

# Dimension

# Betonplader

august 2013

StruSoft DK Filial af Structural Design Software in Europe AB, Sverige Salg Diplomvej 373 2. Rum 247 DK-2800 Kgs. Lyngby Udvikling Marsallé 38 DK-8700 Horsens

M info.dimension@StruSoft.com W www.strusoft.com



# Indhold

1	Indledni	ng4
2	Beregnii	ngsgrundlag4
2.	1 Beregr	ning - beton
	2.1.1	Beregning af isotrope plader
	2.1.2	Beregning af anisotrope plader
	2.1.3	Beregning af gennemlokning7
	2.1.4	Beregning af deformationer 7
2	2 Berear	ning af brudlinier 9
21	2 Deregi 2 2 1	K W Johansens hrudlinje teori
	2.2.1	22 hrudfigurer
	2,2,2	Luller i plader
	2.2.3	Skæve nlader
	2.2.4	Beregning of brudfigurer 20
	2.2.5	Beregning of realtioner 22
2	3 Bearæ	nsninger 23
<u>ר</u> י		
<b>ן</b> כ	1 Oprot	on sog
л.		21 Say
<b>4</b>	Program	<b>Тракке</b>
-4.	1 Armeri	ng
5	Eksemp	el, 4 siddet understøttet plade
5.	1 Introd	uktion
5.	2 Oprett	else af sag
	5.2.1	Plade
	5.2.2	Brudfigurer
	5.2.3	Deformations data
	5.2.4	Tværsnit
	5.2.5	Brand
	5.2.6	Sikkerhed 42
	5.2.7	LastGrupper
	5.2.8	Lastkombinationer
	5.2.9	Laster
	5.2.10	Gem
5.	3 Beregr	n sag 46
5.	4 Udskriv	v
6	Eksemp	el, 3 siddet understøttet plade 49
6.	1 Introd	uktion
6.	2 Oprett	else af sag
	6.2.1	Plade
	6.2.2	Brudfigur
	6.2.3	Deformations data
	6.2.4	Tværsnit
	6.2.5	Brand
	6.2.6	Sikkerhed



	6.2.7	Lastgrupper	59
	6.2.8	Lastkombinationer	60
	6.2.9	Laster	61
	6.2.10	Gem	62
6.3	Beregr	) sag	63
6.4	Udskriv	/	65
7 E	ksemp	el, 2 siddet understøttet plade (hoslæggende)	67
7.1	Introd	Jktion	67
7.2	Oprett	else af sag	69
	7.2.1	Plade	69
	7.2.2	Brudfigurer	71
	7.2.3	Deformations data	72
	7.2.4	Tværsnit	72
	7.2.5	Brand	74
	7.2.6	Sikkerhed	75
	7.2.7	Lastgrupper	75
	7.2.8	Lastkombinationer	76
	7.2.9	Laster	77
	7.2.10	Gem	79
7.3	Beregr	) sag	79
7.4	Redime	ensionering	80
7.5	Udskriv	/	82
8 E	ksemp	el, 2 siddet understøttet med 1 søjle	83
(	hoslæa	gende)	00
R I	Introdu		83
8.1 8.2	Introd	Jktion	83 85
8.1 8.2	Introde Oprett 8 2 1	else af sag	83 85 85
8.1 8.2	Introde Oprett 8.2.1 8.2.2	uktion else af sag Plade Brudfigurer.	83 85 85 89
8.1 8.2	Introde Oprett 8.2.1 8.2.2 8.2.3	uktion. else af sag. Plade Brudfigurer. Deformations data	83 85 85 89 89
8.1 8.2	Introde Oprett 8.2.1 8.2.2 8.2.3 8.2.4	Jktion else af sag Plade Brudfigurer Deformations data Tværsnit.	83 85 85 89 89 90
8.1 8.2	Introde Oprett 8.2.1 8.2.2 8.2.3 8.2.4 8.2.5	uktion. else af sag. Plade Brudfigurer. Deformations data. Tværsnit. Brand.	83 85 89 89 90 92
8.1 8.2	Introdu Oprett 8.2.1 8.2.2 8.2.3 8.2.4 8.2.5 8.2.5 8.2.6	Jktion else af sag Plade Brudfigurer Deformations data Tværsnit Brand Sikkerhed.	83 85 89 89 90 92 93
8.1 8.2	Introde Oprett 8.2.1 8.2.2 8.2.3 8.2.4 8.2.5 8.2.6 8.2.6 8.2.7	uktion else af sag Plade Brudfigurer Deformations data Tværsnit Brand Sikkerhed LastGrupper	83 85 89 89 90 92 93 93
8.1 8.2	Introdu Oprett 8.2.1 8.2.2 8.2.3 8.2.4 8.2.5 8.2.5 8.2.6 8.2.7 8.2.8	Jktion else af sag Plade Brudfigurer Deformations data Tværsnit Brand Sikkerhed LastGrupper Lastkombinationer	<ul> <li>83</li> <li>85</li> <li>89</li> <li>89</li> <li>90</li> <li>92</li> <li>93</li> <li>93</li> <li>94</li> </ul>
8.1 8.2	Introde Oprett 8.2.1 8.2.2 8.2.3 8.2.4 8.2.5 8.2.6 8.2.7 8.2.8 8.2.9	uktion else af sag Plade Brudfigurer Deformations data Tværsnit Brand Sikkerhed LastGrupper Lastkombinationer Laster	83 85 89 90 92 93 93 93 94 95
8.1 8.2	Introdu Oprett 8.2.1 8.2.2 8.2.3 8.2.4 8.2.5 8.2.6 8.2.7 8.2.8 8.2.9 8.2.10	Jktion else af sag Plade Brudfigurer Deformations data Tværsnit Brand Sikkerhed LastGrupper Lastkombinationer Laster Gem	<ul> <li>83</li> <li>85</li> <li>89</li> <li>90</li> <li>92</li> <li>93</li> <li>93</li> <li>94</li> <li>95</li> <li>96</li> </ul>
8.1 8.2 8.3	Introde Oprett 8.2.1 8.2.2 8.2.3 8.2.4 8.2.5 8.2.6 8.2.7 8.2.8 8.2.9 8.2.10 Beregr	Jktion. else af sag. Plade. Brudfigurer. Deformations data. Tværsnit. Brand. Sikkerhed. LastGrupper. LastGrupper. Laster. Gem.	<ul> <li>83</li> <li>85</li> <li>89</li> <li>90</li> <li>92</li> <li>93</li> <li>94</li> <li>95</li> <li>96</li> <li>97</li> </ul>
8.1 8.2 8.3 8.4	Introdu Oprett 8.2.1 8.2.2 8.2.3 8.2.4 8.2.5 8.2.6 8.2.7 8.2.6 8.2.7 8.2.8 8.2.9 8.2.10 Beregr Udskriv	Jktion. else af sag Plade Brudfigurer Deformations data Tværsnit Brand Sikkerhed LastGrupper Lastkombinationer Gem Sag	<ul> <li>83</li> <li>85</li> <li>89</li> <li>90</li> <li>92</li> <li>93</li> <li>94</li> <li>95</li> <li>96</li> <li>97</li> <li>99</li> </ul>
8.1 8.2 8.3 8.4 <b>9 E</b>	Introdu Oprett 8.2.1 8.2.2 8.2.3 8.2.4 8.2.5 8.2.6 8.2.7 8.2.8 8.2.9 8.2.10 Beregr Udskriv	uktion else af sag Plade Brudfigurer Deformations data Tværsnit Brand Sikkerhed LastGrupper LastGrupper Laster Gem Sag 1	<ul> <li>83</li> <li>85</li> <li>89</li> <li>90</li> <li>92</li> <li>93</li> <li>94</li> <li>95</li> <li>96</li> <li>97</li> <li>99</li> </ul>
8.1 8.2 8.3 8.4 <b>9 E</b> 9.1	Introdu Oprett 8.2.1 8.2.2 8.2.3 8.2.4 8.2.5 8.2.6 8.2.7 8.2.8 8.2.9 8.2.10 Beregr Udskriv <b>ksempo</b> Introdu	Jktion   else af sag.   Plade   Brudfigurer.   Deformations data.   Tværsnit.   Brand.   Sikkerhed.   LastGrupper   LastGrupper   Laster.   Gem.   Sag.	83 85 89 90 92 93 93 93 93 94 95 96 97 99
8.1 8.2 8.3 8.4 9 E 9.1 9.2	Introdu Oprett 8.2.1 8.2.2 8.2.3 8.2.4 8.2.5 8.2.6 8.2.7 8.2.8 8.2.9 8.2.10 Beregr Udskriv <b>ksempo</b> Introdu Oprett	uktion. else af sag. Plade. Brudfigurer. Deformations data. Tværsnit. Brand. Sikkerhed. LastGrupper. Lastkombinationer. Laster. Gem. Sag. / El, Plade med 8 søjler. 1 else af sag. 1	83 85 89 90 92 93 93 94 95 96 97 99 90 00
8.1 8.2 8.3 8.4 <b>9 E</b> 9.1 9.2	Introdu Oprett 8.2.1 8.2.2 8.2.3 8.2.4 8.2.5 8.2.6 8.2.7 8.2.6 8.2.7 8.2.8 8.2.9 8.2.10 Beregr Udskriv ksempo Introdu Oprett 9.2.1	Jktion.   else af sag.   Plade   Brudfigurer.   Deformations data.   T værsnit.   Brand.   Sikkerhed.   LastGrupper.   Lastkombinationer.   Laster.   Gem.   n Sag.     /   el, Plade med 8 søjler   1   else af sag.   1	83 85 89 90 92 93 93 94 95 96 97 99 100 102
8.1 8.2 8.3 8.4 <b>9 E</b> 9.1 9.2	Introdu Oprett 8.2.1 8.2.2 8.2.3 8.2.4 8.2.5 8.2.6 8.2.7 8.2.8 8.2.7 8.2.8 8.2.9 8.2.10 Beregr Udskriv ksempo Introdu Oprett 9.2.1 9.2.2	Jktion	83 85 89 90 92 93 93 94 95 96 97 99 100 102 102
8.1 8.2 8.3 8.4 <b>9 E</b> 9.1 9.2	Introdu Oprett 8.2.1 8.2.2 8.2.3 8.2.4 8.2.5 8.2.6 8.2.7 8.2.6 8.2.7 8.2.8 8.2.9 8.2.10 Beregr Udskriv ksempo Oprett 9.2.1 9.2.2 9.2.3	Jktion	83 85 89 90 92 93 93 94 95 96 97 99 100 102 102 105 107
8.1 8.2 8.3 8.4 <b>9 E</b> 9.1 9.2	Introdu Oprett 8.2.1 8.2.2 8.2.3 8.2.4 8.2.5 8.2.6 8.2.7 8.2.8 8.2.7 8.2.8 8.2.9 8.2.10 Beregr Udskriv ksempo Introdu Oprett 9.2.1 9.2.2 9.2.3 9.2.4	Jktion   else af sag.   Plade.   Brudfigurer.   Deformations data.   Tværsnit.   Brand.   Sikkerhed.   LastGrupper.   Lastkombinationer.   Laster.   Gem.   Sag.     I blade med 8 søjler   1   Plade.   1   Plade.   1   Plade.   1   Plade.   1   Plade.   1   Prærsnit.   Brand.	83 85 89 90 92 93 93 94 95 96 97 99 90 100 102 102 107 107
8.1 8.2 8.3 8.4 <b>9 E</b> 9.1 9.2	Introdu Oprett 8.2.1 8.2.2 8.2.3 8.2.4 8.2.5 8.2.6 8.2.7 8.2.6 8.2.7 8.2.8 8.2.9 8.2.10 Beregr Udskriv Ksempo Oprett 9.2.1 9.2.2 9.2.3 9.2.4 9.2.5	Jktion   else af sag.   Plade   Brudfigurer.   Deformations data.   Tværsnit.   Brand.   Sikkerhed.   LastGrupper.   LastGrupper.   Lastkombinationer.   Laster.   Gem   Sag.     Image: Sage state	83 85 89 90 92 93 93 94 95 96 97 99 100 102 105 107 109 110
8.1 8.2 8.3 8.4 <b>9 E</b> 9.1 9.2	Introdu Oprett 8.2.1 8.2.2 8.2.3 8.2.4 8.2.5 8.2.6 8.2.7 8.2.8 8.2.9 8.2.10 Beregr Udskriv ksempo Introdu Oprett 9.2.1 9.2.2 9.2.3 9.2.4 9.2.5 9.2.6	Jktion   else af sag.   Plade   Brudfigurer.   Deformations data.   Tværsnit.   Brand.   Sikkerhed.   LastGrupper.   Lastkombinationer.   Laster.   Gem.   Sag.     I plade med 8 søjler   1 uktion   1 else af sag.   1 plade   Brudfigurer.   1 plade.   Brudfigurer.   1 plade.   Brudfigurer.   1 plade.   Brudfigurer.   1 skkerhed.   Sikkerhed.   Lastgrupper.	83 85 89 90 92 93 93 94 95 96 97 99 100 102 102 102 107 109 110



	9.2.8	Laster	112
	9.2.9	Gem	113
9.3	Beregr	n Sag	114
9.4	Udskriv	۷	116



# 1 Indledning

Nedenstående er en introduktion til "Betonplader 1". Det giver en kort gennemgang af beregningsgrundlaget og af hvordan man kommer i gang med programmet.

For en detaljeret gennemgang af de enkelte skærmbilleder henvises til Betonplader 1's online hjælp, som kan kaldes overalt i programmet. Denne giver en udførlig forklaring af alle skærmbilleder, og har referencer til beregningsgrundlag i norm.

# 2 Beregningsgrundlag

En betonplade beregnes i "Betontplader 1" iht. DS/EN 1992-1-1 3. Udgave med dansk anneks NA:2007 og DS/EN 1992-1-2 1. Udgave med dansk anneks NA:2007.

Der er desuden mulighed for brug af brugerdefinerede materialepartialkoefficienter, i stedet for de i det danske anneks til EN 1992-1-1 angivne materialepartialkoefficienter.

Programmet kan bestemme udnyttelsen af dobbeltspændte betonplader, udfra den valgte brudlinje, jf. K.W. Johansens brudlinje teori.

# 2.1 Beregning - beton

Ved dimensionering foretages alle relevante undersøgelser for elementet iht. DS/EN 1992-1-1 3. Udgave og DS/EN 1992-1-2 1. Udgave med tilhørende nationalte annekser.

Når man ser på beregningen af betonen skal man være opmærksom på om det er en isotrop plade (ens bæreevne i overside og underside og i begge retninger) eller en anisotrop plade der regnes på. Desuden er det vigtigt at være opmærksom på hvordan armeringsretningerne er defineret i forhold til hvordan pladen tegnes.

# 2.1.1 Beregning af isotrope plader

Nedenstående beregningsmetode er gældende for isotrope plader. Dvs. plader, som har ens bæreevne i alle retninger og ens bæreevne i overside og underside.

For ikke isotrope plader, henvises til afsnittet for beregning af anisotrope plader

Det dimensionsgivede moment m, beregnes udfra K.W.Johansens brudlinje teori. jf. <u>beregning af brudlinjer.</u>

# Kvasipermanente lastkombinationer:

I den kvasipermanente lastkombination undersøges armerede konstruktioner for:

- Minimumsarmering, jf. DS/EN 1992-1-1 Afsnit 9.2.1.1
- Revnevidden beregnes udfra det dimensionsgivende moment m.
- Revnevidde beregnes jf. DS/EN 1992-1-1 Afsnit 7.3.4, som sammenlignes med de anbefalede maksimale værdier i det danske nationale anneks Tabel 7.1.
- Udnyttelsen **a** udregnes som forhold mellem revnevidden og den anbefalede maksimale værdi. Såfremt der ikke er tilstrækkelig minimumsarmering sættes udnyttelsen **a** dog til mindst til forholdet mellem den nødvendige armering og den i konstruktionen værende armering.
- Afstand mellem revnerne.

# Brud lastkombinationer:

I brud undersøges for:

- Minimumsarmering for armerede tværsnit, jf. DS/EN EuroCode 1992-1-1 Afsnit 9.2.1.1.
- Armerede konstruktioner undersøges bæreevnen vha. Metode A., jf. DS/EN EuroCode 1992-1-1 Afsnit 3.1.7.



 Udnyttelsen a udregnes som forholdet mellem det dimensionsgivende moment m og brudbæreevne M<sub>rd</sub>. Såfremt der ikke er tilstrækkelig minimumsarmering sættes udnyttelsen a dog til mindst til forholdet mellem den nødvendige armering og den i konstruktionen værende armering.

# Ulykke lastkombinationer (Ulykke, Brand og Masselast):

I Ulykke benyttes en materialepartialkoefficient på 1,0, eller 1,2 (Ulykke og Brand) for konstruktionsdele hvor der stilles særlige krav til robusthed.

Lastkombinationerne Ulykke og Masselast dimensioneres som for brud.

I brandkombinationerne indregnes brandpåvirkningen fra en standardbrand. Der undersøges iht. DS/EN 1992-1-2 med tilhørende dansk nationalt anneks. Det antages at tværsnittet er intakt uden afskalning. Det brandpåvirkede tværsnit modelleres som et reduceret tværsnit, idet det oprindelige betontværsnit reduceres med en skadet randzone, som ikke tages i regning, jf. DS/EN 1992-1-2 Anneks B. Metode B2. Inden for den skadede randzone betragtes materialeparametre for betonen som konstante men svækkede på grund af temperaturen. For hver armeringsstang bestemmes temperaturen, hvorefter spændingen kan bestemmes ud fra den temperaturafhængige arbejdskurve, som desuden afhænger af armeringens fremstillingsproces. For det reducerede tværsnit med reducerede materialeparametre undersøges for:

- Metode A iht. DS/EN 1992-1-2 Anneks B. Metode B2 med tilhørende dansk nationalt anneks.
- Udnyttelsen  ${\bf a}$  udregnes som forholdet mellem det beregnede moment m og brudbæreevne  ${\rm M}_{\rm rd}$  .
- Minimumarmeringen undersøges ikke.

For alle lastkombinationer gælder:

Forskydning og evt. forskydningsarmering beregnes ikke.

Uarmerede tværsnit undersøges ikke.



# 2.1.2 Beregning af anisotrope plader

Anisotrope plader beregnes på samme måde som isotrope plader, dog med følgende tillæg.

Den anisotrope plade har forskellige momentbæreevner i alle retninger og i oversiden og undersiden, det betyder at pladen har 4 momentbæreevner i hver lastkombination:

Positive momentbæreevne:

- $M^+_{rd,længde}$ : Momentbæreevne for brudlinie i x-retningen (momentbæreevne for armering i y-retning)
- M<sup>+</sup><sub>rd,tvær</sub> : Momentbæreevne for brudlinie i y-retningen (momentbæreevne for armering i x-retning)

Negativ momentbæreevne:

- $M_{rd,længde}^{-}$ : Momentbæreevne for brudlinie i x-retningen (momentbæreevne for armering i y-retning
- M<sup>-</sup><sub>rd,tvær</sub> : Momentbæreevne for brudlinie i y-retningen (momentbæreevne for armering i x-retning)

e P	ade One	cantroine	pok	voor Pu	üter 7	oon Hi	with					
0	1	10	11	⊞ 0	P		. *	۹	•			
-		_									Polygon Understate	ning
0											Nr. Tillang / Fradr	ag.
											the ly feed ly fee	
											W. Kong Ton	
		У										
		1										
	•	+				►×					4, 11 1 .	
-										jic: 7	94, 1: 1274	-

Pladen får dermed 3 dimensionsløse størrelser:

- i' : Indspændingsgraden,  $M_{rd,længde}^{-}$  /  $M_{rd,længde}^{+}$
- my: Positivt momentforhold (i undersiden),  $M^+_{rd,tvær}$  /  $M^+_{rd,længde}$
- my' Negativt momentforhold (i oversiden),  $M_{rd,tvær}^{-}$  /  $M_{rd,længde}^{-}$

Momentbæreevnen langs en vilkårlig brudlinje med vinkelen alfa med x-aksen udregnes som:

Positiv brudlinje:

 $M^+_{rd,længde} \cdot (\cos^2(alfa) + my \cdot sin^2(alfa))$ 

Negativ brudlinje:

 $i' \cdot M^+_{rd,laenade} \cdot (\cos^2(alfa) + my' \cdot sin^2(alfa))$ 



For brudlinier langs understøtninger regnes i dog ikke højere end understøtningens indspændingsgrad.

Understøtningens indspændingsgrad, angives af brugeren for indspændte sider, og denne regnes lig med 0 for simpelt understøttede sider og frie sider.

Programmet udregner v.hj.a K.W.Johansens brudlinjeteori således det nødvendige moment m, som er  $M^+_{Ed,lænade}$ .

De regningsmæssige nødvendige momenter i de 4 retninger bliver således:

$$M^{+}_{Ed,længde} = m$$

$$M^{+}_{Ed,tvær} = my \cdot m$$

$$M^{-}_{Ed,længde} = i' \cdot m$$

$$M^{-}_{Ed,tvær} = i' \cdot my' \cdot m$$

Dette giver den samme udnyttelse i brud, ulykke og brand i alle 4 retninger, som udregnes som m/ $M^+_{Rd,længde}$ 

I den kvasipermanente lastkombination udregnes udnyttelsen i alle 4 retninger, idet revnevidden beregnes for de 4 ovenstående momenter. Den endelige udnyttelse udregnes, som den maksimale af de fire udnyttelser. Dette gælder også selv om brudfiguren f.eks ikke indeholder negative brudlinier (så skulle udnyttelsen egentlig udregnes som den maksimale af de to positive værdier).

# 2.1.3 Beregning af gennemlokning

Der beregnes gennemlokning for de søjler, hvor det er angivet at der skal regnes gennemlokning.

Gennemlokning beregnes iht. DS/EN 1992-1-1 3. Udgave Afsnit 6.4 med tilhørende nationale annekser.

Gennemlokningsforskydningskraften findes først for det uarmerede tilfælde hvor pladen ikke er bøjlearmeret omkring søjlen.

Hvis det er angivet at søjlen er forskydningsarmeret med bøjler laves efterfølgende beregningen af gennemlokningsforskydningskraften for den bøjlearmerede søjle.

Der udregnes ikke udnyttelse for gennemlokning.

# 2.1.4 Beregning af deformationer

Der udregnes deformationer i anvendelsestilstanden.

Deformationerne udregnes som u =  $(1/k)*(1/(x*E_{c.ef}))*sigma_{c.max} * L^2$ , hvor

- L er spændvidden, som er indtastet under deformationsdata.
- (1/k) er systemfaktoren, som er indtastet under deformationsdata.
- $E_{c,ef}$  er betonens effektive E-modul, som er forskellig for korttidslast og langtidslast.
- sigma\_{\rm c,max} er betonens maksimale spænding ved det maksimale moment  $\rm M_{Ed}$
- x er trykzonehøjden ved det maksimale moment M<sub>Ed</sub>



 $M_{Ed}$  opdeles i en langtidsdel og en korttids og der udregnes en langtidsdeformation og en korttidsdeformation, som summeres.

For isotrope plader forudsættes  $M_{Ed}$  at være lig med det nødvendige moment m, bestemt v.hj.a K.W.Johansens brudlinjeteori.

For anisotrope plader forudsættes de regningsmæssige momenter i de 4 retninger at blive således:

 $M^{+}_{Ed,længde} = m$   $M^{+}_{Ed,tvær} = my \cdot m$   $M^{-}_{Ed,længde} = i' \cdot m$   $M^{-}_{Ed,tvær} = i' \cdot my' \cdot m$ 

Der udregnes således 4 udbøjninger (deformationer), to for positivt moment (en i hver retning) og to for negativt moment (en i hver regning). Positivt moment gælder for normalt brud, mens negativt moment gælder for egentlig afknækning af pladedele eller hele pladen.

Deformationerne udregnes for de enkelte brudfigurer, efter forskellige regler (f.eks min. af de 2 positive). Reglerne for de enkelte brudfigurer er angivet under de enkelte brudfigurer, se <u>22 brudfigurer</u>

Længdearmeringen er pr. definition parallel med x-aksen og tværarmeringen er parallel med y-aksen.

Lændearmeringen ligger yderst af de to armeringer.

Når man tegner pladen skal man være opmærksom på, at selv om man tegner pladen skrå eller på højkant vil armeringsretninger altid følge koordinatsystemets retninger på tegnefladen.





# 2.2 Beregning af brudlinjer

Brudlinjerne beregnes efter K.W. Johansens brudlinie teori.

Det er valgt at der kan vælges imellem <u>22 brudfigurer</u> alt afhængig af hvor mange understøttede sider der er på pladen, og om der er søjler eller ej.

# 2.2.1 K.W. Johansens brudlinje teori

Programmet beregner efter K.W. Johansens brudlinieteori, som er beskrevet i bogen: Brudlininietorier af K.W.Johansen fra Akedemisk Forlag fra 1963.

I Programmet benyttes den specielle del, som starter side 53.

# Brudfigur

Pladen deles op i et antal pladedele, der tilsammen udgør en brudfigur.

Hver af disse pladedele regnes plane, dvs. at de elastiske deformationer regnes små i forhold til de plastiske deformationer.

Linjerne mellem de enkelte pladedele udgør brudlinjer. Der kan også være brudlinjer langs pladekanterne. Hvis der ikke er brudlinjer langs kanten, udgør kanten typisk en fri side, eller pladedelen flytter sig ikke.

Der findes negative brudlinjer og positive brudlinjer. For en plade med samme positive og negative brudmoment og samme brudmoment i alle retninger (kaldet isotrop plade) er brudmomentet 'm'. Dette gælder for stålplader og for isotrope armerede betonplader. Dette er beskrevet i <u>beregning af isotrope plader</u>.

For ikke isotrope plader kan brudmomentet i brudlinjen udregnes som 'm' gange en faktor, som beskrevet i <u>beregning af anisotrope plader</u>.

I en brudfigur vil de enkelte pladedele have en omdrejningsakse og en konstant drejningsvinkel omkring omdrejningsaksen. Brudfiguren skal være geometrisk mulig.

Drejningsvinkelerne bestemmes typisk ved at lade et af punkterne på brudfigurer bevæge sig 1 mm (typisk nedad - ved nedad rettet last).

For en pladedel understøttet langs kanten, ligger omdrejningsaksen langs kanten. For en pladedel der er understøttet af en søjle, går omdrejningsaksen igennem søjlen, ellers kan omdrejningsaksen ligge vilkårligt.

Brudlinjen mellem to pladedele går gennem de to pladedeles omdrejningsaksers skæringspunkt.





Mulige brudfigurer. (fra bogen "Brudlinieteorier" af K.W.Johansen)

I et punkt hvor brudlinjer mødes (et knudepunkt) eller hvor en brudlinje møder en kant (randpunkt) vil der optræde knudekræfter.

I et knudepunkt hvor alle brudlinjerne som mødes, har samme fortegn, vil knudekraften være 0.

I et knudepunkt med brudlinjer med forskelligt fortegn kan der kun være brudlinjer i 3 retninger.

# Arbejdsligningen



Når brudfiguren er fastlagt bestemmes det nødvendigt moment af arbejdsligningen. Hvor det ydre arbejde  $(A_y)$  skal være lig med det indre arbejde  $(A_z)$ .

Det ydre arbejde er summen af af alle ydre laster gange med deformationen i punktet hvor lasten virker.

Det indre arbejde er summen af indre arbejde langs alle brudlinier. Det indre arbejde langs den enkelte brudlinie er brudmomentet i brudlinien gange med drejningsvinkelen mellem pladedelene i brudlinien og længden af brudlinien.

Derved kan det nødvendige brudmoment 'm' bestemmes, som  $m = (A_{\gamma})/(A_{I})$ , idet der ved beregning af det indre arbejde er forudsat at brudmomentet for brudlinien er 1 for isotrope plader eller den beregnede faktor for anisotrope plader.

#### Øvre værdi løsning

Det fremkomne resultat for brudmomentet er en øvre værdi løsning, dvs. resultat er på den usikre side. Det endelige resultat er maksimal værdien for alle de brudfigurer, der er mulige. Det er ikke muligt at undersøge alle brudfigurer. Men praktiske beregninger og forsøg har vist at man får den korrekte værdi af det nødvendige brudmoment, hvis brudfiguren ligger tæt på den der vil forekomme i virkeligheden. Så i virkeligheden drejer det sig om at finde den korrekte brudfigur, derved fås også det korrekte nødvendige moment.

# 2.2.2 22 brudfigurer

Programmet indeholder 22 brudfigurer, der kan vælges imellem. Disse er listet nedenfor.

Brudfigurerne er taget fra bogen K.W.Johansen, brudlinieformeler for plader.

De 18 af brudfigurene omhandler plader der har 1-4 understøttede sider. Herudaf har de 7 udover understøtningerne også søjler. De sidste 4 brudfigure har ingen understøtninger men er kun understøttet af søjler.

Alle 22 brudfigurer opstår hovedsagelig når der er tale om fladelast på hele pladen eller gennemgåemde linielaster.

Hvis der er punktlaster, ikke gennemgående linielaster eller lokale fladelaster, vil/kan der forekomme krumme brudlinier og evt. gennemlokning, som der skal undersøges for.

Det er muligt at angive pladen med udkragninger både langs understøttede sider og langs frie sider. Hvis der er udkragninger skal disse udkragninger undersøges for afknækning, f.eks ved at undersøge udkragningerne som 1-siddet understøttet.

Såfremt brudlinierne går ind i pladens hjørne (hjørner) vil der forekomme opadrettede hjørnekræfter. Disse hjørnekræfter skal kunne optages, ellers vil brudfiguren ændres så der kommer vippere i hjørnene. Disse vippere vil betyde en forøgelse af brudmomentat på 10 % eller højere afhængig af hvor spidse hjørnene er.

4 siddet understøttet

Kuvert formet

Optræder ved jævnt fordelt last og jævnt fordelt kilebelastning. Optræder ved gennemgående linielaster.





Der er 4 hjørnekræfter (opadrettede), som skal fastholdes/forankres, for at undgå vippere.

Der udregnes reaktioner langs de 4 understøttede sider.

Deformationen udregnes som den mindste af 2 deformatoner udregnet på baggrund af de positive momenter.

3 siddet understøttet

• Y formet

Optræder ved jævnt fordelt last og jævnt fordelt kilebelastning. Optræder ved gennemgående linielaster.



Der er 2 hjørnekræfter (opadrettede), som skal fastholdes/forankres, for at undgå vippere.

Der udregnes reaktioner langs de 3 understøttede sider.

Deformationen udregnes som den mindste af 2 deformatoner udregnet på baggrund af de positive momenter. Husk at spændvidden for den retning, som har fri side, skal angives med den dobbelte spændvidde i forhold den virklige dimension.

• W formet

Optræder ved jævnt fordelt last og jævnt fordelt kilebelastning. Optræder ved gennemgående linielaster. Optræder når lasten langs frie kant er af større betydning.



Der udregnes ikke reaktioner.

Deformationen udregnes som den mindste af 2 deformatoner udregnet på baggrund af de positive momenter. Husk at spændvidden for den retning, som har fri side, skal angives med den dobbelte spændvidde i forhold den virklige dimension.

2 siddet understøttet - modstående

• W formet

Optræder ved gennemgående linjelaster langs de frie sider.





Der udregnes ikke reaktioner.

Deformationen udregnes som den mindste af 2 deformatoner udregnet på baggrund af de positive momenter.

• enkelt linje

Optræder ved jævnt fordelt last. Optræder ved gennemgående linjelast vinkelret på understøtningerne.



Der udregnes reaktioner langs de 2 understøttede sider.

Deformationen udregnes som den mindste af 2 deformatoner udregnet på baggrund af de positive momenter.

- 2 siddet understøttet hoslæggende
  - < formet

Optræder ved jævnt fordelt last. Optræder ved gennemgående linielaster.



Der udregnes ikke reaktioner.

Deformationen udregnes som summmen af de 2 deformatoner udregnet på baggrund af de positive momenter. Husk at spændvidden skal angives med den dobbelte spændvidde i forhold den virklige dimension.

• V formet

Optræder ved jævnt fordelt last. Optræder ved gennemgående linielaster.

Der udregnes ikke reaktioner.

Deformationen udregnes som summmen af de 2 deformatoner udregnet på baggrund af de positive momenter. Husk at spændvidden skal angives med den dobbelte spændvidde i forhold den virklige dimension.



• Enkelt linje

Optræder når lasterne er koncentreret mod det fri hjørne eller når brudlinjerne i V eller < formet brudlinje kommer til at ligne den enkelte linje.



Der er 1 hjørnekraft (opadrettet), som skal fastholdes/forankres, for at undgå vipper.

Der udregnes reaktioner langs de 2 understøttede sider.

Deformationen udregnes som summmen af de 2 deformatoner udregnet på baggrund af de positive momenter. Husk at spændvidden skal angives med den dobbelte spændvidde i forhold den virklige dimension.

• Enkelt linje - afknæk

Optræder når lasterne er koncentreret mod det fri hjørne.



Der udregnes reaktioner langs de 2 understøttede sider (som dog vil være ens).

Deformationen udregnes som summmen af de 2 deformatoner udregnet på baggrund af de positive momenter. Husk at spændvidden skal angives med den dobbelte spændvidde i forhold den virklige dimension.

- 2 siddet understøttet hoslæggende med søjler
  - enkelt linje med 1 søjle

Optræder ved jævnt fordelt last. Optræder ved gennemgående linielaster.



Der udregnes reaktioner langs de 2 understøttede sider (som dog er ens) og reaktion fra søjlen.

Deformationen udregnes som summmen af de 2 deformatoner udregnet på baggrund af de positive momenter.

• Y formet - med 1 søjle

Optræder ved jævnt fordelt last. Optræder ved gennemgående linielaster.





Der udregnes reaktioner langs de 2 understøttede sider og reaktion fra søjlen.

Deformationen udregnes som summmen af de 2 deformatoner udregnet på baggrund af de positive momenter.

- 1 siddet understøtet
  - W formet

Optræder ved gennemgående linielast vinkelret på understøtningen.



Reaktioner udregnes ikke.

Deformationen udregnes som minimum af de 2 deformatoner udregnet på baggrund af de negative momenter.

• Enkelt linje

Optræder ved jævnt fordelt last. Optræder ved gennemgående linielast langs understøtningen.



Der udregnes reaktion langs den understøttede side.

Deformationen udregnes som minimum af de 2 deformatoner udregnet på baggrund af de negative momenter.

1 siddet understøtet - med søjler

• Enkelt linje med 1 søjle

Optræder ved jævnt fordelt last. Optræder ved gennemgående linielast langs understøtningen.



Der udregnes reaktion langs den understøttede side og reaktion fra søjlen.

Deformationen udregnes som minimum af de 2 deformatoner udregnet på baggrund af de positive momenter.



Hertil tillægges deformationen udregnet som maximum af de 2 deformatoner udregnet på baggrund af det negative afknækningsmoment. Denne udregning gælder dog kun hvis søjlen, står i midten, ellers vil udregningen være på den usikre side.

• W formet med mindst en søjle

Optræder ved gennemgående linielast vinkelret på understøtningen.



Reaktioner udregnes ikke.

Deformationen udregnes som summen af de 2 deformatoner udregnet på baggrund af de positive momenter.

Husk at den ene spændvidde for positivt moment er afstanden mellem søjlerne.

Hertil tillægges deformationen udregnet som maximum af de 2 deformatoner udregnet på baggrund af det negative afknækningsmoment (kræver at der oprettet brudfigur svarende til en enkel linie er oprettet).

Denne udregning gælder dog kun hvis søjlen, står i midten, ellers vil udregningen være på den usikre side.

• Y formet med 2 søjler

Optræder ved jævnt fordelt last og jævnt fordelt kilebelastning. Optræder ved gennemgående linielaster.



Der udregnes reaktion langs den understøttede side og reaktioner fra de to søjler.

Deformationen udregnes som summen af de 2 deformatoner udregnet på baggrund af de positive momenter.

Husk at den ene spændvidde for positivt moment er afstanden mellem søjlerne.

• Enkelt linje med 2 søjler

Optræder ved jævnt fordelt last. Optræder ved gennemgående linielast langs understøtningen.


Der udregnes reaktion langs den understøttede side og reaktioner fra de to søjler (som dog er ens).

Husk at den ene spændvidde for positivt moment er afstanden mellem søjlerne.

Deformationen udregnes som summen af de 2 deformatoner udregnet på baggrund af de positive momenter.



Ingen understøtninger / Padderhat konstruktioner

• Kant afknækning - max 4 søjler

Optræder ved jævnt fordelt last og jævnt fordelt kilebelastning. Optræder ved gennemgående linielaster.



Der udregnes ikke reaktioner.

Deformationen udregnes som maksimum af de 2 deformatoner udregnet på baggrund af de negative momenter.

Linje brud mellem 2 søjlerækker - max 4 søjler
 Optræder ved jævnt fordelt last og jævnt fordelt kilebelastning.
 Optræder ved gennemgående linielaster.

-	-		
•			

Der udregnes reaktioner for de to søjlerækker.

Deformationen udregnes som summen af de 2 deformatoner udregnet på baggrund af de positive momenter.

Husk at spændvidden for positivt moment er afstanden mellem søjlerne.

Hertil tillægges deformationen udregnet som maximum af de 2 deformatoner udregnet på baggrund af det negative afknækningsmoment (kræver at der oprettet brudfigur svarende til en kantafknækning er oprettet).

• Brud i pladen mellem 4 søjler

Optræder ved jævnt fordelt last og jævnt fordelt kilebelastning. Optræder ved gennemgående linielaster.



Der udregnes reaktioner på de 4 søjler fra lasten mellem de 4 søjler.

Deformationen udregnes som summen af de 2 deformatoner udregnet på baggrund af de positive momenter.

• Brud mellem 2 søjlerækker

Optræder ved jævnt fordelt last og jævnt fordelt kilebelastning. Optræder ved gennemgående linielaster.





Der udregnes reaktioner på de 2 søjlerækker fra lasten mellem de to søjlerækker.

Deformationen udregnes som minimum af de 2 deformatoner udregnet på baggrund af de positive momenter.

- 1 til 4 understøttede sider med søjler
- Linje brud mellem søjler og understøtning

Optræder ved jævnt fordelt last og jævnt fordelt kilebelastning. Optræder ved gennemgående linielaster.



Brudet kan optræde ved alle de understøttede sider.

Der udregnes reaktion langs den understøttede side og reaktioner fra søjlerækken for lasten mellem understøtningen og søjlerækken.

Deformationen udregnes som minimum af de 2 deformatoner udregnet på baggrund af de positive momenter.

# 2.2.3 Huller i plader

Der kan frit optegnes huller i en plade.

Programmet tager dog ikke hensyn til evt. ændret udseende af brudfigurer. Men der er ingen bidrag til det ydre arbejde og det indre arbejde i huller.

Såfremt huller placeres langs en kant af en plade, skal kanten angives som en fri side (det kan dog ved huller i hjørner være nødvendigt at angive kanten som en simpel understøttet plade). Dette skal gøres for at sikre at det indre arbejde langs kanten sættes til 0.

F.eks kan følgende huller og brudfigurer beregnes, idet brudfiguren ligner den kuvertformede 4 siddet understøttede brudfigur.







De med blå enkeltskraveret kanter kan dog ikke beregnes for alle værdier af x. Følgende huller og brudfigurer kan ikke beregnes, idet brudfiguren ikke ligner den kuvertformede 4 siddet understøttede brudfigur.



Følgende huller og brudfigurer kan beregnes, idet brudfiguren ligner brudfigure for den 3 siddet understøttede brudfigur.



Hvorimod følgende huller og brudfigurer ikke kan beregnes, idet brudfiguren ikke ligner dem for den 3 siddet understøttede brudfigur.





Man skal i det hele taget være påpasselig med huller og sikre sig at der ikke kan opstå andre brudfigurer, end dem man har valgt i programmet.

#### 2.2.4 Skæve plader

For meget skæve plader og for plader med spidse hjørner, kan der forekomme brudlinier langs understøtningerne, som ændrer brudfiguren, jf. kapitel 2 i bogen K.W.Johansen, brudlinieformeler for plader.



Programmet er ikke lavet til at tage højde for dette, idet den vil regne som en plade med brud i understøtningen, jf. nedenstående.



Skæve plader, kan selvfølgelig undersøges for de nye brudlinier, men det kræver at pladens afgrænsning tegnes langs de nye brudlinier.

#### 2.2.5 Beregning af brudfigurer

For at finde den optimale placering af brudlinjerne ud fra lastplaceringen, bliver placeringen af brudlinjerne bestemt ved at forskyde brudlinjerne rundt på pladen svarende til den valgte brudfigur.

For hver placering af brudlinjerne bestemmes det indre-  $(A_I)$  og ydre arbejde  $(A_Y)$  og det maksimale forhold mellem dem  $(Max(A_Y/A_I))$  giver hvor den optimale placering af brudlinjerne ligger.

Brudlinjernes placering bestemmes ud fra hjørnepunkterne A, B, C og D, og der tages ikke højde for om der er udsparinger/huller i pladen eller udkragninger på pladen. Der tages dog højde for dette under beregningen af det indre arbejde  $A_r$  og det ydre arbejde  $A_y$ .



# Definition af A, B, C og D

A, B, C og D er de 4 punkter der udgør hjørne punkterne i pladen. Omløbsretningen er "clockwise".

Da det er muligt at definere en plade med n antal punkter benyttes følgende regler for at finde de 4 punkter.

#### 4 Sidet understøttet



Punkterne findes som knuder der er fælles for to understøttede sider i polygonet. Siden |AB| er den længste side i pladen.

3 sidet understøttet

Punkterne A og B findes som de punkter der kun findes i en understøtning og C, D findes som dem der er fælles for to understøtninger. Siden |AB| er fri.

2 sidet understøttet - modstående

Punkterne findes som endeknuder i understøtningerne. Siderne |AB| og |CD| er frie sider.

2 sidet understøttet - hoslæggende

D findes som den knude der er fælles for de to undestøtninger, og A og C der de to ende knuder i understøtningerne.

Definitionen af B afhænger af hvordan polygonet er tegnet.

Hvis der kun er 4 punkter i polygonet er B det sidste punkt ellers bestemmes B ud fra den omkransende firkant. B er det punkt der er tættest på firkantens hjørnepunktet, der ligger længst væk fra D. Siderne |AB| og |BC| er frie.

1 sidet understøttet

Punkterne C og D findes som endepunterne i understøtningen. Definitionen af A og B afhænger af hvordan polygonet er tegnet. Hvis der kun er 4 punkter i polygonet er A og B de sidste punkter i polygonet ellers bestemmes de som punkterne der ligger tættest på hjørnepunkter i den omkransende firkant. A's hjørnepunkt er det hjørne der ligger længst væk fra C og B's er hjørnepunktet der ligger længst væk fra D. Siden |CD| er understøttet.

#### Paderhat konstruktioner

D findes som knuden tættest på [0,0]. C er punktet der ligger før D i lige linje, dvs. hvis der er 3 knuder på linje er C den 3. knude.

A og B findes som knuderne der ligger tættest på de øverste hjørner i den omkransend firkant.

Hvis der på de frie sider er oprettet mere end 2 punkter imellem knudepunkterne og de ikke ligger på linjen mellem knudepunkterne vil der blive lavet en "manipulation" af pladen (tillægs) polygonet. Denne "manipulation består i at polygonet, der udgør pladen (tillæg) udvides til at omkrandse hele pladen og så laves der til gængæld et (to) fradrags polygon, der udgør det der er for meget med i det nye polygon.

Det omkransende rektangel der benyttes til at omkrandse pladen med er for et polygon der er roteret ned så D punktet ligger i (0,0) og ikke det omkransende rektangel der svare til pladen som den er tegnet i koordinatsystemet.

Her er vist hvordan en to sidet hoslæggende understøttet plade bliver roteret og "manipuleret" for at fastlægge hvor brudlinierne skal lægges.



rektangel.



Oprindelig plade med omkransende

Roteret plade med omkransende rektangel.





Opdelingen i to polygoner, Pladen (tillæg) og hullet (fradrag).

# Definition af A<sub>T</sub>

Det indre arbejde findes som arbejdet i brudlinjerne. Det bestemmes som summen af brudlinjernes længde gange cos(vinklen mellem brudlinjen og omdrejningsaksen) gange brudmomentet gange drejningsvinklen af omdrejningsaksen. Der summeres over alle pladedelene.

# Definition af A<sub>y</sub>

Det ydre arbejde findes som det arbejde lasten laver på pladen. Den omkransende firkant opdeles i 100x100 dele og  $P_{i,j}$  bestemmes som center punktet i hver del.  $\Delta A_{\gamma}$  bestemmes for hvert punkt.  $\Delta A_{\gamma}$  findes som afstanden fra  $P_{i,j}$  til omdrejningsaksen gange drejningsvinklen af omdrejningsaksen og lasten i punktet.

# Definition af hjørnekrafter

Der beregnes hjørnekrafter i de hjørnerpunkter hvor tre brudlinjer møder hinanden, 2 negative og en positiv. De punkter hvor tre positive brudlinjer møder hinanden har en knudekraft = 0. Øvrige knudekræfter/randkræfter beregnes ikke.

# 2.2.6 Beregning af reaktioner

Der sker en beregning af reaktioner for hver brudfigur.

I beregningen lægges den endelige brudfigur til grund for beregningen, dvs. der udregnes reaktioner for hver brudfigur.

Det forudsættes at den last der virker på den enkelte brudpladedel optages af understøtningerne for den enkelte brudpladedel, enten via understøtningerne langs kanten af brudpladedelen eller via søjlerne. Dvs. lasterne overføres ikke til en anden brudpladedel (i princippet betyder det at brudlinierne ligger i momentmaksimum, hvor forskydningskraften er 0). Dette er tilnærmelsesvis korrekt for jævnt fordelte laster, men er ikke gældende for koncentrede laster (især laster, som ligger tæt på 2 eller flere brudpladedele).

For brudpladedele, som ikke har understøtninger eller søjler overføres lasten til nærmeste brudpladedel. Såfremt der for en brudpladedel, som ikke er understøttet, er mulighed for at overføre lasten til 2 eller flere brudpladedele (f.eks V og W-formede brudfigurer), beregnes reaktionerne ikke for den pågældende brudfigur.

I beregningen af reaktioner medtages bidrag fra hjørnekræfter. Bidrag fra evt. randkræfter medtages ikke.

Reaktionerne fordeles jævnt langs længden af understøtningen eller jævnt på det antal søjler, som understøtter pladebruddelen.



# 2.3 Begrænsninger

Der er følgende begrænsninger i "Betonplader 1" man skal være opmærksom på.

- Der kan kun regnes på armerede tværsnit.
- Der kan undersøges for 22 forskellige brudfigurer, som er beskrevet nærmere i grundlag for brudlinier
- Det er en forudsætning at laster og understøtninger er fordelt således at evt. brud foregår efter den eller de valgte brudlinier.
- Der udregnes reaktioner jf. de beregrænsninger, der er anført i <u>Beregning af</u> <u>reaktioner</u>
- Der undersøges ikke for forskydning og forankring/stød.
- Der undersøges for gennemlokning, idet gennemlokningskraften findes. Kontrolperimetrenes længde skal angives under indtastning af søjlerne.
- Der undersøges ikke for udnyttelse i forbindelse med gennemlokning.
- Der udregnes en tilnærmet deformation i anvendelsestilstanden, jf. <u>Beregning af</u> <u>deformationer</u>.

Begrænsninger i design af pladen:

- Der må ikke være udsparinger i understøttede sider.
- Udkragninger på understøttede og frie sider bliver ikke medregnet i designet af brudlinjer og de må ikke have understøtninger. Disse udkragninger undersøges ikke særskilt.
- Der må ikke være udkragninger fra de frie sider der gå ud over de understøttede sider.
- Søjlerne skal ligge inden for pladen.

# 3 Kom i gang Installation

For installation af "Betontplader 1" henvises til installationsvejledningen der enten er tilsendt eller kan findes på <u>www.CQDimension.dk</u> under "Service og Support/Installation/ Installation".

# Konfiguration

Når Betonplader 1 er installeret, skal det konfigureres. Det gøres i programmet Konfiguration, placeret som ..\JUST\KONFIGURATION\Konfiguration.exe. I Konfiguration findes følgende muligheder:

- Opsætning af Betonplader 1:
  - Vælg placering af sagsbibliotek hvor sager skal gemmes. Et nyt sagsbibliotek kan oprettes ved at skrive stien i indtastningsfeltet, eller et eksisterende kan vælges ved tryk på tasten ved siden af indtastningsfeltet.
  - Opstil en skabelon for sidehoved og -fod. Alle generelle data, der skal udskrives på sidehoved og -fod, kan opstilles. Skabelonen hentes automatisk ind i alle nye sager.
- Armeringstabel:

Hvis der benyttes andre <u>armeringstyper</u> end Y-stål, Z-stål, K-stål og N-stål kan de oprettes her.



# 3.1 Opret en sag

"Betonplader 1" startes fra menuprogrammet CQDimension eller med filen "Betonplader1.exe" der er placeret som "..\JUST\BETONPLADER1\Betonplader1.exe".

For at oprette en ny sag vælges 🗈 og der bliver åbnet en tom sagsoversigt.

💾 Ikke navngivet		
<ul> <li>Inddata</li> <li>C Resultat</li> </ul>	Plade	
Plader Prudlinjer Deformationer		
Projekteringsnorm		
Lastkombinationer		
I		

For at indlæse inddataene skal man benytte menupunkterne.

De inddata der kan indtastes er:

- Pladen
- Brudlinjer
- Deformationer
- Tværsnit
- Brand
- Lastgrupper
- Lastkombinationer
- Laster
- Projekteringsnorm

I sagsoversigten er der et træ med spørgsmålstegn foran de data der ikke er indlæst.

Når eksempelvis tværsnittet er indlæst, kan Tværsnit markeres i træet, og en illustration vises til højre for træet.



C:\Documents and Settings\tha\Just\Beto	nplader1\manu	al	_ 🗆 🗵
Inddata         Resultat         Plader         Image: Plader <td>Plade</td> <td>Længde: Y6/100 Tvær: Y6/100 Længde: Y6/100 Tvær: Y6/100 Tvær: Y6/100</td> <td></td>	Plade	Længde: Y6/100 Tvær: Y6/100 Længde: Y6/100 Tvær: Y6/100 Tvær: Y6/100	

# Plade

For at oprette en plade skal man vælge plade i menuen 📓, og så kommer man ind for at oprette sin plade eller ændre den, hvis der allerede er oprettet en.

En plade består af en eller flere polygoner. Et Polygon består af nogle punkter med rette linjer imellem.

For at tegne polygonerne benyttes 2, man kan også indtaste punkterne via. 2. De optegnede polygoner og de punkter der definerer dem, kan ses på fanen "Polygoner" i højre side af skærmbilledet. Der skal være et polygon der er defineret som "Tillæg", det er det polygon der udgør selve pladen. Så kan der være et antal "Fradrag" det er huller/ udsparinger i pladen. Det er muligt at bytte rundt på hvilke polygoner der er "Tillæg" og

hvilke der er "Fradrag" ved at markere polygoner og editere det, enten hva. knappen u eller ved at taste enter på linjen.

For at angive understøtningerne skal man benytte og dobbelt klikke på den side man vil have understøtningen tilknyttet. De oprettede understøtninger kan ses på fanen "Understøtninger". Indspændingsgraden for en understøtning kan ændres direkte på fanen med understøtningerne eller ved at åbne oprettelses vinduet til understøtningerne. Dette gøres ved at dobbelt klikke på understøtningen eller taster "e" på linjen. En understøtning kan ligeledes slettes inde fra oprettelses vinduet eller ved at taste "d" på linjen.

For at oprette søjler skal man benytte knappen i en af de to menuer. Hvis man vælger den i den lodrette menu skal man klikke på det sted søjlen skal oprettes og koordinaterne overføres til søjleoprettelses billedet der åbnes. Hvis man benytter knappen i den vandrette menu åbnes søjleoprettelses skærmbillede. De oprettede søjler kan ses på fanen "Søjler". For at at ændre en søjle skal man enten dobblet klikke på linine med søjlen eller taste "e". En søjle kan ligeledes slettes inde fra oprettelses vinduet eller ved at taste "d" på linjen.





Der skal mindst oprettes et polygon for at oprette pladen og der skal vælges mindst en understøttet side eller 4 søjler, for at programmet acceptere pladen.

Programmet tillader desuden ikke at der er udsparinger i en understøttet side, der må gerne være udkragninger.

For en mere detaljeret gennemgang af de øvrige funktioner til oprettelsen henvises til online manualen, der kan kaldes inde fra programmer med "F1".

# Brudlinjer

For at oprette/vælge de brudfigurer der skal regnes på, skal man vælge *m*. I brudlinje oversigten kan man enten oprette en brudlinje, ændre en eksisterende eller slette en.

Når man vælger at oprette eller ændre en kommer man ind og kan vælge mellem de brudlinjetilfælde der svarer til understøtningsforholdene for pladen og antal søjler.



Brudlinjer	for 2 modståen	de sidet understøtninger 📃 🗖 🗙
Brudform	ummer: 1	
		Brudlinje typer modstående - w formet modstående - enkelt linie
		<u>Q</u> K <u>A</u> nnuller <u>Hj</u> ælp

Hvis man har valgt en brudfigur med brud mellem en søjlerække og understøtning eller mellem søjler kommer der et skærmbillede op hvor man skal vælger hvilke søjler der høre sammen ( evt. også hvilken understøtning der høre til). Det er vigtigt at indtaste søjlerne i den rækkefølge som der angives på billedet i skærmbilledet, ellers kan programmet ikke regne brudfiguren igennem. Hvis søjlerne er placeret i et kvadratisk mønster der er parallel med tegnefladens akser kan knappen "Generer" benyttes til at angive søjle kombinationerne. Det er blot vigtigt at man kontrollere at det er fornuftige kombinationer der bliver genereret inden beregningerne foretages.

<b>@</b> ¥ælg	søjler														
Vælg søj	lerne beregning	jen skal laves fi	or. St	art med :	søjle 1 osv.	2∎ 1∎	•3 •4								
Tilgænge	elige søjler														
Nr.	X	Y		Søjle 1	Nr. 2 X = 7000	Y = 700	ā	Nr	Søjle 1		Søjle 2		Søjle 3	Γ	Søjle 4
3	11000	7000		Søile 2	Nr. 3 X = 1100	1 Y = 70	- >	1	5 [3000, 3000]	1	[3000, 7000]	4	[15000, 7000]	8	[15000, 3000]
4	15000	7000			1100										
5	3000	3000		Søjle 3	Nr. 7 $X = 1100$	0 Y = 30	9 <								
6	7000	3000		Søjle 4	Nr. 6 X = 7000	Y = 300									
7	11000	3000			,	1									
8	15000	3000	•		Slet										•
					Generer						<u></u>	<		,	Hjælp

# Deformationer

For at der kan beregnes deformationer i anvendelses last kombinationerne skal der

oprettes nogle deformations data og til dette benyttes  $\checkmark$ . Her skal indtastes spændvidde, understøtninger og last typer for de 4 armeringsretninger.

Der kan vælges mellem 7 last typer og 3 understøtningsforhold (i begge sider) for den positive længde- og tvær-retninger og 2 understøtningsforhold for den afknæknings længde- og tværretninger.

#### Tværsnit

For at oprettet et tværsnit vælger man 🖾. Først åbnes en oversigt der viser de allerede oprettede tværsnit. Her er det muligt at:



- Importere tværsnit fra en anden sag hvis oversigten er tom.
- Opret nye tværsnit.
- Editere eksisterende tværsnit.
- Slette et tværsnit.
- Vælge hvilket tværsnit der skal benyttes i sagen.

Hvis man vælger at oprette et tværsnit eller editere et eksisterende tværsnit kommer man ind i tværsnit skærmbilledet.

Her skal man vælge at man vil oprettet et pladeprofil. Når man har gjort det kan man

Ændre forudsætninger, dimension og armering

trykke på for at komme til at definer selve tværsnittet. (For en detaljeret beskrivelse af hvordan tværsnittene oprettes henvises til on-line hjælpen der kan aktiveres med "F1" inde i programmet.)

# Brand

Hvis man har valgt, at der er et tværsnit, der skal undersøges for lastkombinationen brand, skal man benytte menupunktet brand 🗊 for at sætte brand parametrene for pladen. Det er kun muligt at oprette branddataene en gang, så de vil være ens for alle lastkombinationerne/brudlinjerne.

Det er en standard brand der bliver undersøgt for og man skal vælge hvor lang tid den vare. Der kan vælges imellem 30, 60, 90, 120, 180 eller 240 minutter (R30, R60, R90, R120, R180 og R240).

Derudover skal man vælge om pladen er brandpåvirket fra oversiden, undersiden eller begge sider. Hvis man har oprettet flere tværsnit kan man oprette en påvirkning for hver tværsnit.

Desuden skal fremstillingsprocessen for armeringen angives.

# Lastgrupper

For at opstille lastgrupperne benytte menupunktet 🔟. En lastgruppe er en samling af laster, der altid virker samtidigt, og med ens partialkoefficienter. Eksempler på lastgrupper er Permanent last, Vindlast fra vest og Snelast.

#### Lastkombinationer

Lastkombinationer kan opstilles, via menupunktet I. Først skal der vælges hvilken kategori lastkombination der skal oprettes, der kan vælges imellem, "Anvendelse", "Brud" eller "Ulykke". Når man vælger opret eller ændre kommer man ind og kan oprette selve lastkombinationen. Her skal der også tages stilling til hvilken type lastkombination der skal oprettes (eks. for Brud : 6.10a, 6.10b, 6.10a jordtryk, 6.10b jordtryk eller 6.10 vandtryk). En lastgruppe inkluderes i lastkombination ved at markere den i listen med lastgrupper og trykke på knappen med `<'. Herved flyttes lastgruppen til listen med lastgrupper i lastkombinationen, og en partialkoefficient tilknyttes automatisk. Feltet "Medtages i beregninger" markeres for at lastkombinationen tages med i beregningen. Man kan også få programmet til at generere de lastkombinationer der kan laves ud fra de oprettede lastgrupper.

#### Laster

Endelig skal de enkelte laster defineres, dette gøre under menupunktet 🕮. Der kan vælges mellem følgende laster:



- Fladelast
  - Jævntfordelt over hele pladen.
    - angiv Lasten P1
  - Trekantfordelt over x- aksen,
    - angiv, lastene P1 og P2, samt koordinaterne (ex1, ey1) og (ex2, ey2) for hvor lasten er placeret på pladen.
  - $_{\odot}$  Trekantfordelt over y-aksen,
    - angiv, lastene P1 og P3, samt koordinaterne (ex1, ey1) og (ex2, ey2) for hvor lasten er placeret på pladen.
  - vilkårlig,
    - angiv, lastene P1, P2 og P3, samt koordinaterne (ex1, ey1) og (ex2, ey2) for hvor lasten er placeret på pladen.
- Linjelast
  - Trekantfordelt over x- aksen,
    - angiv, lastene P1 og P2, samt koordinaterne (ex1, ey1) og ex2 for hvor lasten er placeret på pladen.
  - Trekantfordelt over y-aksen,
    - angiv, lastene P1 og P3, samt koordinaterne (ex1, ey1) og ey2 for hvor lasten er placeret på pladen.
  - vilkårlig,
    - angiv, lastene P1 og P2, samt koordinaterne (ex1, ey1) og (ex2, ey2) for hvor lasten er placeret på pladen.
- Punktlast
  - Punktlast i et punkt
    - angiv, lasten P1, samt koordinaterne (ex1, ey1) for hvor lasten er placeret på pladen.

Desuden skal der angives hvilke lastgrupper de enkelte laster hører til.

# Projekteringsnorm

For at ændre default opsætningen for valg af projekteringsnorm eller konsekvensklasse skal man benytte menupunktet . Her kan man vælge om der skal regnes med materialepartialkoefficienter jf. DS/EN 1992-1-1 NA:2007 eller om der ønskes benyttet brugerdefinerede materialepartialkoefficienter, samt hvilke konsekvensklasse der skal regnes med.

# Beregn

For at en sag kan beregnes, skal alle spørgsmålstegn være fjernet fra oversigtstræet. (Brand er dog undtaget da det kun er nødvendigt at udfylde brand oplysningerne hvis der er oprettet en lastkombination for brand.)

Herefter kan Resultat markeres, og sagen beregnes. Inddatatræet udskiftes med et træ med lastkombinationerne og derunder brudlinjerne. Foran brudlinjerne er opstillet et grønt  $\checkmark$  hvis krav til kombinationen overholdes, eller et rødt  $\times$  hvis krav ikke overholdes. Ved

at markere en brudlinje type i oversigten, vises resultaterne for lastkombinationen.



E:\Documents and Settings\tinhan\Arbejd	ssource\	dimensio	n\JUST\Beton	plader1\eksen	npel\Eksen	npel 4 siddet				
	Plade	Brudfigur	Brand							
C Inddata										
Resultat										
E-Kvasipermanent - Anvendelsekombination nr.										
Brudfigur 1 : 4 sidet, kuvert formet										
€.10b - Brudkombination nr.: 1										
Brand - Ulykkekombination nr.: 1										
Brudfigur 1 : 4 sidet, kuvert formet			~~~~~~~~	~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~						
		8////	XIII X	ST////						
		6//	<b>0</b>							
Resultater										
AT: 15,10 **E-3 m AY : 33.69 *1E-3 kNm					1					
Forholdet mellem ydre og indre arbejde :		<b>B</b>		·····						
2,231 KNm/m										
Udnyttelse minimum armering, max : 0										-
	i —	10	· · [	1	(r. 1) - 1	la .	lui ai	<u>lu</u>	<u> </u>	
Hjørnekræfter Knude A : -6 984 kN		Brudli	nje i Mrd [KNm/	m Trykzone [mm]	Epsilon si,m	a Uverarmeret	Udnyttelse n	Moment [KN	r Udnyttelse	
Knude B : -5,941 kN	pos mon	n. tværi	retn. 60,75	23,49	2,183	Nej	0	0	0,0355	
Knude C : -6,601 kN	pos mon	n. længd	de rel 62,78	29,90	1,523	Nej	0	0	0,0355	·
Nidde D 1,133 Nid	neg mor	o tværi	etn 60.75	23.49	2 183	Nei	0	0	0.0355	· .
Reaktioner	neg mon		can. 00,10	20,40	2,100		-	•	0,0000	
Reaktion på understøtning : 17.27 kN	neg mor	n. længd	te rel 62,78	29,90	1,523	Nej	U	U	0,0355	
Reaktion fra knudekraft start på understøtning										
2,769 kN Reaktion fra knudekraft slut på understøtning	momentf	orhold i und orhold i ove	dersiden, my∶0, ersiden mví∶0 !	9677 9677						<b>_</b>
2,424 kN	indspær	dingsgrade	en, i' : 1,000							-
🗋 de la companya de la construcción de companya de la companya de										

I højre side ses de grafiske præsentationer af pladen. På fanen "Plade" vises den oprindelige plade, på "Brudfigur" vises brudfiguren med brudlinjer og punkt/knude betegnelser og på "Brand" vises hvordan pladetværsnittet er påvirket af branden (Denne fane vises kun for en brand lastkombination).

#### Gem

En ny sag navngives og gemmes først, når Gem 폐 eller "Gem som" vælges.

# Udskriv

For at udskrive en sag vælges 🖾, hvorefter man kan vælge imellem hvad man vil udskrive.



Udskri <del>v</del>
Udskriv         Printer:         \\AthenaHQ.AD\Sort/hvid printer arkivrum-1.sal         Udskriv:         Inddata:         Image: Pladegeometri         Im
<u>V</u> is udskrift <u>S</u> idehoved og -fod <u>I</u> ndstil printer
<u>U</u> dskriv <u>A</u> nnuller <u>Hj</u> ælp

Hvis ikke man har lavet beregningerne inden, man vælger udskriv, vil det ikke være muligt, at vælge, at udskrive nogle af resultaterne.

For at komme i gang med programmet, anbefales det at læse eksemplerne igennem. Online hjælpen kan startes overalt i Betonplader 1 ved at trykke F1. Eksemplerne findes herefter under fanebladet "Brugervejledning" eller "Eksempler".



# 4 Programpakke

I JUST mappen placeres 4 undermapper med filer, der benyttes i forbindelse med Betonplader 1:

#### KONFIGURATION

Indeholder Konfiguration og tilhørende filer.

#### **BETONPLADER1**

Indeholder Betonplader 1 og tilhørende filer.

#### **OPSAETNING**

Programopsætning for Betonplader 1 gemmes heri som Betonplader1.ops.

#### TABEL

Hvis der oprettes øvrige armeringstyper (se <u>Armeringstyper</u>) i konfigurationsprogrammet, gemmes de som ArmeringNyt.arm.

# 4.1 Armering

I Betonplader 1 benyttes to tabeller med armeringstyper:

#### Standardtabel:

Med programmet følger en fil med standardtyper. Disse indlæses automatisk hver gang en sag startes. Det er ikke muligt at ændre eller slette standardtyper. I øjeblikket findes der 4 standard armeringstyper i programmet, nemlig Y-stål (Ny Tentor), Z-stål, K-stål og N-stål jf. DS 165 inf. afs. 3.3.

Standard armeringstyper er gemt som ..\JUST\ARMERING\NyStArm.arm.

#### Firmaets typer:

Hvis der i en sag skal benyttes en anden armeringstype, kan den indlæses i programmet 'Konfiguration'. Herefter hentes også den automatisk, hver gang en sag startes. I alle betonprogrammer i Dimension serien benyttes armeringstyperne fra 'Konfiguration'.

Firma typerne er gemt som ...\JUST\TABEL\ArmeringNyt.arm.



# 5 Eksempel, 4 siddet understøttet plade

# 5.1 Introduktion

Der ønskes lavet en bæreevneeftervisning af en armeret plade. Pladen beregnes efter DS/EN Eurocode 1992-1-1 og DS/EN Eurocode 1992-1-2 med tilhørende Danske nationale annekser. Samt K.W. Johansens brudlinje teori.

Pladen er 4 m lang, 2 meter bred og indspændt på alle 4 sider.

Den har en flade last på hel pladen på 6 kN/m<sup>2</sup>, og en fladelast der variere fra 2 kN/m<sup>2</sup> til 3 og 4 kN/m<sup>2</sup> over arealet på 1x1 m, der ligger 2 m fra den venstre kant af pladen og  $\frac{1}{2}$  m fra underkanten.

Den er armeret i både oversiden og undersiden.

Pladen undersøges for brudtypen - "Kuvertformet".



- Pladen
  - $\circ$  Brede x længde : 2 x 4 m.
  - o indspændigner
    - side 1 : i = 0,2
    - side 2 : i = 0,4
    - side 3 : i = 0,5
  - side 4 : i = 0,9
  - Deformations kriterier
  - Positiv længderetning
    - Spændvidde : 4 m.
    - Jævn fordelt last.
    - Indspændt i begge sider.
    - Indspænding venstre : 0,9.
    - Indspænding højre : 0,4.
  - Positiv tværretning
    - Spændvidde : 2 m.
    - Jævn fordelt last.
    - Indspændt i begge sider.
    - Indspænding venstre : 0,5.
    - Indspænding højre : 0,2.
- Konsekvensklasse CC2 (Normal sikkerhedsklasse)
- Normal materialekontrolklasse
- Moderat miljøklasse
- Tværsnitshøjde : 200 mm.



- Beton :
  - o f<sub>ck</sub>: 25 MPa
  - Almindelig konstruktionsbeton
  - Max. kornstr. : 32 mm.
  - o Insitu støbt
  - Dæklag : automatisk.
- Armering to lag
  - Armeringstype: Y Ny Tentor.
  - Armeringsdimensioner, for både længde- og tværarmering i oversiden
    - Diameter: 10 mm
    - Afstand c-c : 100 mm
  - Armeringsdimensioner, for både længde- og tværarmering i undersiden
    - Diameter: 10 mm
    - Afstand c-c : 100 mm
- Brand
  - Brandtid : 30 min
  - Brandsider : Over og under
  - $\circ$   $\;$  Fremstillingsproces, armeringen : Ingen krav
- Undersøgelser
  - Lastgrupper
    - G : Permanent last
    - N : Nyttelast
      - ✤ Kategori : "B: Kontorer"
  - o Laster
    - Fladelast over hele pladen P1 = 6 kN/m<sup>2</sup>, Permanent last + egenvægt
    - Fladelast vilkårlig, P1 = 2 kN/m2, P2 = 3 kN/m2, P3 = 4 kN/m2. Placeres (2000, 500), (3000, 1500) inde i pladen, Nyttelast
  - Lastkombination Anvendelse kvasipermanent
    - Max. deformation: 10 mm.
    - 1·G + 0,2·N
  - Lastkombination Brud 6.10b
    - 1·G + 1,5·N
  - o Lastkombination Ulykke Brand
    - 1·G + 0,4·N



# 5.2 Oprettelse af sag

En ny sag oprettes ved at trykke på ៉. Herefter vises en tom sagsrepræsentation.



Det ses at der står et **?** foran alle punkterne på nær "Projekteringsnorm", det er for at indikere at der ikke er indtastet nogen data til de punkter. Projekteringsnormen tager automatisk default opsætningen der er partialkoefficienterne fra DS/EN Eurcode 1990, med Dansk national anneks.

# 5.2.1 Plade

For at oprette pladen skal man tryke på 📕. Herefter kommer man ind i plade optegningsfuntionen.

Der skal i dette eksempel ikke ændres på tegnefladen eller griddet på tegnefladen, men det kan gøres med  $\square$  hvor man kan ændre tegnefladens størelse samt  $\blacksquare$  som tænder og slukker gridet og  $\blacksquare$ , hvor man kan ændre på gridstørrelsen.

For at tegne pladen skal man vælge 2. Pladen (polygonet) tegnes ved at man klikker på tegnefladen de steder hvor der skal være punkter, for at lukke polygonet markeres det første punkt igen eller man kan taste c.

Punkterne der skal markere i dette eksempel er:

- (500, 3000)
- (4500, 3000)
- (4500. 1000)
- (500, 1000)

Man kan se koordinaterne i bjælken nederst til højre i skærmbilledet. Polygonerne og de tilhørende punkter man har oprettet kan ses ved at klikke på fanen "Polygoner" i højre side af skærmen.


P Filer	lade Opsæ	toipa	Polygor	o Duok	ter Sø	iler 7a	om Hiæ	lo.				
	<u>∽</u>		<u>r</u> oi,ygoi ≰   ⊞	Ē   🕫		) 🔀	<u>-</u> ~ ¥	4 1	0, 6	.     🧶		
Ŀ.												Polygon Understøtning Søjler
Ø	F		•	•					•			Nr. Tillæg / Fradrag
<b>1</b> 1												1 Tillæg
1												
			•							·		Nr. X [mm] Y [mm]
		1.1	<b>-</b>								<b>1.2</b> .	1         500         3000           2         4500         3000
												3 4500 1000 4 500 1000
				·								
		1.4									<b>1.3</b> .	
	L	_										
												X, Y: 500 , 3000 mm
Referred to	•		1 l									

Vælg herefter 🔊 for at sætte understøtninger på. Hvis der klikkes på fanen "Understøtninger" kan man se de understøtninger der er sat på pladen. Der dobbelt klikkes på siden mellem knude 1.1 og 1.2 og understøtningen vælges som indspændt, med indspændingsgraden 0,2. Det gentages for de øvrige sider

- Knude 1.2 til 1.3 indspændt med indspændingsgraden 0,4
  Knude 1.3 til 1.4 indspændt med indspændingsgraden 0,5
- Knude 1.4 til 1.1 indspændt med indspændingsgraden 0,9



👰 Pl	lade	_		- 11		_						
<u>F</u> iler	Opsætni	ng <u>P</u> o + +→	lygon I ++++ I	Punkter	Søjler	<u>Z</u> oom	Hjælp	5 I O				
	√   ↓	_ <del> </del> ₩		DV	*9 🛛	2     🖌	*   .	r u	વા	1		
R												Polygon Understøtning Søjler
												Nr. Fra K Til K i Underst.
<b>N</b>	<b>.</b> .											· 2 2 3 0,4 Indspændt
1												3 3 4 0,5 Indspændt
	·											. 4 4 1 0,9 Indspændt
	· ·											
		4 4 JX	*****	*****	*****	*****		*****	*****	****	77142	
	· ·	8	~~~~			~~~~~	~~~~~	~~~~~				
	<b>.</b>	8									8	
		8									8	
	. I	8									8	
		8									8	
	·	8									8	
											×.	
	· ·	1.40	*****	*****	~~~~	*****	*****	*****	*****	****	×1.3	
	<b>.</b>											
												Fra knude 1 til knude 2
	•											0,2
Klik m	ied musen j	på punk	t for at	vælge ell	er fravæ	elge punk	t					X: 3151, Y: 5000

Pladen accepteres ved at trykke på 🗸.

# 5.2.2 Brudfigurer

For at vælge hvilke brudlinje figuren pladen skal undersøges for trykkes på 🐖.

I oversigten skal der vælges "Opret" for at oprettet en figur.

Da det er den 4 sidet understøttet plade der er i dette eksempel er der kun en brudfigur at vælge så der trykkes på "Ok" og i oversigten trykkes "Luk"

X



Det kan nu ses at i inddata træet er ? fjernet fra punkterne "Plader" og "Brudlinjer".

#### 5.2.3 Deformations data

For at indtaste data til deformations beregningen der bliver lavet under anvendelses lastkombinationerne skal man trykke på 🔽. Herefter kommer man ind i oprettelses skærmbilledet.

Det skal indtastes følgende spændvidder, understøtninger og laster:

	Spændvidde	Last	Underst.	Indspændi	Underst.	Indspænding H.
		type	venstre	ng v.	højre	
Positiv	4000	Jævnt	Indspændt	0,9	Indspændt	0,4
længderetning		fordelt	-		-	
Positiv	2000	Jævnt	Indspændt	0,5	Indspændt	0,2
tværretning		fordelt	-		-	



Dataene accepteres ved at trykke på "OK".



## 5.2.4 Tværsnit

For at oprettet et tværsnit skal man trykke på 🛄 for at komme ind i tværsnit oversigten.

Oversigt over tværsnit	×
Tværsnit:	 Æ <u>n</u> dre Slet
Import Vælg Annuller	Hjælp

Inde i tværsnitsoversigten trykkes på "opret" for at oprette et nyt tværsnit.

Inde i tværsnits oprettelsen kan man sætte alle forudsætningerne for tværsnittet samt vælge hvilken tværsnitstype man vil oprette.

Det første der skal gøres er at indtaste en beskrivelse og ID for tværsnittet. Indtast "Plade profil" i beskrivelsesfeltet og "1" i ID feltet. Der skal ikke ændres på betonparametrene i dette eksempel.

Derefter trykkes på knappen med "Pladeprofil", for at vælge profil typen. Nu ændrer denne del af skærmbilledet sig og det er nu muligt at trykke på knappen

Ændre forudsætninger, dimension og armering

for at indtaste profil dataene.

Først indtastes pladens højde på 200 mm.

Herefter vælges at der er to lag armering. Nu bliver det muligt at vælge hvilken armering der skal benyttes, diameter og afstand mellem armeringsstængerne (det er afstanden mellem center af stængerne der indtastes).

Der skal vælges "Y-Tentor" for både længde og tværarmering. Armeringsdiametrene sættes til 10 mm for både længde- og tværarmering i oversiden og undersiden og afstanden c-c sættes til 100 mm.



Tværsnit - væg				×
Dimensioner: Tykkelse, h: 200 m	m			
Armering C Uarmeret C Et lag i center O To lag		-	os	
Armeringstyper: Længde: Y - Tentor Tvær: Y - Tentor	•	,	US	
Overside (OS):				
Længdearmering: diameter:	10 💌	mm	afstand c-c:	100 mm
Tværarmering: diameter	10 💌	mm	afstand c-c:	100 mm
Underside (US):				
Længdearmering: diameter	10 💌	mm	afstand c-c:	100 mm
Tværarmering: diameter	10 💌	mm	afstand c-c:	100 mm
<u>F</u> orudsætninger		<u>0</u> K	<u>A</u> nnuller	Hjælp

Godkend profilet med "OK".

Profilet kan ses ved at vælge fanen "Vis profil".



Tværsnit	×
Nummer:     1       Beskrivelse:     Plade profil	Geometri Vis profil
C Træ C Stål ⓒ Beton C Andet	
Miljøklasse: C Passiv C Moderat C Aggressiv C Ekstra aggressiv Dæklag (inkl. tolerance): C Afledes automatisk	Længde: Y10/100 Tvær: Y10/100 Længde: Y10/100 Længde: Y10/100 Tvær: Y10/100
( mm	≜ <sup>y</sup> →
Beton:	
Styrke, fck: 25 💌 MPa Densitet:	
Max. kornstørrelse: 32 💌 mm 2400 kg/m³	
✓ Insitu støbt beton	
🔲 Sikringsrum	
🔲 🗁 Der regnes med trækspændinger i uarmeret beton	
Faktor 1,2 på materialepartialkoefficienter i brud og ulykke	<u>D</u> K <u>A</u> nnuller <u>H</u> jælp

Tværsnittet accepteres med "OK".

Tværsnittet kan nu ses i tværsnit oversigten. Marker tværsnittet og tryk på "Vælg" for at vælge tværsnittet.

Det ses nu at **?** i inddatatræet er forsvundet udfor "Tværsnit", og man kan se profilet i højre side af skærmbilledet og tværsnits forudsætningerne i vinduet under inddata træet.

#### 5.2.5 Brand

Da der er en lastkombination med brand skal der oprettes data for brandpåvirkningen, dette gøre ved at trykke på 🖾.

Brandtiden sættes til 30 min og tværsnittet er brandpåvirket på over- og undersiden.

Der er ingen krav til fremstillingsprocessen for armeringen.



👰 Brand - beton	
Brandtid: <b>30</b> minutter Fremstillingsproces for armeringen <b>I</b> r	ngen krav
Tværsnit	Brand på side
Plade 1 - 1	1 Over, Under,
	<u>O</u> K <u>A</u> nnuller <u>H</u> jælp

Brand dataene accepteres ved at trykke på "OK".

## 5.2.6 Sikkerhed

Sagen beregnes efter DS/EN Eurocode 1990. Derfor er det ikke nødvendigt at ændre "Valg af projekteringsnorm". Denne kan ændres ved tryk på 
.

# 5.2.7 LastGrupper

En oversigt over lastgrupper oprettes med  $\square$ .

Herfra kan de 2 lastgrupper(G og N) oprettes. Første lastgruppe er af typen 'permanent last'. Som benævnelse skrives 'G'. Der skal ikke ændres i partialkoefficienterne, men der skal afkrydses, at lasten skal tillægges egenlast. Anden lastgruppe er nyttelasten med benævnelsen 'N' og kategori "B -kontorer" og antal etager = 1.



Lastgruppe	x					
Nummer: 1						
Lastgruppe: Benævnelse: G Brugerdefinerede partialkoefficienter Beskrivelse:						
Lastart:						
<ul> <li>Permanent last</li> <li>Vindlast</li> <li>Øvrige naturlaster</li> <li>Vandret masselast</li> </ul>						
Permanent last:         Anvendelse.         STR/GE0 - sæt B         Ulykke           Kar.         Hyppig Kvasip.         6.10b         6.10a         6.10b         6.10         Ulykke Brand Mass           1         (2.1)         (2.3)         (Jord)         (Vand)         Iast           Til Ugunst :         1         1         1         1.2         1.2         1         1         1           Til Ugunst :         1         1         0.9         1         1         0.9         1         1         1	;e-					
🔽 Inkludér egenlast						
<u> </u>	lp					

## 5.2.8 Lastkombinationer

En oversigt over lastkombinationer åbnes med  $\Xi$ l.

Først vælges siden med anvendelse. Her kan lastkombinationen Kvasipermanent oprettes. Den maxiamle derformation der accepteres på konstruktionen sættes til 10 mm. For at definere lastkombinationen skal der vælges en lastgruppe i oversigten i højre side. Ved et tryk på '<', inkluderes lastgruppen i lastkombinationen med den aktuelle partialkoefficient. Vælg her først at inkludere 'G' og bagefter "N". Feltet "Medtages i beregning" skal være markeret, eller medtages lastkombinationen ikke i beregningerne.

For at oprette brudkombinationer, vælges faneblad 'Brud', og en lastkombination kan oprettes. De inkluderede lastgrupper vælges for Brud 6.10b:1,0.G + 1,5.N.



astkombination					2
Nr.: 1					
LAK: Brud 6.10	)b(2.1)	•			
IV Medtages i bere	egning				
1 1			1 1		
Lastgrupper i LAM	.:		Lastgrupp	er:	
1,5 * N					
		$\left[ \right]$			
		$\rightarrow$			
			I		
Permanent last re	gnes til g	junst			
	οv	1	A	1	inala
	ŪK		Annuller		læib

Brand oprettes under faneblad 'Ulykke'. Brand: 1,0.G + 0,4.N.

# 5.2.9 Laster

For at oprette lasterne skal der trykkes på 📕. Først vises last oversigten, hvor man kan se hvilke laster der er oprettet.

Last oversigt	
Laster	©pret Ændre
	Luk

Inde i lastoversigten trykkes på "Opret" for at oprette en ny last.

Den første last der oprettes er en jævntfordelt last der virker på hele pladen. P1 = 6 kN/  $m^2$  og lastgruppen vælges til "G". Der accepteres med "OK".

Den næste laste der oprettes er en vilkårlig fladelast der er trekant fordelt i både x- og yretningen.



 $P1 = 2 kN/m^2$   $P2 = 3 kN/m^2$  $P3 = 4 kN/m^2$ 

Når koordinaterne til hvor lasten virker, skal man være opmærksom på at der regnes ud fra (0,0) i koordinatsystemet som pladen er tegnet i og ikke ud fra pladens kant.

(ex1, ey1) = (2500, 1500) (ex2, ey2) = (3500, 2500)

Lastgrupper er nyttelaste -N.

Last					_ 🗆 X
Lastnummer: 2	Lasttype C Fladelast jævnt fordelt C Fladelast trekant forde C Fladelast trekant forde Fladelast vilkårlig	: ling x- aksen ling y-aksen	<ul> <li>C Linielast x-</li> <li>C Linielast y-</li> <li>C Linielast på</li> <li>C Punktlast</li> </ul>	aksen aksen } tværs	
Fladelast					
ev2 z ev1 ex1 ex1 ex1	P2 x2 x	P1 2 P2 3 P3 4	kN/m2 kN/m2 kN/m2	ex1 2500 ey1 1500 ex2 3500 ey2 2500	mm mm mm mm
Lastgruppe N, Nyttelast		<u>O</u> versigt			
			<u>ok</u>	Annuller	Hjælp

Lastoversigten lukkes med "Luk".

# 5.2.10 Gem

Nu er alle inddata indlæst, og sagen bør nu gemmes. Der vælges  $\blacksquare$ .

Når sagen gemmes første gang åbnes skærmbilledet "Gem Som" hvor man kan vælge hvor sagen skal gemmes og hvad den skal hedde.



Save As							? ×
Save jn:	📴 eksempel			•	+ 🖻 C	* 📰 •	
My Recent Documents Desktop My Documents My Computer	Gamle	e 2 hos 1 soejle.E	3P1				
My Network Places	File <u>n</u> ame: Save as <u>t</u> ype:	Eksempel 4 si Betontplader	ddet 1 (*.bp1)			- [ 	<u>S</u> ave Cancel

Hvilket bibliotek der vises, er fastlagt i programmet "Konfiguration". Placeringen vælges og sagen navngives som "Eksempel 4 siddet", og der trykkes "Gem" eller "Save".

Hvilket sprog der benyttes i dette skærmbillede afhænger af sproget der benyttes på computeren.

## 5.3 Beregn sag

Nu er alle inddata indtastet og dermed er alle **?** fjernet fra inddata træet. Det er nu muligt at vælge "Resultat" i sagsvinduet.

Nu beregnes sagen og inddata træet erstattes af et resultat træ hvor alle lastkombinationerne/brudfigurene er vist.

Hvis der står en grønt  $\checkmark$  ud for brudfiguren, er pladen beregnet og kan holde. Hvis det derimod står et rødt  $\times$  ud for brudfiguren er det fordi pladen ikke kan holde.

Beregnings resultaterne kan ses ved at markere de enkelte brudfigurer. Under resultat træet er en punktliste med koordinaterne til knudepunkterne og nedenunder er resultaterne for beregningern listet. Hvis udnyttelserne er under 1 vil resultatet være markeret med grøn ellers vil det være markeret med rødt. I øverste højre hjørne af sagsvinduet vil de grafiske fremstillinger vises.

- På fanen "Plade" ses den oprindelige plade.
- På fanen "Brudfigur" ses den optimale brudfigur med angivelse af knudepunkterne.
- På fanen "Brand" ses hvordan brand påvirkningen på pladen er.

I vinduet i nederste højre hjørne vil resultaterne for momentbæreevnen stå.



🕒 C:\Documents and Settings\tinhan\Arbejd	ssource\	dimension\:	UST\Betonp	lader1\eksen	npel\Eksem	pel 4 siddet				
	Plade	Brudfigur B	and							
C Inddata Resultat C Resultat C Resultat C Brudfigur 1 : 4 sidet, kuvert formet D Brand - Ulykkekombination nr.: 1 C Brand - Ulykkekombination nr.: 1 C Brudfigur 1 : 4 sidet, kuvert formet										×
Resultater ▲ AI: 15,10 ME-3 m AY: 33,68 ME-3 kNm Forholdet mellem ydre og indre arbejde : 2,231 KNm/m Udnyttelse, max : 0,0355 Udnyttelse minimum armering, max : 0		<b>L</b>								-
Higrnekræfter	É	Brudlinie	i Mrd IkNm/m	Trukzone (mm)	Ensilon si ma	Overarmeret		Moment [kNr	IIdnuttelse	
Knude A : -6,984 kN Knude B : -5,941 kN	pos mor	n. tvær retr	60,75	23,49	2,183	Nej	0	0	0,0355	
Knude D : -7,755 kN	pos mor	n. længde r	el 62,78	29,90	1,523	Nej	0	0	0,0355	
Reaktioner	neg mor	m. tvær retr	60,75	23,49	2,183	Nej	0	0	0,0355	
Polygon : 1 Reaktion på understøtning : 17,27 kN Reaktion fra knudekraft start på understøtning 2,769 kN Reaktion fra knudekraft slut på understøtning 2,424 kN	meg mor momentf momentf indspær	m. længde r forhold i unders forhold i oversi ndingsgraden,	el 62,78 siden, my : 0,9 den, my 1: 0,96 1: 1,000	29,90 577 577	1,523	Nej	0	0	0,0355	•

# 5.4 Udskriv

Når data skal udskrives på printer vælges 🞒.

Printer:       \\AthenaHQ-AD\Xerox WorkCentre 7345         Udskriv:       Inddata:         Inddata:	ikriv	
□ Brand         □ Norm grundlag         □ Illustrationer:         □ Illustrationer         □ Illustrationer	Printer: \\AthenaHQ-AD\Xerox\WorkCentre Udskriv: Inddata: Pladegeometri Brudlinjer Deformationsgrundlag Elementdata Laster Brand Norm grundlag Illustrationer: Illustrationer	<ul> <li>7345</li> <li>Resultat: <ul> <li>Oversigt med konklusion</li> <li>Beregnede parametre</li> <li>Reducerede brand parametrer</li> <li>Udspecificerede resultater:</li> <li>Kvasipermanent - Anv. : 1 * G + 0,2</li> <li>Kvasipermanent - Anv. : 1 * G + 0,2</li> <li>Brudfigur 1</li> <li>G. 10b - Brud : 1 * G + 1,5 * N</li> <li>Brudfigur 1</li> <li>Brand - Ulykke : 1 * G + 0,4 * N</li> </ul> </li> </ul>
	Vis udskrift Sidehoved og -	fod
Vis udskrift Sidehoved og -fod Indstil printer		Udskriv <u>A</u> nnuller <u>Hj</u> ælp



Printervalg kan ses øverst på brugerfladen. Hvis der skal benyttes en anden printer vælges "Indstil printer".

Der kan nu vælges hvad der skal udskrives, ved at markere de ønskede punkter. For at se hvad de forskellige punkter indeholder, kan man markere dem og vælge "Vis udskrift" for at få udskriften vist på skærmen.

Hvis der i programmet "Konfiguration" er sat en generel sidehoved/fod op, er disse automatisk hentet ind i denne sag. Når der foretages ændringer, gemmes de sammen med sagen.

Sidehoved og -fod	×
	Felt:
_Sidehoved:	
StruSoft DK Marsallé 38 8700 Horsens Sag:	Side: &[Side1] Dato: &[Dato] Tid: &[Klokkeslaet] Init: THA
	<b>v</b>
CSidefod:	
Filnavn: &[Filnavn]	Beregnet på Betonplader 1 🔺 🔽
<u>D</u> K	<u>Annuller</u> <u>H</u> jælp

Hvis der automatisk skal genereres data, eksempelvis sidenummer, placeres markøren hvor sidenummeret skal stå, og i feltlisten vælges "side". Herefter genereres en kode "&[side1]" som ved udskrift ændres til sidens nummer. Hvis første side ikke er side 1, men side 14, må koden ændres til "&[side14]".

Vælg "OK" for at komme ud af sidehoved/fod redigeringen.

Vælg "Udskriv" for at udskrive sagen på den valgte printer.

For at gemme ændringer i sidehoved/fod trykkes på 폐.



# 6 Eksempel, 3 siddet understøttet plade

# 6.1 Introduktion

Der ønskes lavet en bæreevneeftervisning af en armeret plade. Pladen beregnes efter DS/EN Eurocode 1992-1-1 og DS/EN Eurocode 1992-1-2 med tilhørende Danske nationale annekser. Samt K.W. Johansens brudlinje teori.

Pladen er en 3 siddet understøttet med form som vist i figuren. Der er et hul i pladen.

Den har en jævnt fordelt permanent flade last på 10 kN/m<sup>2</sup>, og en jævnt fordelt nyttelast på 5 kN/m<sup>2</sup>.

Den er armeret i både oversiden og undersiden. Pladen undersøges for brudtypen - "Y-form".



Koordinater til pladen:

Punkt	Х	Y
	[mm]	[mm]
1	500	1000
2	500	2000
3	0	2000
4	0	2500
5	500	2500
6	500	3750
7	1000	4000
8	2000	4000
9	2500	3500
10	3000	3500
11	3500	3500
12	4000	3250
13	4500	1500

Koordinater til hullet:



Punkt	Х	Y
	[mm]	[mm]
1	1500	2500
2	1500	2000
3	2000	2000
4	2000	2500

- Pladen
  - o indspændigner
    - Knude 1 til 2 : i = 1
    - Knude 5 til 6 : i = 1
    - Knude 12 til 13 : i = 1
    - Knude 13 til 1 : i = 0 dvs. simpeltunderstøttet
- Deformations kriterier
  - Positiv længderetning
    - Spændvidde : 3857 mm. (beregnet for linjen i y = 2000)
    - Lastfordeling : Jævnt fordelt.
    - Understøtning venstre : Indspændt
      - ✤ Indspændings grad : 1.
    - Understøtning højre : Indspændt.
       Indspændingsgrad : 1.
  - Positiv tværretning
    - Spændvidde : 3812,5 mm. (beregnet for linjen x = 1000)
    - Lastfordeling : Jævnt fordelt.
    - Understøtning venstre : Simpel.
    - Understøtning Højre : Fri.
- Konsekvensklasse CC2 (Normal sikkerhedsklasse)
- Normal materialekontrolklasse
- Moderat miljøklasse
- Tværsnitshøjde : 150 mm.
- Beton :
  - f<sub>ck</sub> : 25 MPa
  - Almindelig konstruktionsbeton
  - Max. kornstr. : 32 mm.
  - Insitu støbt
  - Dæklag : automatisk.
- Armering to lag
  - Armeringstype: Y Ny Tentor.
  - o Armeringsdimensioner, for længdearmering i både over- og undersiden
    - Diameter : 10 mm
    - Afstand c-c : 150 mm
  - o Armeringsdimensioner, for tværarmering i både over- og undersiden
    - Diameter: 10 mm
    - Afstand c-c : 200 mm
- Brand
  - o Brandtid : 30 min
  - o Brandsider : Over og under
  - Fremstillingsproces, armeringen : Ingen krav
- Undersøgelser
  - Lastgrupper
    - G: Permanent last
    - N : Nyttelast
      - ✤ Kategori : "B: Kontorer"
      - ✤ Antal etager: 1
  - o Laster
    - Fladelast over hele pladen P1 = 10 kN/m<sup>2</sup>, Permanent last
    - Fladelast over hele pladen P1 = 5 kN/m<sup>2</sup>, Nyttelast
  - $\circ$  Lastkombination Anvendelse kvasipermanent
    - Max. deformation: 10 mm.



- 1·G
- $\circ$  Lastkombination Brud 6.10b
- 1·G + 1,5·N
- $\circ$  Lastkombination Ulykke Brand
  - 1·G + 0,4·N

# 6.2 Oprettelse af sag

En ny sag oprettes ved at trykke på ៉. Herefter vises en tom sagsrepræsentation.



Det ses at der står et **?** foran alle punkterne på nær "Projekteringsnorm", det er for at indikere at der ikke er indtastet nogen data til de punkter. Projekteringsnormen tager automatisk default opsætningen der er partialkoefficienterne fra DS/EN Eurcode 1990, med Dansk national anneks.

#### 6.2.1 Plade

For at oprette pladen skal man trykke på 🔊. Herefter kommer man ind i plade optegningsfuntionen.

Der skal i dette eksempel ikke ændres på tegnefladen eller griddet på tegnefladen, men det kan gøres med  $\square$  hvor man kan ændre tegnefladens størelse samt  $\square$  som tænder og slukker gridet og  $\blacksquare$ , hvor man kan ændre på gridstørelsen.

For at tegne pladen skal man vælge 2. Pladen (polygonet) tegnes ved at man klikker på tegnefladen de steder hvor der skal være punkter, for at lukke polygonet markeres det første punkt igen eller man kan taste c.

Da programmet snapper til gridet der er oprette pladen i flere step første step tegnes pladen op efter følgende punkter:

Punkt	Х	Y
	[mm]	[mm]
1	500	1000
2	500	2000



Punkt	Х	Y
	[mm]	[mm]
3	0	2000
4	0	2500
5	500	2500
6	500	4000
7	1000	4000
8	2000	4000
9	2500	3500
10	3000	3500
11	3500	3500
12	4000	3500
13	4500	1500

Man kan se koordinaterne i bjælken nederst til højre i skærmbilledet. Polygonerne og de tilhørende punkter man har opretttet kan ses ved at klikke på fanen "Polygoner" i højre side af skærmen.

Efter at polygonet er optegnet skal punkt 6 og 2 flyttes så de kommer til at ligge hvor de skal. Dette kan gøres på to måder.

Først tryk på ⓑ og marker punkt 6 (så det er markeret med rødt) vælg herefter ✔ og tast "-250" ind i y-aksen flytning, afslut med "Ok". Det ses nu at punkt 6 er blevet flyttet. Herefter klik på fanen "Polygoner" og klik på linjen med punkt 12, ned i bunden af skærmen er det ny muligt at ændre koordinaterne til punktet . Indtast 3250 for y koordinaten og accepter ved at trykke på ✔ lige ved siden af. Nu er alle punkterne på plads.





Nu skal hullet tegnes det gøres ved at vælge  $\mathbb{Z}$  igen. Og koordinaterne til hullet er:

Punkt	Х	Y
	[mm]	[mm]
1	1500	2500
2	1500	2000
3	2000	2000
4	2000	2500

Det ses at hullet automatisk blev oprettet som et fradrag.

Nu skal der sættes understøtninger på pladen. For at gøre dette skal plade(tillægs polygonet) være markeret ovre i polygon listen.

Klik herefter på fanen "Understøtninger" for at se understøtningerne når de sættes på pladen.

Vælg 🔊 for at sætte understøtninger på. For at markere siden der skal understøtninger på, skal der dobbelt klikkes på linierne mellem knuderne.

Der dobbelt klikkes på siden mellem knude 1.5 og 1.6 og understøtningen vælges som indspændt, med indspændingsgraden 1.



🛯 Understøtningsforhold fra knude 5 til knude 6 📃 🗖 🗙						
Understøtningsl	forhold rstøttet					
• Indspændt			Indspæ	endings grad	1	
	ОК	Annu	uller	Slet	Hjælp	

## Ligeledes for siderne

Knude 1.1 til 1.2, indspændingsgrad = 1 Knude 1.12 til 1.13, indspændinsgrad = 1 Knude 1.13 til 1.1. simpel understøttet



Pladen accepteres ved at trykke på 🗹.

Programmet kommer med en advarsel om at er er udkragninger der ikke medtages i beregningeerne - den skal blot acepteres.

Det er udkragningen mellem knude 2 og 5 der ikke medtages, når der ses på hvordan brudlinjerne skal placeres og der undersøges ikke for afknækning af den.



## 6.2.2 Brudfigur

For at vælge hvilke brudlinje figuren pladen skal undersøges for trykkes på 🐖.

I oversigten skal der vælges "Opret" for at oprettet en figur.

For den 3 siddet understøttede plade kan der vælges mellem to brudfigurer, her skal vælges den der hedder "Y formet" så den markeres og der trykkes på "Ok" og i oversigten trykkes "Luk"

Brudlinjer for 3 sidet unde	erstøtninger 📃 🗆 🗙
Brudformnummer: 1	
	Brudlinje typer
	C w formet
	<u>QK</u> <u>A</u> nnuller <u>Hj</u> ælp

Det kan nu ses at i inddata træet er ? fjernet fra punkterne "Plader" og "Brudlinjer" og hvis man markere et af punkter kan men se en grafist repræsentation af dem i den højre side af skærmbilledert.

#### 6.2.3 Deformations data

For at indtaste data til deformations beregningen der bliver lavet under anvendelses lastkombinationerne skal man trykke på 🔄. Herefter kommer man ind i oprettelses skærmbilledet.

Det skal indtastes følgende spændvidder, understøtninger og laster:

	Spændvidde	Last	Underst.	Indspændi	Underst.	Indspænding H.
		type	venstre	ng v.	højre	
Positiv	3857	Jævnt	Indspændt	1	Indspændt	1
længderetning		fordelt				
Positiv	3812,5	Jævnt	Simpel		Fri	
tværretning		fordelt				



👰 Deformations data	
Positiv længderetning Last type       Jævnfordelt         Understøtning venstre       Indspænd ▼         Understøtning højre       Indspænd ▼         Spændvidde       3857         Monterstøtning       Jævnfordelt         Understøtning venstre       Jævnfordelt         Understøtning venstre       Simpel ▼         Understøtning højre       Fri         Spændvidde       3812,5	1.6 1.7 1.8 1.10.11 1.4 1.4 1.1 1.12 1.4 1.1 1.12 1.3 1.1221 1.23 1.10 1.13 1.10 1.11 1.10 1.
	3857 mm
<u>Ok</u> <u>Annuller</u> <u>H</u> jælp	

Dataene accepteres ved at trykke på "OK".

## 6.2.4 Tværsnit

For at oprette et tværsnit skal man trykke på 🔟 for at komme ind i tværsnit oversigten.

Oversigt over tværsnit	×
T værsnit:	<u>O</u> pret Æ <u>n</u> dre <u>S</u> let
Import Vælg Annuller	<u>H</u> jælp

Inde i tværsnits oversigten trykkes på "opret" for at oprette et nyt tværsnit.

Inde i tværsnits oprettelsen kan man sætte alle forudsætningerne for tværsnittet samt vælge hvilken tværsnitstype man vil oprette.

Det første der skal gøres er at indtaste en beskrivelse og ID for tværsnittet. Indtast "Plade profil" i beskrivelsesfeltet og "1" i ID feltet. Der skal ikke ændres på betonparametrene i dette eksempel.

Derefter trykkes på knappen med "Pladeprofil", for at vælge profil typen. Nu ændrer denne del af skærmbilledet sig og det er nu muligt at trykke på knappen

Ændre forudsætninger, dimension og armering

for at indtaste profil dataene.



Først indtastes pladens højde på 150 mm.

Herefter vælges at der er to lag armering. Nu bliver det muligt at vælge hvilken armering der skal benyttes, diameter og afstand mellem armeringsstængerne (det er afstanden mellem center af stængerne der indtastes).

Der skal vælges "Y-Tentor" for både længde og tværarmering. Armeringsdiametrene sættes til 10 mm for både længde- og tværarmering i oversiden og undersiden og afstanden c-c sættes til 150 mm for længdearmeringen og 200 mm for tværarmeringen.

Betonpladeprofil						×
Dimensioner: Tykkelse, h:	] mm					٦
Armering C Uarmeret C Et lag i center To lag			÷	os	· · ·	
Armeringstyper: Længde: Y - Tentor Tvær: Y - Tentor		• •	↓ y ×	US		
Overside (OS):					150	
Længdearmering: Tværarmering:	diameter: diameter:	10 -	mm mm	afstand c-c: afstand c-c:	200 mm	
Underside (US):						
Længdearmering:	diameter:	10 -	mm	afstand c-c:	150 mm	
Tværarmering:	diameter:	10 💌	mm	afstand c-c:	200 mm	
<u>F</u> orudsætninger			<u>0</u> K	Annuller	<u>H</u> jælp	

Godkend profilet med "OK".

Profilet kan ses ved at vælge fanen "Vis profil".



Tværsnit	×
Nummer:     1       Beskrivelse:     Plade profil	Geometri Vis profil
Type: C Træ C Stål © Beton C Andet	
Miljøklasse:       Kontrol:         O Passiv       O Skærpet         O Moderat       O Normal         O Aggressiv       O Lempet	Længde: Y10/150 Tvær: Y10/200 Længde: Y10/150
Dæklag (inkl. tolerance): C Afledes automatisk  C mm	Tvær: Y10/200 ↓y
Beton:	
Styrke, fck:     25 ▼ MPa Densitet:       Max. kornstørrelse:     32 ▼ mm 2400 kg/m³       ▼ Insitu støbt beton     Letkonstruktionsbeton	
<ul> <li>Sikringsrum</li> <li>Der regnes med trækspændinger i uarmeret beton</li> <li>Faktor 1,2 på materialepartialkoefficienter i brud og ulykke</li> </ul>	<u> </u>

Tværsnittet accepteres med "OK".

Tværsnittet kan nu ses i tværsnit oversigten. Marker tværsnittet og tryk på "Vælg" for at vælge tværsnittet.

Det ses nu at **?** i inddatatræet er forsvundet udfor "Tværsnit", og man kan se profilet i højre side af skærmbilledet og tværsnits forudsætningerne i vinduet under inddata træet.

#### 6.2.5 Brand

Da der er en lastkombination med brand skal der oprettes data for brandpåvirkningen, dette gøres ved at trykke på 🖾.

Brandtiden sættes til 30 min og tværsnittet er brandpåvirket på over- og undersiden.

Der er ingen krav til fremstillingsprocessen for armeringen.



6	Brand - beton		_ 🗆 ×
	Brandtid: 30 minutter Fremstillingsproces for armeringen Inger	n krav 💌	
	Tværsnit	Brand på side	
	Plade profil - 1	1 Over, Under,	
l		<u>QK</u> <u>Annuller</u>	<u>t</u> jælp

Brand dataene accepteres ved at trykke på "OK".

#### 6.2.6 Sikkerhed

Sagen beregnes efter DS/EN Eurocode 1990. Derfor er det ikke nødvendigt at ændre "Valg af projekteringsnorm". Denne kan ændres ved tryk på 
.

# 6.2.7 Lastgrupper

En oversigt over lastgrupper oprettes med  $\square$ .

Herfra kan de 2 lastgrupper(G og N) oprettes. Første lastgruppe er af typen "Permanent last". Som benævnelse skrives 'G'. Der skal ikke ændres i partialkoefficienterne. Den anden lastgruppe er nyttelasten med benævnelsen 'N' og kategori "B - kontorer".



Nummer: 2								
astgruppe: Benævnelse: N Beskrivelse:		🗖 Brugerdefi	nerede partia	alkoefficiente	:r			
astart:								
<ul> <li>Permanent last</li> <li>Vindlast</li> <li>Øvrige naturlas</li> </ul>	ter			◙ Nyttelasi © Ulykkesi © Vandret	t ast masselas	t		
Nyttelast:	Anv Kar. H	vendelse yppig Kvasip	STR/GE 6.10b 6.1 (2.1) (2.1	0 -sætB 10a 6.10a 3) (Jord)	6.10b (Jord)	6.10 Ulyki (Vand)	Ulykke ke Brand Mass last	se-
Én variabel: Øvrige variable:	1 0, 0,6 0,	4 0,2 2 0,2	1,5 0 0,9 0		1,5 0,9	0 0,2 0 0,2	) 0,4 0,2 ) 0,2 0,2	
Kategori:	torer		<b>.</b>	]	A	ntal etager:	1	
				J				

#### 6.2.8 Lastkombinationer

En oversigt over lastkombinationer åbnes med  $\Xi$ .

Først vælges siden med anvendelse. Her kan lastkombinationen Kvasipermanent oprettes. Den maxiamle derformation der accepteres på konstruktionen sættes til 10 mm. For at definere lastkombinationen skal der vælges en lastgruppe i oversigten i højre side. Ved et tryk på '<', inkluderes lastgruppen i lastkombinationen med den aktuelle partialkoefficient. Vælg her at inkludere 'G'. Feltet "Medtages i beregning" skal være markeret, eller medtages lastkombinationen ikke i beregningerne.

For at oprette brudkombinationer, vælges faneblad 'Brud', og en lastkombination kan oprettes. De inkluderede lastgrupper vælges for Brud 6.10b:1,0·G +1,5·N.



astkombination	×
Nr.: 1 LAK: Brud 6.10b(2.1)	
Medtages i beregning	
Lastgrupper i LAK: Lastgrupper:	
Permanent last regnes til gunst	

Brand oprettes under faneblad 'Ulykke'. Brand: 1,0.G + 0,4.N.

#### 6.2.9 Laster

For at oprette lasterne skal der trykkes på 📕. Først vises last oversigten, hvor man kan se hvilke laster der er oprettet.

Inde i lastoversigten trykkes på "Opret" for at oprette en ny last.

Den første last der oprettes er den jævntfordelte permanente last der virker på hele pladen. Lasten P1 = 10 kN/m<sup>2</sup> og lastgruppen vælges til "G". Der accepteres med "OK".

Den næste last der oprettes er en jævntfordelt nyttelast der virker på hele pladen. Lasten  $P1 = 5 \text{ kN/m}^2$  og lastgruppen vælges til "N". Der accepteres med "OK".



Last					
Lastnummer: 1	Lasttype Fladelast jævnt fordelt Fladelast trekant fordel Fladelast trekant fordel Fladelast vilkårlig	ing x- aksen ing y-aksen	C Linielast x- C Linielast y- C Linielast på C Punktlast	aksen aksen i tværs	
Fladelast					
y the		P1 10	kN/m2	ex1 0	mm
		P20	kN/m2	ey1 0	mm
2	PI	P3 <mark>0</mark>	kN/m2	ex2 0	mm
				ey2 0	mm
Lastgruppe G, Permanent last	▼	<u>O</u> versigt			
			<u>o</u> k <u>4</u>	Annuller	Hjælp

Lastoversigten indeholder nu to laster.

👰 Last oversigt			
Laster			
u	Nr. Gruppe	ast Last	Opret
A	1 G	Fladelast over hele pladen: P1= 10,00kN/m2	
	2 N	Fladelast over hele pladen: P1= 5,000kN/m2	Æ <u>n</u> dre
, // P1			Slet
×	•	Þ	
			Luk

Lastoversigten lukkes med "Luk".

# 6.2.10 Gem

Nu er alle inddata indlæst, og sagen bør nu gemmes. Der vælges  $\blacksquare$ .

Når sagen gemmes første gang åbnes skærmbilledet "Gem Som" hvor man kan vælge hvor sagen skal gemmes og hvad den skal hedde.



Save As						? ×
Save jn:	🔁 eksempel		•	+ 🖻 🖻	-	
My Recent Documents Desktop My Documents My Computer	Camle Compel 4 sid	idet.BP1 e 2 hos 1 soejle.BP1				
My Network Places	File <u>n</u> ame:	EksempelPlade 3 siddet			]	<u>Save</u>
	Save as <u>t</u> ype:	Betontplader 1 (*.bp1)		-		Cancel

Hvilket bibliotek der vises, er fastlagt i programmet "Konfiguration". Placeringen vælges og sagen navngives som "EksempelPlade 3 siddet", og der trykkes "Gem" eller "Save".

Hvilket sprog der benyttes i dette skærmbillede afhænger af sproget der benyttes på computeren.

## 6.3 Beregn sag

Nu er alle inddata indtastet og dermed er alle **?** fjernet fra inddata træet. Det er nu muligt at vælge "Resultat" i sagsvinduet.

Nu beregnes sagen og inddata træet erstattes af et resultat træ hvor alle lastkombinationerne/brudfigurene er vist.

Hvis der står en grønt  $\checkmark$  ud for brudfiguren, er pladen beregnet og kan holde. Hvis det derimod står et rødt  $\times$  ud for brudfiguren er det fordi pladen ikke kan holde.

Beregnings resultaterne kan ses ved at markere de enkelte brudfigurer. Under resultat træet er en punktliste med koordinaterne til knudepunkterne og nedenunder er resultaterne for beregningern listet. Hvis udnyttelserne er under 1 vil resultatet være markeret med grøn ellers vil det være markeret med rødt. I øverste højre hjørne af sagsvinduet vil de grafiske fremstillinger vises.

- På fanen "Plade" ses den oprindelige plade.
- På fanen "Brudfigur" ses den optimale brudfigur med angivelse af knudepunkterne.
- På fanen "Brand" ses hvordan brand påvirkningen på pladen er.

I vinduet i nederste højre hjørne vil resultaterne for momentbæreevnen stå.



💾 C:\Documents and Settings\tinhan\Arbejds	ssource\d	limensior	n\JUST\Beta	onplader1\ekser	npel\Ekse	mplPlade 3 side	det			
	Plade	Brudfigur	Brand							
C Inddata										
Resultat										
- Kvasipermapent - Anvendelsekombination pr										
Brudfigur 1 : 3 sidet, y formet										
E- 6.10b - Brudkombination nr.: 1		717	77775 <sup>6</sup>	\						
Brudfigur 1 : 3 sidet, y formet		₿•///		1 1000						
⊟ Brand - Ulykkekombination nr.: 1		8////		Star 1						
Brudfigur 1 : 3 sidet, y formet		¥////		8///////						
		7/////	x-{///	BIIIIIK						
		6////	\							
Resultater					7					
AI: 8,257 *1E-3 m		X////	4444	CCCCCCCCCCCCCCCCCCCCCCCCCCCCCCCCCCCCCC						
AY : 40,58 *1E-3 kNm Forboldet mellem vdre og indre arbeide :		D	STREET.							
4,915 KNm/m										
Udnyttelse, max : 0,1958										
Udnyttelse minimum armering, max : 0										
Hjørnekræfter		Brudlir	nje i Mrd (kNr	n/m Trykzone (mm)	Epsilon si,i	ma Overarmeret	Udnyttelse n	Moment [kN	Udnyttelse	
Knude C : -18,11 kN Knude D : -17 78 kN	DOS MOM.	tværr	etn. 29.57	20.44	1.705	Nei	0	0	0.1958	-
			05.10	20.00	1.510		-	-	0.1050	- 1
Reaktioner	pos mom.	længo	ie rei 25,10	20,66	1,513	Nel	U	U	0,1958	
Polygon : 1 Reaktion på understøtning : 46.74 kN	neg mom.	. tværr	etn. 29,57	20,44	1,705	Nej	0	0	0,1958	
Reaktion fra knudekraft start på understøtning	neg mom.	. længo	le rel 25,10	20,66	1,513	Nej	0	0	0,1958	-
10,54 kN	-									1
Same, længde af understøtning 2250 mm Reaktion pr. længdeenhed 25.46 kN/m	momentfo	rhold i unc	lersiden, mv :	1.178						
Polygon : 2	momentfo	rhold i ove	rsiden, my <sup>2</sup> : 1	1,178						
Reaktion på understøtning : 27,04 kN	indspænd	lingsgrade	n, i´ : 1,000							-

Det ses at pladen kan holde i alle tre lastkombinationer.

Det område man ser ovenfor pladen der er indrammet er det område der er taget med i beregningerne for at styre brudlinie placeringen igennem det "hakkede" område. Det der regnes som plade er udvidet med det stykke, men der er også lavet et hul (fradrag) der udgør stykket så det ingen indvirkning har på det ydre og indre arbejde.

Det ses også at brudlinjen går fornuftigt igennem hullet i pladen - der kan godt laves konstruktioner hvor det ikke vil være tilfældet og så kan det diskuteres om det er den rette brudfigur der er benyttet.



# 6.4 Udskriv

Når data skal udskrives på printer vælges 🖾.

\\AthenaHQ-AD\Xerox WorkCer          Jdskriv:         Inddata:         Image: Pladegeometri         Image: Pladegeometri <th>Resultat: Oversigt med konklusion Beregnede parametre Reducerede brand parametrer Udspecificerede resultater: - Kvasipermanent - Anv. : 1 * G Brudfigur 1 - 6.10b - Brud : 1 * G + 1,5 * N Brudfigur 1 - Brand - Ulykke : 1 * G + 0,4 * N Brudfigur 1</th>	Resultat: Oversigt med konklusion Beregnede parametre Reducerede brand parametrer Udspecificerede resultater: - Kvasipermanent - Anv. : 1 * G Brudfigur 1 - 6.10b - Brud : 1 * G + 1,5 * N Brudfigur 1 - Brand - Ulykke : 1 * G + 0,4 * N Brudfigur 1
<u>V</u> is udskrift <u>S</u> idehoved o	g -fod Indstil printer

Printervalg kan ses øverst på brugerfladen. Hvis der skal benyttes en anden printer vælges "Indstil printer".

Der kan nu vælges hvad der skal udskrives, ved at markere de ønskede punkter. For at se hvad de forskellige punkter indeholder, kan man markere dem og vælge "Vis udskrift" for at få udskriften vist på skærmen.

For at vælge de "Udspecificerede resultater" der skal udskrives skal man trykke på "+" for den lastkombination man vil udskrive for og så efterfølgende markere den/de brudfigurer der skal udskrives. Der skal være en  $\checkmark$  for at brudfiguren udskrives.

Hvis der i programmet "Konfiguration" er sat en generel sidehoved/fod op, er disse automatisk hentet ind i denne sag. Når der foretages ændringer, gemmes de sammen med sagen.



Sidehoved og -fod	×
	Felt:
Sidehoved:	
StruSoft DK Marsallé 38 8700 Horsens Sag:	Side: &[Side1] Dato: &[Dato] Tid: &[Klokkeslaet] Init: THA
	-
Sidefod	
Filnavn: &[Filnavn]	Beregnet på Betonplader 1 📩
	<u> </u>

Hvis der automatisk skal genereres data, eksempelvis sidenummer, placeres markøren hvor sidenummeret skal stå, og i feltlisten vælges "side". Herefter genereres en kode "&[side1]" som ved udskrift ændres til sidens nummer. Hvis første side ikke er side 1, men side 14, må koden ændres til "&[side14]".

Vælg "OK" for at komme ud af sidehoved/fod redigeringen.

Vælg "Udskriv" for at udskrive sagen på den valgte printer.

For at gemme ændringer i sidehoved/fod trykkes på 🗐.



# 7 Eksempel, 2 siddet understøttet plade (hoslæggende)

# 7.1 Introduktion

Der ønskes lavet en bæreevneeftervisning af en armeret plade. Pladen beregnes efter DS/EN Eurocode 1992-1-1 og DS/EN Eurocode 1992-1-2 med tilhørende Danske nationale annekser. Samt K.W. Johansens brudlinje teori.

Pladen er 4 m lang, 3 meter bred og indspændt på 2 sider.

Den har en permanent flade last på hele pladen på 7 kN/m<sup>2</sup>, og 2 linielaster på 7 kN/m på begge de frie kanter. Desuden er der en nytte last på hele pladen på 5 kN/m<sup>2</sup>, der er en kategori "A: boliger".

Pladen er armeret i både oversiden og undersiden.

Pladen undersøges for de 4 brudtyper der er, for 2 siddet hoslæggende understøttede plader.



- Pladen
  - Bredde x længde : 3 x 4 m.
  - o Indspændinger
    - side 1 : i = 1
    - side 2 : i = 0,5
- Deformations kriterier
  - Positiv længderetning
    - Spændvidde : 4 m.
    - Lastfordeling : Jævnt fordelt.
    - Understøtning venstre : Indspændt
      - ✤ Indspændings grad : 1.
    - Understøtning højre : Fri.
  - Positiv tværretning
    - Spændvidde : 3 m.
    - Lastfordeling : Punktlast i højre side.
    - Understøtning venstre : Indspændt.
      - ✤ Indspændingsgrad : 0,5.
    - Understøtning højre : Fri.
- Konsekvensklasse CC2 (Normal sikkerhedsklasse)
- Normal materialekontrolklasse
- Moderat miljøklasse
- Tværsnitshøjde : 150 mm.
- Beton :
  - o f<sub>ck</sub>: 25 MPa
  - Almindelig konstruktionsbeton



- Max. kornstr. : 32 mm.
- o Insitu støbt
- Dæklag : automatisk.
- Armering to lag
  - $\circ~$  Armeringstype: Y Ny Tentor.
  - Armeringsdimensioner, for længdearmering i både oversiden og undersiden
    - Diameter: 10 mm
    - Afstand c-c : 150 mm
  - Armeringsdimensioner, for tværarmering i både oversiden og undersiden
    - Diameter : 10 mm
    - Afstand c-c : 200 mm
- Brand
  - $\circ$  Brandtid : 30 min
  - Brandsider : Over og under
  - o fremstillingsproces, armeringen : Ingen krav
- Undersøgelser
  - Lastgrupper
    - G : Permanent last
    - N : Nyttelast
      - ✤ Kategori : "A: Boliger"
      - ✤ Antal etager : 1
  - o Laster
    - Fladelast over hele pladen  $P = 7 \text{ kN/m}^2$ . Permanent last
    - Linjelast på de frie rande P = 7 kN/m. Permanent last
    - Fladelast overhele pladen,  $P = 5 \text{ kN/m}^2$ . Nytte last
  - $\circ$   $% \left( {{\rm{Lastkombination}} \right)$  Anvendelse kvasipermanent
    - Max. deformation: 20 mm.
    - 1·G + 0,2·N
  - Lastkombination Brud 6.10b
    - 1·G + 1,5·N
  - Lastkombination Ulykke Brand
    - 1·G + 0,3·N



# 7.2 Oprettelse af sag

En ny sag oprettes ved at trykke på ៉. Herefter vises en tom sagsrepræsentation.



Det ses at der står et **?** foran alle punkterne på nær "Projekteringsnorm", det er for at indikere at der ikke er indtastet nogen data til de punkter. Projekteringsnormen tager automatisk default opsætningen der er partialkoefficienterne fra DS/EN Eurcode 1990, med Dansk national anneks.

#### 7.2.1 Plade

For at oprette pladen skal man tryke på 📕. Herefter kommer man ind i plade optegningsfuntionen.

Der skal i dette eksempel ikke ændres på tegnefladen eller griddet på tegnefladen, men det kan gøres med  $\square$  hvor man kan ændre tegnefladens størelse samt  $\blacksquare$  som tænder og slukker gridet og  $\blacksquare$ , hvor man kan ændre på gridstørelsen.

For at tegne pladen skal man vælge 2. Pladen (polygonet) tegnes ved at man klikker på tegnefladen de steder hvor der skal være punkter, for at lukke polygonet markeres det første punkt igen eller man kan taste c.

Punkterne der skal markeres i dette eksempel er:

- (500, 4000)
- (4500, 4000)
- (4500, 1000)
- (500, 1000)

Man kan se koordinaterne i bjælken nederst til højre i skærmbilledet. Polygonerne og de tilhørende punkter man har opretttet, kan ses ved at klikke på fanen "Polygoner" i højre side af skærmen.



Eiler	lade Opsæt	ning	<u>P</u> olygon	P <u>u</u> nkter	r <u>S</u> øjle	er <u>Z</u> o	om Hjæl	p				
ß	<b>√</b> []]	<u>t</u>   1	‡   ⊞	🗘 🛙	7 19	🔀 🗌	-~ 🗶	1	•	२    🤣		
₽												Polygon Understøtning Søjler
0						·				·		Nr. Tillæg / Fradrag
₹	· ·											1 Tillæg
-		1.1	,								<b>1.2</b>	
	· ·			•	•	•			·	•		Nr. X [mm] Y [mm]
	· ·											2 4500 4000
												3 4500 1000 4 500 1000
	· ·											
	·											
		1.4	•								1.3	
					•							
												X, Y: 500 , 4000 mm
	•										Þ	<u> </u>

Vælg herefter **b** for at sætte understøtninger på. Hvis der klikkes på fanen "Understøtninger" kan man se de understøtninger der er sat på pladen. Der dobbelt klikkes på siden mellem knude 1.1 og 1.4 og understøtningen vælges som

indspændt, med indspændingsgraden 1.

For siden mellem knude 1.3 og 1.4 vælges indspændingsgranden til 0,5.



R P	lade	i n	harren Dara	ltan Cail		t Kaala				_ 🗆 🗵
		ning <u>P</u> o F† txt	iygon Pun   ॑॑॑॑॑	kter ⊵øjk ∷Γ∙⊙	er <u>z</u> oom	Hjæip 🖌 🖌	•	A    🛷		
			· ·						·	Polygon     Understøtning     Søjler       Nr.     Fra K     Til K     i     Underst.       1     4     1     Indspændt       2     3     4     0,5     Indspændt
	· · ·	1.1			· · ·	· · ·			<b>1.2</b>	
		1.4				· · ·			1.3 .	Fra knude 4 til knude 1 Indspændingsgrad 1

Pladen accepteres ved at trykke på 🗸.

# 7.2.2 Brudfigurer

For at vælge hvilke brudlinje figuren pladen skal undersøges for trykkes på 🐖.

I oversigten skal der vælges "Opret" for at oprettet en figur.

For den 2 siddet hoslæggende understøttet plade er der 4 brudfigurer at vælge imellem. Vi vil lave en beregning for dem alle fire, så for hver brudfigur skal der vælges "Opret" - vælg den ønskede brudfigur og tryk "OK".

Nr.	Antal sider	Antal søjle	BrudLinjer type	Opre
1	2	0	2 sidet, hoslæggende - v formet	
2	2	0	2 sidet, hoslæggende - < formet	Æ <u>n</u> dr
3	2	0	2 sidet, hoslæggende - enkel linje	Slet
4	2	0	2 siddet, hoslæggende - med afknæk	


Oversigten lukkes ved at trykkes "Luk"

Det kan nu ses at i inddata træet er ? fjernet fra punkterne "Plader" og "Brudlinjer".

#### 7.2.3 Deformations data

For at indtaste data til deformations beregningen der bliver lavet under anvendelses lastkombinationerne skal man trykke på 🛸. Herefter kommer man ind i oprettelses skærmbilledet.

Det skal indtastes følgende spændvidder, understøtninger og laster:

	Spændvidde	Last type	Underst.	Indspænding	Underst.
			venstre	v.	højre
Positiv længderetning	4000	Jævnt	Indspændt	1	Fr
		fordelt	- -		
Positiv tværretning	3000	Punktlast	Indspændt	0,5	Fr
		højre	-		



Dataene accepteres ved at trykke på "OK".

#### 7.2.4 Tværsnit

For at oprette et tværsnit skal man trykke på 🖾 for at komme ind i tværsnit oversigten.

Oversigt over tværsnit	×
Tværsnit:	<u>O</u> pret Æ <u>n</u> dre <u>S</u> let
Import Vælg Annuller	<u>H</u> jælp



Inde i tværsnits oversigten trykkes på "opret" for at oprette et nyt tværsnit.

Inde i tværsnits oprettelsen kan man sætte alle forudsætningerne for tværsnittet samt vælge hvilken tværsnitstype man vil oprette.

Det første der skal gøres er at indtaste en beskrivelse og ID for tværsnittet. Indtast "Plade profil" i beskrivelsesfeltet og "1" i ID feltet. Der skal ikke ændres på betonparametrene i dette eksempel.

Derefter trykkes på knappen med "Pladeprofil", for at vælge profil typen. Nu ændrer denne del af skærmbilledet sig og det er nu muligt at trykke på knappen

Ændre forudsætninger, dimension og armering

for at indtaste profil dataene.

Først indtastes pladens højde på 150 mm.

Herefter vælges at der er to lag armering. Nu bliver det muligt at vælge hvilken armering der skal benyttes, diameter og afstand mellem armeringsstængerne (det er afstanden mellem center af stængerne der indtastes).

Der skal vælges "Y-Tentor" for både længde og tværarmering. Armeringsdiametrene sættes til 10 mm for både længde- og tværarmering i oversiden og undersiden og afstanden c-c sættes til 150 mm for længde armeringen og 200 mm for tværarmeringen.

Betonpladeprofil					×
Dimensioner: Tykkelse, h:	l mm				
Armering © Uarmeret © Et lag i center © To lag			<u>+</u>	OS	<u></u>
Armeringstyper: Længde: Y - Tentor Tvær: Y - Tentor	r .	•	↓ ▼y	US	
Overside (OS):					
Længdearmering:	diameter:	10 💌	mm	afstand c-c:	150 mm
Tværarmering:	diameter:	10 💌	mm	afstand c-c:	200 mm
Underside (US):					
Længdearmering:	diameter:	10 💌	mm	afstand c-c:	150 mm
Tværarmering:	diameter:	10 💌	mm	afstand c-c:	200 mm
<u>F</u> orudsætninger			<u>0</u> K	Annuller	<u>H</u> jælp

Godkend profilet med "OK".

Profilet kan ses ved at vælge fanen "Vis profil".



Tværsnit	×
Nummer:     1       Beskrivelse:     Plade profil	Geometri Vis profil
Type: C Træ C Stål © Beton C Andet	
Miljøklasse:       Kontrol:         O Passiv       O Skærpet         O Moderat       O Normal         O Aggressiv       O Lempet	Længde: Y10/150 Tvær: Y10/200 Længde: Y10/150
Dæklag (inkl. tolerance): C Afledes automatisk  C mm	Tvær: Y10/200 ↓y
Beton:	
Styrke, fck:     25 ▼ MPa Densitet:       Max. kornstørrelse:     32 ▼ mm 2400 kg/m³       ▼ Insitu støbt beton     Letkonstruktionsbeton	
<ul> <li>Sikringsrum</li> <li>Der regnes med trækspændinger i uarmeret beton</li> <li>Faktor 1,2 på materialepartialkoefficienter i brud og ulykke</li> </ul>	<u> </u>

Tværsnittet accepteres med "OK".

Tværsnittet kan nu ses i tværsnit oversigten. Marker tværsnittet og tryk på "Vælg" for at vælge tværsnittet.

Det ses nu at **?** i inddatatræet er forsvundet udfor "Tværsnit", og man kan se profilet i højre side af skærmbilledet og tværsnits forudsætningerne i vinduet under inddata træet.

#### 7.2.5 Brand

Da der er en lastkombination med brand skal der oprettes data for brandpåvirkningen, dette gøres ved at trykke på 🖾.

Brandtiden sættes til 30 min og tværsnittet er brandpåvirket på over- og undersiden.

Der er ingen krav til fremstillingsprocessen for armeringen.



(	Brand - beton		_ 🗆 ×
	Brandtid: 30 minutter Fremstillingsproces for armeringen Inger	i krav	
	Tværsnit	Brand på side	
	Plade profil - 1	1 Over, Under,	
		QK <u>A</u> nnuller <u>E</u>	<u>tj</u> ælp

Brand dataene accepteres ved at trykke på "OK".

#### 7.2.6 Sikkerhed

Sagen beregnes efter DS/EN Eurocode 1990. Derfor er det ikke nødvendigt at ændre "Valg af projekteringsnorm". Denne kan ændres ved tryk på 
.

### 7.2.7 Lastgrupper

En oversigt over lastgrupper oprettes med  $\square$ .

Herfra kan de 2 lastgrupper(G og N) oprettes. Første lastgruppe er af typen "Permanent last". Som benævnelse skrives 'G'. Der skal ikke ændres i partialkoefficienterne. Den anden lastgruppe er nyttelasten med benævnelsen 'N' og kategori "A -boliger" og "Antal etager" = 1.



Nummer: 2										
astgruppe: Benævnelse: N Beskrivelse:		🔲 Br	ugerdefi	nerede p	partialko	efficiente	:Г	]		
astart:										
<ul> <li>Permanent last</li> <li>Vindlast</li> <li>Øvrige naturlas</li> </ul>	ter				0 0 0	Nyttelasi Ulykkesi Vandret	t last masselas	st		
Nyttelast:	/ Kar.	Anvende Hyppig	lse Kvasip	STR 6.10b (2.1)	/GEO - 6.10a (2.3)	sæt B 6.10a (Jord)	6.10b (Jord)	6.10 Ulyk (Vand)	Ulykke ke Brand	Masse- last
Én variabel: Øvrige variable:	1 0,5	0,3 0,2	0,2 0,2	1,5 0,75	0	0	1,5 0,75	0 0,2 0 0,2	0,3	0,2
Kategori:	Ter				•		/	Antal etager:	1	
									-	

#### 7.2.8 Lastkombinationer

En oversigt over lastkombinationer åbnes med  $\Xi$ .

Først vælges siden med anvendelse. Her kan lastkombinationen Kvasipermanent oprettes. Den maxiamle derformation der accepteres på konstruktionen sættes til 20 mm. For at definere lastkombinationen skal der vælges en lastgruppe i oversigten i højre side. Ved et tryk på '<', inkluderes lastgruppen i lastkombinationen med den aktuelle partialkoefficient. Vælg her først at inkludere 'G' og bagefter "N". Feltet "Medtages i beregning" skal være markeret, eller medtages lastkombinationen ikke i beregningerne.

For at oprette brudkombinationer, vælges faneblad 'Brud', og en lastkombination kan oprettes. De inkluderede lastgrupper vælges for Brud 6.10b:1,0·G +1,5·N.



astkombinatio	n	×
Nr.: 1		
LAK: Brud	6.10b(2.1) 💌	
	hereaning	
Je modiagos		
Lastgrupper i	LAK: Lastgrup	per:
1*G 15*N		
1,0 14		
Permanent la	st regnes til gunst	
	OK Annuller	Hiælp

Brand oprettes under faneblad 'Ulykke'. Brand: 1,0.G + 0,3.N.

#### 7.2.9 Laster

For at oprette lasterne skal der trykkes på 🕮. Først vises last oversigten, hvor man kan se hvilke laster der er oprettet.

Inde i lastoversigten trykkes på "Opret" for at oprette en ny last.

Den første last der oprettes er den jævntfordelte permanente last der virker på hele pladen. Lasten P1 = 7 kN/m<sup>2</sup> og lastgruppen vælges til "G". Der accepteres med "OK".

Den næste last der oprettes er linje lasten i x-aksens retning der ligger på randen mellem knude 1.1 og 1.2.

- P1 = 7 kN/m
- P2 = 7 kN/m
- (ex1, ey1) = (500, 4000)
- (ex2, ey2) = (4500, 4000)
- Lastgruppen er G.

Når koordinaterne til hvor lasten virker indtastes, skal man være opmærksom på at der regnes ud fra (0,0) i koordinatsystemet som pladen er tegnet i og ikke ud fra pladens kant.



Last					_ 🗆 X				
Lastnummer: 2	Lasttype Fladelast jævnt fordelt Fladelast trekant forde Fladelast trekant forde Fladelast vilkårlig	: ling x- aksen ling y-aksen	<ul> <li>Linielast x-aksen</li> <li>Linielast y-aksen</li> <li>Linielast på tværs</li> <li>Punktlast</li> </ul>						
Fladelast									
Y PITT		P1 7 P2 7	kN/m kN/m	ex1 500 ey1 4000	mm				
ex1 ex	2 ×	Polo	KINJIII	ey2 0	mm				
Lastgruppe G, Permanent last	•	<u>O</u> versigt							
			<u>o</u> k		Hjælp				

Den næste last der oprettes er linje lasten i y-aksens retning der ligger på randen mellem knude 1.2 og 1.3.

```
• P1 = 7 kN/m
```

- P3 = 7 kN/m
- (ex1, ey1) = (4500, 1000)
- (ex2, ey2) = (4500, 4000)
- Lastgruppen er G.

Til sidst oprettes en jævn fordelt nyttelast på hele pladen.

- $P1 = 5 \text{ kN/m}^2$
- Lastgruppen er N.

Lastoversigten indeholder nu 4 laster.

A contract oversigt				_ 🗆 🗵
Laster				
	Nr.	Gruppe	Last	Opret
A A	1	G	Fladelast over hele pladen: P1= 7,000kN/m2	
	2	G	Linielast, x-aksen: P1= 7,000kN/m, P2= 7,000kN/m, ex1= 500mm, ey1= 4	Æ <u>n</u> dre
P1 (7	3	G	Linielast, y-aksen: P1= 7,000kN/m, P3= 7,000kN/m, ex1= 4500mm, ey1=	Slet
	4	N	Fladelast over hele pladen: P1= 5,000kN/m2	
×	•		F	
				Luk

Lastoversigtn lukkes med "Luk".



#### 7.2.10 Gem

Nu er alle inddata indlæst, og sagen bør nu gemmes. Der vælges 🗐.

Når sagen gemmes første gang åbnes skærmbilledet "Gem Som" hvor man kan vælge hvor sagen skal gemmes og hvad den skal hedde.

Save As							? ×
Save jn:	🗁 eksempel			•	+ 🖻 🕻	* 📰 •	
My Recent Documents Desktop	Gamle Gamle Eksempel 4 sid EksempelPlade EksempelPlade	ldet.BP1 e 2 hos 1 soejle.BF e 3 siddet.BP1	21				
My Documents							
My Computer							
My Network	File <u>n</u> ame:	EksempelPlade	2 hos BP1			-	<u>S</u> ave
Flaces	Save as <u>t</u> ype:	Betontplader 1	(*.bp1)			• _	Cancel

Hvilket bibliotek der vises, er fastlagt i programmet "Konfiguration". Placeringen vælges og sagen navngives som "EksempelPlade 2 hos", og der trykkes "Gem" eller "Save".

Hvilket sprog der benyttes i dette skærmbillede afhænger af sproget der benyttes på computeren.

## 7.3 Beregn sag

Nu er alle inddata indtastet og dermed er alle **?** fjernet fra inddata træet. Det er nu muligt at vælge "Resultat" i sagsvinduet.

Nu beregnes sagen og inddata træet erstattes af et resultat træ hvor alle lastkombinationerne/brudfigurene er vist.

Hvis der står en grønt  $\checkmark$  ud for brudfiguren, er pladen beregnet og kan holde. Hvis det derimod står et rødt  $\times$  ud for brudfiguren er det fordi pladen ikke kan holde.

Beregnings resultaterne kan ses ved at markere de enkelte brudfigurer. Under resultat træet er en punktliste med koordinaterne til knudepunkterne og nedenunder er resultaterne for beregningern listet. Hvis udnyttelserne er under 1 vil resultatet være markeret med grøn eller vil det være markeret med rødt. I øverste højre hjørne af sagsvinduet vil de grafiske fremstillinger vises.

- På fanen "Plade" ses den oprindelige plade.
- På fanen "Brudfigur" ses den optimale brudfigur med angivelse af knudepunkterne.
- På fanen "Brand" ses hvordan brand påvirkninge på pladen er.



I vinduet i nederste højre hjørne vil resultaterne for momentbæreevnen stå.

C:\DOCUMENTS AND SETTINGS\TINHAN\ARE	EJDSSOU Plade	RCE\DIMENS	ION\JUST\B	ETONPLADER	1\EKSEMPEL	\eksempelpl	ADE 2 HO5		
C Inddata									
Resultat									
Kvasipermanent - Anvendelsekombination nr.:									
Brudtigur 1 : 2 sidet, hosteeggende - v				·····					
Brudfigur 3: 2 sidet, hosteggende - er				/////// <b>/</b> 8					
Substituting and a 2 studet, hosteggende - r			///////						
⊡ 6.10b - Brudkombination nr.: 1		8////>>>>	///////						
- X Brudfigur 1 : 2 sidet, hoslæggende - v				<i>*//////</i>					
- X Brudfigur 2: 2 sidet, hoslæggende - <		8//////	$\mathcal{N}$						
		8/////							
Brudfigur 4 : 2 siddet, hoslæggende - r		8//////	////>>>>>						
Brand - Ulykkekombination nr.: 1		8//////		SIIII.					
Brudfigur 1 : 2 sidet, hoslæggende - v		<b>D</b>	~~~~~	eccore c	:				
Brudfigur 2: 2 sidet, hosteggende - s									
Brudfigur 5 : 2 siddet, hoslæggende - r									
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·									
Punktliste									
A : 500.0, 4000									
B : 4500, 4000									
C: 4500, 1000	J								
D: 500,0,1000 E: 3167,1000		Brudlinie i	Mrd [kNm/m	Trukzone (mm)	Ensilon si ma	Overarmeret	U douttelse m	Moment (kNr	Udnuttelse
F : 4500, 2282		Diamin do 1	ing fragment	rijitzono (minj	Eponori otina	0.10/01/010/01		nionon para	o di ij nono
	pos mom	tvær retn.	29,57	20,44	1,705	Nej	0	0	0,7914
Resultater	pos mom	. længde re	25,10	20,66	1,513	Nej	0	0	0,7914
AL: 4,079 ****			00.57		1 705		0		0.7014
Forholdet mellem ydre og indre arbejde :	neg mom	tvær retn.	29,57	20,44	1,705	Nel	U	U	0,7914
19,87 KNm/m	neg mom	. længde rei	25,10	20,66	1,513	Nej	0	0	0,7914
Udnyttelse, max : 0,7914									
ounyueise minimum armening, max : 0	momentfo	orhold i undersi	den, my : 1.17	8					
Hjørnekræfter	momentfo	rhold i oversid	en, my : 1,17	8					
Ingen hjørne kræfter!	indspænd	dingsgraden, i'	: 1,000						

Det ses at i dette eksempel kan pladen ikke holde i lastkombinationerne "Kvasipermanent" og "Brud"og derfor bør pladen om dimensioneres.

# 7.4 Redimensionering

For at få pladen til at holde kan man nu begynde at "lege" med plade profilet.

Hvis man opretter et nyt tværsnit som man kan "lege" med kan man ændre på armeringen og betonstyrkerne mm, for at prøve at se hvad der skal til for at pladen kan holde.

Gå ind i Tværsnitsoversigten og tryk "Opret"

Det første der skal gøres er at indtaste en beskrivelse og ID for tværsnittet. Indtast "Plade profil 2" i beskrivelsesfeltet og "2" i ID feltet. Der skal ikke ændres på betonparametrene i første omgang.

Derefter trykkes på knappen med "Pladeprofil", for at vælge profil typen. Nu ændrer denne del af skærmbilledet sig og det er nu muligt at trykke på knappen

Ændre forudsætninger, dimension og armering

for at indtaste profil dataene.

Først indtastes pladens højde på 150 mm.

Herefter vælges at der er to lag armering. Der skal vælges "Y-Tentor" for både længde og tværarmering. Armeringsdiametrene sættes til 10 mm for både længde- og tværarmering i oversiden og undersiden og afstanden c-c sættes til 150 mm for længde armeringen og 150 mm for tværarmeringen. Der forsøges at gøre afstanden mellem tværarmeringerne mindre da der var problemer med revnevidden i to af brudfigurene.



Tværsnittet accepteres med to gange "Ok". I tværsnits oversigten skal det nye tværsnit markeret i griden inden der vælges "Vælg".

Der kan nu igen trykkes på "Resultat" og der laves en ny beregning.

C:\Arbejdssource\dimension\JUST\Betonplac	der1\eksen	npel\Eksempe	IPlade 2 hos								
	Plade	Brudfigur									
Inddata											7
Resultat											
Kvasipermanent - Anvendelsekombination nr.:     Studfigur 1: 2 sidet, hoslæggende - v     Studfigur 2: 2 sidet, hoslæggende - e     Studfigur 3: 2 sidet, hoslæggende - e     Studfigur 2: 2 sidet, hoslæggende - v     Studfigur 3: 2 sidet, hoslæggende - e     Studfigur 1: 2 sidet, hoslæggende - e     Studfigur 3: 2 sidet, hoslæggende - e     Studfigur 3: 2 sidet, hoslæggende - e     Studfigur 4: 2 side											
20,91 KNm/m Pevnevidde : 0.3595 mm	ļ										-
Tilladelig revnevidde : 0,4000 mm		Brudlinje i	Mrd [kNm/r	W(k) [mm]	W(k,till) [mm	S(r,max) [mm]	Udnyttelse r	Def. [mm]	Moment [kN	Udnyttelse	
Afstand mellem revner : 211,5 mm Udnyttelse, max : 0,8987	pos mon	n. tvær retn.	35,14	0,3022	0,4000	198,9	0,2979	100,8	20,86	0,7556	
Udnyttelse minimum armering, max : 0,2979	pos mon	n. længde re	35,23	0,3595	0,4000	211,5	0,2731	46,23	20,91	0,8987	
Deformation: 147,0 mm	neg mor	n. tvær retn.	35,14	0,3022	0,4000	198,9	0,2979		20,86	0,7556	
Korttids deformation: 147,0 mm	neg mor	n. længde re	35,23	0,3442	0,4000	202,5	0,2731		20,91	0,8606	
Krav til deformation: 20 mm	momentfo	orhold i undersi	den, my: 0,99	975						-	~
Hjørnekræfter Ingen hjørne kræfter!	indspæn	dingsgraden, i'	: 1,000	10							-

Det ses at pladen stadig ikke kan holde i de kvasipermanente lastkombinationer og den ene brud kombination. Hvis der ses lidt nærmeer på resultaterne ses at for alle de kvasipermanente lastkombinationer er det kravet til deformationerne der ikke kan overholdes. Med de store deformationer der kommer bliver det nok svært at få pladen til at holde i dens nuværende form. men man kan prøve at ændre på betonprametrene, armeringen og pladetykkelsen for at se om det hjælper. Det kan også være at man skal over i at have en søjle under det fri hjørne (se næste eksemplet).

Man kan sætte betonstyrken op fra 25 MPa til 30 MPa, eller man kan sænke afstanden mellem længdearmeringen fra 150 mm til 120 mm.

Man har færdig dimensioneret pladen når der ikke er flere røde krydser i resultat oversigten.



# 7.5 Udskriv

Når data skal udskrives på printer vælges 🖾.

Udskriv	×
Udskriv  Printer: HP LaserJet M4345 MFP PCL 6  Udskriv: Inddata: Pladegeometri Brudlinjer Deformationsgrundlag Elementdata Laster Brand Norm grundlag  Illustrationer: Illustrationer Udskriv i farver	Resultat: Oversigt med konklusion Beregnede parametre Reducerede brand parametrer Udspecificerede resultater: Kvasipermanent - Anv. : 1 * G + Brudfigur 1 Brudfigur 2 Brudfigur 3 Brudfigur 4 - 6.10b - Brud : 1 * G + 1,5 * N Brudfigur 1 Brudfigur 2 Brudfigur 4 - Brudfigur 1 Brudfigur 1 Bru
	<u>Indstil printer</u>
	<u>U</u> dskriv <u>A</u> nnuller <u>H</u> jælp

Printervalg kan ses øverst på brugerfladen. Hvis der skal benyttes en anden printer vælges "Indstil printer".

Der kan nu vælges hvad der skal udskrives, ved at markere de ønskede punkter. For at se hvad de forskellige punkter indeholder, kan man markere dem og vælge "Vis udskrift" for at få udskriften vist på skærmen.

For at vælge de "Udspecificerede resultater" der skal udskrives skal man trykke på "+" for den lastkombination man vil udskrive for og så efterfølgen markere den/de brudfigurer der skal udskrives. Der skal være en  $\checkmark$  for at brudfiguren udskrives.

Hvis der i programmet "Konfiguration" er sat en generel sidehoved/fod op, er disse automatisk hentet ind i denne sag. Når der foretages ændringer, gemmes de sammen med sagen.



Sidehoved og -fod			×
		Felt:	<b>_</b>
Sidehoved:	 		
StruSoft DK Marsallé 38 8700 Horsens		Side: &[Side Dato: &[Dat Tid: &[Klokk Init: THA	e1] 🗾 to] keslaet]
Sag:			
			<b>_</b>
Sidefod: Filnavn: &[Filnavn]		Beregnet på Beto	onplader 1
	<u>0</u> K	Annuller	<u>H</u> jælp

Hvis der automatisk skal genereres data, eksempelvis sidenummer, placeres markøren hvor sidenummeret skal stå, og i feltlisten vælges "side". Herefter genereres en kode "&[side1]" som ved udskrift ændres til sidens nummer. Hvis første side ikke er side 1, men side 14, må koden ændres til "&[side14]".

Vælg "OK" for at komme ud af sidehoved/fod redigeringen.

Vælg "Udskriv" for at udskrive sagen på den valgte printer.

For at gemme ændringer i sidehoved/fod trykkes på 📕.

# 8 Eksempel, 2 siddet understøttet med 1 søjle (hoslæggende)

### 8.1 Introduktion

Der ønskes lavet en bæreevneeftervisning af en armeret plade. Pladen beregnes efter DS/EN Eurocode 1992-1-1 og DS/EN Eurocode 1992-1-2 med tilhørende Danske nationale annekser. Samt K.W. Johansens brudlinje teori.

Pladen er 5 m lang, 3 meter bred og indspændt på 2 sider med en søjle placeret under det frie hjørne.

Den har en permanent flade last på hele pladen på 7 kN/m<sup>2</sup>, og en punktladt midt på pladen på 10 kN. Desuden er der en nytte last på hele pladen på 5 kN/m<sup>2</sup>, der er en kategori "A: boliger".

Pladen er armeret i både oversiden og undersiden. Pladen undersøges for de 2 brudtyper der er, for 2 siddet hoslæggende understøttede plader med 1 søjle.





- Pladen
  - Bredde x længde : 3 x 5 m.
  - o indspændigner
    - side 1 : i = 1
    - side 2 : i = 0,5
  - o Søjlen
    - Bredde x dybte : 100 x 100 mm
    - Placeret 350 mm fra kanterne
    - Skal undersøges for gennemlokning
    - Er forskydningsarmeret med 2 bøjler af Y-Tentor 6 mm.
- Deformations kriterier
  - Positiv længderetning
    - Spændvidde : 4650 mm.
    - Lastfordeling : Jævnt fordelt.
    - Understøtning venstre : Indspændt
       Andspændings grad : 1.
    - Understøtning højre : Simpel.
  - Positiv tværretning
    - Spændvidde : 2650 mm.
    - Lastfordeling : Punktlast i center.
    - Understøtning venstre : Indspændt
      - ✤ Indspændings grad : 0,5.
      - Understøtning højre : Simpel.
  - Konsekvensklasse CC2 (Normal sikkerhedsklasse)
- Normal materialekontrolklasse
- Moderat miljøklasse
- Tværsnitshøjde : 150 mm.
- Beton :

•

•

- f<sub>ck</sub>: 25 MPa
- Almindelig konstruktionsbeton
- Max. kornstr. : 32 mm.
- Insitu støbt
- Dæklag : automatisk.
- Armering to lag
  - Armeringstype: Y Ny Tentor.
  - Armeringsdimensioner, for længdearmering i både oversiden og undersiden
    - Diameter : 10 mm
    - Afstand c-c : 150 mm
  - o Armeringsdimensioner, for tværarmering i både oversiden og undersiden
    - Diameter : 10 mm
    - Afstand c-c : 200 mm



- Brand
  - o Brandtid : 30 min
  - Brandsider : Over og under
  - o fremstillingsproces, armeringen : Ingen krav
- Undersøgelser
  - Lastgrupper
    - G : Permanent last
    - N : Nyttelast
      - ✤ Kategori : "A: Boliger"
      - ✤ antal etager : 1
  - o Laster
    - Fladelast over hele pladen  $P = 7 \text{ kN/m}^2$ . Permanent last
    - punktladt midt på pladen 2500 x 1500 mm inde på pladen P = 10 kN. Permanent last
    - Fladelast overhele pladen,  $P = 5 \text{ kN/m}^2$ . Nytte last
  - o Lastkombination Anvendelse kvasipermanent
    - 1·G + 0,2·N
  - $\circ~$  Lastkombination Brud 6.10b
    - 1.G + 1,5.N
  - Lastkombination Ulykke Brand
    - 1·G + 0,3·N

## 8.2 Oprettelse af sag

En ny sag oprettes ved at trykke på ៉. Herefter vises en tom sagsrepræsentation.

🔓 Ikke navngivet		
💿 Inddata	Plade	
C Resultat		
Plader Brudlinjer		
7 Tværsnit		
Projekteringsnorm 🍄 Lastkombinationer		
Laster		
	<u> </u>	

Det ses at der står et **?** foran alle punkterne på nær "Projekteringsnorm", det er for at indikere at der ikke er indtastet nogen data til de punkter. Projekteringsnormen tager automatisk default opsætningen der er partialkoefficienterne fra DS/EN Eurcode 1990, med Dansk national anneks.

#### 8.2.1 Plade

For at oprette pladen skal man tryke på 📕. Herefter kommer man ind i plade optegningsfuntionen.



Der skal i dette eksempel ikke ændres på tegnefladen eller griddet på tegnefladen, men det kan gøres med 🛄 hvor man kan ændre tegnefladens størelse samt 🏛 som tænder og slukker gridet og 📕, hvor man kan ændre på gridstørelsen.

For at tegne pladen skal man vælge 🜌. Pladen (polygonet) tegnes ved at man klikker på tegnefladen de steder hvor der skal være punkter, for at lukke polygonet markeres det første punkt igen eller man kan taste c.

Punkterne der skal markeres i dette eksempel er:

- (0, 4000)
- (5000, 4000)
- (5000, 1000)
- (0, 1000)

Man kan se koordinaterne i bjælken nederst til højre i skærmbilledet. Polygonerne og de tilhørende punkter man har opretttet, kan ses ved at klikke på fanen "Polygoner" i højre side af skærmen.

👰 Pl	ade		_										
<u>F</u> iler	Opsa	etning	<u>P</u> ol	lygon	Punkt	er Sø	jler <u>Z</u> o	iom Hjæ	lp		~     ~	1	
Ľ	$\overline{\checkmark}$		対		C7 I	ทจ	×	× ×	1	ାଇଟ୍ଡ	2    🧶		
₽													Polygon Understøtning Søjler
$\square$			•										Nr. Tillæg / Fradrag
থ													1 Tillæg
1			-			-					-		
	1.1	<b></b>											
													1 0 4000
													2 5000 4000
													3 5000 1000
						•				·			4 0 1000
	1.4												
			•										
													X, Y: 0 , 4000 mm
	4												$\checkmark$
ا کیا ہے ک	• • • • • •												

Vælg herefter 🔊 for at sætte understøtninger på. Hvis der klikkes på fanen "Understøtninger" kan man se de understøtninger der er sat på pladen. Der dobbelt klikkes på siden mellem knude 1.1 og 1.4 og understøtningen vælges som indspændt, med indspændingsgraden 1.

For siden mellem knude 1.3 og 1.4 vælges indspændingsgranden til 0,5.



R P	lade	. Dala	n Durl	1 C-1	:l		L			
Eller		a Polyc Ist   [	וח <u>ש</u> י חסן #1  <b>רי?</b>	≪er ⊵ø ∷D1⊙	$  er \underline{z}_0  $	om Hjæi	₽ ·   ≱	0.0		
	1.1 <sub>k</sub>								· 	Polygon     Understøtning     Søjler       Nr.     Fra K     Til K     i     Underst.       1     4     1     1     Indspændt       2     3     4     0,5     Indspændt
					•					I F
	1.4									
										Fra knude 4 til knude 1 Indspændingsgrad

For at oprette søjlen trykkes på i den øverste menu. Søjlen skal have center i koordinatern [4650, 3650] og bredde x dybde er 100 x 100 mm. Der skal laves en gennemloknings beregning for søjlen så feltet "Beregn gennemlokning" skal markeres.  $\beta = 1,5$  da sojlen er placeret i hjornet af pladen.

Søjlens omkreds er 4x100 mm = 400 mm, og perimetren u1 findes ud fra 2b + 2l +  $4\Pi d$  = 1845 mm hvor d er pladens effektive tykkelse på 115 mm.

Feltet "Forskydningsarmeret" skal også markeres da søjlen er forskydnings armeret, perimetren u2 findes ud fra 2(b+2pd) + 2(l+2pd) +  $4\Pi d = 2213$  hvor 0,3  $\leq p \leq 0,5$  (her er valgt at p = 0,4). Armerings typen er Y-Tentor og der er 2 bøjler med en diameter på 6 mm.



Placering	Gennemlokning	
X-koordinat 4650 mm	🔽 Beregn gennemlokning	
Y-koordinat 3650 mm	Beta 1,5	
Dimensioner	Søjlens omkreds, u 400,0 n	nm
Cirkulært tværsnit	Perimeter, u1 1845 n	nm
Bredde 100 mm		
Dybde 100 mm	Porskydningsarmeret (bøjlearmeret)	
Rotation ifh. armerings retning 0 grader	Perimeter, u2	nn
	Armeringstype Y - Tentor	
	Bøjle antal	tk
	Bøjle diameter 6 💌 m	nm

Når søjledataene er oprettet godkendes ved at trykke på "OK" og søjlen kan nu ses under fanen "Søjler".

@P Filor	lade Operatoio	Doluge	op Duol	tor Sa	ilor Zo	oro Hisol				
	v    ₽	, <u>e</u> oiygu   甘			jier <u>z</u> u		1	ର୍ ପ୍	 	
	Г				•				· _	Polygon         Understøtning         Søjler           Nr.         X [mm]         Y [mm]         cir.         b [mm]           1         4650         3650         Nej         100
	1.1								1	•
					•	•				
	1.4									



Pladen accepteres ved at trykke på 🗸.

#### 8.2.2 Brudfigurer

For at vælge hvilke brudlinje figuren pladen skal undersøges for trykkes på 🐖.

I oversigten skal der vælges "Opret" for at oprettet en figur.

For den 2 siddet hoslæggende understøttet plade med en søjle er der 2 brudfigurer at vælge imellem. Vi vil lave en beregning for dem begge to, så for hver brudfigur skal der vælges "Opret" - vælg den ønskede brudfigur og tryk "OK".

Brudlinje oversigt     Laster				
	Nr. Antal side	r Antal søjle	BrudLinjer type	Opret
	1 2	1	2 siddet, hoslæggende med 1 søjle, enkelt linje	
•	2 2	1	2 siddet, hoslæggende med 1 søjle, Y formet	Æ <u>n</u> dre
	<b>I</b>		Þ	Slet
				Luk

Oversigten lukkes ved at trykkes "Luk"

Det kan nu ses at i inddata træet er ? fjernet fra punkterne "Plader" og "Brudlinjer".

#### 8.2.3 Deformations data

For at indtaste data til deformations beregningen der bliver lavet under anvendelses lastkombinationerne skal man trykke på 🔽. Herefter kommer man ind i oprettelses skærmbilledet.

Det skal indtastes følgende spændvidder og typer:

	Spændvidde	Last type	Underst.	Indspænding	Underst.
			venstre	ν.	højre
Positiv længderetning	4650	Jævnt	Indspændt	1	Simpel
		fordelt	-		
Positiv tværretning	2650	Punktlast	Indspændt	0,5	Simpel
		center			



@Deformations data	
Positiv længderetning Last type       Jævnfordelt         Understøtning venstre       Indspænd ▼         Understøtning højre       Simpel ▼         Spændvidde       4650 mm         Positiv tværretning Last type       Punktlast - center         Understøtning venstre       Indspænd ▼         Understøtning venstre       Indspænd ▼         Understøtning højre       Simpel ▼         Spændvidde       26500 mm	
	4650 mm
<u>Ok</u> <u>Annuller</u> <u>H</u> jælp	

Dataene accepteres ved at trykke på "OK".

#### 8.2.4 Tværsnit

For at oprette et tværsnit skal man trykke på 🔟 for at komme ind i tværsnit oversigten.

Oversigt over tværsnit	×
T værsnit:	<u>O</u> pret Æ <u>n</u> dre <u>S</u> let
Import Vælg Annuller	<u>H</u> jælp

Inde i tværsnits oversigten trykkes på "opret" for at oprette et nyt tværsnit.

Inde i tværsnits oprettelsen kan man sætte alle forudsætningerne for tværsnittet samt vælge hvilken tværsnitstype man vil oprette.

Det første der skal gøres er at indtaste en beskrivelse og ID for tværsnittet. Indtast "Plade profil" i beskrivelsesfeltet og "1" i ID feltet. Der skal ikke ændres på betonparametrene i dette eksempel.

Derefter trykkes på knappen med "Pladeprofil", for at vælge profil typen. Nu ændrer denne del af skærmbilledet sig og det er nu muligt at trykke på knappen

Ændre forudsætninger, dimension og armering

for at indtaste profil dataene.



Først indtastes pladens højde på 150 mm.

Herefter vælges at der er to lag armering. Nu bliver det muligt at vælge hvilken armering der skal benyttes, diameter og afstand mellem armeringsstængerne (det er afstanden mellem center af stængerne der indtastes).

Der skal vælges "Y-Tentor" for både længde og tværarmering. Armeringsdiametrene sættes til 10 mm for både længde- og tværarmering i oversiden og undersiden og afstanden c-c sættes til 150 mm for længde armeringen og 200 mm for tværarmeringen.

Betonpladeprofil					×
Dimensioner: Tykkelse, h:	] mm				
Armering © Uarmeret © Et lag i center © To lag				05	<u></u>
Armeringstyper: Længde: Y - Tentor Tvær: Y - Tentor		•	y x	US	
Overside (OS):	diameter:	10 -		afetand e.e.	150 mm
Tværarmering:	diameter:	10 -	mm	afstand c-c:	200 mm
Underside (US):					
Længdearmering:	diameter:	10 💌	mm	afstand c-c:	150 mm
Tværarmering:	diameter:	10 💌	mm	afstand c-c:	200 mm
<u>F</u> orudsætninger			<u>0</u> K	Annuller	<u>H</u> jælp

Godkend profilet med "OK".

Profilet kan ses ved at vælge fanen "Vis profil".



Tværsnit	×
Nummer:     1       Beskrivelse:     Plade profil	Geometri Vis profil
Type: C Træ C Stål © Beton C Andet	
Miljøklasse:       Kontrol:         O Passiv       O Skærpet         O Moderat       O Normal         O Aggressiv       O Lempet	Længde: Y10/150 Tvær: Y10/200 Længde: Y10/150
Dæklag (inkl. tolerance): C Afledes automatisk  C mm	Tvær: Y10/200 ↓y
Beton:	
Styrke, fck:     25 ▼ MPa Densitet:       Max. kornstørrelse:     32 ▼ mm 2400 kg/m³       ▼ Insitu støbt beton     Letkonstruktionsbeton	
<ul> <li>Sikringsrum</li> <li>Der regnes med trækspændinger i uarmeret beton</li> <li>Faktor 1,2 på materialepartialkoefficienter i brud og ulykke</li> </ul>	<u> </u>

Tværsnittet accepteres med "OK".

Tværsnittet kan nu ses i tværsnit oversigten. Marker tværsnittet og tryk på "Vælg" for at vælge tværsnittet.

Det ses nu at **?** i inddatatræet er forsvundet udfor "Tværsnit", og man kan se profilet i højre side af skærmbilledet og tværsnits forudsætningerne i vinduet under inddata træet.

### 8.2.5 Brand

Da der er en lastkombination med brand skal der oprettes data for brandpåvirkningen, dette gøres ved at trykke på 🖾.

Brandtiden sættes til 30 min og tværsnittet er brandpåvirket på over- og undersiden.

Der er ingen krav til fremstillingsprocessen for armeringen.



(	Brand - beton		_ 🗆 ×
	Brandtid: 30 minutter Fremstillingsproces for armeringen Inger	i krav	
	Tværsnit	Brand på side	
	Plade profil - 1	1 Over, Under,	
		QK <u>A</u> nnuller <u>E</u>	<u>tj</u> ælp

Brand dataene accepteres ved at trykke på "OK".

#### 8.2.6 Sikkerhed

Sagen beregnes efter DS/EN Eurocode 1990. Derfor er det ikke nødvendigt at ændre "Valg af projekteringsnorm". Denne kan ændres ved tryk på 
.

#### 8.2.7 LastGrupper

En oversigt over lastgrupper oprettes med  $\square$ .

Herfra kan de 2 lastgrupper(G og N) oprettes. Første lastgruppe er af typen "Permanent last". Som benævnelse skrives 'G'. Der skal ikke ændres i partialkoefficienterne. Den anden lastgruppe er nyttelasten med benævnelsen 'N' og kategori "A -boliger" og "Antal etager" = 1.



Nummer: 2										
astgruppe: Benævnelse: N Beskrivelse:		🔲 Br	ugerdefi	nerede p	partialko	efficiente	:Г	]		
astart:										
<ul> <li>Permanent last</li> <li>Vindlast</li> <li>Øvrige naturlas</li> </ul>	ter				0 0 0	Nyttelasi Ulykkesi Vandret	t last masselas	st		
Nyttelast:	/ Kar.	Anvende Hyppig	lse Kvasip	STR 6.10b (2.1)	/GEO - 6.10a (2.3)	sæt B 6.10a (Jord)	6.10b (Jord)	6.10 Ulyk (Vand)	Ulykke ke Brand	Masse- last
Én variabel: Øvrige variable:	1 0,5	0,3 0,2	0,2 0,2	1,5 0,75	0	0	1,5 0,75	0 0,2 0 0,2	0,3	0,2
Kategori:	Ter				•		/	Antal etager:	1	
									-	

#### 8.2.8 Lastkombinationer

En oversigt over lastkombinationer åbnes med  $\Xi$ .

Først vælges siden med anvendelse. Her kan lastkombinationen Kvasipermanent oprettes. For at definere lastkombinationen skal der vælges en lastgruppe i oversigten i højre side. Ved et tryk på '<', inkluderes lastgruppen i lastkombinationen med den aktuelle partialkoefficient. Vælg her først at inkludere 'G' og bagefter "N". Desuden skal maks deformationen indtastes til 50 mm. Feltet "Medtages i beregning" skal være markeret, eller medtages lastkombinationen ikke i beregningerne.

For at oprette brudkombinationer, vælges faneblad 'Brud', og en lastkombination kan oprettes. De inkluderede lastgrupper vælges for Brud 6.10b:1,0.G + 1,5.N.



astkombination	×
Nr.: 1 LAK: Brud 6.10b(2.1)	
Medtages i beregning Lastgrupper i LAK: Lastgrupper:	
1 * G 1,5 * N	
Permanent last regnes til gunst	
<u> </u>	ælp

Brand oprettes under faneblad 'Ulykke'. Brand: 1,0.G + 0,3.N.

#### 8.2.9 Laster

For at oprette lasterne skal der trykkes på 🕮. Først vises last oversigten, hvor man kan se hvilke laster der er oprettet.

Inde i lastoversigten trykkes på "Opret" for at oprette en ny last.

Den første last der oprettes er den jævntfordelte permanente last der virker på hele pladen. Lasten P1 = 7 kN/m<sup>2</sup> og lastgruppen vælges til "G". Der accepteres med "OK".

Den næste last der oprettes er en jævn fordelt nyttelast på hele pladen.

• P1 = 5 kN/m<sup>2</sup>

• Lastgruppen er N.

Til sisdt oprettes punktlasten.

• P1 = 10 kN

- (ex1, ey1) = (2500, 2500)
- Lastgruppen er G.

Når koordinaterne til hvor lasten virker indtastes, skal man være opmærksom på at der regnes ud fra (0,0) i koordinatsystemet som pladen er tegnet i og ikke ud fra pladens kant.



A st				_ 🗆 🗡				
Lastnummer: 3 C Fladelast C Fl	jævnt fordelt trekant fordeling x- ak trekant fordeling y-aks vilkårlig	C Linielas en C Linielas en C Linielas © Punktla	<ul> <li>C Linielast x-aksen</li> <li>C Linielast y-aksen</li> <li>C Linielast på tværs</li> <li>Punktlast</li> </ul>					
Fladelast								
y.	P1	0 kN	ex1 2500	mm				
P1	P2[	kN	ey1 2500	mm				
z eyi	P3	kn	ex2 0	mm				
ex1			ey2 0	mm				
Lastgruppe								
G, Permanent last	<u>O</u> vers	igt						
	[	<u>o</u> k		Hjælp				

Lastoversigten indeholder nu 3 laster.

Last oversigt     Laster				
	Nr.	Gruppe	Last	Opret
× A	1	G	Fladelast over hele pladen: P1= 7,000kN/m2	
	2	N	Fladelast over hele pladen: P1= 5,000kN/m2	Æ <u>n</u> dre
P1 (	3	G	Punktlast: P1= 10,00kN, ex1= 2500mm, ey1= 2500mm	Slet
×	•			
L				Luk

Lastoversigtn lukkes med "Luk".

# 8.2.10 Gem

Nu er alle inddata indlæst, og sagen bør nu gemmes. Der vælges  $\blacksquare$ .

Når sagen gemmes første gang åbnes skærmbilledet "Gem Som" hvor man kan vælge hvor sagen skal gemmes og hvad den skal hedde.



Save As					? ×
Save jn:	🔁 eksempel		•	(= 🗈 💣 🎟	-
My Recent Documents Desktop My Documents My Computer	Eksempel1_34. EKSEMPEL3fejl Eksempel 4 side EksempelPlade	BP1 .BP1 et.BP1 2 hos.BP1 3 sidet.BP1			
My Network	, File <u>n</u> ame:	EksempelPlade 2 hos 1 soejl	ə	T	Save
	Save as type:	Betontplader 1 (*.bp1)		•	Cancel

Hvilket bibliotek der vises, er fastlagt i programmet "Konfiguration". Placeringen vælges og sagen navngives som "EksempelPlade 2 hos 1 soejle", og der trykkes "Gem" eller "Save".

Hvilket sprog der benyttes i dette skærmbillede afhænger af sproget der benyttes på computeren.

#### 8.3 Beregn Sag

Nu er alle inddata indtastet og dermed er alle **?** fjernet fra inddata træet. Det er nu muligt at vælge "Resultat" i sagsvinduet.

Nu beregnes sagen og inddata træet erstattes af et resultat træ hvor alle lastkombinationerne/brudfigurene er vist. (Det kan godt tage et stykke tid at bregne sagen da der er to brudfigurere der skal beregnes for 3 lastkombinationer. Det giver at der skal laves 6 beregnnger.)

Hvis der står en grønt  $\checkmark$  ud for brudfiguren, er pladen beregnet og kan holde. Hvis det derimod står et rødt  $\times$  ud for brudfiguren er det fordi pladen ikke kan holde.

Beregnings resultaterne kan ses ved at markere de enkelte brudfigurer. Under resultat træet er en punktliste med koordinaterne til knudepunkterne og nedenunder er resultaterne for beregningern listet. Hvis udnyttelserne er under 1 vil resultatet være markeret med grøn eller vil det være markeret med rødt. I øverste højre hjørne af sagsvinduet vil de grafiske fremstillinger vises.

- På fanen "Plade" ses den oprindelige plade.
- På fanen "Brudfigur" ses den optimale brudfigur med angivelse af knudepunkterne.
- På fanen "Brand" ses hvordan brand påvirkninge på pladen er.

I vinduet i nederste højre hjørne vil resultaterne for momentbæreevnen stå.



🕒 C:\Documents and Settings\tinhan\Arbejd	ssource\	dimensio	n\JUST\B	Betonplader1\el	csempel\Ekse	empelPlade 2 h	os 1 soejle			
	Plade	Brudfigur	Brand							
C Inddata			, .							
Resultat										
Rvasipermanent - Anvendelsekombination nir.     Brudfigur 1 : 2 siddet, boslæggende me										
Brudfigur 2: 2 siddet, hoslæggende me	N 10				7777 <b>0</b>					
Bradingar 2 : 2 clader, hoolesygeride int 				/%/////////////////////////////////////	AL B					
Brudfigur 1 : 2 siddet, hoslæggende me										
Brudfigur 2: 2 siddet, hoslæggende me			<u> </u>							
Brand - Ulykkekombination nr.: 1			/////	AIIIIIIK						
Brudfigur 1 : 2 siddet, hoslæggende me										
Brudfigur 2 : 2 siddet, hoslæggende me		/////	11117		llll G					
			11111.	//// <b>X</b> /////						
Vecurater		$\overline{U///}$	<u>11111</u>							
Al: 7.840 *1E-3 m	₽	******	******		C	1				
AY : 55,45 *1E-3 kNm										
Forholdet mellem ydre og indre arbejde :										
7,072 KNm/m Udovitelse insv: 0.2817										
Udnyttelse minimum armering, max : 0		Brudli	nje i Mrd [	kNm/m Trykzone	[mm] Epsilon si	ma Overarmeret	Udnyttelse n	Moment [kN	Udnyttelse	
			- DO 51	7 20.44	1 705	M:	0	0	0.0017	4
Hjørnekræfter	position	. tværi	em. 23,5	20,44	1,705	nel	0	0	0,2017	
Kilude D20,00 kN	pos mom	i. længi	de rel 25,11	20,66	1,513	Nej	0	0	0,2817	
Reaktioner	neg mor	n. tværi	etn. 29,5	7 20,44	1,705	Nej	0	0	0,2817	1
Reaktion på understøtning : 47.20 kN	nea morr	n. længe	te rel 25.10	20.66	1.513	Nei	0	0	0.2817	
Reaktion fra knudekraft start på understøtning							-	-	-, '	
11,62 kN	moments	orbold i urse	Varsidan *	ny : 1 178						
Samiet længde af understøtning 3000 mm	moment	orhold i ove	ersiden.m.	v': 1.178						-
Polygon : 2	indspæn	dingsgrade	en, i' : 1,00	0						
										<u> </u>

Det ses at i dette eksempel kan pladen holde i alle lastkombinationerne.



# 8.4 Udskriv

Når data skal udskrives på printer vælges 🖾.

dskriv Printer: \\AthenaHQ-AD\Sort/hvid printer ar	kivrum-1.sal
Udskriv: Inddata: Pladegeometri Brudlinjer Deformationsgrundlag Elementdata Laster Brand Norm grundlag Illustrationer: Illustrationer Udskriv i farver	Resultat: Oversigt med konklusion Beregnede parametre Reducerede brand parametrer Udspecificerede resultater: Kvasipermanent - Anv. : 1 * G + 0,2 Brudfigur 1 Brudfigur 2 - 6.10b - Brud : 1 * G + 1,5 * N Brudfigur 1 Brudfigur 2 Brudfigur 2 Brudfigur 2 Brudfigur 2 Brudfigur 2 Brudfigur 1 Brudfigur 1 B
Vis udskrift <u>S</u> idehoved og -fo	odIndstil printer
	<u>U</u> dskriv <u>A</u> nnuller <u>H</u> jælp

Printervalg kan ses øverst på brugerfladen. Hvis der skal benyttes en anden printer vælges "Indstil printer".

Der kan nu vælges hvad der skal udskrives, ved at markere de ønskede punkter. For at se hvad de forskellige punkter indeholder, kan man markere dem og vælge "Vis udskrift" for at få udskriften vist på skærmen.

For at vælge de "Udspecificerede resultater" der skal udskrives skal man trykke på "+" for den lastkombination man vil udskrive for og så efterfølgen markere den/de brudfigurer der skal udskrives. Der skal være en  $\checkmark$  for at brudfiguren udskrives.

Hvis der i programmet "Konfiguration" er sat en generel sidehoved/fod op, er disse automatisk hentet ind i denne sag. Når der foretages ændringer, gemmes de sammen med sagen.



Sidehoved og -fod	×
	Felt
Sidehoved: StruSoft DK Marsallé 38 8700 Horsens Sag:	Side: &[Side1] Dato: &[Dato] Tid: &[Klokkeslaet] Init: Test
Sidefod: Filnavn:&[Sagnavn] Sti : &[Stinavn]	Beregnet på Betonplader 1
	<u> </u>

Hvis der automatisk skal genereres data, eksempelvis sidenummer, placeres markøren hvor sidenummeret skal stå, og i feltlisten vælges "side". Herefter genereres en kode "&[side1]" som ved udskrift ændres til sidens nummer. Hvis første side ikke er side 1, men side 14, må koden ændres til "&[side14]".

Vælg "OK" for at komme ud af sidehoved/fod redigeringen.

Vælg "Udskriv" for at udskrive sagen på den valgte printer.

For at gemme ændringer i sidehoved/fod trykkes på 📕.

# 9 Eksempel, Plade med 8 søjler

#### 9.1 Introduktion

Der ønskes lavet en bæreevneeftervisning af en armeret plade. Pladen beregnes efter DS/EN Eurocode 1992-1-1 og DS/EN Eurocode 1992-1-2 med tilhørende Danske nationale annekser. Samt K.W. Johansens brudlinje teori.

Pladen er 16 m lang, 8 meter bred og understøttet af 8 søjler der er placeret under den. Den har en permanent flade last på hele pladen på 30 kN/m<sup>2</sup>. Desuden er der en nytte last på hele pladen på 20 kN/m<sup>2</sup>, der er en kategori "F: køretøjer < 30 kN".

Pladen er armeret i både oversiden og undersiden. Pladen undersøges for de 3 brudtyper der er, for en plade understøttet af mere end 4 søjler.



- Pladen
  - Bredde x længde : 16 x 8 m.
  - o **Søjlerne** 
    - runde med en diameter på : 200 mm
    - Placeret 2 m fra kanterne og med 4 m imellem
    - Skal undersøges for gennemlokning
    - Er forskydningsarmeret med 2 bøjler af Y-Tentor 6 mm.
- Konsekvensklasse CC2 (Normal sikkerhedsklasse)
- Normal materialekontrolklasse
- Moderat miljøklasse
- Tværsnitshøjde : 200 mm.
- Beton :

.

- o f<sub>ck</sub>: 25 MPa
- Almindelig konstruktionsbeton
- Max. kornstr. : 32 mm.
- Insitu støbt
- Dæklag : automatisk.
- Armering to lag
  - Armeringstype: Y Ny Tentor.
  - Armeringsdimensioner, for længdearmering i både oversiden og undersiden
    - Diameter: 12 mm
    - Afstand c-c : 100 mm
  - Armeringsdimensioner, for tværarmering i både oversiden og undersiden
    - Diameter : 12 mm
    - Afstand c-c : 100 mm
- Brand
  - Brandtid : 30 min
  - Brandsider : Over og under
  - $\circ~$  fremstillingsproces, armeringen : Ingen krav
- Undersøgelser
  - Lastgrupper
    - G : Permanent last
      - Inkluder egenlasten
      - N : Nyttelast
        - ✤ Kategori : "F:køretøjer < 30 kN"</p>
      - ✤ Antal etager : 1.
  - o Laster

•

• Fladelast - over hele pladen  $P = 30 \text{ kN/m}^2$ . Permanent last



- Fladelast overhele pladen,  $P = 20 \text{ kN/m}^2$ . Nytte last
- Lastkombination Brud 6.10b
- 1·G + 1,5·N
- Lastkombination Ulykke Brand
  - 1·G + 0,6·N

# 9.2 Oprettelse af sag

En ny sag oprettes ved at trykke på ៉. Herefter vises en tom sagsrepræsentation.



Det ses at der står et **?** foran alle punkterne på nær "Projekteringsnorm", det er for at indikere at der ikke er indtastet nogen data til de punkter. Projekteringsnormen tager automatisk default opsætningen der er partialkoefficienterne fra DS/EN Eurcode 1990, med Dansk national anneks.

#### 9.2.1 Plade

For at oprette pladen skal man tryke på 📕. Herefter kommer man ind i plade optegningsfuntionen.

Der skal i dette eksempel ændres på tegnefladens størrelse, det gøres med  $\square$ . Øverste højre hjørne skal sættes til [20.000, 10.000]. For at kunne se heletagenfladen benytte  $\square$ 

Her ud over skal der ikke ændret på tegnefladen, man kan benytte III til at tænder og slukker gridet og III, hvor man kan ændre på gridstørelsen.

For at optegne pladen kan man entan vælge  $\mathbb{Z}$  for at optegne pladen eller  $\mathbb{Z}$  for at indtaste punkterne til pladen.

Pladen (polygonet) tegnes ved at man klikker på tegnefladen de steder hvor der skal være punkter, for at lukke polygonet markeres det første punkt igen eller man kan taste c.

Hjørne punkterne for pladen er:

- (1000, 9000)
- (17000, 9000)
- (17000, 1000)



• (1000, 1000)

Man kan se koordinaterne i bjælken nederst til højre i skærmbilledet. Polygonerne og de tilhørende punkter man har opretttet, kan ses ved at klikke på fanen "Polygoner" i højre side af skærmen.

r
r
er
_
╧┦

Husk hvis pladen er tegnet at vælge 🔊 for at oprette søjlerne. Hvis der klikkes på fanen "Søjler" kan man se de søjler der er oprettet.

For at oprette en søjle trykkes på 1. Den første søjle skal have center i koordinatern [3000, 7000] og da den er cirkulær skal feltet "Cirkulært tværsnit" markeres, diametren er 200 mm dvs. radiusen der skal indtastes er 100 mm.

Der skal regnes gennemlokning på søjlerne så feltet "Beregn gennemlokning" skal markeres. For at regne gennemlokning skal søjlerne omkreds og primetre  $u_1$  og  $u_2$  beregnes (disse er ens for alle søjlerne).

 $\begin{array}{l} u = \pi \cdot D = \pi \cdot 200 = 628 \text{ mm.} \\ u_1 = \pi (D + 4 \cdot d) = \pi (200 + 4 \cdot 163) = 2677 \text{ mm.} \\ u_2 = \pi (D + 2 \cdot p \cdot d + 4 \cdot d) = \pi (200 + 2 \cdot 0, 5 \cdot 163 + 4 \cdot 163) = 3189 \text{ mm.} \\ \text{hvor p er valgt til 0,5 og d (pladens effektive tykkelse) er 163 mm.} \end{array}$ 

For den forste sojle sættes  $\beta$  til 1,5 da det er en hjorne sojle der oprettes. Feltet "Forskydningsarmeret" skal markeres og armeringstypen sættes til "Y-Tentor", bøjleantallet = 2 og bøjlediametren er 6 mm.



Når søjledataene er oprettet godkendes ved at trykke på "OK" og søjlen kan nu ses under fanen "Søjler"..

Nr	x - koord.	y-koord.	diameter	ß	u	u <sub>1</sub>	u <sub>2</sub>	armeringstyp	høileantal	bøjledia
I NI	[mm]	[mm]	[mm]	Ч	[mm]	[mm]	[mm]	е	bøjicantai	[mm]
1	3000	7000	200	1,5	628	2677	3189	Y-Tentor	2	6
2	7000	7000	200	1,4	628	2677	3189	Y-Tentor	2	6
3	11000	7000	200	1,4	628	2677	3189	Y-Tentor	2	6
4	15000	7000	200	1,5	628	2677	3189	Y-Tentor	2	6
5	3000	3000	200	1,5	628	2677	3189	Y-Tentor	2	6
6	7000	3000	200	1,4	628	2677	3189	Y-Tentor	2	6
7	11000	3000	200	1,4	628	2677	3189	Y-Tentor	2	6
8	15000	3000	200	1,5	628	2677	3189	Y-Tentor	2	6

# De øvrige søjler oprettes på samme måde, med følgende data.

👰 Oprettelse af søjle	
Placering X-koordinat 3000 mm Y-koordinat 7000 mm Dimensioner ✓ Cirkulært tværsnit Radius 100 mm	Gennemlokning         Image: Perimeter, u1         Image: Perimeter, u2         Image: Perimeter, u2         Image: Perimeter, u2
Ok Slet Annuller Hjælp	Armeringstype Y - Tentor Bøjle antal 2 stk Bøjle diameter 6 mm



	ade																																																_		×
Eiler	Ops	sæ	etnin	g	<u>P</u> ol	yga	n	Pu	inkj	ter	2	<u>j</u> øjl	er	Ζ¢	oon	n -	Hja	ælp																																	
ß	<b>√</b>		₽	¥	ŧ	Ħ	ŧ	Ľ	<b>?</b>	:D	l ¥	9	×	2		P	)	¢		4	•	ł	Q			>																									
ß																				÷																				1	1	Poly	gor	n   U	nde	erstøt	tning	j Si	øjler		
1	· ·	Γ		•							:								:	:	:			· ·	· ·				:	:									:	1	U	Nr.	×	[mm	۱ <u>ا</u>	/ [mm	1] ci	r.	Ь	[n] 4	
<b>N</b>	· ·																																		<b>2</b> .						U	2	7	000	7	7000	Ja	3 3	1	00	1
1	· ·	:												•	:		:	:	:	:	:	•	•	· ·	· ·		:		:		:	:								1	U	3	1	1000	) 7	7000	Ja	3	1	00	
	· ·	:	÷				1								2					:		: 3	•	· ·	· ·				:	4 <b>)</b>								:		1	U	4		5000	1	1000	Ja	3		••• ►	1
	· ·	:	÷												:				:	:	:			· ·	· ·		:	:	:	:	÷	:						:	:	1	U		_						-	_	
	· ·	:									:			:	:		:		:	:	:			· ·	· ·				:	:		:					:	:		1	U										
	· ·	÷	÷					-					ļ					Ì	:	:	:		•	· ·	· ·				:	:	÷	÷							:		U										
	· ·	:	÷				5				:		Ĵ	:	6 <b>)</b>		:		:	:		: 7	•	· ·	· ·				:	8 <b>)</b>		:						:	•	1	U										
	• •		1.4																:	:	:				· ·				:	:					3			:		1	U										
	•••	ĺ						•	•	•	•		•	•	•		•		•	·	•	•					•	•	•	·	·	•							•		l										
	 																																								l										
																															X	: 18	846	6, Y	: 24	44						_	_					_			

Pladen accepteres ved at trykke på  $\checkmark$ .

#### 9.2.2 Brudfigurer

For at vælge hvilke brudlinje figuren pladen skal undersøges for trykkes på 🐖.



I oversigten skal der vælges "Opret" for at oprettet en figur. For en plade der er understøttet af mere end 4 søjler er der 3 brudfigurer at vælge imellem. Vi vil lave en beregning for dem alle tre, så for hver brudfigur skal der vælges "Opret" - vælg den ønskede brudfigur og tryk "OK".

Da der er er flere muligheder for hvilke søjler brudfiguren kan ligge imellem skal det indtastes hvilke søjler der skal undersøges for.

Man indtaster søjlerne ved at dobbelt klikke på søjlerne i venstre sidde af skærmbilledet

(det skal gøre i den rigtige rækkefølge) når de 4 søjler er valgt benyttes kanppen 📖 til at tilføje dem ovre i listen med søjler der skal undersøges. Det er også muligt at få programmet til selv at generere kombinationerne hvis søjlerne er placeret i er net der har akser sammenfaldende med tegnefladens akser.

For brudfiguren "Kvatrat brud" ("Midtplade brud mellem 4 søjler") skal der oprettes følgende søjlekombinationer:

Kombinati	Søjle	Søjle	Søjle	Søjle4
on	1	2	3	
1	1	2	6	5
2	2	3	7	6
3	3	4	8	7

Dette gøres ved først at dobbelt klikke på søjle nr. 1, derefter på søjle nr. 2, så nr 6 og tilsidst nr 5 og valget accepteres ved at trykke på



🔞 Yælg	søjler															_ 🗆 🗵
Vælg søj	lerne beregnir	ngen skal laves i	for. St	art med :	søjle 1 osv.	1• • 4• •	2 3									
Tilgænge	elige søjler															
Nr.	X	Y		Søjle 1	Nr. 3 X = 11000	Y = 700		Nr		Søjle 1		Søjle 2		Søjle 3		Søjle 4
3	11000	7000		Søile 2	Nr. 4 X = 15000	Y = 700	>	1	1	[3000, 7000]	2	[7000, 7000]	6	[7000, 3000]	5	[3000, 3000]
4	15000	7000				1 100		2	2	[7000, 7000]	3	[11000, 7000]	7	[11000, 3000]	6	[7000, 3000]
5	3000	3000		Søjle 3	Nr. 8 X = 15000	Y = 300	<									
6	7000	3000		Søjle 4	Nr. 7 X = 11000	Y = 300	_									
7	11000	3000				1										
8	15000	3000	-		Slet											
					Generer								<u>o</u> k	Annu	ller	Hjælp

Når man har oprettet søjledataene accepteres med "OK".

For brudfiguren "Mellem to rækker - lodret" skal der oprettes de samme søjle kombinationer. Dette kan denne gang gøres ved at trykke på knappen "Generer" istedet for at vælge søjlerne til kombinationen. (Husk at kontroller at det er de rigtige kombinationer der er blevet genereret).

For brudfiguren "Mellem to rækker - vandret" skal der oprettes følgende søjle kombination.

Kombinati	Søjle	Søjle	Søjle	Søjle4
on	1	2	3	
1	5	1	4	8

Når det er gjort vil der være oprettet 3 indgange i brudlinje oversigten.

👰 Brudlinje oversigt					
Laster	Nr.	Antal sider	Antal søjle	BrudLinjer type	Opret
	1 2 3	0 0 0	8 8 8	Midtplade brud mellem 4 søjler Midt plade brud mellem 2 søjle rækker - lodret Midt plade brud mellem 2 søjle rækker - vandret	Ændre
•	E	1	1		<u>&gt;jet</u>
	•			Þ	
					Luk

Oversigten lukkes ved at trykkes "Luk"

Det kan nu ses at i inddata træet er ? fjernet fra punkterne "Plader" og "Brudlinjer".



#### 9.2.3 Tværsnit

For at oprette et tværsnit skal man trykke på 🛄 for at komme ind i tværsnit oversigten.



Inde i tværsnits oversigten trykkes på "opret" for at oprette et nyt tværsnit.

Inde i tværsnits oprettelsen kan man sætte alle forudsætningerne for tværsnittet samt vælge hvilken tværsnitstype man vil oprette.

Det første der skal gøres er at indtaste en beskrivelse og ID for tværsnittet. Indtast "Plade" i beskrivelsesfeltet og "1" i ID feltet. Der skal ikke ændres på betonparametrene i dette eksempel.

Derefter trykkes på knappen med "Pladeprofil", for at vælge profil typen. Nu ændrer denne del af skærmbilledet sig og det er nu muligt at trykke på knappen

Ændre forudsætninger, dimension og armering

for at indtaste profil dataene.

Først indtastes pladens højde på 200 mm.

Herefter vælges at der er to lag armering. Nu bliver det muligt at vælge hvilken armering der skal benyttes, diameter og afstand mellem armeringsstængerne (det er afstanden mellem center af stængerne der indtastes).

Der skal vælges "Y-Tentor" for både længde og tværarmering. Armeringsdiametrene sættes til 12 mm for både længde- og tværarmering i oversiden og undersiden og afstanden c-c sættes til 100 mm for længde- og tværarmeringen.


tonpladeprofil						
Dimensioner: Tykkelse, h: 2	00 mm					
Armering						
C Uarmeret				OS		
C Et lag i center					<u> </u>	<u> </u>
To lag						
Armeringstyper: Længde: Y-Tent Tvær: Y-Tent	or	- -	↓ ↓ ↓	US		
Overside (OS):						
Længdearmering:	diameter:	12 -	r mm	afstand c-c:	100	mm
Tværarmering:	diameter:	12	r mm	afstand c-c:	100	mm
Underside (US):						
Længdearmering:	diameter:	12 -	r mm	afstand c-c:	100	mm
Tværarmering:	diameter:	12 -	mm	afstand c-c:	100	mm
		ſ	0V	·····	1	Himle

Godkend profilet med "OK".

Profilet kan ses ved at vælge fanen "Vis profil".



værsnit	<b>د</b>
Nummer: 1 Beskrivelse: Plade	Geometri Vis profil
Type: C Træ C Stål C Beton C Andet	
Miljøklasse:     Kontrol:       C Passiv     C Skærpe       Image: Moderat     Image: Normal       C Aggressiv     Image: Lempet	Længde: Y12/100 Tvær: Y12/100 Længde: Y12/100
Dæklag (inkl. tolerance):	Tvær: Y12/100
Beton:	
Styrke, fck:25 MPaDensitet:Max. kornstørrelse:32 mm2400kg/m³	
✓ Insitu støbt beton ✓ Letkonstruktionsbeton	
<ul> <li>Sikringsrum</li> <li>Der regnes med trækspændinger i uarmeret beton</li> </ul>	
Faktor 1,2 på materialepartialkoefficienter i brud og ulykke	<u>0</u> K <u>Annuller</u> <u>Hjælp</u>

Tværsnittet accepteres med "OK".

Tværsnittet kan nu ses i tværsnit oversigten. Marker tværsnittet og tryk på "Vælg" for at vælge tværsnittet.

Det ses nu at **?** i inddatatræet er forsvundet udfor "Tværsnit", og man kan se profilet i højre side af skærmbilledet og tværsnits forudsætningerne i vinduet under inddata træet.

#### 9.2.4 Brand

Da der er en lastkombination med brand skal der oprettes data for brandpåvirkningen, dette gøres ved at trykke på 🖾.

Brandtiden sættes til 30 min og tværsnittet er brandpåvirket på over- og undersiden.

Der er ingen krav til fremstillingsprocessen for armeringen.



6	Brand - beton		_ 🗆 ×
	Brandtid: 30 minutter Fremstillingsproces for armeringen Inger	n krav	
	Tværsnit	Brand på side	
	Plade profil - 1	1 Over, Under,	
l		OK <u>A</u> nnuller <u>H</u>	tjælp

Brand dataene accepteres ved at trykke på "OK".

### 9.2.5 Sikkerhed

Sagen beregnes efter DS/EN Eurocode 1990. Derfor er det ikke nødvendigt at ændre "Valg af projekteringsnorm". Denne kan ændres ved tryk på 
.

### 9.2.6 Lastgrupper

En oversigt over lastgrupper oprettes med  $\square$ .

Herfra kan de 2 lastgrupper(G og N) oprettes. Første lastgruppe er af typen "Permanent last". Som benævnelse skrives 'G'. Der skal ikke ændres i partialkoefficienterne, men egenlasten skal inkludres. Den anden lastgruppe er nyttelasten med benævnelsen 'N' og kategori "F: køretøj < 30 kN" og "Antal etager" = 1.



astgruppe	
Nummer: 2	
Lastgruppe: Benævnelse: N Beskrivelse:	Brugerdefinerede partialkoefficienter
Lastart:	
<ul> <li>Permanent last</li> <li>Vindlast</li> <li>Øvrige naturlast</li> </ul>	t O Nyttelast Ulykkeslast ster O Vandret masselast
Nyttelast:	Anvendelse STR/GEO - sæt B Ulykke Kar. Hyppig Kvasip. 6.10b 6.10a 6.10a 6.10b 6.10 Ulykke Brand Masse- (2.1) (2.3) (Jord) (Jord) (Vand) last
Én variabel: Øvrige variable:	1       0,6       0,5       1,5       0       0       1,5       0       0,5       0,6       0,5         0,6       0,5       0,5       0,9       0       0,9       0       0,5       0,5       0,5
Kategori:	Antal etager:
Rategoil F. Kør	
	<u> </u>

### 9.2.7 Lastkombinationer

En oversigt over lastkombinationer åbnes med  $\Xi$ .

Først vælges fanen med brud. Her kan lastkombinationen Brud 6.10b oprettes. For at definere lastkombinationen skal der vælges en lastgruppe i oversigten i højre side. Ved et tryk på '<', inkluderes lastgruppen i lastkombinationen med den aktuelle partialkoefficient. Vælg her først at inkludere 'G' og bagefter "N", så vi får kombinatione : Brud 6.10b:1,0·G +1,5·N. Feltet "Medtages i beregning" skal være markeret, eller medtages lastkombinationen ikke i beregningerne.



astkombinati	on		×
Nr.: 1 LAK: Brud	6.10b(2.1) 💌		
Medtages	i beregning		
Lastgrupper 1 * G 1,5 * N	i LAK:	Lastgrupper:	
Permanent k	ast regnes til gun	st	

Brand oprettes under faneblad 'Ulykke'. Brand: 1,0.G + 0,6.N.

## 9.2.8 Laster

For at oprette lasterne skal der trykkes på 🕮. Først vises last oversigten, hvor man kan se hvilke laster der er oprettet.

Inde i lastoversigten trykkes på "Opret" for at oprette en ny last.

Den første last der oprettes er den jævntfordelte permanente last der virker på hele pladen. Lasten P1 = 30 kN/m<sup>2</sup> og lastgruppen vælges til "G". Der accepteres med "OK".

Den næste last der oprettes er en jævn fordelt nyttelast på hele pladen.

• 
$$P1 = 20 \text{ kN/m}^2$$

• Lastgruppen er N.



Lastnummer: 1	Lasttype     Fladelast jævnt fordelt     Fladelast trekant fordeling x- aksen     Fladelast trekant fordeling y-aksen     Fladelast vilkårlig	C Linielast x-aksen C Linielast y-aksen C Linielast på tværs C Punktlast	
ladelast			
y	P1 30,0	0 kN/m2 ex1 0	rom
11	P20	kN/m2 ey1 0	mm
2 //	P1 P30	kN/m2 ex2 0	mm
	×××××××	ey2 0	mm
astgruppe		-1	
G, Permanent last			

Lastoversigten indeholder nu 2 laster.

У	Nr.	Gruppe	Last	Opre
1	A 1	G	Fladelast over hele pladen: P1= 30,00kN/m2	T- I
/// р1	A -	DI	riduelast over hele plauen: P1= 20,00kW/m2	 
14	- A			 Slet
/ ******	* * *			
	<b>→</b> , L			
	^			

Lastoversigtn lukkes med "Luk".

# 9.2.9 Gem

Nu er alle inddata indlæst, og sagen bør nu gemmes. Der vælges  $\blacksquare$ .

Når sagen gemmes første gang åbnes skærmbilledet "Gem Som" hvor man kan vælge hvor sagen skal gemmes og hvad den skal hedde.



Save As						? ×
Save jn:	📴 eksempel		•	(+ E C	* 💷 •	
My Recent Documents Oesktop	Gamle Eksempel 4 s EksempelPlac EksempelPlac	iddet.BP1 de 2 hos 1 soejle.BP1 de 2 hos.BP1 de 3 siddet.BP1				
My Documents						
My Computer						
My Network	File <u>n</u> ame:	Eksempel 8 søjler			-	<u>S</u> ave
Places	Save as <u>t</u> ype:	Betontplader 1 (*.bp1)		2	J [	Cancel

Hvilket bibliotek der vises, er fastlagt i programmet "Konfiguration". Placeringen vælges og sagen navngives som "Eksempel 8 søjler", og der trykkes "Gem" eller "Save".

Hvilket sprog der benyttes i dette skærmbillede afhænger af sproget der benyttes på computeren.

### 9.3 Beregn Sag

Nu er alle inddata indtastet og dermed er næsten alle **?** fjernet fra inddata træet. Det er nu muligt at vælge "Resultat" i sagsvinduet.

Der er stadig et ? foran "Deformationer" da de ikke er indtastet da vi ikke har oprettet en anvendelses last kombination.

Nu beregnes sagen og inddata træet erstattes af et resultat træ hvor alle lastkombinationerne/brudfigurene er vist.

(Beregningen tager noget tid da vi har oprettet mange søjlekombinationern der skal beregnes).

Hvis der står en grønt  $\checkmark$  ud for brudfiguren, er pladen beregnet og kan holde. Hvis det derimod står et rødt  $\times$  ud for brudfiguren er det fordi pladen ikke kan holde.

Beregnings resultaterne kan ses ved at markere de enkelte brudfigurer. Under resultat træet er en punktliste med koordinaterne til knudepunkterne og nedenunder er resultaterne for beregningern listet. Hvis udnyttelserne er under 1 vil resultatet være markeret med grøn eller vil det være markeret med rødt. I øverste højre hjørne af sagsvinduet vil de grafiske fremstillinger vises.

- På fanen "Plade" ses den oprindelige plade.
- På fanen "Brudfigur" ses den optimale brudfigur med angivelse af knudepunkterne.
- På fanen "Brand" ses hvordan brand påvirkninge på pladen er.

I vinduet i nederste højre hjørne vil resultaterne for momentbæreevnen stå.



🕒 C:\Documents and Settings\tinhan\Arbejds	source\a	limension	JUST\Betonp	lader1\eksen	npel\Eksem	pel 8 søjler			_ 🗆 2	×
	Plade	Brudfigur	Brand							
C Inddata										ī
Resultat										11
Brudfigur 1 : Midtplade brud mellem										Ш
Brudfigur 2: Midt plade brud mellem										Ш
Brudfigur 3 : Midt plade brud mellem										Ш
Brand - Ulykkekombination nr.: 1	Ι.		<del>,,,,,,,,,,,,,,</del>	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·						Ш
Brudfigur 1 : Midtplade brud mellem		•		//////////////////////////////////////						Ш
Brudfigur 2 : Midt plade brud mellem		//1///	2 34	<u>///4</u> //						Ш
Brudtigur 3: Midt plade brud mellem		////	HH	78///2/2						Ш
			6 K							Ш
Resultater										Ш
AI: 16,09 *1E-3 m		D	G	с						Ш
AY : 495,1 *1E-3 kNm Forholdet mellem vdre og indre arbeide :										Ш
30,76 KNm/m										Ш
Udnyttelse, max : 0,3625										1
Udnyttelse minimum armering, max : U										Ц
Hjørnekræfter		Brudlinje	e i Mrd (kNm/m	Trykzone [mm]	Epsilon si,ma	Overarmeret	Udnyttelse m	Moment [kNr	Udnyttelse	-1
Ingen hjørne kræfter!		human nai	04.01	27.97	1.705	Mai	0	0	0.2625	
Reaktioner	pos mom.	. tvær rei	n. 04,31	21,31	1,765	Nel	U	U	0,3620	
Polygon : 1	pos mom.	. længde	rel 84,85	35,96	1,178	Nej	0	0	0,3625	
Reaktion på understøtning : 2252 kN	neg mom	. tvær ret	n. 84,91	27,97	1,765	Nej	0	0	0,3625	
Reaktion på understøtning : 373.8 kN	_	lanu ada		25.00	1 1 7 0	N	0	0	0.0005	
Samlet antal søjler 1	ney mom	. nængue	161 04,00	30,36	1,170	Nel	U	U	0,3620	
Reaktion pr. søjle 373,8 kN							1			
Reaktion på understøtning : 2252 kN	momentic	ornola i unde orhold i over:	rsiaen, my : 1,0 siden, mv 1 : 1,00	01					-	비
Polygon : 4	indspænd	dingsgraden	,i':1,000							3
Reaktion nå understøtning - 369.0 kN	<u> </u>									

Det ses at i dette eksempel kan pladen holde i alle lastkombinationerne.



# 9.4 Udskriv

Når data skal udskrives på printer vælges 🖾.

Idskriv: Inddata: ✓ Pladegeometri ✓ Brudlinjer Deformationsgrundlag Elementdata Laster Brand Norm grundlag Illustrationer: ✓ Illustrationer	Prankivrum-1.sai
<u>V</u> is udskrift <u>S</u> idehoved o	bg -fod

Printervalg kan ses øverst på brugerfladen. Hvis der skal benyttes en anden printer vælges "Indstil printer".

Der kan nu vælges hvad der skal udskrives, ved at markere de ønskede punkter. For at se hvad de forskellige punkter indeholder, kan man markere dem og vælge "Vis udskrift" for at få udskriften vist på skærmen.

For at vælge de "Udspecificerede resultater" der skal udskrives skal man trykke på "+" for den lastkombination man vil udskrive for og så efterfølgen markere den/de brudfigurer der skal udskrives. Der skal være en  $\checkmark$  for at brudfiguren udskrives.

Hvis der i programmet "Konfiguration" er sat en generel sidehoved/fod op, er disse automatisk hentet ind i denne sag. Når der foretages ændringer, gemmes de sammen med sagen.



Sidehoved og -fod	×
	Felt:
Sidehoved:	
StruSoft DK Marsallé 38 8700 Horsens Sag:	Side: &[Side1] Dato: &[Dato] Tid: &[Klokkeslaet] Init: Test
	-
1	
Sidefod	
Filnavn:&[Sagnavn] Sti : &[Stinavn]	Beregnet på Betonplader 1 🛌
	OK <u>A</u> nnuller <u>H</u> jælp

Hvis der automatisk skal genereres data, eksempelvis sidenummer, placeres markøren hvor sidenummeret skal stå, og i feltlisten vælges "side". Herefter genereres en kode "&[side1]" som ved udskrift ændres til sidens nummer. Hvis første side ikke er side 1, men side 14, må koden ændres til "&[side14]".

Vælg "OK" for at komme ud af sidehoved/fod redigeringen.

Vælg "Udskriv" for at udskrive sagen på den valgte printer.

For at gemme ændringer i sidehoved/fod trykkes på 🗐.