

Dimension

Søjler og vægge 6

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	Indledn	ing 2	-
2	Beregni	ingsgrundlag2	
2	.1 Begra	ensninger	
3	Opstart	4	ŀ
3	.1 Instal	lation	
3	.2 Konfid	guration	
3	.3 Opstil	lling af sag	
4	Sagshå	ndtering6	5
5	Udskrift	oq filhåndtering	;
5	.1 Udskr	ift	
	5.1.1	Sidehoved og -fod	,
5	.2 Filhån	dtering7	
6	Program	n pakke filer	,
7	Armerir	ngstyper	;
8	Eksomn	ool Pektangulær armeret søile 8	2
8	1 Introc	luktion	,
8	.2 Opret	telse af sag	
	8.2.1	Sikkerhed)
	8.2.2	Geometri)
	8.2.3	Tværsnit)
	8.2.4	Brand	,
	8.2.5	Lastgrupper	;
	8.2.6	Lastkombinationer	r
	8.2.7	Laster	;
	8.2.8	Gem sag 17	'
8	.3 Bereg	n sagen 18	
8	.4 Udskr	iv	
8	.5 Ændre	e sag 20	



1 Indledning

Nedenstående er en introduktion til "Søjler og vægge 6". Det giver en kort gennemgang af beregningsgrundlaget og af hvordan man kommer i gang med programmet.

For en detaljeret gennemgang henvises til "Søjler og vægge 6" 's on-line hjælp, som kan kaldes overalt i programmet. Denne giver en udførlig forklaring af alle skærmbilleder og har referencer til beregningsgrundlag i norm.

2 Beregningsgrundlag Beregningsprincip:

Der dimensioneres for normalkraft (tryk) og moment omkring både x-aksen og y-aksen for søjler. Momentet omkring y-aksen tages ikke i regning for vægge.

Der regnes dog kun omkring en akse ad gangen. Såfremt der er moment omkring både xaksen og y-aksen benyttes principperne i DS/EN 1992-1-1 Afsnit 5.8.9.

Når alle inddata er fastlagt kan en dimensionering foretages ved at vælge 'Resultat' i sagsoversigten. Når der ikke vises spørgsmålstegn i inddataoversigten, er alle inddata fastlagt.

Beregninger:

Ved dimensionering foretages alle relevante undersøgelser for elementet iht. DS/EN 1992-1-1 og DS/EN 1992-1-2 med tilhørende nationalt anneks. Der regnes med momenttillæg fra 2. ordens deformationer på den midterste femtedel af den frie søjlelængde. Ved understøtningsforhold simpelt-indspændt regnes et tillægsmoment i indspændingen svarende til tillægsmomentet på den midterste femtedel af den frie søjlelængde.

I alle lastkombinationer beregnes reaktionerne på søjlen.

Anvendelse:

I anvendelse beregnes deformation (e2) på den midterste femtedel af den frie søjlelængde vha. den elastiske metode, idet betonens E-modul sættes lig med $E_{0 crd}$. Der benyttes den forenklede beregningsmetode, idet tværsnittet regnes revnet.

Der regnes kun omkring en akse ad gangen, idet den samlede deformation ved to akset

bøjning udregnes som
$$\sqrt{e2_x^2 + e2_y^2}$$

For armerede tværsnit undersøges for lastfremkaldte revnevidde i den kvasipermanente lastkombination. Den lastfremkaldte revnevidde beregnes for normalkraft og moment omkring både x-aksen og y-aksen, idet gennemføres en beregning for en akse ad gangen. Beregningen sammenlignes med de i Dansk national anneks Tabel 7.1 angivne værdier.

Den beregnede lastfremkaldte revnevidde for rektangulære tværsnit for moment omkring yaksen er dog på den sikre side, idet armeringsafstanden er sat til "b – 2c – ø", hvilket for søjler med flere lag armering end 2 er på den sikre side. c er dæklaget og b er tværsnittets bredde.

Der regnes ikke revnevidder for toakset bøjning.

Brud:

I brud undersøges for:

• Central påvirkning – der undersøges for formel 1, 2 og 3. (dvs. uden overlap) iht.



Betonkonstruktioner efter DS/EN 1992-1-1 Afsnit 7.1. I en væg regnes ikke med armeringens bidrag til væggens bæreevne !

Minimumarmering iht. DS/EN 1992-1-1 Afsnit 9.5 og 9.6.
 Særlige krav til minimumarmering i sikringsrums omgivende vægge undersøges ikke, men kravene beregnes og anføres på udskrift.

Desuden undersøges der for excentrisk belastning omkring både x-aksen og y-aksen, idet der regnes omkring en akse ad gangen:

- Metode Nominel Stivhed med momentforøgelsesfaktor for armerede tværsnit, jf. DS/EN 1992-1-1 Afsnit 5.8.7.3.(4).
- Metode II For armerede tværsnit, idet betonens E-modul sættes til E_{0 crd}, jf.
 Betonkonstruktioner efter DS/EN 1992-1-1 Afsnit 7.3,2. Resultatet er kun angivet informativt, idet resultatet ikke er anvendt til en vurdering af om bæreevnen er i orden.
- Metode Uarmeret For uarmerede tværsnit jf. DS/EN 1992-1-1 Afsnit 12.6.5.2
- Elementmetoden For uarmerede tværsnit jf. Betonkonstruktioner efter DS/EN 1992-1-1 Afsnit 7.2.2

Hvis der kan undersøges efter mere end én af ovenstående tre metoder, kræves kun at én overholdes.

Maksimale momenter inklusiv 2.ordens tillæg vises desuden i et MN-diagram, hvor de relevante af ovenstående undersøgelser tegnes.

For armerede søjler med moment omkring både x-aksen og y-aksen foretages en undersøgelse for to akset bøjning jf. DS/EN 1992-1-1 Afsnit 5.9.3.

For uarmerede søjler foretages der ikke undersøgelser for toakset bøjning.

Ulykke:

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

I Ulykke og Masselast dimensioneres som for brud.

I Brand 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, idet der benyttes 0,2 % spændingen. For det reducerede tværsnit med reducerede materialeparametre undersøges for:

- Central påvirkning iht. Betonkonstruktioner efter DS/EN 1992-1-1 Afsnit 7.1. Minimumarmeringen skal ikke opfyldes i brandsituationen.
- Metode Nominel Stivhed med momentforøgelsesfaktor for armerede tværsnit, jf. DS/EN 1992-1-1 Afsnit 5.8.7.3.(4) og der indregnes termisk excentricitet.

Der undersøges ikke uarmerede tværsnit i Brand.

2.1 Begrænsninger

Der er følgende begrænsninger i "Søjler og vægge 6" som man skal være opmærksom på:

- Der undersøges ikke for samlet trækkraft.
- Der undersøges ikke for forskydning.
- Maksimal forskydningspåvirkning beregnes, men der undersøges ikke for denne. Der angives kun afstand mellem minimumbøjler.



- Ved brandberegningen antages at tværsnittet er intakt uden afskalning.
- For uarmerede tværsnit regnes der ikke på toakset bøjning.
- Ved beregning af revnevidder tages der ikke hensyn til toakset bøjning.

3 Opstart

3.1 Installation

For installation af "Søjler og vægge 6" henvises til vedlagt instalationsvejledning. Instalationsvejledningn kan findes på følgende link: <u>WWW.CQimension.dk</u> under "Service og Support/Installation/Installation".

3.2 Konfiguration

Når Søjler og vægge 6 er installeret, skal det konfigureres. Det gøres i programmet Konfiguration, som findes under menupunktet "Administration" i menuprogrammet CQDimension. I Konfiguration findes følgende muligheder:

- Opsætning af Søjler og vægge 6:
 - 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.
 - 2. 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.

3.3 Opstilling af sag

Start "Søjler og vægge 6". "Søjler og vægge 6" startes fra menuprogrammet CQDimension, hvor man klikker på ikonet for programmet.

En ny sag oprettes ved at vælge 🕒 eller "Filer.Ny".

Nu kan alle inddata oprettes, dette kan gøres ved at benyttes menu punkterne eller ikonerne under menuen.

Der vælges under "Sikkerhed.Valg af Projekteringsnorm" eller en om der ønskes beregnet med materiale-partialkoefficienter jf. DS/EN Eurocode 1992-1-1 Dansk national anneks NA:2007 eller om der ønskes benyttet brugerdefinerede materialepartialkoefficienter.

For at definere elementet vælges Element i menuen. Herfra kan geometri II og tværsnit sættes II. 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.





Det er muligt at oprette flere forskellige tværsnit, både rektangulære, cirkulære og vægelementer i den samme sag, men programmet regner kun på det valgte tværsnit.

En lastopstilling foretages ved først at definere et antal lastgrupper (Benyt 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. Herefter kan lastkombinationer opstilles, via menupunktet En lastgruppe inkluderes i en 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. Endelig skal laster defineres som normalkraft, tværlast eller moment, dette gøre under menupunktet

Hvis der er lavet en lastkombination med brandpåvirkning skal man også ind under "Brand for at angive hvilke brandpåvirkninger de enkelte tværsnit er udsat for, og hvilken fremstilingsproces der er benyttet til en evt. armering.

For at en sag kan beregnes, skal alle spørgsmålstegn være fjernet fra oversigtstræet. Herefter kan Resultat markeres, og sagen beregnes. Inddatatræet udskiftes med en liste med lastkombinationer. Foran lastkombinationen er opstillet et \checkmark hvis krav til kombinationen overholdes, eller et \times hvis krav ikke overholdes. Ved at markere en lastkombination i oversigten, vises resultaterne for denne lastkombination.

Det er dog muligt at vælge at lave en beregning, selvom der er et spørgsmålstegn foran "Brand", men beregningen kan kun laves, hvis der ikke er nogle lastkombinationer for brand.

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

For at komme i gang med programmet, anbefales det at læse eksemplet. Eksemplet kan også findes i on-line hjælpen. On-line hjælpen kan startes overalt i "Søjler og vægge 6"



ved at trykke F1. Eksemplet findes herefter under fanebladet Indhold.

4 Sagshåndtering

Når en ny sag oprettes, eller en sag åbnes, vises en sagspræsentation for overblik over sagen.

Definition på en sag:

En sag svarer til en betonsøjle eller -væg med tilknyttede laster i lastkombinationer.

Søjlen eller væggen defineres vha.:

- Sikkerhed Materialepartialkoefficienter og konstruktionens konsekvensklasse.
- Geometri Længde og understøtningsforhold.
- Tværsnit Tværsnitsdimensioner, armering, beton parametrer og dæklag.
- Brand Brandtid og hvilke sider der er påvirket af brand, fremstillingsprocessen for armeringen.

I lastopstillingsmodulet defineres følgende:

- Lastgrupper Gruppering af laster for simpel opstilling i kombinationer.
- Laster Påvirkninger af elementet.
- Lastkombinationer Opstilling af kombinationer i anvendelse, brud, ulykke og brand.

5 Udskrift og filhåndtering

5.1 Udskrift

8

I udskriftsstyringen kan der vælges, hvad der skal udskrives, og hvor det skal udskrives.

Hvad skal udskrives:

Der afkrydses hvilke data der ønskes udskrevet.

Hvis der ikke er lavet en beregning, når udskriv vælges, vil det kun være muligt at vælge at udskrive de indtastede inddata.

Beregningsresultatet kan udskrives som en oversigt, hvor påvirkninger og krav er opstillet i en tabel. Til hver lastkombination konkluderes det, om krav overholdes. Der kan også udskrives en detaljeret opstilling af en beregning for en lastkombination. Her opstilles relevante snitkræfter, sammen med beregningsresultater inklusiv mellemresultater. For hver undersøgelse opstilles en konklusion.

Vis udskrift:

Den valgte udskrift vises på skærmen.

Sidehoved og -fod:

Se "Sidehoved og -fod".

Indstil printer:

Her kan der vælges hvilken printer, data skal udskrives på. Data skal udskrives på stående papir.



5.1.1 Sidehoved og -fod

Sidehoved og -fod

De fire tekstfelter svarer til de fire hjørner på papiret.

Standard:

Når sidehoved og sidefod opstilles i "Søjler og vægge 6", gemmes de med sagen. For at opstille en standard, der hentes hver gang en ny sag startes, benyttes programmet 'Konfiguration'.

Felt:

Et felt er en automatisk generering af data. Når et felt vælges, indsættes en kode, der kan generere en af følgende:

- Side (&[Side1]) Tallet angiver første side. Kan ændres hvis der skal startes på fx side 12 (&[Side12])
- Filnavn (&[Filnavn]) Sagsnavn + bibliotek. Kræver at sagen er navngivet (dvs. gemt)
- Dato (&[Dato]) Dato for udskrift.
- Klokkeslaet (&[Klokkeslaet]) Klokkeslæt for udskrift.
- Sagnavn (&[Sagnavn]) Indsætter sags navnet. Kræver at sagen er navngivet (dvs. gemt)
- Stinavn (&[Stinavn]) Indsætter biblioteket for hvor sagen er gemt. Kræver at sagen er gemt.

5.2 Filhåndtering

Hent sag fra disk:

Når "Søjler og vægge 6" opstartes er det med et blankt sagsfelt. Heri kan der så åbnes en sag ad gangen. En sag kan hentes fra disk med Åbn, eller en ny sag kan startes med Ny.

Gem sag på disk:

Sagen gemmes kun på disk, når en af funktionerne Gem eller Gem som vælges. Hvis en sag lukkes ned, og der er ændringer i sagen som ikke er gemt, vil der dog blive spurgt om sagen skal gemmes først.

6 Program pakke filer

I JUST mappen placeres 4 undermapper med filer, der benyttes i forbindelse med "Søjler og vægge 6":

• KONFIGURATION

Indeholder Konfiguration og tilhørende filer.

- SOEJLER6
 - Indeholder "Søjler og vægge 6" og tilhørende filer.
- OPSAETNING
- Programopsætning for "Søjler og vægge 6" gemmes heri som SoejVaeg6.ops.
- TABEL Hvis der oprettes øvrige armeringstyper i konfigurationsprogrammet, gemmes de som ArmeringNyt.arm.
- ARMERING
 Indeholder standardarmering.



7 Armeringstyper

Hvilke armeringstyper der kan ændres i afhænger af hvordan de er oprettet. Der skelnes mellem følgende grupperinger:

Standard armeringstyper:

Med programmet følger en fil med standard armeringstyper. Disse indlæses automatisk hver gang en sag startes. Det er ikke muligt at ændre eller slette standard armeringstyper i "Søjler og vægge 6". Men de kan dog overskrives i programmet ved at oprette en armeringstype med samme symbol som en standard armering.

I øjeblikket findes der 4 standard armeringstyper i programmet, Y-stål (Ny Tentor), Z-stål , K-stål og N-stål, jf. DS/Inf 165 afsnit 3.3.

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

Andre armeringstyper:

Hvis der benyttes øvrige armeringstyper, skal de indlæses i programmet Konfiguration. Herefter hentes også de automatisk, hver gang en sag startes. Disse armeringstyper er gemt som **..\JUST\TABEL\ArmeringNyt.arm**.

8 Eksempel, Rektangulær, armeret søjle

8.1 Introduktion

Der ønskes at lave en bæreevneeftervisning af en rektangulær, armeret betonsøjle vha. "Søjler og væge 6".

Søjlen beregnes efter DS/EN Eurocode 1990 og DS/EN Eurocode 1992-1-1 og DS/EN Eurocode 1992-1-2 med tilhørende Danske nationale annekser.

Søjlen er 4 meter og simpelt understøttet. Tværsnitsdimensioner på 300x250 mm. Den er belastet med en lodret, excentrisk permanent trykkraft og vindlast bestående af tværlast der er projekteret ind på y- og x- akserne og en lodret trækkraft. Søjlen kan bøje ud om både den svage og stærke akse.

- Konsekvensklasse CC2 (Normal sikkerhedsklasse)
- Normal materialekontrolklasse
- Moderat miljøklasse
- Beton 25
 - Almindelig konstruktionsbeton
 - o Max kornstr. 32 mm
 - In situ støbt
- Armeringstype: Y Ny Tentor
 - Dimensioner og placering af armering:



- Permanent last (G):
 - Lodret excentrisk: N = -860 kN, $e_y = 25$ mm, $e_x = 10$ • + egenlast
 - Vindlast fra vest (W1):
 - Tværlast: p = 10 kN/m over hele længden i y-aksens retning
 - \circ Tværlast: p = 5 kN/m over hele længden i x-aksens retning
 - Lodret træk: N = 300 kN, e = 0 mm
- Undersøgelser:



- Anvendelse Karakteristisk: 1,0·G Deformation < I_{cr} / 400
- Anvendelse Kvasipermanent: 1,0·G Deformation $< I_{cr} / 400$
- o Brud 6.10b: 1,0⋅G
- Brud 6.10b: 1,0·G + 1,5·W1
- o Brud 6.10a: 1.2·G
- o Brand: 1,0·G
 - Brandtid: R60
 - Brandpåvirket fra 3 sider:



• Fremstillingsproces for armeringen: "Ingen krav".

Beregning i "Søjler og vægge 6".

8.2 Oprettelse af sag

En ny sag oprettes ved tryk på ៉, og en sagspræsentation vises.

Søjler og vægge 6	_ _ _ _
Filer Liement Laster Brand Sikkerned Hjælp	۵
Ikke navngivet	
C Inddata	
Projekteringsnorm	
Preersnit	
Lastkombinationer	

8.2.1 Sikkerhed

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



8.2.2 Geometri

Først skal søjlens geometri fastlægges. Det gøres ved tryk på 🔟.

Geometri	X
Understøtningsforhold: Simpelt-Simpelt Indspændt-Fri Indspændt-Simpelt Længde: I: 4000 mm Excentricitet fra udførelse: e1: 0 mm	Fri søjle længde Default: 1 x I Benyt brugerdefineret faktor generelt Generelt 1 x I Benyt brugerdefineret faktor i Brand For brand 1 x I Det er ifølge det Danske Nationale Annex kun tilladt at benytte brugerdefineret faktorere for
	<u>O</u> K <u>Annuller</u> <u>H</u> jælp

Når data godkendes med 'OK' fjernes ? foran punktet 'Geometri' i inddatatræet. Dette betyder at sagens geometri er indlæst. Hvis punktet 'Geometri' markeres i træet, vises de indlæste data i oversigten.

8.2.3 Tværsnit

Næste skridt er at definere tværsnittet. Der trykkes på 🔟.

I tværsnitsoversigten vælge at der skal oprettes et nyt tværsnit.

Inde under selve tværsnits oprettelsen kan man se/ændre beton forudsætningerne men i dette eksempel benyttes default forudsætningerne.

I "Beskrivelse" indtaste en beskrivelse af tværsnittet og i "ID" indtastes 1.

Et rektangulær tværsnit oprettes ved at trykke på knappen "Rektangulær profil".



Tværsnit	×
Nummer: 1 Beskrivelse: Rekt armeret	Geometri Vis profil
Type: C Træ O Stål ⓒ Beton O Andet	ID: 1
Miljøklasse: Kontrol: O Passiv Skærpet Moderat Skærpet Aggressiv Lempet Dæklag (inkl. tolerance): Cot Theta: Afledes automatisk 2,5	Opret: Rektangulær profil Pladeprofil Cirkulær profil rekt arm
✓ Trykarmering medtages i deformations-/bæreevnebereg. Beton: Styrke, fck: 25 ▼ MPa Densitet: Max. kornstørrelse: 32 ▼ mm 2400 kg/m³ ✓ Insitu støbt beton Letkonstruktionsbeton	
 Sikringsrum Der regnes med trækspændinger i uarmeret beton Faktor 1,2 på materialepartialkoefficienter i brud og ulykke 	<u>D</u> K <u>Annuller</u> <u>Hj</u> ælp

For at angive dimensionerne og armeringen trykkes på knappen

Ændre forudsætninger, dimension og armering

Først indtastes tværsnittests dimensioner :

h = 300 mmb = 250 mm

Herefter vælges at længde armeringen er en "Y - Ny Tentor".

Det er nu muligt at indtaste de øvrige armerings data.

- Overside og underside armeringen er Ø 14
 Bøjlearmeringen er også "Y Ny Tentor" med Ø 10.



værsnit - Rekt	angulær søjle							
-Dimensioner: Højde, h: Bredde, b:	300	mm				os		
Armering: Længde: Y	- Tentor - Tentor	Overside: Verside: Underside 14 V 14 V	:	↓ ▼y	•	• US	• • • (bøjler vis	ses ikke)
Søjlen er f Armeringslag: O Placering O Placering	astholdt mod udbo angives fra oversi angives fra under	øjning om y-akse de (OS) side (US)	:n					
Lag nummer Antal armeri Heraf fastho	:			rersidearma : Antal: 3 2	ering: Fast: 3 2	Auto: Ja Nej	Afstan 42 150	d:
<u>F</u> orudsætninge	r			<u>0</u> K	<u>∆</u> r	nnuller		<u>H</u> jælp

Der kan oprettes et antal armeringslag, der placereres i forhold til øverste betonkant, og et antal der placeres i forhold til nederste betonkant. Det første lag i hver side placeres automatisk så krav til dæklag overholdes. Alle øvrige lag kan enten placeres automatisk, så afstand mellem armeringslag overholdes, eller de kan placeres med en fast afstand til betonkanten.

Først oprettes et lag i oversiden med 3 armeringsstænger, alle fastholdte. Lag nummer 2 i oversiden oprettes med 2 fastholdte armeringsstænger. Afstand fra betonkant til armeringslagets center, angives som den halve højde, 150 mm. Det sidste lag er undersidearmering. Dette nummereres 1, med 3 fastholdte armeringsstænger.

Når alle tværsnitsdataene er oprettet vælges "OK". I tværsnitsoprettelsen vælges igen "OK" for at gemme hele tværsnittet. I tværsnitsoversigten vælges "Vælg" når det ønskede tværsnit er markeret i oversigten.

8.2.4 Brand

Eftersom der skal laves en lastkombination med brandpåvirkning skal brandpåvirkningen på tværsnitet angives. Denne oprettes med 🖾.

Der vælges en brandtid på 60 minutter, og fremstillingsprocessen for armeringen sættes til "Ingen krav".

Ud for tværsnittet vælges at brandpåvirkningen er "Under, Venstre, Højre".



🚺 Brand - beton	
Brandtid: 60 💌 minutter Fremstillingsproces for armeringen Inger	n krav
Tværsnit	Brand på side
Rekt armeret - 1	13 Under, Venstre, Højre, 💌
	<u>OK</u> <u>Annuller</u> <u>Hjælp</u>

8.2.5 Lastgrupper

En oversigt over lastgrupper oprettes med \fbox

Herfra kan de 2 lastgrupper(G og W1) 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 vindlasten med benævnelsen 'W1'.



Nummer: 1	
_astgruppe:	
Benævnelse: G	Brugerdefinerede partialkoefficienter
Beskrivelse:	
Lastart:	
Permanent last	t 🔘 Nyttelast
Vindlast	Ulykkeslast
Øvrige naturla:	ster 🔘 Vandret masselast
Til Ugunst : Til Gunst Inkludér he Anbefales ikke	Anvendelse. STR/GED - sæt B Ulykke Kar. Hyppig Kvasip. 6.10b 6.10a 6.10a 6.10b 6.10 Ulykke Brand Masse- 1 (2.1) (2.3) (Jord) (Vand) Iast 1 1 1 1 1 1 1 1 1 0.9 1 1 1 1 1 1 0.9 1 1 1 1 1 1 0.9 1 1 1 1 1 1 0.9 1 1 1 1 1 1 0.9 1 1 1 1 1 1 0.9 1 1 1 1 1 1 0.9 1 1 1 1 1 1 1 0.9 1 1 1 1 1 1 1 0.9 1 1 1 1 1 1 1 1 0.9 1 1 1

8.2.6 Lastkombinationer

En oversigt over lastkombinationer åbnes med Ξ .

Først vælges siden med anvendelse. Her kan lastkombinationerne Karakterisktisk og 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 at inkludere 'G' og sæt den maksimale tilladte deformation til I_{cr} / 400 i begge tilfælde.

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

Tilsvarende oprettes de øvrige brudkombinationer

- 6.10b:1,0·G + 1,5·W1.
- 6.10a:1,2·G.



astkombinatio	n		×
Nr.: 2 LAK: Brud	6.106(2.1)]	
₩ Medtages	iberegning		
Lastgrupper	LAK:	Lastgruppe	er:
1*G 1,5*W1			
Permanent la	ist regnes til gi	unst	
			1
	<u>0</u> K	Annuller	<u>H</u> jælp

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

8.2.7 Laster

En oversigt over laster åbnes med 🚈.

Her kan der oprettes de fire laster.

Først oprettes den permanente last:

- Lastnummer 1:
 - Normalkraft
 - \circ N = -860 kN
 - \circ ey = +25 mm.
 - \circ ex = +10 mm.
 - I listen med lastgrupper vælges 'G'.



Last Lastnummer: 1 C Tv C Mo	pe: ormalkraft O Tværlast-x - punkt værlast-y - punkt O Tværlast-x - linie værlast-y - linie O Moment-x oment-y
Normalkraft:	N: -860 kN ey: 25 mm ex: 10 mm Normalkraften angriber i top af søjlen
Lastgruppe: G. Permanent last OK	<u></u> versigt

Tilsvarende oprettes de tre vindlaster:

- Last numer 2:
 - o Linielast y-aksen
 - \circ p1 = 10 kN/m
 - \circ p2 = 10 kN/m
 - z1 = 0 mm
 - z2 = 0 mm.
 - I listen med lastgrupper vælges 'W1'
- Last numer 3:
 - o Linielast x-aksen
 - \circ p1 = 5 kN/m
 - \circ p2 = 5 kN/m
 - z1 = 0 mm
 - \circ z2 = 0 mm.
 - $_{\odot}$ ~ I listen med lastgrupper vælges 'W1'
- Last nummer 4:
 - o Normalkraft
 - \circ N = 300 kN
 - \circ ex = 0 mm
 - \circ ey = 0 mm
 - I listen med lastgrupper vælges 'W1'



8.2.8 Gem sag

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

Save As					? ×
Save jn:	🔁 Eksempel		•	G 🔌 📂 🖽	
My Recent Documents	i Gamle				
Desktop					
My Documents					
My Computer					
My Network Places	File <u>n</u> ame: Save as <u>t</u> ype:	EksRektArmeret Søjler og vægge 6 (*	.sv6)	 ▼ 	<u>S</u> ave Cancel

Hvilket bibliotek der vises, er fastlagt i programmet 'Konfiguration'. Placering vælges, sagen navngives til "EksRektArmeret" og der trykkes 'Gem' (afhænger af sproget i Windows).



8.3 Beregn sagen

Nu er alle **?** fjernet fra inddatatræt, og 'Resultat' kan vælges på oversigten.



Herved beregnes sagen, og inddatatræet udskiftes med et resultattræ, hvor lastkombinationer er listet op. Hver lastkombination er markeret med enten \times (krav overholdes ikke) eller \checkmark (krav overholdes). Ved at vælge en af kombinationerne vises beregningsresultater og relevante grafiske opstillinger.





8.4 Udskriv

Når data skal udskrives på printer vælges 🕮.

riv			
Printer			
\\AthenaHQ-AD	\Sort/hvid printer ar	kivrum-1.sal	
Udskriv:			
Inddata:			
Elementdata	(Geometri, forudsæ	tninger og tværs i	nit)
Lastgrupper			
Laster			
IV Brand IV Normanundia	_		
	y		
Resultat:			
Versigt me	l konklusion		
Beregnede p	arametre		
Reducerede	brand parametrer		
Udspecificerede	resultater for følgen	de lastkombinatio	oner:
🗹 Anv. Kar.: 1	×G		
🗹 Anv. Kvisip.:	1*G		
Brud 6.10b:]*bi 1×G∓15×\u/1		
Brud 6.10a:	1.2×G		
🕑 Brand: 1 * G			
I			
Illustrationer:			
Illustrationer	for tværsnit og berej (gningsresultater	
	rarver		
⊻is udskrift	<u>S</u> idehoved og -f	od <u>I</u> ndstil	printer
	Udskriv	Annuller	Hiæln

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

Der kan nu vælges, hvad der skal udskrives. For at se hvilke muligheder der er i udskriftstyringen foreslås det at alle felter afkrydses.

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



Sidehoved og -fod	2
	Felt:
Sidehoved: StruSoft DK Marsallé 38 8700 Horsens Sag:	Side: &[Side1] Dato: &[Dato] Tid: &[Klokkeslaet] Init.: Test
Sidefod: Filnavn: &[Filnavn]	Beregnet på søjler og vægge 6
	<u> </u>

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

Vælg 'Udskriv'.

For at gemme ændringer i sidehoved og −fod trykkes på 📕.

8.5 Ændre sag

Det ses at konstruktione ikke kan holde, der er 3 af lastkombinationerne der har et rødt kryds.

For at ændre på dette kan man ændre på tværsnittet og det gør vi her ved at lægge noget mere armering i, samt ændre fremstillingsprocessen for armeringen.

Åben for tværsnitsdefinitionen med 🖾 og vælg "Ændre" når tværsnittet et markeret i listen.

Ændre forudsætninger, dimension og armering

Tryk nu på for at ændre ameringsdimensionerne. Længdearmeringen ændres nu til Ø16 istedet for Ø14, og bøjlearmeringen ændret til Ø8 istedet for Ø10.



værsnit	×
Nummer: 1 Beskrivelse: Rekt armeret	Geometri Vis profil
Type: C Træ C Stål C Beton C Andet	1
Miljøklasse:	• • • 3Y16
Moderat Aggressiv Ekstra aggressiv C Lempet	300 • 2 Y 16
Dæklag (inkl. tolerance): Cot Theta: Cot Alpha: • Afledes automatisk 2,5 0	→ → → 3Y16
▼ Trykarmering medtages i deformations-/bæreevnebereg.	ty 230 → Bøjler: Y8 er ikke ·
Beton: Styrke, fck: 25 ▼ MPa Densitet: Max. kornstørrelse: 32 ▼ mm 2400 kg/m³ ✓ Insitu støbt beton □ Letkonstruktionsbeton	
 Sikringsrum Der regnes med trækspændinger i uarmeret beton Faktor 1,2 på materialepartialkoefficienter i brud og ulykke 	<u> </u>

Åben derefter for brandpåvirkning med 🗊 og ændre fremstillingsprocessen for armeringen til "Bratkølet selvanløben".

For at se betydningen af ændringerne trykkes igen på "Resultat" og det ses at der ingen røde krydser er. Konklusion - Tværsnittet kan holde.



Søjler og vægge 6			A CONTRACTOR OF A DECK		
<u>Filer</u> <u>Element</u> <u>Laster</u> <u>B</u> rand <u>S</u> ikkerhed <u>Hj</u> ælp					
□ ♣ 🖉 🗋 🗈 🗒 栗 ศ 📑 🧇					
C:\Arbejdssource\dimension\JUST\Soejler6\I	ksempel\EksRekt	Armeret			
Inddata	Snitkræfter:	y-aksen	Temperaturfordeling:		Â
Resultat		V/M			
Lastkombinationer Karakteristisk - Anvendelsekombinatior					
 Kvasipermanent - Anvendelsekombinat 6.10b - Brudkombination nr.: 1 			t > 100 °C		
6.10b - Brudkombination nr.: 2	z T		□ t > 25 °C		
Brand - Ulykkekombination nr.: 1	T		····· Randzone		
Metode NS - Max. pos. moment, y-aksen Termisk excentricitet: 16 mm	0 +				
Total moment: 38,12 kNm Placering af moment, z: 2400 mm	Snitkræfter:	x-aksen		Udnyttelse:	E
Brudmoment, M_Rd: 102,2 kNm		V/M			100%
Metode NS - Max. pos. moment, x-aksen Termisk excentricitet: 0 mm				Ĭ	
Total moment: 17,39 kNm Placering af moment, z: 2400 mm					
Brudmoment, M_Rd: 68,44 kNm					
Udnyttelse for toakset bøjning - Metode NS Total moment, My: 38,12 kNm =	Z -			z	
Total moment, Mx: 17,39 kNm Bæreevne max moment, MRd y: 102.2 kNm	Î			1	
Bæreevne max moment, MRd,x: 68,44 kNm Eksponenten a: 1 000					
Placering af udnyttelsen, z: 2400 mm	o 🖌			₀↓∣	
U,0213 T]]				T
					.4