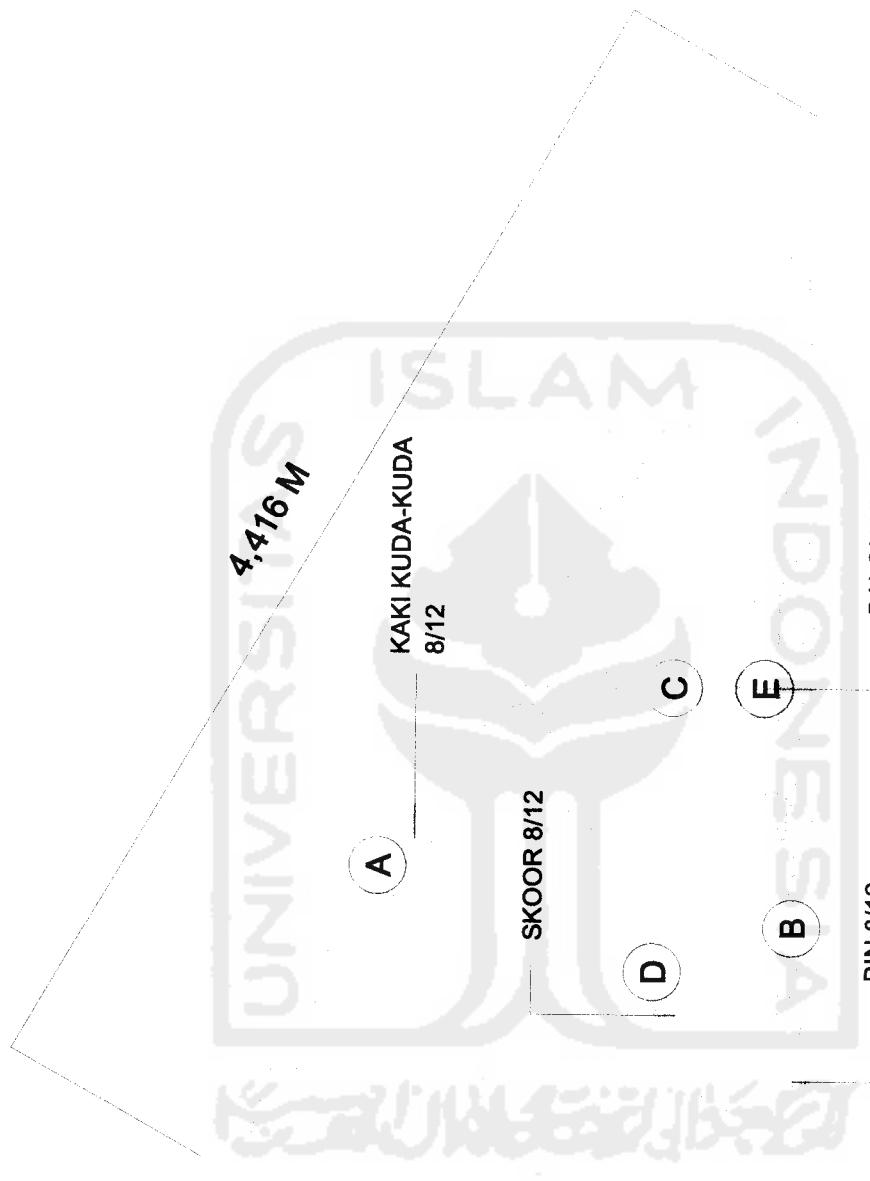
C

SKOOR 8/12

**KAKI KUDA-KUDA
8/12**

4,416 M

2,208 M



PERHITUNGAN RANGKA ATAP KAYU

SEKOLAH DASAR PELEM – BANTUL

a. Pekerjaan Usuk dan Reng

Berdasarkan gambar diatas luasan atap seluruhnya atau luas miring atap yaitu 529,99 m², maka luasan atap yang terdiri dari beberapa bidang segitiga dan trapezium tersebut diasumsikan sebagai bidang bujur sangkar, dimana panjang dan lebar sisinya adalah sama dengan luasan yang sama pula, sehingga diperoleh panjang sisi :

$$\sqrt{529,99} = 23,021 = 24 \text{ m}$$

❖ Kebutuhan usuk

Usuk dipasang tiap 0,5 m, maka jumlah usuk yang diperlukan adalah :

$$\frac{24}{0.5} + 1 = 49 \text{ batang dengan dimensi } 5/7 \text{ cm.}$$

$$V = [49 \times (0.05 \times 0.07) \times 24] + \text{SF } 10\% = 4,527 \text{ m}^3$$

❖ Kebutuhan reng

Reng dipasang tiap 0,255 m, maka jumlah yang diperlukan adalah :

$$\frac{24}{0.255} + 1 = 95,117 \approx 96 \text{ batang, dengan dimensi kayu } \frac{3}{4} \text{ cm.}$$

$$V = [96 \times (0.03 \times 0.04) \times 24] + \text{SF } 10\% = 3,040 \text{ m}^3$$

b. Pekerjaan Murplate

Dengan melihat gambar rencana didapat panjang total murplate adalah :

$$[(40,25 \times 2) + (7,65 \times 2)] + \text{SF } 10\% = 105,38 \text{ m, dimensi kayu } 8/12$$

$$V = 105,38 \times 0.08 \times 0.12 = 1,011 \text{ m}^3,$$

c. Pekerjaan Balok Nog

Dengan melihat gambar rencana didapat panjang total balok nog adalah :

$$24,95 + \text{SF } 10\% = 27,445 \text{ m, dimensi kayu } 8/12$$

$$V = 27,445 \times 0,05 \times 0,12 = 0,164 \text{ m}^3.$$

d. Pekerjaan Gording

Dengan melihat gambar rencana didapat panjang total gording adalah :

$$65,2 + \text{SF } 10\% = 71,72 \text{ m, dimensi kayu } 8/12$$

$$V = 71,72 \times 0,08 \times 0,12 = 0,688 \text{ m}^3.$$

e. Pekerjaan Jurai

Dengan melihat gambar rencana didapat panjang total jurai adalah :

$$69,74 + \text{SF } 10\% = 76,714 \text{ m, dimensi kayu } 8/12$$

$$V = 76,714 \times 0,08 \times 0,12 = 0,736 \text{ m}^3.$$

f. Pekerjaan Papan Ruiter

Dengan melihat gambar rencana didapat panjang total jurai adalah :

$$24,95 + \text{SF } 10\% = 27,445 \text{ m.}$$

g. Pekerjaan Kuda-kuda

- Pekerjaan satu Kuda-kuda

Pada proyek pembangunan sekolahnya Pelem di Bantul ini memerlukan kuda-kuda sebanyak 10 buah dengan bentang kuda-kuda 7,65 m dan jarak antar kuda-kudanya 2,25 m dan 2,9 m.

Dengan melihat gambar rencana maka didapat panjang :

BALOK	SAMBUNGAN		PANJANG	DIMENSI KAYU		BANYAKNYA	VOLUME
	JUMLAH	PANJANG (M)	KAYU (M)	LEBAR (CM)	TEBAL (CM)	KAYU (BTG)	M ³
A	1.00	0.25	4.16	0.08	0.12	2.00	0.0847
$VOL = (4,16 + 1 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 2,00$							
B	2.00	0.25	7.65	0.08	0.12	1.00	0.0782
$VOL = (7,65 + 2 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$							
C	0.00	0.25	2.21	0.08	0.12	1.00	0.0212
$VOL = (2,21 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$							
D	0.00	0.25	1.10	0.08	0.12	2.00	0.0212
$VOL = (1,10 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 2,00$							
E	0.00	0.25	2.21	0.08	0.12	2.00	0.0424
$VOL = (2,21 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 2,00$							
F	0.00	0.25	3.82	0.08	0.12	2.00	0.0733
$VOL = (3,82 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 2,00$							
G	0.00	0.25	1.00	0.08	0.12	1.00	0.0096
$VOL = (1,00 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$							
							0.3306

Total volume untuk 1 kuda-kuda

$$= 0,3306 + SF 10\% = 0,3637 \text{ m}^3$$

Pada proyek pembangunan sekolah Banjar di Bantul ini memerlukan kuda-kuda sebanyak 10 buah, maka volume seluruhnya adalah :

$$= 10 \times 0,3637 = 3,6366 \text{ m}^3$$

- Pekerjaan setengah Kuda-kuda

Pada proyek pembangunan sekolah Pelem di Bantul ini memerlukan setengah kuda-kuda sebanyak 4 buah.

Dengan melihat gambar rencana maka didapat panjang :

BALOK	SAMBUNGAN		PANJANG	DIMENSI KAYU		BANYAK NYA	VOLUME
	JUMLAH	PANJANG (M)	KAYU (M)	LEBAR (CM)	TEBAL (CM)	KAYU (BTG)	M ³
A	1.00	0.25	4.41	0.08	0.12	1.00	0.0447
	$VOL = (4,41 + 1 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$						
B	0.00	0.25	3.82	0.08	0.12	1.00	0.0367
	$VOL = (3,82 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$						
C	0.00	0.25	1.10	0.08	0.12	1.00	0.0106
	$VOL = (1,10 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$						
D	0.00	0.25	2.21	0.08	0.12	1.00	0.0212
	$VOL = (2,21 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$						
E	0.00	0.25	1.00	0.08	0.12	1.00	0.0096
	$VOL = (1,00 + 0 * 0,25) * 0,08 * 0,12 * 1,00$						
							0.1228

Dan total keperluan setengah kuda-kuda satu buah

$$= 0,122 + SF 10\% = 0,134 \text{ m}^3$$

$$= 0,134 \times 4 = 0,536 \text{ m}^3$$

Jadi total keperluan kuda-kuda = $3,636 + 0,536 = 4,172 \text{ m}^3$

Pekerjaan cross kuda-kuda, dimensi 6/10

Dengan melihat gambar rencana maka didapat panjang total cross kuda-kuda adalah :

Untuk jarak antar kuda-kuda 3,022m :

$$= [(2 \times 2,25) \times 2 \times 0,06 \times 0,1] = 0,054$$

Untuk jarak antar kuda-kuda 3,06 m :

$$= [(2 \times 2,9) \times 7 \times 0,06 \times 0,1] = 0,243$$

Jadi total $(0,054+0,243) + SF 10\% = 0,326 \text{ m}^3$

Jadi, untuk total keperluan kuda-kuda lengkap diperlukan kayu sebanyak

$$= 3,636 + 0,536 + 0,326 = 4,498 \text{ m}^3$$

h. Pekerjaan Tin Kayu

Dalam menghitung kebutuhan meni kayu, yang perlu diketahui sebelumnya adalah panjang kayu serta keliling untuk masing-masing dimensi,

- a. Kayu 8/12

Panjang = 291,163 m

$$\text{Keliling} = 0,4 \text{ m}$$

$$\text{Luas} = 291,163 \times 0,4 = 116,465 \text{ m}^2.$$

- b. Kayu 5/7

$$\text{Panjang} = 24 \times 49 = 1176 \text{ m}$$

$$\text{Keliling} = 0,24 \text{ m}$$

$$\text{Luas} = 1176 \times 0,24 = 282,24 \text{ m}^2.$$

- c. Kayu 2/20

Panjang = 24,95 m

$$\text{Keliling} = 0,44 \text{ m}$$

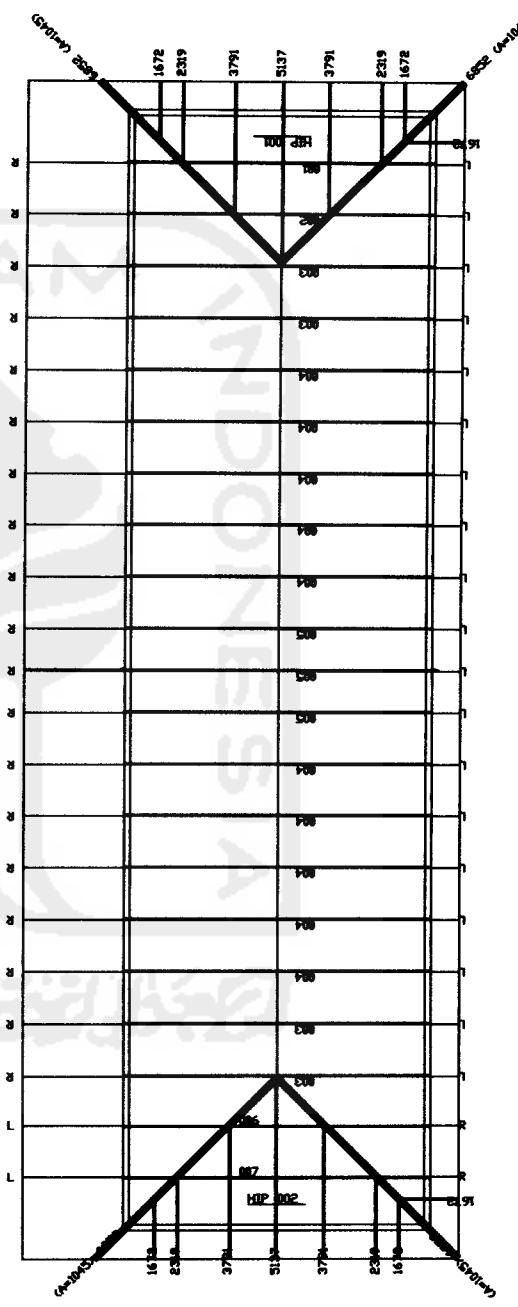
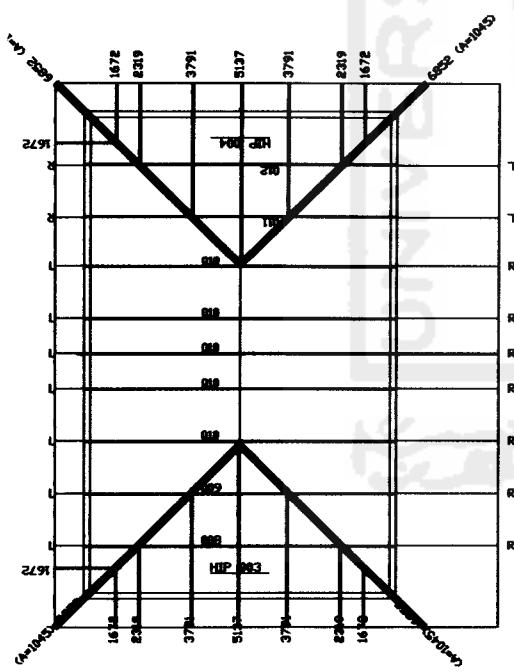
$$\text{Luas} = 24,95 \times 0,44 = 10,978 \text{ m}^2$$

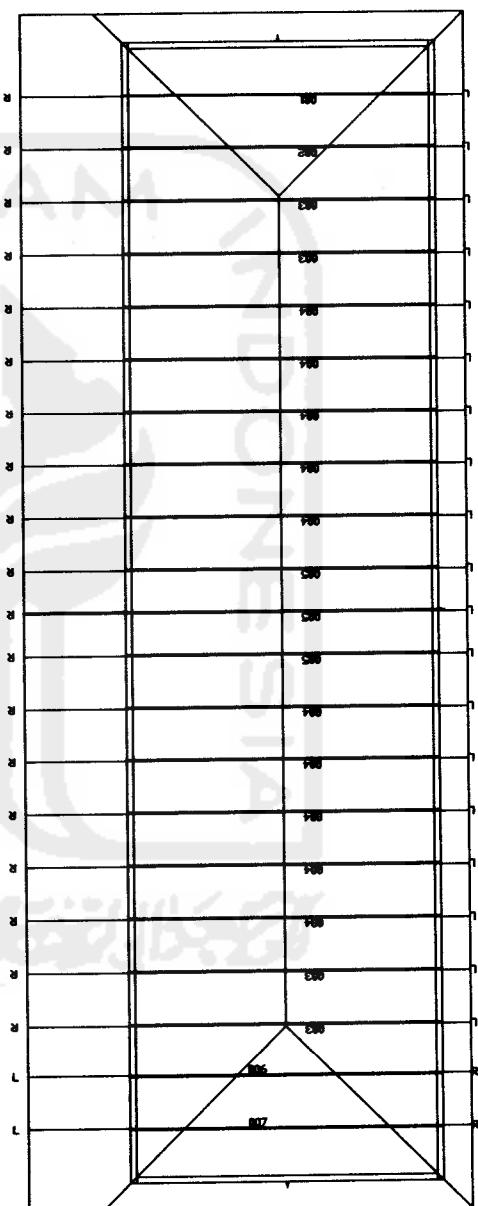
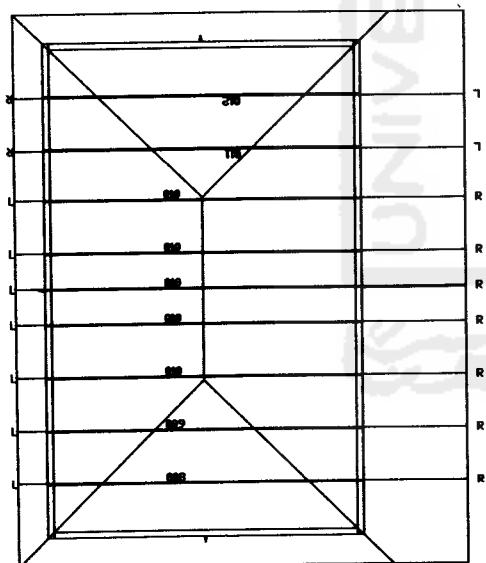
Jadi untuk total pekerjaan kayu yang harus ditir sebanyak :

$$= 116,465 + 282,24 + 10,978$$

$$= 409,683 \text{ m}^2.$$

Rencana Anggaran Biaya Rangka Atap sekolah dan Pelembatan					
No	Uraian Pekerjaan	Vol	Sat	Bahan	Upah
			(Rp)	(Rp)	(Rp)
1	Kuda-kuda lengkap	4.498	m ³	4002150	1170300
2	Pasang reng dan usuk	529.99	m ²	61995	8160
3	Gording, ring, jurai, murplate	2.599	m ³	3872525	585150
4	Papan ruitier	27.445	m'	34666	11700
5	Tir kayu	409.683	m ²	192	4400
Total					75,186,405.08





Sheet No.3 of 4

Floors: ALL
Blocks: ALL

Job No.ePelem_New

Truss 003

PTY 4

Customer

Date 02-03-2007

TNER PROPERTY

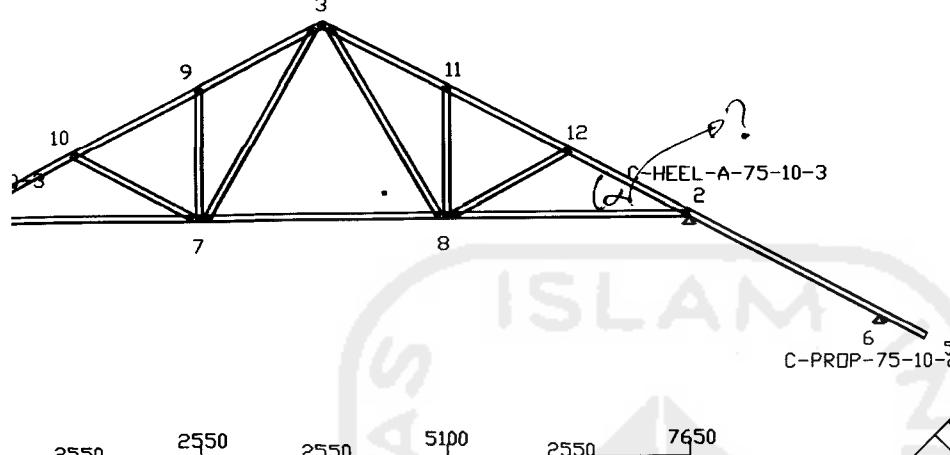
SupraCADD 6.064-06

TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39

25	1985	3260	1275	4535	1275	5810	1275	7985	1275	8360	2000	103600860
----	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	-----------

ANNEL

C-APEX-A-75-10-2-2

smart: NO
flush: NO

SPACING = 1300	DEFL mm	Locn span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
CODE = AS4600-1996	Vert(LL>1.5	7-8 999	C-WEB-75-10-2 = T6.64/06.64
(LIMIT-STATE)	Vert(TL>5.7	8-2 999	
YIELD STRESS = 550	Horz(LL>0.4	2 N/A	
	Horz(TL>1.2	2 N/A	

NOTATION

was designed to 33m/s
design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravt Case	Uplift Case
1	1.21	56	-1.07
2	0	32	-1.01
6	0	67	-1.41

SELECTION

C7510ra/G550

C7510ra/G550

C7575ra/G550 7-3,8-3,10-7,9-7,11-8,12-8

MEMBER-FORCES

Chords	BM	Pass Case
<Nm>		
0.8	59%	65
68	66%	65
31	54%	72
35	59%	73
35	59%	74
31	54%	75
3	74%	32
48	38%	64
51	38%	67

Bottom Chords		
Nodes	AF	BM
(kN)	(kNm)	
1-7	5	0
7-8	3.4	0.43
8-9	4.9	0.5
9-10	6.9	0.5
10-11	7.0	0.5
11-12	6.3	0.3
12-8	5.1	0.3

Webs		
Nodes	AF	BM
(kN)	(kNm)	
10-7	1.4	0
7-9	1.6	0
7-3	1	0
8-3	1	0
11-8	1.6	0
8-10	1.3	0

and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
not to be used if loading criteria does not meet local building codes
plift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

SMART
FLUSH
NLU

Offset Feature

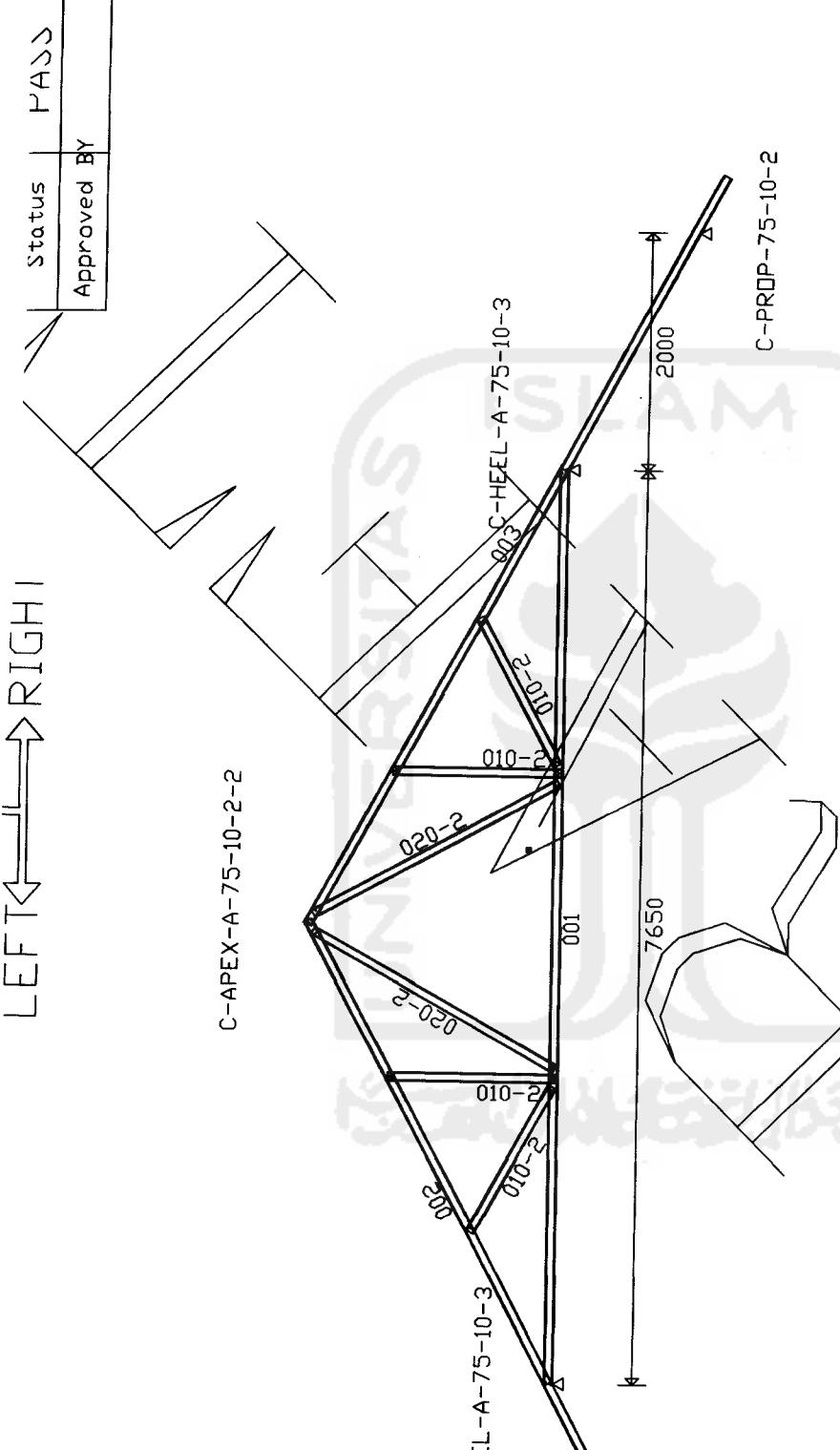
CHORD	001	2545 WEB-010	2565 WEB-010	2607 WEB-020	5043 WEB-020	5085 WEB-010
CHORD	002					
44		WEB-020				
1450		WEB-010				
2948		WEB-010				
CHORD	003					
4215		WEB-010				
5714		WEB-010				
7119		WEB-020				

LEFT → RIGHT

Status	PASS
Approved By	4

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION
7510r-a	001	7650	1	4						
7510r-a	002	5137	1	4						
7510r-a	003	7163	1	4						
7575r-a	010	1397	0.75	8						
7575r-a	010	1393	0.75	8						
SCREW-12-14x20-HEX	020	2300	0.75	8						
		-								

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION
7510r-a	001	7650	1	4						
7510r-a	002	5137	1	4						
7510r-a	003	7163	1	4						
7575r-a	010	1397	0.75	8						
7575r-a	010	1393	0.75	8						
SCREW-12-14x20-HEX	020	2300	0.75	8						
		-								



6.064-06 TRUSS3-02-03-2007-20:44:39

219

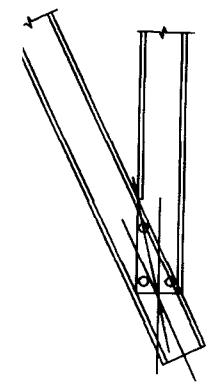
ASSEMBLY DETAILS

NO.	LEN.	APEX HEIGHT	BOTTOM CHORD PREP ANGLES	UNCRUPPED LENGTH	UNDROPPED HEIGHT	WEIGHT
2119	L=28	R=28		10860	3430	36.3

DETAILER	DETAILED	SCALE
admin	02-03-2007	1:60

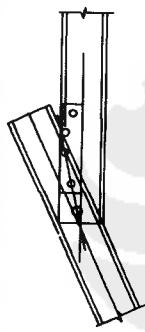
JOB NUMBER	TRUSS
ePellem New 003	

FABRICATOR	PARTNER PROPERTY
CUSTOMER	PT. BlueScope Lysaght Indonesia

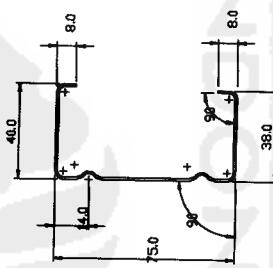


3 x 12-14 x 20 HEX SCREW

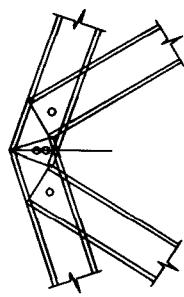
C-KNEE-C-75-10-5
(35 x 35 x 1.0mm ANGLE
STIFFENER 200MM LONG)



5 x 12-14 x 20 HEX SCREW

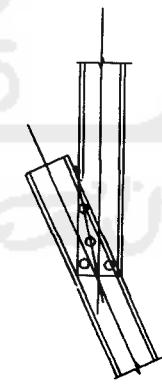


C75 RIBBED SECTION PROFILE



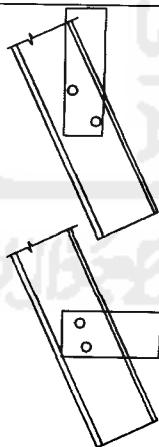
2 x 12-14 x 20 HEX SCREW

C-KNEE-A-75-10-4



4 x 12-14 x 20 HEX SCREW

C-PROP-75-10-2
(CHORD SUPPORT - SHEAR CON.)



TYTICAL APPLICATIONS

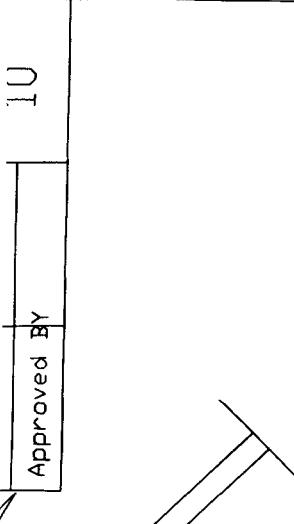
2X12-14X20 HEX SCREW CHORD TO BRACKET

Overbent75_Profile
Unknown

Flush
No

Offset Feature	CHORD: 001	2545 WEB-010	2565 WEB-010	2607 WEB-020	5043 WEB-020	5085 WEB-010	5105 WEB-010	CHORD: 002	44 WEB-020	450 WEB-010	2948 WEB-010	CHORD: 003	4215 WEB-010	5714 WEB-010	7119 WEB-020
----------------	------------	--------------	--------------	--------------	--------------	--------------	--------------	------------	------------	-------------	--------------	------------	--------------	--------------	--------------

L E T I N V I T U I I



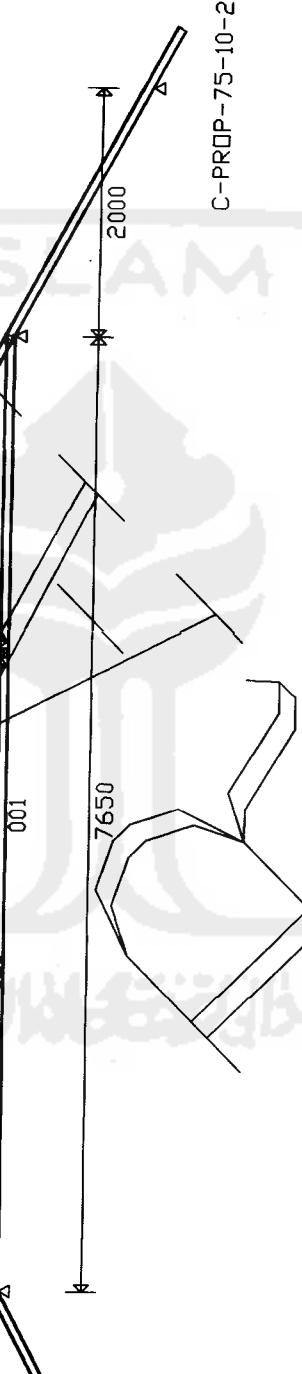
Approved By

1U

C-APEX-A-75-10-2-2

003
010-2
020-2
002
010-2
010-2
002
010-2
010-2
002
C-HEEL-A-75-10-3

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY
-------------	-----	------	------	-----	-------------	-----	------	------	-----



6.064-06 TRUSS4-02-03-2007-20:44:40

219

QUALITY CHECK FROM TOP OF TOP CHORD, TO BOTTOM OF BOTTOM CHORD =

Note: Offsets are from the right hand end of chord

PARTS LIST

ASSEMBLY DETAILS										TRUSS DETAILS					
	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	APEX HEIGHT	BOTTOM CHORD PREP ANGLES	UNCRIPPED LENGTH	UNDROPPED HEIGHT	WEIGHT	
C7510r-a	001	7650	1	10			2119			R=28		10860	3430	36.3	
C7510r-a	002	5137	1	10											DETAILER
C7510r-a	003	7163	1	10											admin
C7575r-a	010	1397	0.75	20											02-03-2007
C7575r-a	010	1393	0.75	20											1,60
C7575r-a	020	2300	0.75	20											JOB NUMBER
SCREW-12-14x20-HEX	-														TRUSS
ASSEMBLED BY:										PARTNER PROPERTY					
FABRICATOR										CUSTOMER					
ePelem New 004										PT. BlueScope Lysaght Indonesia					

NEW004

RTY 10

Customer

Date 02-03-2007

PARTNER PROPERTY

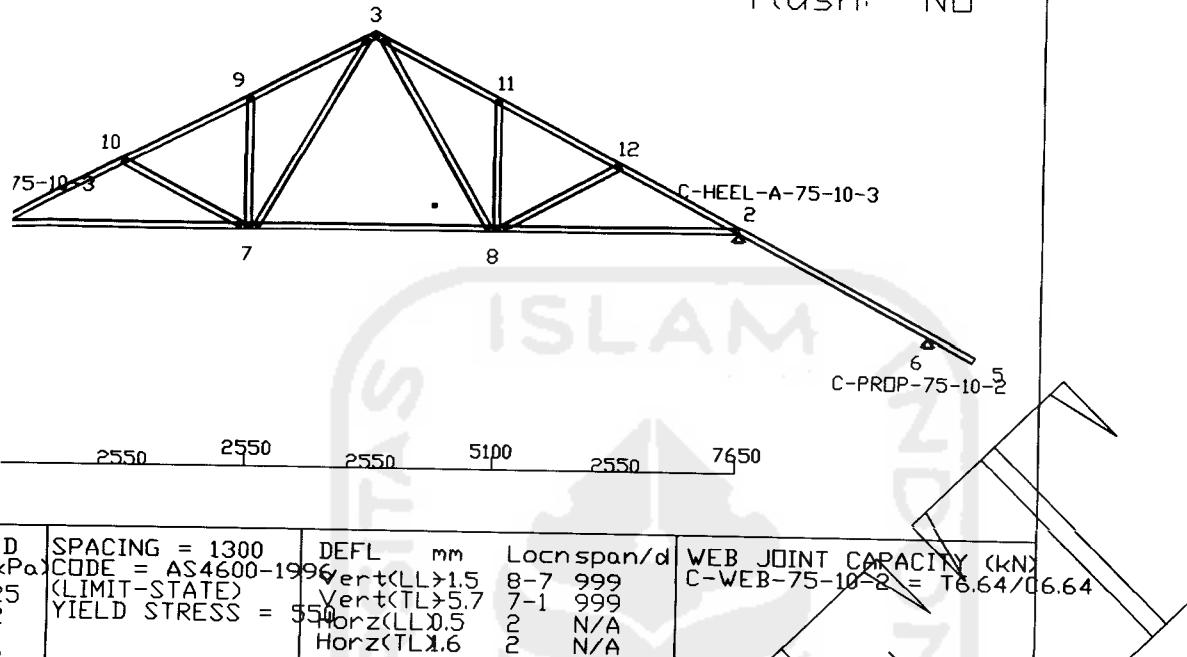
SupraCADD 6.064-06

TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39

1275	1985	1275	3260	1275	4535	1275	5810	1275	7085	1275	8360	2000	103600860
													5000

CHANNEL
28

C-APEX-A-75-10-2-2

Smart: NO
flush: NO

ID	SPACING = 1300 kPa	CODE = AS4600-1996 (LIMIT-STATE)	DEFL mm	Locn	span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
25			Vert(LL>1.5)	8-7	999	C-WEB-75-10-2 = 16.64/16.64
2	YIELD STRESS = 554		Vert(TL>5.7)	7-1	999	
2			Horz(LL)0.5	2	N/A	
2			Horz(TL)1.6	2	N/A	

INFORMATION

This was designed to 33m/s
design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
1	1.21	56	6.11
2	0	32	32
6	0	67	1.41

MEMBER SELECTION

RD: C7510ra/G550

RD: C7510ra/G550

lbs: C7575ra/G550 7-3,8-3,10-7,9-7,11-8,12-8

MEMBER-FORCES

Top Chords		Bottom Chords		Webs		
BM	Pass Case	Nodes	AF	BM	Pass Case	
(kNm)		(kN)	(kNm)	(kNm)	(kNm)	
-0.8	59%	65	7-1	5	38%	68
-0.68	66%	65	8-7	3.4	49%	69
0.31	54%	72	2-8	4.9	82%	70
0.35	59%	73				
0.35	59%	74				
0.31	54%	75				
-0.3	74%	32				
-0.51	38%	67				
-0.51	38%	67				

Bottom Chords			
Nodes	AF	BM	Pass Case
(kN)	(kNm)	(kNm)	
7-1	5	0.5	38%
8-7	3.4	0.43	49%
2-8	4.9	0	82%

Webs			
Nodes	AF	BM	Pass Case
(kN)	(kNm)	(kNm)	
10-1	4	0	52%
7-9	1.6	0	49%
7-3	0.3	0	86%
8-3	0.3	0	86%
11-8	6	0	49%
8-1	3	0	52%

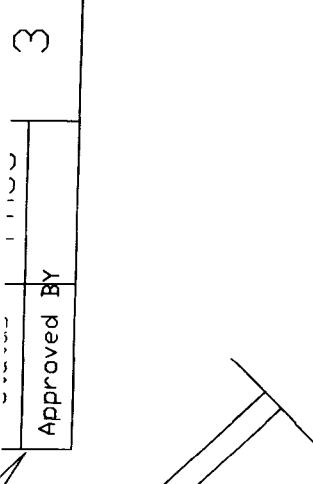
Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
is not to be used if loading criteria does not meet local building codes
uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

Diagram
flush
No

Left | <--> Right |

Offset Feature

CHORD	002
44	WEB-020
449	WEB-010
2948	WEB-010
CHORD: 001	
2545	WEB-010
2565	WEB-010
2607	WEB-020
5043	WEB-020
5086	WEB-010
5105	WEB-010
CHORD: 003	
4215	WEB-010
5714	WEB-010
7119	WEB-020



C-APEX-A-75-10-2-2

C-HEEL-A-75-10-3

C-PROP-75-10-2

6.064-06 TRUSS5-02-03-2007-20:44:40

219

QUALITY CHECK FROM TOP OF TOP CHORD, TO BOTTOM OF BOTTOM CHORD =

Note: Offsets are from the right hand end of chord

PARTS LIST

DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	ASSEMBLY DETAILS			TRUSS DETAILS				
						LEN.	MAT.	QTY	APEX HEIGHT	BOTTOM CHORD PREP ANGLES	UNCRUPPED LENGTH	UNCRUPPED HEIGHT	WEIGHT
C750r-a	001	7650	1	3		2119			R=28	L=28	10860	3430	36.3
C7510r-a	002	5137	1	3									
C7510r-a	003	7163	1	3									
C7575ra	010	1397	0.75	6									
C7575ra	010	1393	0.75	6									
C7575ra	020	2300	0.75	6									
SCREW-12-14x20-HEX		-											
ASSEMBLED BY:						DETAILED			SCALE				
FABRICATOR						admin	02-03-2007		1:60	JOB NUMBER			TRUSS
CUSTOMER						ePelem_New	005			PARTNER PROPERTY			

PT. BlueScope Lysaght Indonesia

Truss

NFW005 PTY 3

Customer

Date 02-03-2007

PARTNER PROPERTY

SupraCADD 6.064-06

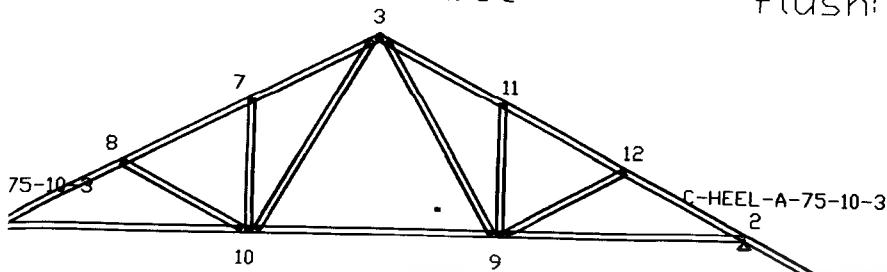
TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39

1275 1985 1275 3260 1275 4535 1275 5810 1275 7085 1275 8360 2000 10360 1500 10860

CHANNEL

28

C-APEX-A-75-10-2-2

smart: NO
flush: NO

ID	SPACING = 1300 kPa	CODE = AS4600-1996 (LIMIT-STATE)	DEFL mm	Locn span/d	WEB JOINT CAPACITY (kN)
25			Vert(LL>1.5)	9-10 999	C-WEB-75-10-8 = 76.64/6.64
2			Vert(LL>5.7)	10-1 999	
2			Horz(LL>0.5)	2 N/A	
			Horz(LL>1.6)	2 N/A	

INFORMATION

This was designed to 33m/s
design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	Horiz Case	Gravity Case	Uplift Case
1	1.21	56	6.11 32 -0.06 38
2	0	32	6.6 32 0 32
6	0	67	1.98 67 -1.41 33

MEMBER SELECTION

RD: C7510ra/G550

RD: C7510ra/G550

Obs: C7575ra/G550 10-8,7-10,10-3,9-3,12-9,11-9

MEMBER-FORCES

Top Chords		
Node	BM	Pass Case
-0.8	59%	65
-0.68	66%	65
0.31	54%	72
0.35	59%	73
0.35	59%	74
0.31	54%	75
-0.3	74%	32
-0.51	38%	67
-0.51	38%	67

Bottom Chords		
Nodes	AF	BM
10-1	5	0.5
9-10	13.4	0.43
2-9	4.9	0
		82% 68 49% 69 82% 70

Webs		
Nodes	AF	BM
8-9	10.4	0
10-11	1.6	0
10-12	0.3	0
3-4	0.3	0
11-12	1.6	0
9-10	2.3	0
		52% 55 49% 32 36% 34 36% 40 49% 32 52% 51

Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
It is not to be used if loading criteria does not meet local building codes.
Uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

SMART

Offset	Feature
CHORD:	001
2545	WEB-010
2565	WEB-010
2607	WEB-020
5043	WEB-020
5086	WEB-010
5105	WEB-010
CHORD:	002
44	WEB-020
449	WEB-010
2948	WEB-010
CHORD:	003
1215	WEB-010
1714	WEB-010
1119	WEB-020

LEFT → RIGHT

Status	PASS
Approved by	

5 PASS

C-APEX-A-75-10-2-2

C-HEEL-A-75-10-3

WEB-010
WEB-010
WEB-020

6.064-06 TRUSS10-02-03-

End of chord

— TST

— 15 —

ASSEMBLY DETAILS						TRUSS DETAILS								
DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	DESCRIPTION	No.	LEN.	MAT.	QTY	APEX HEIGHT	BOTTOM CHORD PREP ANGLES	UNCRUPPED LENGTH	UNDROPPED HEIGHT	WEIGHT
7510ra	001	7650	1	5						2119	L=28	R=28	10860	3430
7510ra	002	5137	1	5										36.3
7510ra	003	7163	1	5										
7575ra	010	1397	0.75	10										
7575ra	010	1393	0.75	10										
7575ra	020	2300	0.75	10										
CREW-12-14x20-HEX	-			185										
Precamber = 4.0 mm						ASSEMBLED BY:						JOB NUMBER		TRUSS
						FABRICATOR						PARTNER PROPERTY		PT. BlueScope
						CUSTOMER						ePelem_New_010		Vsnach Indonésia

Note: Offsets are from the right boundary.

2

S10

-02

2-0

03-

-20

107

-2

0:4

4:4

4

1

10

PT. BlueScope Lysaght Indonesia

Truss
NFW 010

PTY 5

Customer

Date 02-03-2007

PARTNER PROPERTY

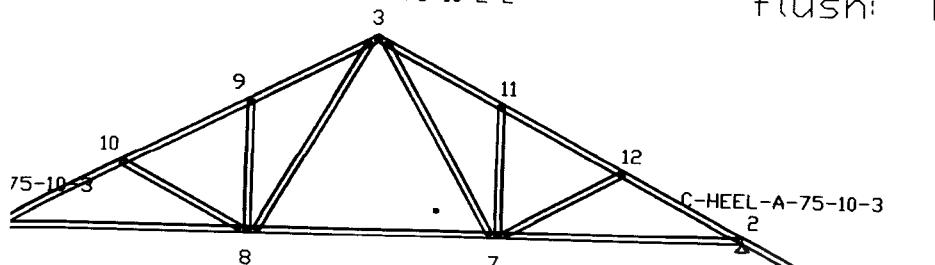
SupraCADD 6.064-06

TRUSS8 (Channel-truss design to AS4600) vers B.39
1275 1985 1275 3260 1275 4535 1275 5810 1275 7085 1275 8360 2000 10360 15000 10360 15000

CHANNEL

28

C-APEX-A-75-10-2-2

smart: NO
flush: NO

D kPa	SPACING = 1300 (LIMIT-STATE)	CODE = AS4600-1996	DEFL mm Vert(LL>1.5) Vert(TL>5.7) Horz(LL)>0.5 Horz(TL)>1.6	Locn span/d 7-8 999 8-1 999 2 N/A 2 N/A	WEB JOINT CAPACITY (kN) C-WEB-75-10-8 = T6.64/06.64
25	YIELD STRESS = 550				
2					

INFORMATION

This was designed to 33m/s
to design wind speed (strength).

MAX LIMIT-STATE REACTIONS (kN)

Jnt	HorizCase	GravityCase	UpliftCase
1	1.21	56	6.11 32 -1.08 42
2	0	32	6.6 32 -1.08 42
6	0	67	1.98 67 -1.41 33

MEMBER SELECTION

RD: C7510ra/G550

RD: C7510ra/G550

Obs: C7575ra/G550 8-10,9-8,8-3,7-3,12-7,11-7

MEMBER-FORCES

Top Chords		
BM	Pass Case	
(kNm)		
-0.8	59% 65	
-0.68	66% 65	
0.31	54% 72	
0.35	59% 73	
0.35	59% 74	
0.31	54% 75	
-0.3	74% 32	
-0.51	38% 67	
-0.51	38% 67	

Bottom Chords			
Nodes	AF	BM	Pass Case
8-1	5	0.5	82% 68
7-8	3.4	0.43	49% 69
2-7	4.9	0	82% 70

Webs			
Nodes	AF	BM	Pass Case
10-8	4.4	0	52% 55
8-9	1.6	0	49% 32
8-3	1.1	0	86% 42
3-7	-1	0	86% 42
11-7	1.6	0	49% 32
7-12	3	0	52% 51

Notes and Loadings specified by fabricator in this document to be verified by building designer.
It is not to be used if loading criteria does not meet local building codes.
Uplift at supports to be resisted by connection of truss to supporting wall.

LAMPIRAN 4

بِسْمِ اللَّهِ الرَّحْمَنِ الرَّحِيمِ



UNIVERSITAS ISLAM INDONESIA
FAKULTAS TEKNIK SIPIL DAN PERENCANAAN

JURUSAN : TEKNIK SIPIL, ARSITEKTUR, TEKNIK LINGKUNGAN
KAMPUS : Jalan Kaliurang KM 14,4 Telp. (0274) 895042, 895707, 896440. Fax: 895330
Email : dekanat@ftsp.uii.ac.id. Yogyakarta Kode Pos 55584

FM-UII-AA-FPU-09

Nomor : 256 /Kajur.TS.20/ Bg.Pn./ III /2006
Lamp. : -
H a l : BIMBINGAN TUGAS AKHIR
Periode Ke : II (Des.06- Mei.07)

Jogjakarta, 7-May-07

Kepada .
Yth. Bapak / Ibu : Faisol AM,Ir,H,MS
di -

Jogjakarta

Assalamu'alaikum Wr.Wb.

Dengan ini kami mohon dengan hormat kepada Bapak / Ibu Agar Mahasiswa Jurusan Teknik Sipil, Fakultas Teknik Sipil dan Perencanaan tersebut di bawah ini :

Na m a	:	Sanra Basrun
No. Mhs.	:	00 511 085
Bidang Studi	:	Teknik Sipil
Tahun Akademi	:	2006 - 2007

dapat diberikan petunjuk- petunjuk, pengarahan serta bimbingan dalam melaksanakan Tugas Akhir. Kedua Mahasiswa tersebut merupakan satu kelompok dengan dosen pembimbing sebagai berikut :

Dosen Pembimbing I	:	Tadjuddin BMA,Ir,H,MT
Dosen Pembimbing II	:	Faisol AM,Ir,H,MS

Dengan Mengambil Topik /Judul :

Perbandingan Biaya Dan Waktu Antara Baja Ringan Sinatruess Dan Kayu Pada Rangka
Atap

Demikian atas bantuan serta kerjasamanya diucapkan terima kasih

Wassalamu'alaikum Wr.Wb.

An.Dekan
Ketua Jurusan Teknik Sipil

Ir.H. Faisol AM,MS

Tembusan

- 1) Dosen Pembimbing ybs
- 2) Mahasiswa ybs
- 3) Arsip 7-May-07
- 4) Sampai Akhir Mei 2007



UNTUK MAHASISWA

KARTU PESERTA TUGAS AKHIR

O	N A M A	NO.MHS.	BID. STUDI
	Sanra Basrun	00 511 085	Teknik Sipil

JUDUL TUGAS AKHIR

Rbandingan Biaya Dan Waktu Antara Baja Ringan Sinatruess Dan Kayu Pada Rangka Atap

PERIODE KE	:	II (Des.06- Mei.07)
TAHUN	:	2006 - 2007
Sampai Akhir Mei 2007		

O.	Kegiatan	Bulan Ke :					
		MAR.	APR.	MEI.	JUN.	JUL.	AGT.
1	Pendaftaran	•					
2	Penentuan Dosen Pembimbing						
3	Pembuatan Proposal						
4	Seminar Proposal						
5	Konsultasi Penyusunan TA.						
6	Sidang - Sidang						
7	Pendadaran						

Dosen Pembimbing I : Tadjuddin BM Aris, Ir,H,MT

Dosen Pembimbing II : Faisol AM, Ir,H,MS



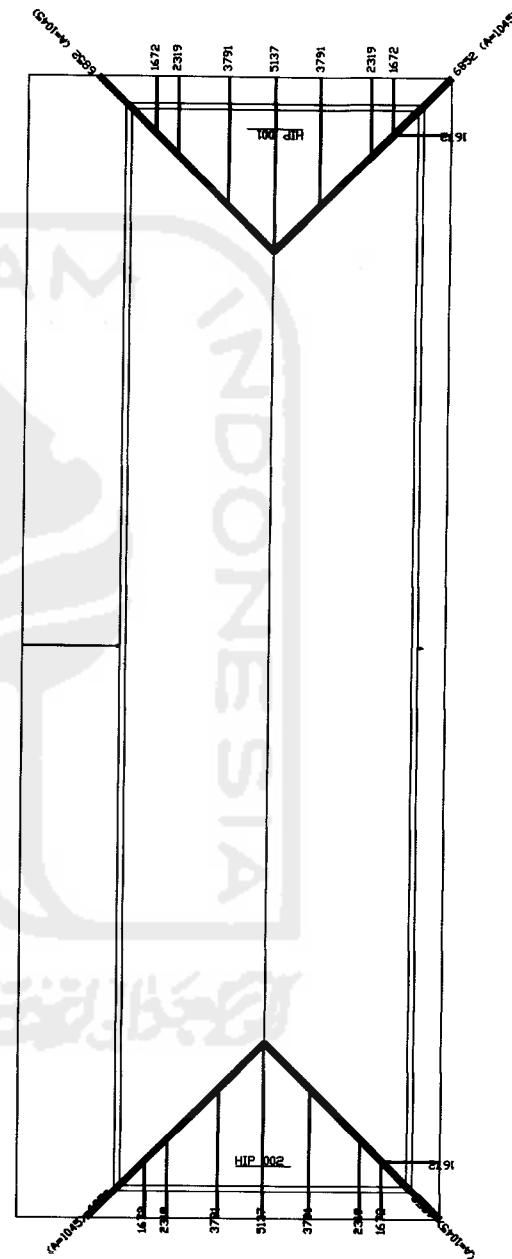
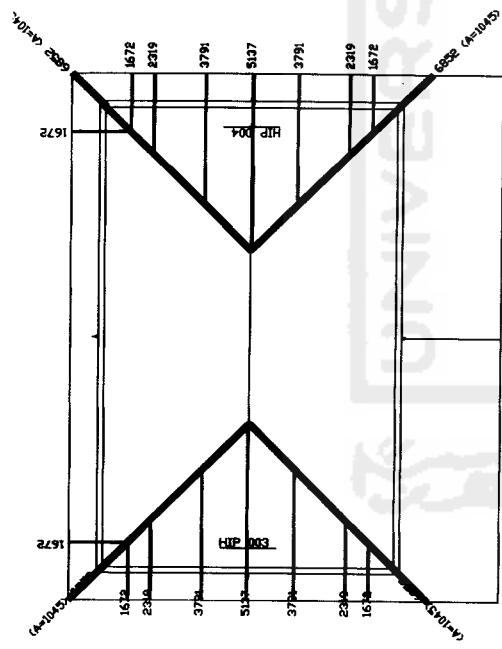
Jogjakarta , 7-May-07
a.n. Dekan

Ir.H. Faisol AM, MS

tatan	:	
ninar	:	
ang	:	
dadaran	:	

CATATAN KONSULTASI TUGAS AKHIR

NO	TANGGAL	CATATAN KONSULTASI	TAN TAN
	6/5/87	<p>Perbaiki ribat di buben, tanggul arah kurang jels</p>	D
	7/5/87	<p>Perbaiki :</p> <p>Potongan benda & tanah → tan lebih tanah banyak → benda: N, K, N; batang tanah.</p> <ul style="list-style-type: none"> - Batang tanah miring ke kanan / kekiri. - keriput. <p>Acc</p> <p>H. Suharsono</p>	E



Sheet No.4 of 4

Floors: All
Blocks: All

Job No.ePelem_New