

Design Information for Metal Plate Connected Truss
=====

Designed By: Missing employee KS

Customer Address:

Manufacturer Address:

Results for: 500 (Frame Design Method - Buckling by Joint Compliance)

НОРМА: CSN 73 00 35
ПРОЛЕТ: 8400 ШАГ: 500
НАГРУЗКА: 2500.000-350.000-0.000-260.000 INCR: LS= 1.00 LBR= 3.00 ГВОЗДЬ= 0.62
ЭЛЕМЕНТ 5-6 ВП МАКС CSI= 0.18 + 0.35 = 0.53
ЭЛЕМЕНТ 2-8 НП МАКС CSI= 0.27 + 0.16 = 0.43

CALC. L. L. DEFLECTION = -7 (L/>999) AT 2-8 INPUT L/200.
МАКС.ВЕРТИК.ДЕФОРМАЦИЯ = -7 (L/>999) V 2-8 INPUT L/200
МАКС.ГОРИЗОНТ.ДЕФОРМАЦИЯ = 2 В УЗЛЕ 6
МАКС.НЕЗАКРЕПЛЕННАЯ ДЛИНА ВП = 0
МАКС.ДЛИНА НП = 0
TOP CHORD: 50x150 SM-JD SI -G
BOTTOM CHORD: 50x150 SM-JD SI -G
WEBS: 50x150 SM-JD SI -G

Design Service Supplied By:

PHP

Voice:
FAX :

21 Май 2012

MiTek 2020, Copyright © 1992-2001, MiTek Holdings, Inc.

Truss Geometry: (Frame Design Method - Buckling by Joint Compliance)

Total Span:	8400	Truss Spacing:	500
TC-Pitch left:	23.00deg	TC-Pitch right:	23.00deg
TC-Purlin Spacing:	350	BC-Purlin Spacing:	0
Overall Height:	2200	Overall Length:	9600
Left Top Overhang:	600	Right Top Overhang:	600

Joint Coordinates and Restraint Conditions:

Jnt Id.	Coordinates - (mm)		Restraint			Inclination	Master Jnt No.
	X	Y	X	Y	Z	Deg	
2	0	75	Fix	Fix		0.00	
9	5500	75					
1	-600	-173					
4	4200	1864					
7	9000	-173					
8	4200	75					
3	1997	929					
5	6403	929					
6	8400	75		Fix		0.00	
10	1400	674					
11	1800	845					
12	2200	1015					
13	6200	1015					
14	6600	845					
15	7000	674					

Member Information

Panel	Design	Type	Loading	Purlin Spacing (mm)	Lengths Actual (mm)	Buckling (mm)	Moment Midpnl (mm)	Lengths Pnlpnt (mm)
Bottom Chord	at	0.000 deg.	(0.00deg)					
2-8 Heel		Porch			4200	1989	100	100
6-8 Heel		Porch			4200	2520	100	100
Top Chord	at	23.000 deg.	(23.00deg)					
1-2 Extension		Outside Ext			649	1299	100	100
2-3 Heel		Regular			2172	839	100	100
3-4 Regular		Regular			2393	1436	100	100
Top Chord	at	-23.000 deg.	(-23.00deg)					
4-5 Regular		Regular			2393	839	100	100
5-6 Heel		Regular			2172	897	100	100
6-7 Extension		Outside Ext			649	1299	100	100
Web	at	-20.109 deg.	(-20.11deg)					
3-8 Regular		Regular			2363	2363	100	100
Web	at	90.000 deg.	(90.00deg)					
4-8 Regular		Regular			1789	1789	100	100
Web	at	20.109 deg.	(20.11deg)					
5-8 Regular		Regular			2363	2363	100	100

Mbr	Type	End Cond.	Length	Area	Section Modulus	Moment X	of Inertia Y
		Start End	(mm)	(mm2)	(m3)	(mm4)	(mm4)
Bottom Chord							
2-8	Beam	Pinned Rigid	4200	7500.0	0.000	1.41e+007	1.56e+006
8-9	Beam	Rigid Rigid	1300	7500.0	0.000	1.41e+007	1.56e+006
6-9	Beam	Rigid Pinned	2900	7500.0	0.000	1.41e+007	1.56e+006
Top Chord							
1-2	Beam	Pinned Rigid	649	7500.0	0.000	1.41e+007	1.56e+006
2-10	Beam	Rigid Rigid	1523	7500.0	0.000	1.41e+007	1.56e+006
10-11	Beam	Rigid Rigid	435	7500.0	0.000	1.41e+007	1.56e+006
3-11	Beam	Rigid Rigid	214	7500.0	0.000	1.41e+007	1.56e+006

Mbr	Type	End Cond.		Length (mm)	Area (mm ²)	Section Modulus (m ³)	Moment of Inertia	
		Start	End				X (mm ⁴)	Y (mm ⁴)
3-12	Beam	Rigid	Rigid	221	7500.0	0.000	1.41e+007	1.56e+006
4-12	Beam	Rigid	Pinned	2173	7500.0	0.000	1.41e+007	1.56e+006
Top Chord								
4-13	Beam	Pinned	Rigid	2173	7500.0	0.000	1.41e+007	1.56e+006
5-13	Beam	Rigid	Rigid	221	7500.0	0.000	1.41e+007	1.56e+006
5-14	Beam	Rigid	Rigid	214	7500.0	0.000	1.41e+007	1.56e+006
14-15	Beam	Rigid	Rigid	435	7500.0	0.000	1.41e+007	1.56e+006
6-15	Beam	Rigid	Rigid	1523	7500.0	0.000	1.41e+007	1.56e+006
6-7	Beam	Rigid	Pinned	649	7500.0	0.000	1.41e+007	1.56e+006
Web								
3-8	Beam	Pinned	Pinned	2363	7500.0	0.000	1.41e+007	1.56e+006
Web								
4-8	Beam	Pinned	Pinned	1789	7500.0	0.000	1.41e+007	1.56e+006
Web								
5-8	Beam	Pinned	Pinned	2363	7500.0	0.000	1.41e+007	1.56e+006

Basic Allowable Stresses (MPa)

Mbr	Fb	Ft	Fv	Fcp	Fc	E
2-8	22.000	13.000	3.600	5.100	20.000	6700.000
8-9	22.000	13.000	3.600	5.100	20.000	6700.000
6-9	22.000	13.000	3.600	5.100	20.000	6700.000
1-2	22.000	13.000	3.600	5.100	20.000	6700.000
2-10	22.000	13.000	3.600	5.100	20.000	6700.000
10-11	22.000	13.000	3.600	5.100	20.000	6700.000
3-11	22.000	13.000	3.600	5.100	20.000	6700.000
3-12	22.000	13.000	3.600	5.100	20.000	6700.000
4-12	22.000	13.000	3.600	5.100	20.000	6700.000
4-13	22.000	13.000	3.600	5.100	20.000	6700.000
5-13	22.000	13.000	3.600	5.100	20.000	6700.000
5-14	22.000	13.000	3.600	5.100	20.000	6700.000
14-15	22.000	13.000	3.600	5.100	20.000	6700.000
6-15	22.000	13.000	3.600	5.100	20.000	6700.000
6-7	22.000	13.000	3.600	5.100	20.000	6700.000
3-8	22.000	13.000	3.600	5.100	20.000	6700.000
4-8	22.000	13.000	3.600	5.100	20.000	6700.000
5-8	22.000	13.000	3.600	5.100	20.000	6700.000

LC 13: 1.0ПН+1.4W њтнт F-G

Пояс	№.	Тип	Распред.	Нагр.-Напр.	Напр.	Проек.	Нач.	Стоим1	Конец	Стоим2	Панель(и)
Верхний		Постоянная	Соединенное	Вниз	X	Нет	-600	0.065	9000		Верхний пояс- Постоянный & В
Нижний		Постоянная	Соединенное	Вниз	X	Нет	0	0.059	8400		Нижний пояс-Постоянный & Ниж

LC 14: 1.0DL+1.4W њтнт H

Пояс	№.	Тип	Распред.	Нагр.-Напр.	Напр.	Проек.	Нач.	Стоим1	Конец	Стоим2	Панель(и)
Верхний		Постоянная	Соединенное	Вниз	X	Нет	-600	0.065	9000		Верхний пояс- Постоянный & В
Нижний		Постоянная	Соединенное	Вниз	X	Нет	0	0.059	8400		Нижний пояс-Постоянный & Ниж

LC 20: 1.2ПН+1.4МВ

Пояс	№.	Тип	Распред.	Нагр.-Напр.	Напр.	Проек.	Нач.	Стоим1	Конец	Стоим2	Панель(и)
Верхний		Постоянная	Соединенное	Вниз	X	Нет	-600	0.065	9000		Верхний пояс- Постоянный & В
Нижний		Постоянная	Соединенное	Вниз	X	Нет	0	0.059	8400		Нижний пояс-Постоянный & Ниж

LC 21: Def: ПН+ВН+СН μ 1/ μ 2

Пояс	№.	Тип	Распред.	Нагр.-Напр.	Напр.	Проек.	Нач.	Стоим1	Конец	Стоим2	Панель(и)
Верхний		Постоянная	Соединенное	Вниз	X	Нет	-600	0.065	9000		Верхний пояс- Постоянный & В
Нижний		Постоянная	Соединенное	Вниз	X	Нет	0	0.059	8400		Нижний пояс-Постоянный & Ниж

LC 22: Def: ПН+ВН+СН μ 2/ μ 1

Пояс	№.	Тип	Распред.	Нагр.-Напр.	Напр.	Проек.	Нач.	Стоим1	Конец	Стоим2	Панель(и)
Верхний		Постоянная	Соединенное	Вниз	X	Нет	-600	0.065	9000		Верхний пояс- Постоянный & В
Нижний		Постоянная	Соединенное	Вниз	X	Нет	0	0.059	8400		Нижний пояс-Постоянный & Ниж

LC 23: Def: ПН+ВН+СН μ 1/ μ 2+Вспр

Пояс	№.	Тип	Распред.	Нагр.-Напр.	Напр.	Проек.	Нач.	Стоим1	Конец	Стоим2	Панель(и)
Верхний		Постоянная	Соединенное	Вниз	X	Нет	-600	0.065	9000		Верхний пояс- Постоянный & В
Нижний		Постоянная	Соединенное	Вниз	X	Нет	0	0.059	8400		Нижний пояс-Постоянный & Ниж

LC 25: Def: ПН+ВН+0.5 μ 1СН_П

Пояс	№.	Тип	Распред.	Нагр.-Напр.	Напр.	Проек.	Нач.	Стоим1	Конец	Стоим2	Панель(и)
Верхний		Постоянная	Соединенное	Вниз	X	Нет	-600	0.065	9000		Верхний пояс- Постоянный & В
Нижний		Постоянная	Соединенное	Вниз	X	Нет	0	0.059	8400		Нижний пояс-Постоянный & Ниж

LC 26: Def: ПН+ВН+0.5 μ 1СН_Л

Пояс	№.	Тип	Распред.	Нагр.-Напр.	Напр.	Проек.	Нач.	Стоим1	Конец	Стоим2	Панель(и)
Верхний		Постоянная	Соединенное	Вниз	X	Нет	-600	0.065	9000		Верхний пояс- Постоянный & В
Нижний		Постоянная	Соединенное	Вниз	X	Нет	0	0.059	8400		Нижний пояс-Постоянный & Ниж

LC 27: Def: ПН+ВН+0.5 μ 1СН_П+Вспр

Пояс	№.	Тип	Распред.	Нагр.-Напр.	Напр.	Проек.	Нач.	Стоим1	Конец	Стоим2	Панель(и)
Верхний		Постоянная	Соединенное	Вниз	X	Нет	-600	0.065	9000		Верхний пояс- Постоянный & В
Нижний		Постоянная	Соединенное	Вниз	X	Нет	0	0.059	8400		Нижний пояс-Постоянный & Ниж

LC 28: Def: ПН+ВН+0.5 μ 1СН_Л +Всл

Пояс	№.	Тип	Распред.	Нагр.-Напр.	Напр.	Проек.	Нач.	Стоим1	Конец	Стоим2	Панель(и)
Верхний		Постоянная	Соединенное	Вниз	X	Нет	-600	0.065	9000		Верхний пояс- Постоянный & В
Нижний		Постоянная	Соединенное	Вниз	X	Нет	0	0.059	8400		Нижний пояс-Постоянный & Ниж

This is a default loading summary page
Supply a version of OPLoadingsBrief to replace this in your country

LOADCASE 1: Lumber DOL = 3.00 1.2PH+1.4CHμ1/μ2+1.25BH

=====
Truss Spacing: 500

Loading (kN/m) (Global Reference Frame)

Panel	Start		End		
	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	
Верх. пояс					
T1 1-2	1.712	0.000	1.712	0.000	proj.
T1 2-10	1.714	0.000	1.714	0.000	proj.
T1 10-11	1.714	0.000	1.714	0.000	proj.
T1 11-3	1.714	0.000	1.714	0.000	proj.
T1 3-12	1.713	0.000	1.713	0.000	proj.
T1 12-4	1.713	0.000	1.713	0.000	proj.
T1 4-13	1.993	0.000	1.993	0.000	proj.
T1 13-5	1.993	0.000	1.993	0.000	proj.
T1 5-14	1.994	0.000	1.994	0.000	proj.
T1 14-15	1.994	0.000	1.994	0.000	proj.
T1 15-6	1.994	0.000	1.994	0.000	proj.
T1 6-7	1.992	0.000	1.992	0.000	proj.
Нижний пояс					
B1 2-8	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.
B1 8-9	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.
B2 9-6	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.

=====
Note: Loads not marked projected, (proj), are loads normal to and parallel to the member.

Member Forces (Local Reference Frame)

	Panel Start			Panel End			Max. Panel Moment
	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	
Верх. пояс							
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	0.949	0.393	-0.308	-0.077
T1 2-3	1.390	-17.239	0.308	1.757	-15.893	-0.707	-0.527
T1 3-4	2.033	-12.045	0.707	1.442	-10.570	0.000	0.716
T1 4-5	1.671	-10.473	0.000	2.372	-12.189	-0.839	0.826
T1 5-6	2.052	-16.686	0.839	1.609	-18.252	-0.359	-0.629
T1 6-7	1.105	0.457	0.359	0.000	0.000	0.000	-0.090
Нижний пояс							
B1 2-8	0.383	15.303	0.000	0.572	15.303	-0.397	0.323
B1 8-9	0.572	16.149	0.397	-0.277	16.149	0.154	-0.073
B2 9-6	0.277	16.149	-0.154	0.383	16.149	0.000	0.323
Диагонали							
W1 3-8	0.000	-5.374	0.000	0.000	-5.374	0.000	0.000
W2 8-4	0.000	5.357	0.000	0.000	5.357	0.000	0.000
W1 8-5	0.000	-6.280	0.000	0.000	-6.280	0.000	0.000

Reactions (Global Reference Frame)

Joint Id.	Vertical (kN)	Horiz. (kN)	Moment (kNm)	Bearing Width (mm)
2	-9.467	0.000	0.000	
6	-10.236	0.000	0.000	

Stress Report for Loadcase 1.

=====

Member Design Forces (0 Axial & Moment: NO stress check needed)

Panel	Start		Midpanel		End	
	Axial	Moment	Axial	Moment	Axial	Moment

Верх. пояс						
T1 1-2	0.000	0.000	0.196	-0.077	0.393	-0.308
T1 2-3	-17.239	-0.364	-16.645	-0.527	-16.295	-0.707
T1 3-4	-12.045	-0.707	-11.977	0.716	-11.909	-0.294
T1 4-5	-12.031	-0.357	-12.110	0.826	-12.189	-0.839
T1 5-6	-17.154	-0.839	-17.564	-0.629	-18.252	-0.438
T1 6-7	0.457	-0.359	0.229	-0.090	0.000	0.000
Нижний пояс						
B1 2-8	15.303	0.000	15.303	0.323	15.303	-0.397
B1 8-9	16.149	-0.397	16.149	-0.073	16.149	0.154
B2 9-6	16.149	0.154	16.149	0.323	16.149	0.000
Диагонали						
W1 3-8	-5.374	0.000	-5.374	0.000	-5.374	0.000
W2 8-4	5.357	0.000	5.357	0.000	5.357	0.000
W1 8-5	-6.280	0.000	-6.280	0.000	-6.280	0.000

Stress Report for Loadcase 1.

Panel	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

Верх. пояс							
T1 1-2	50x150 SI-G	0.01	0.12	0.13	0.08	0	2.00
T1 2-3	50x150 SI-G	0.17	0.28	0.45	0.16	0	0.39
T1 3-4	50x150 SI-G	0.14	0.28	0.42	0.18	0	0.60
T1 4-5	50x150 SI-G	0.14	0.32	0.47	0.21	0	0.35
T1 5-6	50x150 SI-G	0.18	0.33	0.51	0.18	0	0.41
T1 6-7	50x150 SI-G	0.01	0.14	0.15	0.10	0	2.00
Нижний пояс							
B1 2-8	50x150 SI-G	0.25	0.16	0.41	0.05	0	0.47
B1 8-9	50x150 SI-G	0.27	0.16	0.42	0.05	0	0.60
B2 9-6	50x150 SI-G	0.27	0.13	0.39	0.03	0	0.60
Диагонали							
W1 3-8	50x150 SI-G	0.08	0.00	0.08	0.00	0	1.00
W2 8-4	50x150 SI-G	0.09	0.00	0.09	0.00	0	1.00
W1 8-5	50x150 SI-G	0.09	0.00	0.09	0.00	0	1.00

Jnt Id.	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

LOADCASE 2: Lumber DOL = 3.00 1.2ПН+1.4СНμ2/μ1+1.25ВН

=====
Truss Spacing: 500

Loading (kN/m) (Global Reference Frame)

Panel	Start		End		
	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	
Верх. пояс					
T1 1-2	1.992	0.000	1.992	0.000	proj.
T1 2-10	1.994	0.000	1.994	0.000	proj.
T1 10-11	1.994	0.000	1.994	0.000	proj.
T1 11-3	1.994	0.000	1.994	0.000	proj.
T1 3-12	1.993	0.000	1.993	0.000	proj.
T1 12-4	1.993	0.000	1.993	0.000	proj.
T1 4-13	1.713	0.000	1.713	0.000	proj.
T1 13-5	1.713	0.000	1.713	0.000	proj.
T1 5-14	1.714	0.000	1.714	0.000	proj.
T1 14-15	1.714	0.000	1.714	0.000	proj.
T1 15-6	1.714	0.000	1.714	0.000	proj.
T1 6-7	1.712	0.000	1.712	0.000	proj.
Нижний пояс					
B1 2-8	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.
B1 8-9	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.
B2 9-6	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.

=====
Note: Loads not marked projected, (proj), are loads normal to and parallel to the member.

Member Forces (Local Reference Frame)

	Panel Start			Panel End			Max. Panel Moment
	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	
Верх. пояс							
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	1.105	0.457	-0.359	-0.090
T1 2-3	1.609	-18.252	0.359	2.052	-16.686	-0.839	-0.629
T1 3-4	2.372	-12.189	0.839	1.671	-10.473	0.000	0.826
T1 4-5	1.442	-10.570	0.000	2.033	-12.045	-0.707	0.716
T1 5-6	1.757	-15.893	0.707	1.390	-17.239	-0.308	-0.527
T1 6-7	0.949	0.393	0.308	0.000	0.000	0.000	-0.077
Нижний пояс							
B1 2-8	0.383	16.149	0.000	0.572	16.149	-0.397	0.323
B1 8-9	0.572	15.303	0.397	-0.277	15.303	0.154	-0.073
B2 9-6	0.277	15.303	-0.154	0.383	15.303	0.000	0.323
Диагонали							
W1 3-8	0.000	-6.280	0.000	0.000	-6.280	0.000	0.000
W2 8-4	0.000	5.357	0.000	0.000	5.357	0.000	0.000
W1 8-5	0.000	-5.374	0.000	0.000	-5.374	0.000	0.000

Reactions (Global Reference Frame)

Joint Id.	Vertical (kN)	Horiz. (kN)	Moment (kNm)	Bearing Width (mm)
2	-10.236	0.000	0.000	
6	-9.467	0.000	0.000	

Stress Report for Loadcase 2.
=====

Member Design Forces (0 Axial & Moment: NO stress check needed)

Panel	Start		Midpanel		End	
	Axial	Moment	Axial	Moment	Axial	Moment

Верх. пояс						
T1 1-2	0.000	0.000	0.229	-0.090	0.457	-0.359
T1 2-3	-18.252	-0.438	-17.564	-0.629	-17.154	-0.839
T1 3-4	-12.189	-0.839	-12.110	0.826	-12.031	-0.357
T1 4-5	-11.909	-0.294	-11.977	0.716	-12.045	-0.707
T1 5-6	-16.295	-0.707	-16.645	-0.527	-17.239	-0.364
T1 6-7	0.393	-0.308	0.196	-0.077	0.000	0.000
Нижний пояс						
B1 2-8	16.149	0.000	16.149	0.323	16.149	-0.397
B1 8-9	15.303	-0.397	15.303	-0.073	15.303	0.154
B2 9-6	15.303	0.154	15.303	0.323	15.303	0.000
Диагонали						
W1 3-8	-6.280	0.000	-6.280	0.000	-6.280	0.000
W2 8-4	5.357	0.000	5.357	0.000	5.357	0.000
W1 8-5	-5.374	0.000	-5.374	0.000	-5.374	0.000

Stress Report for Loadcase 2.

Panel	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

Верх. пояс							
T1 1-2	50x150 SI-G	0.01	0.14	0.15	0.10	0	2.00
T1 2-3	50x150 SI-G	0.18	0.33	0.51	0.18	0	0.39
T1 3-4	50x150 SI-G	0.14	0.32	0.47	0.21	0	0.60
T1 4-5	50x150 SI-G	0.14	0.28	0.42	0.18	0	0.35
T1 5-6	50x150 SI-G	0.17	0.28	0.45	0.16	0	0.41
T1 6-7	50x150 SI-G	0.01	0.12	0.13	0.08	0	2.00
Нижний пояс							
B1 2-8	50x150 SI-G	0.27	0.16	0.42	0.05	0	0.47
B1 8-9	50x150 SI-G	0.25	0.16	0.41	0.05	0	0.60
B2 9-6	50x150 SI-G	0.25	0.13	0.38	0.03	0	0.60
Диагонали							
W1 3-8	50x150 SI-G	0.09	0.00	0.09	0.00	0	1.00
W2 8-4	50x150 SI-G	0.09	0.00	0.09	0.00	0	1.00
W1 8-5	50x150 SI-G	0.08	0.00	0.08	0.00	0	1.00

Jnt Id.	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

LOADCASE 3: Lumber DOL = 3.00 1.2ПН+1.4СНμ1/μ2+1.25Вспр+1.25ВН

Truss Spacing: 500

Loading (kN/m) (Global Reference Frame)

Panel	Start		End		
	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	
Верх. пояс					
T1 1-2	1.688	-0.010	1.688	-0.010	proj.
T1 2-10	1.619	-0.041	1.619	-0.041	proj.
T1 10-11	1.619	-0.041	1.619	-0.041	proj.
T1 11-3	1.619	-0.041	1.619	-0.041	proj.
T1 3-12	1.618	-0.040	1.618	-0.040	proj.
T1 12-4	1.539	-0.074	1.539	-0.074	proj.
T1 4-13	2.066	-0.031	2.066	-0.031	proj.
T1 13-5	2.066	-0.031	2.066	-0.031	proj.
T1 5-14	2.067	-0.031	2.067	-0.031	proj.
T1 14-15	2.067	-0.031	2.067	-0.031	proj.
T1 15-6	2.105	-0.047	2.105	-0.047	proj.
T1 6-7	1.913	0.033	1.913	0.033	proj.
Нижний пояс					
B1 2-8	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.
B1 8-9	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.
B2 9-6	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.

Diagonals
Note: Loads not marked projected, (proj), are loads normal to and parallel to the member.

Member Forces (Local Reference Frame)

	Panel Start			Panel End			Max. Panel Moment
	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	
Верх. пояс							
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	0.934	0.393	-0.303	-0.076
T1 2-3	1.322	-16.710	0.303	1.619	-15.364	-0.625	-0.460
T1 3-4	1.807	-11.888	0.625	1.268	-10.413	0.000	0.630
T1 4-5	1.733	-10.216	0.000	2.483	-11.932	-0.898	0.853
T1 5-6	2.186	-16.682	0.898	1.691	-18.247	-0.342	-0.674
T1 6-7	1.053	0.457	0.342	0.000	0.000	0.000	-0.086
Нижний пояс							
B1 2-8	0.382	14.473	0.000	0.573	14.473	-0.399	0.322
B1 8-9	0.573	16.132	0.399	-0.277	16.132	0.153	-0.075
B2 9-6	0.277	16.132	-0.153	0.382	16.132	0.000	0.322
Diagonals							
W1 3-8	0.000	-4.854	0.000	0.000	-4.854	0.000	0.000
W2 8-4	0.000	5.297	0.000	0.000	5.297	0.000	0.000
W1 8-5	0.000	-6.633	0.000	0.000	-6.633	0.000	0.000

Reactions (Global Reference Frame)

Joint Id.	Vertical (kN)	Horiz. (kN)	Moment (kNm)	Bearing Width (mm)
2	-9.182	-0.377	0.000	
6	-10.261	0.000	0.000	

Stress Report for Loadcase 3.

=====

Member Design Forces (0 Axial & Moment: NO stress check needed)

Panel	Start		Midpanel		End	
	Axial	Moment	Axial	Moment	Axial	Moment

Верх. пояс						
T1 1-2	0.000	0.000	0.196	-0.076	0.393	-0.303
T1 2-3	-16.710	-0.310	-16.105	-0.460	-15.766	-0.625
T1 3-4	-11.888	-0.625	-11.820	0.630	-11.752	-0.260
T1 4-5	-11.774	-0.393	-11.853	0.853	-11.932	-0.898
T1 5-6	-17.150	-0.898	-17.569	-0.674	-18.247	-0.470
T1 6-7	0.457	-0.342	0.229	-0.086	0.000	0.000
Нижний пояс						
B1 2-8	14.473	0.000	14.473	0.322	14.473	-0.399
B1 8-9	16.132	-0.399	16.132	-0.075	16.132	0.153
B2 9-6	16.132	0.153	16.132	0.322	16.132	0.000
Диагонали						
W1 3-8	-4.854	0.000	-4.854	0.000	-4.854	0.000
W2 8-4	5.297	0.000	5.297	0.000	5.297	0.000
W1 8-5	-6.633	0.000	-6.633	0.000	-6.633	0.000

Stress Report for Loadcase 3.

Panel	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

Верх. пояс							
T1 1-2	50x150 SI-G	0.01	0.12	0.12	0.08	0	2.00
T1 2-3	50x150 SI-G	0.17	0.24	0.41	0.14	0	0.39
T1 3-4	50x150 SI-G	0.14	0.25	0.39	0.16	0	0.60
T1 4-5	50x150 SI-G	0.13	0.35	0.48	0.22	0	0.35
T1 5-6	50x150 SI-G	0.18	0.35	0.53	0.20	0	0.41
T1 6-7	50x150 SI-G	0.01	0.13	0.14	0.09	0	2.00
Нижний пояс							
B1 2-8	50x150 SI-G	0.24	0.16	0.40	0.05	0	0.47
B1 8-9	50x150 SI-G	0.27	0.16	0.42	0.05	0	0.60
B2 9-6	50x150 SI-G	0.27	0.13	0.39	0.03	0	0.60
Диагонали							
W1 3-8	50x150 SI-G	0.07	0.00	0.07	0.00	0	1.00
W2 8-4	50x150 SI-G	0.09	0.00	0.09	0.00	0	1.00
W1 8-5	50x150 SI-G	0.10	0.00	0.10	0.00	0	1.00

Jnt Id.	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

LOADCASE 4: Lumber DOL = 3.00 1.2ПН+1.4СНμ2/μ1+1.25Всл+1.25ВН

Truss Spacing: 500

Loading (kN/m) (Global Reference Frame)

Panel	Start		End		
	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	
Верх. пояс					
T1 1-2	1.913	-0.033	1.913	-0.033	proj.
T1 2-10	2.105	0.047	2.105	0.047	proj.
T1 10-11	2.067	0.031	2.067	0.031	proj.
T1 11-3	2.067	0.031	2.067	0.031	proj.
T1 3-12	2.066	0.031	2.066	0.031	proj.
T1 12-4	2.066	0.031	2.066	0.031	proj.
T1 4-13	1.539	0.074	1.539	0.074	proj.
T1 13-5	1.618	0.040	1.618	0.040	proj.
T1 5-14	1.619	0.041	1.619	0.041	proj.
T1 14-15	1.619	0.041	1.619	0.041	proj.
T1 15-6	1.619	0.041	1.619	0.041	proj.
T1 6-7	1.688	0.010	1.688	0.010	proj.
Нижний пояс					
B1 2-8	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.
B1 8-9	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.
B2 9-6	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.

Diagonals
Note: Loads not marked projected, (proj), are loads normal to and parallel to the member.

Member Forces (Local Reference Frame)

	Panel Start			Panel End			Max. Panel Moment
	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	
Верх. пояс							
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	1.053	0.457	-0.342	-0.086
T1 2-3	1.692	-18.244	0.342	2.185	-16.679	-0.896	-0.672
T1 3-4	2.483	-11.931	0.896	1.734	-10.215	0.000	0.854
T1 4-5	1.269	-10.412	0.000	1.806	-11.887	-0.623	0.631
T1 5-6	1.617	-15.361	0.623	1.323	-16.706	-0.303	-0.458
T1 6-7	0.934	0.393	0.303	0.000	0.000	0.000	-0.076
Нижний пояс							
B1 2-8	0.383	16.505	0.000	0.572	16.505	-0.398	0.322
B1 8-9	0.572	14.846	0.398	-0.277	14.846	0.154	-0.074
B2 9-6	0.277	14.846	-0.154	0.383	14.846	0.000	0.322
Diagonals							
W1 3-8	0.000	-6.630	0.000	0.000	-6.630	0.000	0.000
W2 8-4	0.000	5.295	0.000	0.000	5.295	0.000	0.000
W1 8-5	0.000	-4.851	0.000	0.000	-4.851	0.000	0.000

Reactions (Global Reference Frame)

Joint Id.	Vertical (kN)	Horiz. (kN)	Moment (kNm)	Bearing Width (mm)
2	-10.261	0.377	0.000	
6	-9.182	0.000	0.000	

Stress Report for Loadcase 4.

=====

Member Design Forces (0 Axial & Moment: NO stress check needed)

Panel	Start		Midpanel		End	
	Axial	Moment	Axial	Moment	Axial	Moment

Верх. пояс						
T1 1-2	0.000	0.000	0.229	-0.086	0.457	-0.342
T1 2-3	-18.244	-0.468	-17.565	-0.672	-17.147	-0.896
T1 3-4	-11.931	-0.896	-11.852	0.854	-11.773	-0.391
T1 4-5	-11.751	-0.258	-11.819	0.631	-11.887	-0.623
T1 5-6	-15.763	-0.623	-16.101	-0.458	-16.706	-0.308
T1 6-7	0.393	-0.303	0.196	-0.076	0.000	0.000
Нижний пояс						
B1 2-8	16.505	0.000	16.505	0.322	16.505	-0.398
B1 8-9	14.846	-0.398	14.846	-0.074	14.846	0.154
B2 9-6	14.846	0.154	14.846	0.322	14.846	0.000
Диагонали						
W1 3-8	-6.630	0.000	-6.630	0.000	-6.630	0.000
W2 8-4	5.295	0.000	5.295	0.000	5.295	0.000
W1 8-5	-4.851	0.000	-4.851	0.000	-4.851	0.000

Stress Report for Loadcase 4.

Panel	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

Верх. пояс							
T1 1-2	50x150 SI-G	0.01	0.13	0.14	0.09	0	2.00
T1 2-3	50x150 SI-G	0.18	0.35	0.53	0.20	0	0.39
T1 3-4	50x150 SI-G	0.13	0.35	0.48	0.22	0	0.60
T1 4-5	50x150 SI-G	0.14	0.25	0.39	0.16	0	0.35
T1 5-6	50x150 SI-G	0.17	0.24	0.41	0.14	0	0.41
T1 6-7	50x150 SI-G	0.01	0.12	0.12	0.08	0	2.00
Нижний пояс							
B1 2-8	50x150 SI-G	0.27	0.16	0.43	0.05	0	0.47
B1 8-9	50x150 SI-G	0.25	0.16	0.40	0.05	0	0.60
B2 9-6	50x150 SI-G	0.25	0.13	0.37	0.03	0	0.60
Диагонали							
W1 3-8	50x150 SI-G	0.10	0.00	0.10	0.00	0	1.00
W2 8-4	50x150 SI-G	0.09	0.00	0.09	0.00	0	1.00
W1 8-5	50x150 SI-G	0.07	0.00	0.07	0.00	0	1.00

Jnt Id.	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

LOADCASE 5: Lumber DOL = 3.00 1.0ПН+1.4Вспр

=====
Truss Spacing: 500

Loading (kN/m) (Global Reference Frame)

Panel	Start		End		
	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	
Верх. пояс					
T1 1-2	0.234	-0.011	0.234	-0.011	proj.
T1 2-10	0.155	-0.045	0.155	-0.045	proj.
T1 10-11	0.155	-0.045	0.155	-0.045	proj.
T1 11-3	0.155	-0.045	0.155	-0.045	proj.
T1 3-12	0.155	-0.045	0.155	-0.045	proj.
T1 12-4	0.066	-0.083	0.066	-0.083	proj.
T1 4-13	0.343	-0.035	0.343	-0.035	proj.
T1 13-5	0.343	-0.035	0.343	-0.035	proj.
T1 5-14	0.343	-0.035	0.343	-0.035	proj.
T1 14-15	0.343	-0.035	0.343	-0.035	proj.
T1 15-6	0.386	-0.053	0.386	-0.053	proj.
T1 6-7	0.172	0.037	0.172	0.037	proj.
Нижний пояс					
B1 2-8	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.
B1 8-9	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.
B2 9-6	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.

=====
Note: Loads not marked projected, (proj), are loads normal to and parallel to the member.

Member Forces (Local Reference Frame)

	Panel Start			Panel End			Max. Panel Moment
	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	
Верх. пояс							
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	0.127	0.060	-0.041	-0.010
T1 2-3	0.140	-2.945	0.041	0.109	-2.739	-0.008	0.044
T1 3-4	0.053	-2.580	0.008	0.029	-2.355	0.000	0.016
T1 4-5	0.294	-2.243	0.000	0.431	-2.468	-0.165	0.142
T1 5-6	0.414	-3.327	0.165	0.308	-3.532	-0.028	-0.122
T1 6-7	0.087	0.060	0.028	0.000	0.000	0.000	-0.007
Нижний пояс							
B1 2-8	0.303	2.237	0.000	0.493	2.237	-0.398	0.242
B1 8-9	0.493	3.149	0.398	-0.246	3.149	0.082	-0.118
B2 9-6	0.246	3.149	-0.082	0.303	3.149	0.000	0.242
Диагонали							
W1 3-8	0.000	-0.222	0.000	0.000	-0.222	0.000	0.000
W2 8-4	0.000	1.500	0.000	0.000	1.500	0.000	0.000
W1 8-5	0.000	-1.200	0.000	0.000	-1.200	0.000	0.000

Reactions (Global Reference Frame)

Joint Id.	Vertical (kN)	Horiz. (kN)	Moment (kNm)	Bearing Width (mm)
2	-1.730	-0.422	0.000	
6	-2.078	0.000	0.000	

Stress Report for Loadcase 5.
=====

Member Design Forces (0 Axial & Moment: NO stress check needed)

Panel	Start		Midpanel		End	
	Axial	Moment	Axial	Moment	Axial	Moment

Верх. пояс						
T1 1-2	0.000	0.000	0.030	-0.010	0.060	-0.041
T1 2-3	-2.945	-0.041	-2.829	0.044	-2.801	0.039
T1 3-4	-2.580	-0.008	-2.570	0.016	-2.559	0.001
T1 4-5	-2.447	-0.077	-2.457	0.142	-2.468	-0.165
T1 5-6	-3.388	-0.165	-3.448	-0.122	-3.532	-0.083
T1 6-7	0.060	-0.028	0.030	-0.007	0.000	0.000
Нижний пояс						
B1 2-8	2.237	0.000	2.237	0.242	2.237	-0.398
B1 8-9	3.149	-0.398	3.149	-0.118	3.149	0.082
B2 9-6	3.149	0.082	3.149	0.242	3.149	0.000
Диагонали						
W1 3-8	-0.222	0.000	-0.222	0.000	-0.222	0.000
W2 8-4	1.500	0.000	1.500	0.000	1.500	0.000
W1 8-5	-1.200	0.000	-1.200	0.000	-1.200	0.000

Stress Report for Loadcase 5.

Panel	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

Верх. пояс							
T1 1-2	50x150 SI-G	0.00	0.02	0.02	0.01	0	2.00
T1 2-3	50x150 SI-G	0.03	0.02	0.05	0.01	0	0.39
T1 3-4	50x150 SI-G	0.03	0.01	0.04	0.00	0	0.60
T1 4-5	50x150 SI-G	0.03	0.06	0.09	0.04	0	0.35
T1 5-6	50x150 SI-G	0.04	0.06	0.10	0.04	0	0.41
T1 6-7	50x150 SI-G	0.00	0.01	0.01	0.01	0	2.00
Нижний пояс							
B1 2-8	50x150 SI-G	0.04	0.16	0.19	0.04	0	0.47
B1 8-9	50x150 SI-G	0.05	0.16	0.21	0.04	0	0.60
B2 9-6	50x150 SI-G	0.05	0.09	0.15	0.03	0	0.60
Диагонали							
W1 3-8	50x150 SI-G	0.00	0.00	0.00	0.00	0	1.00
W2 8-4	50x150 SI-G	0.02	0.00	0.02	0.00	0	1.00
W1 8-5	50x150 SI-G	0.02	0.00	0.02	0.00	0	1.00

Jnt Id.	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

LOADCASE 6: Lumber DOL = 3.00 1.0ПН+1.4Всл

Truss Spacing: 500

Loading (kN/m) (Global Reference Frame)

Panel	Start		End		
	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	
Верх. пояс					
T1 1-2	0.172	-0.037	0.172	-0.037	proj.
T1 2-10	0.386	0.053	0.386	0.053	proj.
T1 10-11	0.343	0.035	0.343	0.035	proj.
T1 11-3	0.343	0.035	0.343	0.035	proj.
T1 3-12	0.343	0.035	0.343	0.035	proj.
T1 12-4	0.343	0.035	0.343	0.035	proj.
T1 4-13	0.066	0.083	0.066	0.083	proj.
T1 13-5	0.155	0.045	0.155	0.045	proj.
T1 5-14	0.155	0.045	0.155	0.045	proj.
T1 14-15	0.155	0.045	0.155	0.045	proj.
T1 15-6	0.155	0.045	0.155	0.045	proj.
T1 6-7	0.234	0.011	0.234	0.011	proj.
Нижний пояс					
B1 2-8	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.
B1 8-9	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.
B2 9-6	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.

Note: Loads not marked projected, (proj), are loads normal to and parallel to the member.

Member Forces (Local Reference Frame)

	Panel Start			Panel End			Max. Panel Moment
	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	
Верх. пояс							
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	0.087	0.060	-0.028	-0.007
T1 2-3	0.309	-3.529	0.028	0.413	-3.324	-0.162	-0.120
T1 3-4	0.430	-2.466	0.162	0.295	-2.242	0.000	0.143
T1 4-5	0.030	-2.354	0.000	0.052	-2.579	-0.005	0.017
T1 5-6	0.108	-2.736	0.005	0.141	-2.941	-0.041	0.045
T1 6-7	0.127	0.060	0.041	0.000	0.000	0.000	-0.010
Нижний пояс							
B1 2-8	0.303	3.567	0.000	0.492	3.567	-0.397	0.243
B1 8-9	0.492	2.655	0.397	-0.246	2.655	0.083	-0.117
B2 9-6	0.246	2.655	-0.083	0.303	2.655	0.000	0.243
Диагонали							
W1 3-8	0.000	-1.197	0.000	0.000	-1.197	0.000	0.000
W2 8-4	0.000	1.497	0.000	0.000	1.497	0.000	0.000
W1 8-5	0.000	-0.219	0.000	0.000	-0.219	0.000	0.000

Reactions (Global Reference Frame)

Joint Id.	Vertical (kN)	Horiz. (kN)	Moment (kNm)	Bearing Width (mm)
2	-2.078	0.422	0.000	
6	-1.730	0.000	0.000	

Stress Report for Loadcase 6.
=====

Member Design Forces (0 Axial & Moment: NO stress check needed)

Panel	Start		Midpanel		End	
	Axial	Moment	Axial	Moment	Axial	Moment
Верх. пояс						
T1 1-2	0.000	0.000	0.030	-0.007	0.060	-0.028
T1 2-3	-3.529	-0.081	-3.444	-0.120	-3.385	-0.162
T1 3-4	-2.466	-0.162	-2.456	0.143	-2.446	-0.075
T1 4-5	-2.558	0.003	-2.568	0.017	-2.579	-0.005
T1 5-6	-2.797	0.041	-2.825	0.045	-2.941	-0.041
T1 6-7	0.060	-0.041	0.030	-0.010	0.000	0.000
Нижний пояс						
B1 2-8	3.567	0.000	3.567	0.243	3.567	-0.397
B1 8-9	2.655	-0.397	2.655	-0.117	2.655	0.083
B2 9-6	2.655	0.083	2.655	0.243	2.655	0.000
Диагонали						
W1 3-8	-1.197	0.000	-1.197	0.000	-1.197	0.000
W2 8-4	1.497	0.000	1.497	0.000	1.497	0.000
W1 8-5	-0.219	0.000	-0.219	0.000	-0.219	0.000

Stress Report for Loadcase 6.

Panel	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke
Верх. пояс							
T1 1-2	50x150 SI-G	0.00	0.01	0.01	0.01	0	2.00
T1 2-3	50x150 SI-G	0.04	0.06	0.10	0.04	0	0.39
T1 3-4	50x150 SI-G	0.03	0.06	0.09	0.04	0	0.60
T1 4-5	50x150 SI-G	0.03	0.01	0.04	0.00	0	0.35
T1 5-6	50x150 SI-G	0.03	0.02	0.05	0.01	0	0.41
T1 6-7	50x150 SI-G	0.00	0.02	0.02	0.01	0	2.00
Нижний пояс							
B1 2-8	50x150 SI-G	0.06	0.16	0.21	0.04	0	0.47
B1 8-9	50x150 SI-G	0.04	0.16	0.20	0.04	0	0.60
B2 9-6	50x150 SI-G	0.04	0.09	0.14	0.03	0	0.60
Диагонали							
W1 3-8	50x150 SI-G	0.02	0.00	0.02	0.00	0	1.00
W2 8-4	50x150 SI-G	0.02	0.00	0.02	0.00	0	1.00
W1 8-5	50x150 SI-G	0.00	0.00	0.00	0.00	0	1.00

Jnt Id.	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke
---------	--------	------	------	-----	-----	--------------	----

LOADCASE 7: Lumber DOL = 3.00 1.2ПН+1.4*0.5μ1CH_П+1.25BH

Truss Spacing: 500

Loading (kN/m) (Global Reference Frame)

Panel	Start		End		
	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	
Верх. пояс					
T1 1-2	0.312	0.000	0.312	0.000	proj.
T1 2-10	0.314	0.000	0.314	0.000	proj.
T1 10-11	0.314	0.000	0.314	0.000	proj.
T1 11-3	0.314	0.000	0.314	0.000	proj.
T1 3-12	0.313	0.000	0.313	0.000	proj.
T1 12-4	0.313	0.000	0.313	0.000	proj.
T1 4-13	1.013	0.000	1.013	0.000	proj.
T1 13-5	1.013	0.000	1.013	0.000	proj.
T1 5-14	1.014	0.000	1.014	0.000	proj.
T1 14-15	1.014	0.000	1.014	0.000	proj.
T1 15-6	1.014	0.000	1.014	0.000	proj.
T1 6-7	1.012	0.000	1.012	0.000	proj.
Нижний пояс					
B1 2-8	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.
B1 8-9	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.
B2 9-6	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.

Note: Loads not marked projected, (proj), are loads normal to and parallel to the member.

Member Forces (Local Reference Frame)

	Panel Start			Panel End			Max. Panel Moment
	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	
Верх. пояс							
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	0.173	0.072	-0.056	-0.014
T1 2-3	0.267	-6.047	0.056	0.309	-5.801	-0.102	0.078
T1 3-4	0.360	-5.129	0.102	0.275	-4.859	0.000	0.143
T1 4-5	0.847	-4.617	0.000	1.208	-5.489	-0.433	0.417
T1 5-6	1.046	-7.783	0.433	0.815	-8.579	-0.182	-0.326
T1 6-7	0.561	0.232	0.182	0.000	0.000	0.000	-0.045
Нижний пояс							
B1 2-8	0.369	5.455	0.000	0.586	5.455	-0.457	0.299
B1 8-9	0.586	7.568	0.457	-0.291	7.568	0.113	-0.124
B2 9-6	0.291	7.568	-0.113	0.369	7.568	0.000	0.299
Диагонали							
W1 3-8	0.000	-0.938	0.000	0.000	-0.938	0.000	0.000
W2 8-4	0.000	2.670	0.000	0.000	2.670	0.000	0.000
W1 8-5	0.000	-3.204	0.000	0.000	-3.204	0.000	0.000

Reactions (Global Reference Frame)

Joint Id.	Vertical (kN)	Horiz. (kN)	Moment (kNm)	Bearing Width (mm)
2	-3.180	0.000	0.000	
6	-5.099	0.000	0.000	

Stress Report for Loadcase 7.

=====

Member Design Forces (0 Axial & Moment: NO stress check needed)

Panel	Start		Midpanel		End	
	Axial	Moment	Axial	Moment	Axial	Moment

Верх. пояс						
T1 1-2	0.000	0.000	0.036	-0.014	0.072	-0.056
T1 2-3	-6.047	-0.056	-5.933	0.078	-5.874	-0.102
T1 3-4	-5.129	-0.102	-5.117	0.143	-5.104	-0.029
T1 4-5	-5.409	-0.187	-5.449	0.417	-5.489	-0.433
T1 5-6	-8.021	-0.433	-8.231	-0.326	-8.579	-0.229
T1 6-7	0.232	-0.182	0.116	-0.045	0.000	0.000
Нижний пояс						
B1 2-8	5.455	0.000	5.455	0.299	5.455	-0.457
B1 8-9	7.568	-0.457	7.568	-0.124	7.568	0.113
B2 9-6	7.568	0.113	7.568	0.299	7.568	0.000
Диагонали						
W1 3-8	-0.938	0.000	-0.938	0.000	-0.938	0.000
W2 8-4	2.670	0.000	2.670	0.000	2.670	0.000
W1 8-5	-3.204	0.000	-3.204	0.000	-3.204	0.000

Stress Report for Loadcase 7.

Panel	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

Верх. пояс							
T1 1-2	50x150 SI-G	0.00	0.02	0.02	0.02	0	2.00
T1 2-3	50x150 SI-G	0.07	0.03	0.10	0.03	0	0.39
T1 3-4	50x150 SI-G	0.06	0.06	0.12	0.03	0	0.60
T1 4-5	50x150 SI-G	0.06	0.17	0.23	0.11	0	0.35
T1 5-6	50x150 SI-G	0.09	0.17	0.25	0.09	0	0.41
T1 6-7	50x150 SI-G	0.00	0.07	0.07	0.05	0	2.00
Нижний пояс							
B1 2-8	50x150 SI-G	0.09	0.18	0.27	0.05	0	0.47
B1 8-9	50x150 SI-G	0.13	0.18	0.30	0.05	0	0.60
B2 9-6	50x150 SI-G	0.13	0.12	0.24	0.03	0	0.60
Диагонали							
W1 3-8	50x150 SI-G	0.01	0.00	0.01	0.00	0	1.00
W2 8-4	50x150 SI-G	0.04	0.00	0.04	0.00	0	1.00
W1 8-5	50x150 SI-G	0.05	0.00	0.05	0.00	0	1.00

Jnt Id.	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

LOADCASE 8: Lumber DOL = 3.00 1.2PH+1.4*0.5μ1CH_Л +1.25BH

Truss Spacing: 500

Loading (kN/m) (Global Reference Frame)

Panel	Start		End		
	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	
Верх. пояс					
T1 1-2	1.012	0.000	1.012	0.000	proj.
T1 2-10	1.014	0.000	1.014	0.000	proj.
T1 10-11	1.014	0.000	1.014	0.000	proj.
T1 11-3	1.014	0.000	1.014	0.000	proj.
T1 3-12	1.013	0.000	1.013	0.000	proj.
T1 12-4	1.013	0.000	1.013	0.000	proj.
T1 4-13	0.313	0.000	0.313	0.000	proj.
T1 13-5	0.313	0.000	0.313	0.000	proj.
T1 5-14	0.314	0.000	0.314	0.000	proj.
T1 14-15	0.314	0.000	0.314	0.000	proj.
T1 15-6	0.314	0.000	0.314	0.000	proj.
T1 6-7	0.312	0.000	0.312	0.000	proj.
Нижний пояс					
B1 2-8	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.
B1 8-9	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.
B2 9-6	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.

Diagonals
Note: Loads not marked projected, (proj), are loads normal to and parallel to the member.

Member Forces (Local Reference Frame)

	Panel Start			Panel End			Max. Panel Moment
	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	
Верх. пояс							
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	0.561	0.232	-0.182	-0.045
T1 2-3	0.815	-8.579	0.182	1.046	-7.783	-0.433	-0.326
T1 3-4	1.208	-5.489	0.433	0.847	-4.617	0.000	0.417
T1 4-5	0.275	-4.859	0.000	0.360	-5.129	-0.102	0.143
T1 5-6	0.309	-5.801	0.102	0.267	-6.047	-0.056	0.078
T1 6-7	0.173	0.072	0.056	0.000	0.000	0.000	-0.014
Нижний пояс							
B1 2-8	0.369	7.568	0.000	0.586	7.568	-0.457	0.299
B1 8-9	0.586	5.455	0.457	-0.291	5.455	0.113	-0.124
B2 9-6	0.291	5.455	-0.113	0.369	5.455	0.000	0.299
Diagonals							
W1 3-8	0.000	-3.204	0.000	0.000	-3.204	0.000	0.000
W2 8-4	0.000	2.670	0.000	0.000	2.670	0.000	0.000
W1 8-5	0.000	-0.938	0.000	0.000	-0.938	0.000	0.000

Reactions (Global Reference Frame)

Joint Id.	Vertical (kN)	Horiz. (kN)	Moment (kNm)	Bearing Width (mm)
2	-5.099	0.000	0.000	
6	-3.180	0.000	0.000	

Stress Report for Loadcase 8.

=====

Member Design Forces (0 Axial & Moment: NO stress check needed)

Panel	Start		Midpanel		End	
	Axial	Moment	Axial	Moment	Axial	Moment

Верх. пояс						
T1 1-2	0.000	0.000	0.116	-0.045	0.232	-0.182
T1 2-3	-8.579	-0.229	-8.231	-0.326	-8.021	-0.433
T1 3-4	-5.489	-0.433	-5.449	0.417	-5.409	-0.187
T1 4-5	-5.104	-0.029	-5.117	0.143	-5.129	-0.102
T1 5-6	-5.874	-0.102	-5.933	0.078	-6.047	-0.056
T1 6-7	0.072	-0.056	0.036	-0.014	0.000	0.000
Нижний пояс						
B1 2-8	7.568	0.000	7.568	0.299	7.568	-0.457
B1 8-9	5.455	-0.457	5.455	-0.124	5.455	0.113
B2 9-6	5.455	0.113	5.455	0.299	5.455	0.000
Диагонали						
W1 3-8	-3.204	0.000	-3.204	0.000	-3.204	0.000
W2 8-4	2.670	0.000	2.670	0.000	2.670	0.000
W1 8-5	-0.938	0.000	-0.938	0.000	-0.938	0.000

Stress Report for Loadcase 8.

Panel	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

Верх. пояс							
T1 1-2	50x150 SI-G	0.00	0.07	0.07	0.05	0	2.00
T1 2-3	50x150 SI-G	0.09	0.17	0.25	0.09	0	0.39
T1 3-4	50x150 SI-G	0.06	0.17	0.23	0.11	0	0.60
T1 4-5	50x150 SI-G	0.06	0.06	0.12	0.03	0	0.35
T1 5-6	50x150 SI-G	0.07	0.03	0.10	0.03	0	0.41
T1 6-7	50x150 SI-G	0.00	0.02	0.02	0.02	0	2.00
Нижний пояс							
B1 2-8	50x150 SI-G	0.13	0.18	0.30	0.05	0	0.47
B1 8-9	50x150 SI-G	0.09	0.18	0.27	0.05	0	0.60
B2 9-6	50x150 SI-G	0.09	0.12	0.21	0.03	0	0.60
Диагонали							
W1 3-8	50x150 SI-G	0.05	0.00	0.05	0.00	0	1.00
W2 8-4	50x150 SI-G	0.04	0.00	0.04	0.00	0	1.00
W1 8-5	50x150 SI-G	0.01	0.00	0.01	0.00	0	1.00

Jnt Id.	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

LOADCASE 9: Lumber DOL = 3.00 1.2ПН+1.4*0.5μ1CH_П+1.25Вспр+1.25ВН

=====
Truss Spacing: 500

Loading (kN/m) (Global Reference Frame)

Panel	Start		End		
	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	
Верх. пояс					
T1 1-2	0.288	-0.010	0.288	-0.010	proj.
T1 2-10	0.219	-0.041	0.219	-0.041	proj.
T1 10-11	0.219	-0.041	0.219	-0.041	proj.
T1 11-3	0.219	-0.041	0.219	-0.041	proj.
T1 3-12	0.218	-0.040	0.218	-0.040	proj.
T1 12-4	0.139	-0.074	0.139	-0.074	proj.
T1 4-13	1.086	-0.031	1.086	-0.031	proj.
T1 13-5	1.086	-0.031	1.086	-0.031	proj.
T1 5-14	1.087	-0.031	1.087	-0.031	proj.
T1 14-15	1.087	-0.031	1.087	-0.031	proj.
T1 15-6	1.125	-0.047	1.125	-0.047	proj.
T1 6-7	0.933	0.033	0.933	0.033	proj.
Нижний пояс					
B1 2-8	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.
B1 8-9	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.
B2 9-6	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.

=====
Note: Loads not marked projected, (proj), are loads normal to and parallel to the member.

Member Forces (Local Reference Frame)

	Panel Start			Panel End			Max. Panel Moment
	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	
Верх. пояс							
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	0.158	0.072	-0.051	-0.013
T1 2-3	0.199	-5.518	0.051	0.171	-5.271	-0.021	0.065
T1 3-4	0.135	-4.972	0.021	0.102	-4.702	0.000	0.056
T1 4-5	0.909	-4.360	0.000	1.320	-5.232	-0.492	0.444
T1 5-6	1.180	-7.779	0.492	0.897	-8.575	-0.166	-0.371
T1 6-7	0.510	0.232	0.166	0.000	0.000	0.000	-0.041
Нижний пояс							
B1 2-8	0.368	4.624	0.000	0.587	4.624	-0.460	0.298
B1 8-9	0.587	7.551	0.460	-0.291	7.551	0.111	-0.126
B2 9-6	0.291	7.551	-0.111	0.368	7.551	0.000	0.298
Диагонали							
W1 3-8	0.000	-0.417	0.000	0.000	-0.417	0.000	0.000
W2 8-4	0.000	2.610	0.000	0.000	2.610	0.000	0.000
W1 8-5	0.000	-3.556	0.000	0.000	-3.556	0.000	0.000

Reactions (Global Reference Frame)

Joint Id.	Vertical (kN)	Horiz. (kN)	Moment (kNm)	Bearing Width (mm)
2	-2.894	-0.377	0.000	
6	-5.125	0.000	0.000	

Stress Report for Loadcase 9.
=====

Member Design Forces (0 Axial & Moment: NO stress check needed)

Panel	Start		Midpanel		End	
	Axial	Moment	Axial	Moment	Axial	Moment
Верх. пояс						
T1 1-2	0.000	0.000	0.036	-0.013	0.072	-0.051
T1 2-3	-5.518	0.054	-5.385	0.065	-5.345	0.054
T1 3-4	-4.972	-0.021	-4.960	0.056	-4.947	0.005
T1 4-5	-5.152	-0.223	-5.192	0.444	-5.232	-0.492
T1 5-6	-8.017	-0.492	-8.235	-0.371	-8.575	-0.260
T1 6-7	0.232	-0.166	0.116	-0.041	0.000	0.000
Нижний пояс						
B1 2-8	4.624	0.000	4.624	0.298	4.624	-0.460
B1 8-9	7.551	-0.460	7.551	-0.126	7.551	0.111
B2 9-6	7.551	0.111	7.551	0.298	7.551	0.000
Диагонали						
W1 3-8	-0.417	0.000	-0.417	0.000	-0.417	0.000
W2 8-4	2.610	0.000	2.610	0.000	2.610	0.000
W1 8-5	-3.556	0.000	-3.556	0.000	-3.556	0.000

Stress Report for Loadcase 9.

Panel	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke
Верх. пояс							
T1 1-2	50x150 SI-G	0.00	0.02	0.02	0.01	0	2.00
T1 2-3	50x150 SI-G	0.07	0.03	0.09	0.02	0	0.39
T1 3-4	50x150 SI-G	0.06	0.02	0.08	0.01	0	0.60
T1 4-5	50x150 SI-G	0.06	0.19	0.25	0.12	0	0.35
T1 5-6	50x150 SI-G	0.09	0.19	0.28	0.11	0	0.41
T1 6-7	50x150 SI-G	0.00	0.06	0.07	0.05	0	2.00
Нижний пояс							
B1 2-8	50x150 SI-G	0.08	0.18	0.26	0.05	0	0.47
B1 8-9	50x150 SI-G	0.12	0.18	0.30	0.05	0	0.60
B2 9-6	50x150 SI-G	0.12	0.12	0.24	0.03	0	0.60
Диагонали							
W1 3-8	50x150 SI-G	0.01	0.00	0.01	0.00	0	1.00
W2 8-4	50x150 SI-G	0.04	0.00	0.04	0.00	0	1.00
W1 8-5	50x150 SI-G	0.05	0.00	0.05	0.00	0	1.00

Jnt Id.	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke
---------	--------	------	------	-----	-----	--------------	----

LOADCASE 10: Lumber DOL = 3.00 1.2ПН+1.4*0.5μ1CH_Л +1.4Bсл+1.25BH

Truss Spacing: 500

Loading (kN/m) (Global Reference Frame)

Panel	Start		End		
	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	
Верх. пояс					
T1 1-2	0.933	-0.033	0.933	-0.033	proj.
T1 2-10	1.125	0.047	1.125	0.047	proj.
T1 10-11	1.087	0.031	1.087	0.031	proj.
T1 11-3	1.087	0.031	1.087	0.031	proj.
T1 3-12	1.086	0.031	1.086	0.031	proj.
T1 12-4	1.086	0.031	1.086	0.031	proj.
T1 4-13	0.219	0.074	0.219	0.074	proj.
T1 13-5	0.218	0.040	0.218	0.040	proj.
T1 5-14	0.219	0.041	0.219	0.041	proj.
T1 14-15	0.219	0.041	0.219	0.041	proj.
T1 15-6	0.219	0.041	0.219	0.041	proj.
T1 6-7	0.288	0.010	0.288	0.010	proj.
Нижний пояс					
B1 2-8	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.
B1 8-9	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.
B2 9-6	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.

Diagonals
Note: Loads not marked projected, (proj), are loads normal to and parallel to the member.

Member Forces (Local Reference Frame)

	Panel Start			Panel End			Max. Panel Moment
	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	
Верх. пояс							
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	0.510	0.232	-0.166	-0.041
T1 2-3	0.898	-8.572	0.166	1.179	-7.776	-0.489	-0.368
T1 3-4	1.319	-5.231	0.489	0.910	-4.359	0.000	0.445
T1 4-5	0.102	-4.701	0.000	0.134	-4.971	-0.018	0.058
T1 5-6	0.170	-5.268	0.018	0.200	-5.515	-0.051	0.066
T1 6-7	0.158	0.072	0.051	0.000	0.000	0.000	-0.013
Нижний пояс							
B1 2-8	0.368	7.924	0.000	0.587	7.924	-0.458	0.298
B1 8-9	0.587	4.997	0.458	-0.291	4.997	0.112	-0.125
B2 9-6	0.291	4.997	-0.112	0.368	4.997	0.000	0.298
Diagonals							
W1 3-8	0.000	-3.554	0.000	0.000	-3.554	0.000	0.000
W2 8-4	0.000	2.608	0.000	0.000	2.608	0.000	0.000
W1 8-5	0.000	-0.415	0.000	0.000	-0.415	0.000	0.000

Reactions (Global Reference Frame)

Joint Id.	Vertical (kN)	Horiz. (kN)	Moment (kNm)	Bearing Width (mm)
2	-5.125	0.377	0.000	
6	-2.894	0.000	0.000	

Stress Report for Loadcase 10.
=====

Member Design Forces (0 Axial & Moment: NO stress check needed)

Panel	Start		Midpanel		End	
	Axial	Moment	Axial	Moment	Axial	Moment

Верх. пояс						
T1 1-2	0.000	0.000	0.116	-0.041	0.232	-0.166
T1 2-3	-8.572	-0.258	-8.232	-0.368	-8.014	-0.489
T1 3-4	-5.231	-0.489	-5.191	0.445	-5.151	-0.221
T1 4-5	-4.946	0.007	-4.959	0.058	-4.971	-0.018
T1 5-6	-5.342	0.056	-5.381	0.066	-5.515	0.056
T1 6-7	0.072	-0.051	0.036	-0.013	0.000	0.000
Нижний пояс						
B1 2-8	7.924	0.000	7.924	0.298	7.924	-0.458
B1 8-9	4.997	-0.458	4.997	-0.125	4.997	0.112
B2 9-6	4.997	0.112	4.997	0.298	4.997	0.000
Диагонали						
W1 3-8	-3.554	0.000	-3.554	0.000	-3.554	0.000
W2 8-4	2.608	0.000	2.608	0.000	2.608	0.000
W1 8-5	-0.415	0.000	-0.415	0.000	-0.415	0.000

Stress Report for Loadcase 10.

Panel	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

Верх. пояс							
T1 1-2	50x150 SI-G	0.00	0.06	0.07	0.05	0	2.00
T1 2-3	50x150 SI-G	0.09	0.19	0.28	0.11	0	0.39
T1 3-4	50x150 SI-G	0.06	0.19	0.25	0.12	0	0.60
T1 4-5	50x150 SI-G	0.06	0.02	0.08	0.01	0	0.35
T1 5-6	50x150 SI-G	0.07	0.03	0.09	0.02	0	0.41
T1 6-7	50x150 SI-G	0.00	0.02	0.02	0.01	0	2.00
Нижний пояс							
B1 2-8	50x150 SI-G	0.13	0.18	0.31	0.05	0	0.47
B1 8-9	50x150 SI-G	0.08	0.18	0.26	0.05	0	0.60
B2 9-6	50x150 SI-G	0.08	0.12	0.20	0.03	0	0.60
Диагонали							
W1 3-8	50x150 SI-G	0.05	0.00	0.05	0.00	0	1.00
W2 8-4	50x150 SI-G	0.04	0.00	0.04	0.00	0	1.00
W1 8-5	50x150 SI-G	0.01	0.00	0.01	0.00	0	1.00

Jnt Id.	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

LOADCASE 13: Lumber DOL = 3.00 1.0ПН+1.4W штнт F-G

Truss Spacing: 500

Loading (kN/m) (Global Reference Frame)

Panel	Start		End		
	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	
Верх. пояс					
T1 1-2	0.285	0.010	0.285	0.010	proj.
T1 2-10	0.073	-0.080	0.073	-0.080	proj.
T1 10-11	0.073	-0.080	0.073	-0.080	proj.
T1 11-3	0.073	-0.080	0.073	-0.080	proj.
T1 3-12	0.073	-0.080	0.073	-0.080	proj.
T1 12-4	0.073	-0.080	0.073	-0.080	proj.
T1 4-13	0.073	0.080	0.073	0.080	proj.
T1 13-5	0.073	0.080	0.073	0.080	proj.
T1 5-14	0.073	0.080	0.073	0.080	proj.
T1 14-15	0.073	0.080	0.073	0.080	proj.
T1 15-6	0.073	0.080	0.073	0.080	proj.
T1 6-7	0.285	-0.010	0.285	-0.010	proj.
Нижний пояс					
B1 2-8	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.
B1 8-9	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.
B2 9-6	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.

Diagonals
Note: Loads not marked projected, (proj), are loads normal to and parallel to the member.

Member Forces (Local Reference Frame)

	Panel Start			Panel End			Max. Panel Moment
	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	
Верх. пояс							
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	0.160	0.060	-0.052	0.000
T1 2-3	0.064	-1.892	0.052	0.008	-1.687	0.008	-0.013
T1 3-4	0.036	-1.646	-0.008	0.043	-1.421	0.000	0.028
T1 4-5	0.043	-1.421	0.000	0.036	-1.646	0.008	0.028
T1 5-6	0.008	-1.687	-0.008	0.064	-1.892	-0.052	-0.013
T1 6-7	0.160	0.060	0.052	0.000	0.000	0.000	-0.013
Нижний пояс							
B1 2-8	0.301	1.708	0.000	0.495	1.708	-0.406	0.240
B1 8-9	0.495	1.708	0.406	-0.248	1.708	0.077	-0.124
B2 9-6	0.248	1.708	-0.077	0.301	1.708	0.000	0.240
Diagonals							
W1 3-8	0.000	-0.057	0.000	0.000	-0.057	0.000	0.000
W2 8-4	0.000	1.031	0.000	0.000	1.031	0.000	0.000
W1 8-5	0.000	-0.057	0.000	0.000	-0.057	0.000	0.000

Reactions (Global Reference Frame)

Joint Id.	Vertical (kN)	Horiz. (kN)	Moment (kNm)	Bearing Width (mm)
2	-1.275	0.000	0.000	
6	-1.275	0.000	0.000	

Stress Report for Loadcase 13.
=====

Member Design Forces (0 Axial & Moment: NO stress check needed)

Panel	Start		Midpanel		End	
	Axial	Moment	Axial	Moment	Axial	Moment

Верх. пояс						
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.060	-0.052
T1 2-3	-1.892	-0.052	-1.820	-0.013	-1.748	0.009
T1 3-4	-1.646	0.015	-1.635	0.028	-1.625	0.015
T1 4-5	-1.625	0.015	-1.635	0.028	-1.646	0.015
T1 5-6	-1.748	0.009	-1.820	-0.013	-1.892	-0.052
T1 6-7	0.060	-0.052	0.030	-0.013	0.000	0.000
Нижний пояс						
B1 2-8	1.708	0.000	1.708	0.240	1.708	-0.406
B1 8-9	1.708	-0.406	1.708	-0.124	1.708	0.077
B2 9-6	1.708	0.077	1.708	0.240	1.708	0.000
Диагонали						
W1 3-8	-0.057	0.000	-0.057	0.000	-0.057	0.000
W2 8-4	1.031	0.000	1.031	0.000	1.031	0.000
W1 8-5	-0.057	0.000	-0.057	0.000	-0.057	0.000

Stress Report for Loadcase 13.

Panel	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

Верх. пояс							
T1 1-2	50x150 SI-G	0.00	0.02	0.02	0.01	0	2.00
T1 2-3	50x150 SI-G	0.02	0.02	0.04	0.01	0	0.39
T1 3-4	50x150 SI-G	0.02	0.01	0.03	0.00	0	0.60
T1 4-5	50x150 SI-G	0.02	0.01	0.03	0.00	0	0.35
T1 5-6	50x150 SI-G	0.02	0.02	0.04	0.01	0	0.41
T1 6-7	50x150 SI-G	0.00	0.02	0.02	0.01	0	2.00
Нижний пояс							
B1 2-8	50x150 SI-G	0.03	0.16	0.19	0.04	0	0.47
B1 8-9	50x150 SI-G	0.03	0.16	0.19	0.04	0	0.60
B2 9-6	50x150 SI-G	0.03	0.09	0.12	0.03	0	0.60
Диагонали							
W1 3-8	50x150 SI-G	0.00	0.00	0.00	0.00	0	1.00
W2 8-4	50x150 SI-G	0.02	0.00	0.02	0.00	0	1.00
W1 8-5	50x150 SI-G	0.00	0.00	0.00	0.00	0	1.00

Jnt Id.	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

LOADCASE 14: Lumber DOL = 3.00 1.0DL+1.4W шт H

Truss Spacing: 500

Loading (kN/m) (Global Reference Frame)

Panel	Start		End		
	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	
Верх. пояс					
T1 1-2	0.209	-0.021	0.209	-0.021	proj.
T1 2-10	-0.056	-0.136	-0.056	-0.136	proj.
T1 10-11	-0.056	-0.136	-0.056	-0.136	proj.
T1 11-3	-0.099	-0.154	-0.099	-0.154	proj.
T1 3-12	-0.099	-0.153	-0.099	-0.153	proj.
T1 12-4	-0.099	-0.153	-0.099	-0.153	proj.
T1 4-13	-0.099	0.153	-0.099	0.153	proj.
T1 13-5	-0.099	0.153	-0.099	0.153	proj.
T1 5-14	-0.099	0.154	-0.099	0.154	proj.
T1 14-15	-0.056	0.136	-0.056	0.136	proj.
T1 15-6	-0.056	0.136	-0.056	0.136	proj.
T1 6-7	0.209	0.021	0.209	0.021	proj.
Нижний пояс					
B1 2-8	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.
B1 8-9	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.
B2 9-6	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.

Note: Loads not marked projected, (proj), are loads normal to and parallel to the member.

Member Forces (Local Reference Frame)

Panel	Start			End			Max. Panel Moment
	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	
Верх. пояс							
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	0.111	0.060	-0.036	0.000
T1 2-3	-0.047	-0.513	0.036	-0.172	-0.307	0.091	0.074
T1 3-4	-0.204	-0.694	-0.091	-0.128	-0.469	0.000	0.070
T1 4-5	-0.128	-0.469	0.000	-0.204	-0.694	0.091	0.070
T1 5-6	-0.172	-0.307	-0.091	-0.047	-0.513	-0.036	0.074
T1 6-7	0.111	0.060	0.036	0.000	0.000	0.000	-0.009
Нижний пояс							
B1 2-8	0.299	0.502	0.000	0.497	0.502	-0.414	0.236
B1 8-9	0.497	0.502	0.414	-0.250	0.502	0.071	-0.131
B2 9-6	0.250	0.502	-0.071	0.299	0.502	0.000	0.236
Диагонали							
W1 3-8	0.000	0.541	0.000	0.000	0.541	0.000	0.000
W2 8-4	0.000	0.602	0.000	0.000	0.602	0.000	0.000
W1 8-5	0.000	0.541	0.000	0.000	0.541	0.000	0.000

Reactions (Global Reference Frame)

Joint Id.	Vertical (kN)	Horiz. (kN)	Moment (kNm)	Bearing Width (mm)
2	-0.583	0.000	0.000	
6	-0.583	0.000	0.000	

Stress Report for Loadcase 14.
=====

Member Design Forces (0 Axial & Moment: NO stress check needed)

Panel	Start		Midpanel		End	
	Axial	Moment	Axial	Moment	Axial	Moment

Верх. пояс						
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.060	-0.036
T1 2-3	-0.513	0.058	-0.467	0.074	-0.369	0.091
T1 3-4	-0.694	0.091	-0.684	0.070	-0.674	0.050
T1 4-5	-0.674	0.050	-0.684	0.070	-0.694	0.091
T1 5-6	-0.369	0.091	-0.467	0.074	-0.513	0.058
T1 6-7	0.060	-0.036	0.030	-0.009	0.000	0.000
Нижний пояс						
B1 2-8	0.502	0.000	0.502	0.236	0.502	-0.414
B1 8-9	0.502	-0.414	0.502	-0.131	0.502	0.071
B2 9-6	0.502	0.071	0.502	0.236	0.502	0.000
Диагонали						
W1 3-8	0.541	0.000	0.541	0.000	0.541	0.000
W2 8-4	0.602	0.000	0.602	0.000	0.602	0.000
W1 8-5	0.541	0.000	0.541	0.000	0.541	0.000

Stress Report for Loadcase 14.

Panel	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

Верх. пояс							
T1 1-2	50x150 SI-G	0.00	0.01	0.02	0.01	0	2.00
T1 2-3	50x150 SI-G	0.00	0.04	0.04	0.02	0	0.39
T1 3-4	50x150 SI-G	0.01	0.04	0.04	0.02	0	0.60
T1 4-5	50x150 SI-G	0.01	0.04	0.04	0.02	0	0.35
T1 5-6	50x150 SI-G	0.00	0.04	0.04	0.02	0	0.41
T1 6-7	50x150 SI-G	0.00	0.01	0.02	0.01	0	2.00
Нижний пояс							
B1 2-8	50x150 SI-G	0.01	0.16	0.17	0.04	0	0.47
B1 8-9	50x150 SI-G	0.01	0.16	0.17	0.04	0	0.60
B2 9-6	50x150 SI-G	0.01	0.09	0.10	0.03	0	0.60
Диагонали							
W1 3-8	50x150 SI-G	0.01	0.00	0.01	0.00	0	1.00
W2 8-4	50x150 SI-G	0.01	0.00	0.01	0.00	0	1.00
W1 8-5	50x150 SI-G	0.01	0.00	0.01	0.00	0	1.00

Jnt Id.	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

LOADCASE 20: Lumber DOL = 0.00 1.2ПН+1.4МВ

=====
Truss Spacing: 500

Loading (kN/m) (Global Reference Frame)

Panel	Start		End		
	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	
Верх. пояс					
T1 1-2	0.312	0.000	0.312	0.000	proj.
T1 2-10	0.314	0.000	0.314	0.000	proj.
T1 10-11	0.314	0.000	0.314	0.000	proj.
T1 11-3	0.314	0.000	0.314	0.000	proj.
T1 3-12	0.313	0.000	0.313	0.000	proj.
T1 12-4	0.313	0.000	0.313	0.000	proj.
T1 4-13	0.313	0.000	0.313	0.000	proj.
T1 13-5	0.313	0.000	0.313	0.000	proj.
T1 5-14	0.314	0.000	0.314	0.000	proj.
T1 14-15	0.314	0.000	0.314	0.000	proj.
T1 15-6	0.314	0.000	0.314	0.000	proj.
T1 6-7	0.312	0.000	0.312	0.000	proj.
Нижний пояс					
B1 2-8	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.
B1 8-9	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.
B2 9-6	0.227	0.000	0.227	0.000	proj.

=====
Note: Loads not marked projected, (proj), are loads normal to and parallel to the member.

Member Forces (Local Reference Frame)

	Panel Start			Panel End			Max. Panel Moment
	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	
Верх. пояс							
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	0.173	0.072	-0.056	0.000
T1 2-3	0.259	-4.245	0.056	0.317	-3.998	-0.119	-0.086
T1 3-4	0.367	-3.307	0.119	0.268	-3.037	0.000	0.135
T1 4-5	0.268	-3.037	0.000	0.367	-3.307	-0.119	0.135
T1 5-6	0.317	-3.998	0.119	0.259	-4.245	-0.056	-0.086
T1 6-7	0.173	0.072	0.056	0.000	0.000	0.000	-0.014
Нижний пояс							
B1 2-8	0.364	3.801	0.000	0.591	3.801	-0.475	0.292
B1 8-9	0.591	3.801	0.475	-0.295	3.801	0.101	-0.139
B2 9-6	0.295	3.801	-0.101	0.364	3.801	0.000	0.292
Диагонали							
W1 3-8	0.000	-0.966	0.000	0.000	-0.966	0.000	0.000
W2 8-4	0.000	1.880	0.000	0.000	1.880	0.000	0.000
W1 8-5	0.000	-0.966	0.000	0.000	-0.966	0.000	0.000

Reactions (Global Reference Frame)

Joint Id.	Vertical (kN)	Horiz. (kN)	Moment (kNm)	Bearing Width (mm)
2	-2.459	0.000	0.000	
6	-2.459	0.000	0.000	

Stress Report for Loadcase 20.

=====

Member Design Forces (0 Axial & Moment: NO stress check needed)

Panel	Start		Midpanel		End	
	Axial	Moment	Axial	Moment	Axial	Moment

Верх. пояс						
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.072	-0.056
T1 2-3	-4.245	-0.057	-4.134	-0.086	-4.072	-0.119
T1 3-4	-3.307	-0.119	-3.294	0.135	-3.282	-0.044
T1 4-5	-3.282	-0.044	-3.294	0.135	-3.307	-0.119
T1 5-6	-4.072	-0.119	-4.134	-0.086	-4.245	-0.057
T1 6-7	0.072	-0.056	0.036	-0.014	0.000	0.000
Нижний пояс						
B1 2-8	3.801	0.000	3.801	0.292	3.801	-0.475
B1 8-9	3.801	-0.475	3.801	-0.139	3.801	0.101
B2 9-6	3.801	0.101	3.801	0.292	3.801	0.000
Диагонали						
W1 3-8	-0.966	0.000	-0.966	0.000	-0.966	0.000
W2 8-4	1.880	0.000	1.880	0.000	1.880	0.000
W1 8-5	-0.966	0.000	-0.966	0.000	-0.966	0.000

Stress Report for Loadcase 20.

Panel	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

Верх. пояс							
T1 1-2	50x150 SI-G	0.00	0.03	0.03	0.02	0	2.00
T1 2-3	50x150 SI-G	0.06	0.07	0.13	0.04	0	0.39
T1 3-4	50x150 SI-G	0.06	0.08	0.14	0.05	0	0.60
T1 4-5	50x150 SI-G	0.06	0.08	0.14	0.05	0	0.35
T1 5-6	50x150 SI-G	0.06	0.07	0.13	0.04	0	0.41
T1 6-7	50x150 SI-G	0.00	0.03	0.03	0.02	0	2.00
Нижний пояс							
B1 2-8	50x150 SI-G	0.09	0.28	0.37	0.08	0	0.47
B1 8-9	50x150 SI-G	0.09	0.28	0.37	0.08	0	0.60
B2 9-6	50x150 SI-G	0.09	0.17	0.27	0.05	0	0.60
Диагонали							
W1 3-8	50x150 SI-G	0.02	0.00	0.02	0.00	0	1.00
W2 8-4	50x150 SI-G	0.05	0.00	0.05	0.00	0	1.00
W1 8-5	50x150 SI-G	0.02	0.00	0.02	0.00	0	1.00

Jnt Id.	Lumber	P/AF	M/ZF	CSI	SSI	Purlin Space	Ke

LOADCASE 21: Lumber DOL = 3.00 Def: ПН+ВН+СН μ_1/μ_2

Truss Spacing: 500

Loading (kN/m) (Global Reference Frame)

Panel	Start		End		
	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	
Верх. пояс					
T1 1-2	0.260	0.000	0.260	0.000	proj.
T1 2-10	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 10-11	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 11-3	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 3-12	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1 12-4	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1 4-13	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1 13-5	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1 5-14	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 14-15	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 15-6	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 6-7	0.260	0.000	0.260	0.000	proj.
Нижний пояс					
B1 2-8	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.
B1 8-9	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.
B2 9-6	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.

Note: Loads not marked projected, (proj), are loads normal to and parallel to the member.

Member Forces (Local Reference Frame)

	Panel Start			Panel End			Max. Panel Moment
	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	
Верх. пояс							
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	0.144	0.060	-0.047	0.000
T1 2-3	0.216	-3.538	0.047	0.264	-3.332	-0.099	-0.072
T1 3-4	0.306	-2.756	0.099	0.224	-2.531	0.000	0.113
T1 4-5	0.224	-2.531	0.000	0.306	-2.756	-0.099	0.113
T1 5-6	0.264	-3.332	0.099	0.216	-3.538	-0.047	-0.072
T1 6-7	0.144	0.060	0.047	0.000	0.000	0.000	-0.012
Нижний пояс							
B1 2-8	0.304	3.168	0.000	0.492	3.168	-0.396	0.243
B1 8-9	0.492	3.168	0.396	-0.246	3.168	0.084	-0.116
B2 9-6	0.246	3.168	-0.084	0.304	3.168	0.000	0.243
Диагонали							
W1 3-8	0.000	-0.805	0.000	0.000	-0.805	0.000	0.000
W2 8-4	0.000	1.566	0.000	0.000	1.566	0.000	0.000
W1 8-5	0.000	-0.805	0.000	0.000	-0.805	0.000	0.000

Reactions (Global Reference Frame)

Joint Id.	Vertical (kN)	Horiz. (kN)	Moment (kNm)	Bearing Width (mm)
2	-2.050	0.000	0.000	
6	-2.050	0.000	0.000	

Deflection Report for Load Case 21 - (mm).

=====

Jnt Id.	X (Global Reference Frame)	Y	Z
1	-1	1	0
2	0	0	-0
3	1	-4	-0
4	1	-4	0
5	0	-4	0
6	2	0	0
2	0	0	-0
8	1	-4	0
3	1	-4	-0
8	1	-4	0
8	1	-4	0

Member	Lumber	Local calc. *** ALL LIVE LOADS ***	Local allow.	Global calc.	Global allow.	Start Joint X (Local Reference Frame)	Joint Y	End Joint X	Joint Y
T1 1-2	50x150 SI-G	0	6	1	600	-0	1	0	0
T1 2-3	50x150 SI-G	-1	22	-4	42	0	0	-0	-4
T1 3-4	50x150 SI-G	-2	24	-6	42	-0	-4	-1	-4
T1 4-5	50x150 SI-G	-3	24	-6	42	2	-3	2	-3
T1 5-6	50x150 SI-G	-1	22	-3	42	2	-3	1	1
T1 6-7	50x150 SI-G	0	6	1	600	1	1	1	2
B1 2-8	50x150 SI-G	-5	-1	-7	42	0	0	1	-4
B1 8-9	50x150 SI-G	-5	-1	-7	42	1	-4	2	0
B2 9-6	50x150 SI-G	-5	-1	-7	42	1	-4	2	0
W1 3-8	50x150 SI-G	0	-1	-3	-1	2	-3	2	-3
W2 8-4	50x150 SI-G	-0	-1	-1	-1	-4	-1	-4	-1
W1 8-5	50x150 SI-G	0	-1	-4	-1	-1	-4	-1	-4

LOADCASE 22: Lumber DOL = 3.00 Def: ПН+ВН+СНμ2/μ1

Truss Spacing: 500

Loading (kN/m) (Global Reference Frame)

Panel	Start		End			
	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel		
Верх. пояс						
T1	1-2	0.260	0.000	0.260	0.000	proj.
T1	2-10	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1	10-11	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1	11-3	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1	3-12	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1	12-4	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1	4-13	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1	13-5	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1	5-14	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1	14-15	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1	15-6	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1	6-7	0.260	0.000	0.260	0.000	proj.
Нижний пояс						
B1	2-8	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.
B1	8-9	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.
B2	9-6	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.

Note: Loads not marked projected, (proj), are loads normal to and parallel to the member.

Member Forces (Local Reference Frame)

	Panel	Start			End			Max. Panel Moment
		Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	
Верх. пояс								
T1	1-2	0.000	0.000	0.000	0.144	0.060	-0.047	0.000
T1	2-3	0.216	-3.538	0.047	0.264	-3.332	-0.099	-0.072
T1	3-4	0.306	-2.756	0.099	0.224	-2.531	0.000	0.113
T1	4-5	0.224	-2.531	0.000	0.306	-2.756	-0.099	0.113
T1	5-6	0.264	-3.332	0.099	0.216	-3.538	-0.047	-0.072
T1	6-7	0.144	0.060	0.047	0.000	0.000	0.000	-0.012
Нижний пояс								
B1	2-8	0.304	3.168	0.000	0.492	3.168	-0.396	0.243
B1	8-9	0.492	3.168	0.396	-0.246	3.168	0.084	-0.116
B2	9-6	0.246	3.168	-0.084	0.304	3.168	0.000	0.243
Диагонали								
W1	3-8	0.000	-0.805	0.000	0.000	-0.805	0.000	0.000
W2	8-4	0.000	1.566	0.000	0.000	1.566	0.000	0.000
W1	8-5	0.000	-0.805	0.000	0.000	-0.805	0.000	0.000

Reactions (Global Reference Frame)

Joint Id.	Vertical (kN)	Horiz. (kN)	Moment (kNm)	Bearing Width (mm)
2	-2.050	0.000	0.000	
6	-2.050	0.000	0.000	

Deflection Report for Load Case 22 - (mm).

=====

Jnt Id.	X (Global Reference Frame)	Y	Z
1	-1	1	0
2	0	0	-0
3	1	-4	-0
4	1	-4	0
5	1	-4	0
6	2	0	0
2	0	0	-0
8	1	-4	-0
3	1	-4	-0
8	1	-4	-0
8	1	-4	-0

Member	Lumber	Local calc. *** ALL LIVE LOADS ***	Local allow.	Global calc.	Global allow.	Start Joint X (Local Reference Frame)	Joint Y	End Joint X	Joint Y
T1 1-2	50x150 SI-G	0	6	1	600	-0	2	0	0
T1 2-3	50x150 SI-G	-1	22	-4	42	0	0	-0	-4
T1 3-4	50x150 SI-G	-3	24	-6	42	-0	-4	-1	-4
T1 4-5	50x150 SI-G	-2	24	-5	42	2	-3	2	-3
T1 5-6	50x150 SI-G	-1	22	-3	42	2	-3	1	1
T1 6-7	50x150 SI-G	0	6	1	600	1	1	1	2
B1 2-8	50x150 SI-G	-5	-1	-7	42	0	0	1	-4
B1 8-9	50x150 SI-G	-5	-1	-7	42	1	-4	2	0
B2 9-6	50x150 SI-G	-5	-1	-7	42	1	-4	2	0
W1 3-8	50x150 SI-G	0	-1	-3	-1	2	-3	2	-3
W2 8-4	50x150 SI-G	-0	-1	-1	-1	-4	-1	-4	-1
W1 8-5	50x150 SI-G	0	-1	-4	-1	-1	-4	-1	-4

LOADCASE 23: Lumber DOL = 3.00 Def: ПН+ВН+СН μ_1/μ_2 +Вснр

Truss Spacing: 500

Loading (kN/m) (Global Reference Frame)

Panel	Start		End		
	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	
Верх. пояс					
T1 1-2	0.260	0.000	0.260	0.000	proj.
T1 2-10	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 10-11	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 11-3	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 3-12	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1 12-4	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1 4-13	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1 13-5	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1 5-14	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 14-15	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 15-6	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 6-7	0.260	0.000	0.260	0.000	proj.
Нижний пояс					
B1 2-8	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.
B1 8-9	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.
B2 9-6	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.

Note: Loads not marked projected, (proj), are loads normal to and parallel to the member.

Member Forces (Local Reference Frame)

	Panel Start			Panel End			Max. Panel Moment
	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	
Верх. пояс							
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	0.144	0.060	-0.047	0.000
T1 2-3	0.216	-3.538	0.047	0.264	-3.332	-0.099	-0.072
T1 3-4	0.306	-2.756	0.099	0.224	-2.531	0.000	0.113
T1 4-5	0.224	-2.531	0.000	0.306	-2.756	-0.099	0.113
T1 5-6	0.264	-3.332	0.099	0.216	-3.538	-0.047	-0.072
T1 6-7	0.144	0.060	0.047	0.000	0.000	0.000	-0.012
Нижний пояс							
B1 2-8	0.304	3.168	0.000	0.492	3.168	-0.396	0.243
B1 8-9	0.492	3.168	0.396	-0.246	3.168	0.084	-0.116
B2 9-6	0.246	3.168	-0.084	0.304	3.168	0.000	0.243
Диагонали							
W1 3-8	0.000	-0.805	0.000	0.000	-0.805	0.000	0.000
W2 8-4	0.000	1.566	0.000	0.000	1.566	0.000	0.000
W1 8-5	0.000	-0.805	0.000	0.000	-0.805	0.000	0.000

Reactions (Global Reference Frame)

Joint Id.	Vertical (kN)	Horiz. (kN)	Moment (kNm)	Bearing Width (mm)
2	-2.050	0.000	0.000	
6	-2.050	0.000	0.000	

Deflection Report for Load Case 23 - (mm).

=====

Jnt Id.	X (Global Reference Frame)	Y	Z
1	-1	1	0
2	0	0	-0
3	1	-4	-0
4	1	-4	0
5	0	-4	0
6	2	0	0
2	0	0	-0
8	1	-4	0
3	1	-4	-0
8	1	-4	0
8	1	-4	0

Member	Lumber	Local calc. *** ALL LIVE LOADS ***	Local allow.	Global calc.	Global allow.	Start Joint X (Local Reference Frame)	Joint Y	End Joint X	Joint Y	
T1	1-2	50x150 SI-G	0	6	1	600	-0	1	0	0
T1	2-3	50x150 SI-G	-1	22	-4	42	0	0	-0	-4
T1	3-4	50x150 SI-G	-2	24	-6	42	-0	-4	-1	-4
T1	4-5	50x150 SI-G	-3	24	-6	42	2	-3	2	-3
T1	5-6	50x150 SI-G	-1	22	-3	42	2	-3	1	1
T1	6-7	50x150 SI-G	0	6	2	600	1	1	1	2
B1	2-8	50x150 SI-G	-5	-1	-7	42	0	0	1	-4
B1	8-9	50x150 SI-G	-5	-1	-7	42	1	-4	2	0
B2	9-6	50x150 SI-G	-5	-1	-7	42	1	-4	2	0
W1	3-8	50x150 SI-G	0	-1	-3	-1	2	-3	2	-3
W2	8-4	50x150 SI-G	-0	-1	-1	-1	-4	-1	-4	-1
W1	8-5	50x150 SI-G	0	-1	-4	-1	-1	-4	-1	-4

LOADCASE 25: Lumber DOL = 3.00 Def: ПН+ВН+0.5у1СН_П

Truss Spacing: 500

Loading (kN/m) (Global Reference Frame)

Panel	Start		End		
	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	
Верх. пояс					
T1 1-2	0.260	0.000	0.260	0.000	proj.
T1 2-10	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 10-11	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 11-3	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 3-12	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1 12-4	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1 4-13	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1 13-5	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1 5-14	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 14-15	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 15-6	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 6-7	0.260	0.000	0.260	0.000	proj.
Нижний пояс					
B1 2-8	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.
B1 8-9	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.
B2 9-6	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.

Note: Loads not marked projected, (proj), are loads normal to and parallel to the member.

Member Forces (Local Reference Frame)

	Panel Start			Panel End			Max. Panel Moment
	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	
Верх. пояс							
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	0.144	0.060	-0.047	0.000
T1 2-3	0.216	-3.538	0.047	0.264	-3.332	-0.099	-0.072
T1 3-4	0.306	-2.756	0.099	0.224	-2.531	0.000	0.113
T1 4-5	0.224	-2.531	0.000	0.306	-2.756	-0.099	0.113
T1 5-6	0.264	-3.332	0.099	0.216	-3.538	-0.047	-0.072
T1 6-7	0.144	0.060	0.047	0.000	0.000	0.000	-0.012
Нижний пояс							
B1 2-8	0.304	3.168	0.000	0.492	3.168	-0.396	0.243
B1 8-9	0.492	3.168	0.396	-0.246	3.168	0.084	-0.116
B2 9-6	0.246	3.168	-0.084	0.304	3.168	0.000	0.243
Диагонали							
W1 3-8	0.000	-0.805	0.000	0.000	-0.805	0.000	0.000
W2 8-4	0.000	1.566	0.000	0.000	1.566	0.000	0.000
W1 8-5	0.000	-0.805	0.000	0.000	-0.805	0.000	0.000

Reactions (Global Reference Frame)

Joint Id.	Vertical (kN)	Horiz. (kN)	Moment (kNm)	Bearing Width (mm)
2	-2.050	0.000	0.000	
6	-2.050	0.000	0.000	

Deflection Report for Load Case 25 - (mm).

=====

Jnt Id.	X (Global Reference Frame)	Y	Z
1	-0	1	0
2	0	0	-0
3	1	-2	-0
4	0	-2	0
5	0	-2	0
6	1	0	0
2	0	0	-0
8	0	-2	-0
3	1	-2	-0
8	0	-2	-0
8	0	-2	-0

Member	Lumber	Local calc. *** ALL LIVE LOADS ***	Local allow.	Global calc.	Global allow.	Start Joint X	Joint Y	End Joint X	Joint Y	
						(Local Reference Frame)				
T1	1-2	50x150 SI-G	0	6	1	600	-0	1	0	0
T1	2-3	50x150 SI-G	-0	22	-2	42	0	0	-0	-2
T1	3-4	50x150 SI-G	-1	24	-3	42	-0	-2	-0	-2
T1	4-5	50x150 SI-G	-1	24	-3	42	1	-2	1	-2
T1	5-6	50x150 SI-G	-0	22	-2	42	1	-2	1	0
T1	6-7	50x150 SI-G	0	6	1	600	1	0	1	1
B1	2-8	50x150 SI-G	-4	-1	-5	42	0	0	0	-2
B1	8-9	50x150 SI-G	-4	-1	-5	42	0	-2	1	0
B2	9-6	50x150 SI-G	-4	-1	-5	42	0	-2	1	0
W1	3-8	50x150 SI-G	0	-1	-2	-1	1	-2	1	-2
W2	8-4	50x150 SI-G	-0	-1	-0	-1	-2	-0	-2	-0
W1	8-5	50x150 SI-G	0	-1	-2	-1	-0	-2	-1	-2

LOADCASE 26: Lumber DOL = 3.00 Def: ПН+ВН+0.5у1СН_Л

Truss Spacing: 500

Loading (kN/m) (Global Reference Frame)

Panel	Start		End		
	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	
Верх. пояс					
T1 1-2	0.260	0.000	0.260	0.000	proj.
T1 2-10	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 10-11	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 11-3	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 3-12	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1 12-4	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1 4-13	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1 13-5	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1 5-14	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 14-15	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 15-6	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 6-7	0.260	0.000	0.260	0.000	proj.
Нижний пояс					
B1 2-8	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.
B1 8-9	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.
B2 9-6	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.

Note: Loads not marked projected, (proj), are loads normal to and parallel to the member.

Member Forces (Local Reference Frame)

	Panel Start			Panel End			Max. Panel Moment
	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	
Верх. пояс							
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	0.144	0.060	-0.047	0.000
T1 2-3	0.216	-3.538	0.047	0.264	-3.332	-0.099	-0.072
T1 3-4	0.306	-2.756	0.099	0.224	-2.531	0.000	0.113
T1 4-5	0.224	-2.531	0.000	0.306	-2.756	-0.099	0.113
T1 5-6	0.264	-3.332	0.099	0.216	-3.538	-0.047	-0.072
T1 6-7	0.144	0.060	0.047	0.000	0.000	0.000	-0.012
Нижний пояс							
B1 2-8	0.304	3.168	0.000	0.492	3.168	-0.396	0.243
B1 8-9	0.492	3.168	0.396	-0.246	3.168	0.084	-0.116
B2 9-6	0.246	3.168	-0.084	0.304	3.168	0.000	0.243
Диагонали							
W1 3-8	0.000	-0.805	0.000	0.000	-0.805	0.000	0.000
W2 8-4	0.000	1.566	0.000	0.000	1.566	0.000	0.000
W1 8-5	0.000	-0.805	0.000	0.000	-0.805	0.000	0.000

Reactions (Global Reference Frame)

Joint Id.	Vertical (kN)	Horiz. (kN)	Moment (kNm)	Bearing Width (mm)
2	-2.050	0.000	0.000	
6	-2.050	0.000	0.000	

Deflection Report for Load Case 26 - (mm).

=====

Jnt Id.	X (Global Reference Frame)	Y	Z
1	-0	1	0
2	0	0	-0
3	1	-2	-0
4	0	-2	0
5	0	-2	0
6	1	0	0
2	0	0	-0
8	0	-2	-0
3	1	-2	-0
8	0	-2	-0
8	0	-2	-0

Member	Lumber	Local calc. *** ALL LIVE LOADS ***	Local allow.	Global calc.	Global allow.	Start Joint X	Joint Y	End Joint X	Joint Y	
						(Local Reference Frame)				
T1	1-2	50x150 SI-G	0	6	1	600	-0	1	0	0
T1	2-3	50x150 SI-G	-0	22	-2	42	0	0	-0	-2
T1	3-4	50x150 SI-G	-1	24	-4	42	-0	-2	-0	-2
T1	4-5	50x150 SI-G	-1	24	-2	42	1	-2	1	-2
T1	5-6	50x150 SI-G	-0	22	-2	42	1	-2	1	0
T1	6-7	50x150 SI-G	0	6	1	600	1	0	1	1
B1	2-8	50x150 SI-G	-4	-1	-5	42	0	0	0	-2
B1	8-9	50x150 SI-G	-4	-1	-5	42	0	-2	1	0
B2	9-6	50x150 SI-G	-4	-1	-5	42	0	-2	1	0
W1	3-8	50x150 SI-G	0	-1	-2	-1	1	-2	1	-2
W2	8-4	50x150 SI-G	-0	-1	-0	-1	-2	-0	-2	-0
W1	8-5	50x150 SI-G	0	-1	-2	-1	-0	-2	-0	-2

Deflection Report for Load Case 27 - (mm).

=====

Jnt Id.	X (Global Reference Frame)	Y	Z
1	-0	1	0
2	0	0	-0
3	1	-2	-0
4	0	-2	0
5	0	-2	0
6	1	0	0
2	0	0	-0
8	0	-2	-0
3	1	-2	-0
8	0	-2	-0
8	0	-2	-0

Member	Lumber	Local calc. *** ALL LIVE LOADS ***	Local allow.	Global calc.	Global allow.	Start Joint X	Joint Y	End Joint X	Joint Y	
						(Local Reference Frame)				
T1	1-2	50x150 SI-G	0	6	1	600	-0	1	0	0
T1	2-3	50x150 SI-G	-0	22	-2	42	0	0	-0	-2
T1	3-4	50x150 SI-G	-1	24	-2	42	-0	-2	-0	-2
T1	4-5	50x150 SI-G	-2	24	-3	42	1	-2	1	-2
T1	5-6	50x150 SI-G	-1	22	-2	42	1	-2	1	0
T1	6-7	50x150 SI-G	0	6	1	600	1	0	1	1
B1	2-8	50x150 SI-G	-4	-1	-5	42	0	0	0	-2
B1	8-9	50x150 SI-G	-4	-1	-5	42	0	-2	1	0
B2	9-6	50x150 SI-G	-4	-1	-5	42	0	-2	1	0
W1	3-8	50x150 SI-G	0	-1	-2	-1	1	-1	1	-2
W2	8-4	50x150 SI-G	-0	-1	-0	-1	-2	-0	-2	-0
W1	8-5	50x150 SI-G	0	-1	-2	-1	-0	-2	-1	-2

LOADCASE 28: Lumber DOL = 3.00 Def: ПН+ВН+0.5μlCH_Л +Всл

Truss Spacing: 500

Loading (kN/m) (Global Reference Frame)

Panel	Start		End		
	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	Vert./ Normal	Horiz./ Parallel	
Верх. пояс					
T1 1-2	0.260	0.000	0.260	0.000	proj.
T1 2-10	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 10-11	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 11-3	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 3-12	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1 12-4	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1 4-13	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1 13-5	0.261	0.000	0.261	0.000	proj.
T1 5-14	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 14-15	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 15-6	0.262	0.000	0.262	0.000	proj.
T1 6-7	0.260	0.000	0.260	0.000	proj.
Нижний пояс					
B1 2-8	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.
B1 8-9	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.
B2 9-6	0.190	0.000	0.190	0.000	proj.

Note: Loads not marked projected, (proj), are loads normal to and parallel to the member.

Member Forces (Local Reference Frame)

	Panel Start			Panel End			Max. Panel Moment
	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	Shear Force (kN)	Axial Force (kN)	Moment (kNm)	
Верх. пояс							
T1 1-2	0.000	0.000	0.000	0.144	0.060	-0.047	0.000
T1 2-3	0.216	-3.538	0.047	0.264	-3.332	-0.099	-0.072
T1 3-4	0.306	-2.756	0.099	0.224	-2.531	0.000	0.113
T1 4-5	0.224	-2.531	0.000	0.306	-2.756	-0.099	0.113
T1 5-6	0.264	-3.332	0.099	0.216	-3.538	-0.047	-0.072
T1 6-7	0.144	0.060	0.047	0.000	0.000	0.000	-0.012
Нижний пояс							
B1 2-8	0.304	3.168	0.000	0.492	3.168	-0.396	0.243
B1 8-9	0.492	3.168	0.396	-0.246	3.168	0.084	-0.116
B2 9-6	0.246	3.168	-0.084	0.304	3.168	0.000	0.243
Диагонали							
W1 3-8	0.000	-0.805	0.000	0.000	-0.805	0.000	0.000
W2 8-4	0.000	1.566	0.000	0.000	1.566	0.000	0.000
W1 8-5	0.000	-0.805	0.000	0.000	-0.805	0.000	0.000

Reactions (Global Reference Frame)

Joint Id.	Vertical (kN)	Horiz. (kN)	Moment (kNm)	Bearing Width (mm)
2	-2.050	0.000	0.000	
6	-2.050	0.000	0.000	

Deflection Report for Load Case 28 - (mm).

=====

Jnt Id.	X (Global Reference Frame)	Y	Z
1	-0	1	0
2	0	0	-0
3	1	-2	-0
4	0	-2	0
5	0	-2	0
6	1	0	0
2	0	0	-0
8	0	-2	-0
3	1	-2	-0
8	0	-2	-0
8	0	-2	-0

Member	Lumber	Local calc. *** ALL LIVE LOADS ***	Local allow.	Global calc.	Global allow.	Start Joint X	Joint Y	End Joint X	Joint Y	
						(Local Reference Frame)				
T1	1-2	50x150 SI-G	0	6	1	600	-0	1	0	0
T1	2-3	50x150 SI-G	-1	22	-2	42	0	0	-0	-2
T1	3-4	50x150 SI-G	-2	24	-4	42	-0	-2	-0	-2
T1	4-5	50x150 SI-G	-1	24	-2	42	1	-2	1	-2
T1	5-6	50x150 SI-G	-0	22	-2	42	1	-2	1	0
T1	6-7	50x150 SI-G	0	6	1	600	1	0	1	1
B1	2-8	50x150 SI-G	-4	-1	-5	42	0	0	0	-2
B1	8-9	50x150 SI-G	-4	-1	-5	42	0	-2	1	0
B2	9-6	50x150 SI-G	-4	-1	-5	42	0	-2	1	0
W1	3-8	50x150 SI-G	0	-1	-2	-1	1	-2	1	-2
W2	8-4	50x150 SI-G	-0	-1	-0	-1	-2	-0	-2	-0
W1	8-5	50x150 SI-G	0	-1	-2	-1	-0	-2	-0	-2

DESIGN SUMMARY
=====

Stress Summary

Members	Size	Shear (kN)	Axial (kN)	PnlPnt Moment (kNm)	MidPnl Moment (kNm)	CSI	SSI	Allow. Purlin Spc (mm)	
T1	1-2	50x150 SI-G	1.105(2)	0.229(2)	-0.359(2)	-0.090(2)	0.15(2)	0.10(2)	0
T1	2-3	50x150 SI-G	1.692(1)	-16.645(1)	-0.359(1)	0.455(1)	0.38(1)	0.15(1)	0
T1	3-4	50x150 SI-G	2.483(1)	-11.977(1)	-0.896(1)	-0.632(1)	0.48(1)	0.22(1)	0
T1	4-5	50x150 SI-G	2.095(1)	-11.182(1)	-0.393(1)	0.853(1)	0.47(1)	0.19(1)	0
T1	5-6	50x150 SI-G	2.186(1)	-16.764(1)	-0.898(1)	-0.674(1)	0.53(1)	0.20(1)	0
T1	6-7	50x150 SI-G	1.105(1)	0.229(1)	-0.359(1)	-0.090(1)	0.15(1)	0.10(1)	0
B1	2-8	50x150 SI-G	0.591(20)	16.505(1)	-0.475(20)	0.323(1)	0.43(4)	0.08(20)	0
B1	8-9	50x150 SI-G	0.591(20)	16.132(20)	-0.475(20)	-0.139(20)	0.42(3)	0.08(20)	0
B2	9-6	50x150 SI-G	0.383(1)	16.149(1)	0.154(1)	0.323(1)	0.39(1)	0.05(20)	0
W1	3-8	50x150 SI-G	0.000(1)	-6.630(1)	0.000(1)	0.000(1)	0.10(4)	0.00(1)	10000
W2	8-4	50x150 SI-G	0.000(1)	5.357(1)	0.000(1)	0.000(1)	0.09(1)	0.00(1)	10000
W1	8-5	50x150 SI-G	0.000(1)	-6.633(1)	0.000(1)	0.000(1)	0.10(3)	0.00(1)	10000

Maximum Reactions

Joint Id.	Vertical (kN)	Horiz. (kN)	Moment (kNm)	Bearing Width (mm)
2	-10.261(4)	-0.422(5)	0.000(1)	71
6	-10.261(3)	0.000(2)	0.000(1)	71

Deflection Summary (mm)

Mbr	Local calc.	Local allow.	Global calc.	Global allow.	Start Joint ==X==	Start Joint ==Y==	End Joint ==X==	End Joint ==Y==	
T1	1-2	0(22)	6	1(22)	600	-2(1)	4(1)	0(1)	0(1)
T1	2-3	-1(22)	22	-4(22)	42	0(1)	0(1)	3(1)	-10(1)
T1	3-4	-3(22)	24	-6(22)	42	3(1)	-10(1)	2(1)	-10(1)
T1	4-5	-3(23)	24	-6(23)	42	2(1)	-10(1)	1(1)	-10(1)
T1	5-6	-1(23)	22	-3(21)	42	1(1)	-10(1)	4(1)	0(1)
T1	6-7	0(21)	6	2(23)	600	4(1)	0(1)	6(1)	4(1)
B1	2-8	-5(21)	-1	-7(21)	42	0(1)	0(1)	2(1)	-10(1)
B1	8-9	-5(21)	-1	-7(21)	42	2(1)	-10(1)	4(1)	0(1)
B2	9-6	-5(21)	-1	-7(21)	42	2(1)	-10(1)	4(1)	0(1)
W1	3-8	0(1)	-1	-3(21)	-1	3(1)	-10(1)	2(1)	-10(1)
W2	8-4	-0(21)	-1	-1(22)	-1	2(1)	-10(1)	2(1)	-10(1)
W1	8-5	0(22)	-1	-4(22)	-1	2(1)	-10(1)	1(1)	-10(1)

Информация о пластинах
=====

Факторы нагрузки

Сост.нагр.	Продолжительность Фактор	Пролет Фактор	Прод./Пролет Фактор
1	0.62	1.00	0.62
2	0.62	1.00	0.62
3	0.62	1.00	0.62
4	0.62	1.00	0.62
5	0.62	1.00	0.62
6	0.62	1.00	0.62
7	0.62	1.00	0.62
8	0.62	1.00	0.62
9	0.62	1.00	0.62
10	0.62	1.00	0.62
11	0.62	1.00	0.62
12	0.62	1.00	0.62
13	1.00	1.00	1.00
14	0.62	1.00	0.62
15	0.62	1.00	0.62
16	0.62	1.00	0.62
17	0.62	1.00	0.62
18	0.62	1.00	0.62
19	0.62	1.00	0.62
20	0.62	1.00	0.62

- Соединения нормально размещены между 10% а 25% длины элемента.
- Допуск размещения SD = 5 (mm)

Опис узла	Пластина	Распол.(x1)	(y1)	(x2)	(y2) (mm)
2	TMВ1	GNA20	1030	320	23

Элем.	Нагр. Сила (kN)	Угол (deg)	Нагр/Пласт (deg)	Нагр/Волокна (deg)	Grip (MPa)	Прод/Пролет Фактор	Red. Фактор	Площадь Треб.	Площадь (mm2) Акт.
T1	1 -18.905	31.3	31.3	8.3	2.346	0.62	1.00	6488	13872
B1	1 18.917	31.4	31.4	31.4	1.942	0.62	1.00	7845	11963

Элем.	Нагр. R-Сила (kN)	Сила/S-линия (deg)	перп. Сила (kN)	Сдвиг (kN)	T-Ang (deg)	T-Вел (N/mm)	S-Ang (N/mm)	S-Вел. (N/mm)	Площадь Треб.	Площадь (mm) Акт.	Pl. CSI
T1	1 -18.905	8.3	2.714	-18.709	67.0	127.9	23.0	97.85	132	269	0.49
B1	1 18.917	8.4	-2.760	18.715	67.0	127.9	23.0	97.85	110	269	0.41

Элем.	Нагр.Сила К волокнам (kN)	Перп. Bite (mm)	Сред. Элем D (mm)	Тяга. Р Дл. (mm)	Мин. Bite Сила (kN)	CSI Нагр. (kN)	0.55le (mm)	Редукция. CSI Площадь (mm2)
-------	---------------------------	-----------------	-------------------	------------------	---------------------	----------------	-------------	-----------------------------

Опис узла	Пластина	Распол.(x1)	(y1)	(x2)	(y2) (mm)
3	TMW	GNA20	1010	0	0

Элем.	Нагр. Сила (kN)	Угол (deg)	Нагр/Пласт (deg)	Нагр/Волокна (deg)	Grip (MPa)	Прод/Пролет Фактор	Red. Фактор	Площадь Треб.	Площадь (mm2) Акт.
T1	3 6.660	21.5	1.4	44.5	1.867	0.62	1.00	2873	3743
W1	3 -5.346	2.1	18.0	18.0	1.395	0.62	1.00	3086	3522

Элем.	Нагр. R-Сила (kN)	Сила/S-линия (deg)	перп. Сила (kN)	Сдвиг (kN)	T-Ang (deg)	T-Вел (N/mm)	S-Ang (N/mm)	S-Вел. (N/mm)	Площадь Треб.	Площадь (mm) Акт.	Pl. CSI
T1	3 6.660	44.5	4.669	4.750	46.9	139.3	136.9	110.4	30	140	0.22
W1	3 -6.633	43.1	-4.533	-4.842	46.9	139.3	136.9	110.4	23	140	0.17

Элем.	Нагр.Сила К волокнам (kN)	Перп. Bite (mm)	Сред. Элем D (mm)	Тяга. Р Дл. (mm)	Мин. Bite Сила (kN)	CSI Нагр. (kN)	0.55le (mm)	Редукция. CSI Площадь (mm2)
-------	---------------------------	-----------------	-------------------	------------------	---------------------	----------------	-------------	-----------------------------

Информация о пластинах

Опис узла	Пластина	Распол. (x1)	(y1)	(x2)	(y2) (mm)					
4	CCW	GNA20	1018	0	0					
Элем.	Нагр. Сила (kN)	Угол (deg)	Нагр/Пласт (deg)	Нагр/Волокна (deg)	Grip (MPa)	Прод/Пролет Фактор	Red. Факторr	Площадь Треб.	(mm2) Акт.	
T1	1 5.334	15.2	74.8	7.8	1.867	0.62	1.00	2301	3546	
T1	1 -5.334	15.2	74.8	7.8	1.867	0.62	1.00	2301	3546	
W2	1 -5.357	90.0	0.0	0.0	2.209	0.62	1.00	1953	6799	
Элем.	Нагр. R-Сила (kN)	Сила/S-линия (deg)	перп. Сила(kN)	Сдвиг (kN)	T-Ang (kN)	T-Вел (N/mm)	S-Ang (N/mm)	S-Вел.Площадь Треб.	(mm) Pl. Акт. CSI	
Элем.	Нагр.Сила К волокнам(kN)	Перп. Bite (mm)	Сред. Элем D Bite (mm)	Тяга. Р Дл. (mm)	Мин. Bite (mm)	CSI Нагр. (kN)	0.55le (mm)	Редукция. Площадь (mm2)	CSI	

Опис узла	Пластина	Распол. (x1)	(y1)	(x2)	(y2) (mm)					
5	TMW	GNA20	1010	0	0					
Элем.	Нагр. Сила (kN)	Угол (deg)	Нагр/Пласт (deg)	Нагр/Волокна (deg)	Grip (MPa)	Прод/Пролет Фактор	Red. Факторr	Площадь Треб.	(mm2) Акт.	
T1	3 -6.660	21.5	1.4	44.5	1.867	0.62	1.00	2873	3743	
W1	3 5.346	2.1	18.0	18.0	1.395	0.62	1.00	3086	3522	
Элем.	Нагр. R-Сила (kN)	Сила/S-линия (deg)	перп. Сила(kN)	Сдвиг (kN)	T-Ang (kN)	T-Вел (N/mm)	S-Ang (N/mm)	S-Вел.Площадь Треб.	(mm) Pl. Акт. CSI	
T1	3 -6.660	44.5	4.669	-4.750	46.9	139.3	136.9	110.4	30 140 0.22	
W1	3 6.633	43.1	-4.533	4.842	46.9	139.3	136.9	110.4	23 140 0.17	
Элем.	Нагр.Сила К волокнам(kN)	Перп. Bite (mm)	Сред. Элем D Bite (mm)	Тяга. Р Дл. (mm)	Мин. Bite (mm)	CSI Нагр. (kN)	0.55le (mm)	Редукция. Площадь (mm2)	CSI	

Опис узла	Пластина	Распол. (x1)	(y1)	(x2)	(y2) (mm)					
6	TMB1	GNA20	1030	320	23					
Элем.	Нагр. Сила (kN)	Угол (deg)	Нагр/Пласт (deg)	Нагр/Волокна (deg)	Grip (MPa)	Прод/Пролет Фактор	Red. Факторr	Площадь Треб.	(mm2) Акт.	
T1	1 18.905	31.3	31.3	8.3	2.346	0.62	1.00	6488	13872	
B2	1 -18.917	31.4	31.4	31.4	1.942	0.62	1.00	7845	11963	
Элем.	Нагр. R-Сила (kN)	Сила/S-линия (deg)	перп. Сила(kN)	Сдвиг (kN)	T-Ang (kN)	T-Вел (N/mm)	S-Ang (N/mm)	S-Вел.Площадь Треб.	(mm) Pl. Акт. CSI	
T1	1 18.905	8.3	2.714	18.709	67.0	127.9	23.0	97.85	132 269 0.49	
B2	1 -18.917	8.4	-2.760	-18.715	67.0	127.9	23.0	97.85	110 269 0.41	
Элем.	Нагр.Сила К волокнам(kN)	Перп. Bite (mm)	Сред. Элем D Bite (mm)	Тяга. Р Дл. (mm)	Мин. Bite (mm)	CSI Нагр. (kN)	0.55le (mm)	Редукция. Площадь (mm2)	CSI	

Информация о пластинах

Опис узла	Пластина	Распол. (x1)	(y1)	(x2)	(y2) (mm)					
8	CMWWW	GNA20	1030	0	0					
Элем.	Нагр. Сила	Угол	Нагр/Пласт	Нагр/Волокна	Grip	Прод/Пролет	Red.	Площадь (mm2)		
	(kN)	(deg)	(deg)	(deg)	(MPa)	Фактор	Факторr	Треб.	Акт.	
B1	10 3.153	21.8	21.8	21.8	2.188	0.62	1.00	1161	12963	
W2	3 5.297	90.0	90.0	0.0	1.790	0.62	1.00	2383	5250	
W1	3 -6.332	10.4	10.4	9.7	2.541	0.62	1.00	2006	2682	
W1	3 6.332	10.4	10.4	9.7	2.541	0.62	1.00	2006	2682	
Элем.	Нагр. R-Сила	Сила/S-линия перп.	Сдвиг	T-Ang	T-Вел	S-Ang	S-Вел.	Площадь (mm) Pl.		
	(kN)	(deg)	Сила(kN)	(kN)	(N/mm)	(N/mm)	(N/mm)	Треб.	Акт. CSI	
B1	10 3.153	21.8	1.173	2.927	90.0	135.0	0.0	63.57	35	305 0.12
W2,W1	3 -6.921	26.4	-3.350	-6.747	77.0	131.1	167.0	83.99	50	233 0.22
W2,W1	3 6.921	26.4	3.350	-6.747	77.0	131.1	167.0	83.99	50	233 0.22
Элем.	Нагр.Сила	Перп.	Сред. Элем D	Тяга. P	Мин. Bite	CSI	Нагр. 0.55le	Редукция. CSI		
	К волокнам(kN)	Vite (mm)	(mm)	Дл. (mm)	Сила (kN)	(kN)	(mm)	Площадь(mm2)		

Опис узла	Пластина	Распол. (x1)	(y1)	(x2)	(y2) (mm)					
9	CS	GNA20	1315	0	0					
Элем.	Нагр. Сила	Угол	Нагр/Пласт	Нагр/Волокна	Grip	Прод/Пролет	Red.	Площадь (mm2)		
	(kN)	(deg)	(deg)	(deg)	(MPa)	Фактор	Факторr	Треб.	Акт.	
B1	4 -16.507	1.0	1.0	1.0	2.853	0.62	1.00	4658	7336	
B2	4 16.507	1.0	1.0	1.0	2.853	0.62	1.00	4658	7336	
Элем.	Нагр. R-Сила	Сила/S-линия перп.	Сдвиг	T-Ang	T-Вел	S-Ang	S-Вел.	Площадь (mm) Pl.		
	(kN)	(deg)	Сила(kN)	(kN)	(N/mm)	(N/mm)	(N/mm)	Треб.	Акт. CSI	
B1	4 -16.507	89.0	16.505	-0.277	0.0	187.2	90.0	63.57	47	132 0.36
B2	4 16.507	89.0	16.505	0.277	0.0	187.2	90.0	63.57	63	132 0.48
Элем.	Нагр.Сила	Перп.	Сред. Элем D	Тяга. P	Мин. Bite	CSI	Нагр. 0.55le	Редукция. CSI		
	К волокнам(kN)	Vite (mm)	(mm)	Дл. (mm)	Сила (kN)	(kN)	(mm)	Площадь(mm2)		

Estimate for one 1 ply truss

=====

Lumber: Total for one truss

Верх. пояс	50x150 SI SM-JD	(0.079cub. m)
Нижний пояс	50x150 SI SM-JD	(0.063cub. m)
Диагонали	50x150 SI SM-JD	(0.046cub. m)
Total Volume		(0.188cub. m)

Plates: Total for one truss

1010	4 (42840mm2)
1018	2 (38220mm2)
1315	2 (37488mm2)
1030	6 (192150mm2)
Total Plate Area	(310698mm2)

This is a default plating page
Supply a version of OPPlating to replace this in your country