

Dimension

Geoteknik programpakke

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	In	dlednii	ng	4
2	Be	eregnir	ngsgrundlag	4
3	0	pstart.		5
3	.1	Installa	ation6	5
3	.2	Konfigu	uration	5
3	.3	Opstilli	ng af sag	7
4	Sa	agshån	dtering	9
4	.1	Funder	ring 5)
4	.2	Pæl 2)
4	.3	Støtte	væg 411	L
4	.4	Kælder	væg 411	L
5	Uc	dskrift	og filhåndtering12	2
5	.1	Udskrif	t12	2
		5.1.1	Sidehoved og -fod1	3
5	.2	Filhånd	Itering13	3
6	Pr	ogram	pakke filer	4
7	۸.	morine	notwoor 1	1
,	AI	menng		-
8	Ek	sempe	el, Enkelt fundament 1!	5
8	.1	Introdu	Jktion	5
8	.2	Oprett	else af sag 16	<u>כ</u>
		8.2.1	Sikkerhed	/
	i	8.2.2	Geometri	/
		8.2.3 0 7 1	Forudsætninger jord	3
		0.2.4 0.2.5		5 0
		0.2.J 8.2.6	Styrkoparametro	o n
		827		9 0
		828	Lagiøige	0
		8.2.9	Lastgruppen 2	1
		8.2.10	Laster	2
	1	8.2.11	Gem sag	3
8	.3	Beregn	sag	3
8	.4	Udskriv	/	5
9	Fk	semne	2	7
9	.1	Introdu	iktion	7
9	.2	Oprett	else af sag	3
-		9.2.1	Sikkerhed	9
		9.2.2	Geometri	0
		9.2.3	Tværsnit - armering	0
	9	9.2.4	Forudsætninger beton	1
		9.2.5	Forudsætninger jord	3
		9.2.6	Forudsætninger konstruktion	3
		9.2.7	Styrkeparametre	4



	9.2.8	Lagfølge	35
	9.2.9	Lastgrupper	36
	9.2.10	Lastkombinationer	38
	9.2.11	Laster	39
	9.2.12	Gem sag	40
9.3	Beregr	sag	40
9.4	Udskriv	/	42
10 E	ksempe	el, Pæl	44
10.	1 Introd	ıktion	44
10.	2 Oprett	else af sag	45
	10.2.1	Sikkerhed	45
	10.2.2	Geometri	46
	10.2.3	Forudsætninger jord	46
	10.2.4	Forudsætninger konstruktion	47
	10.2.5	Lagfølge	48
	10.2.6	Lastgrupper	48
	10.2.7	Lastkombinationer	50
	10.2.8	Laster	51
	10.2.9	Gem sag	52
10.	3 Beregr	sag	52
10.4	4 Udskriv	/	54
11 E	ksempe	el, Støttevæg	56
11.	1 Introdi	Iktion	56
11.	2 Oprett	else af sag	57
	11.2.1	Sikkerhed	57
	11.2.2	Geometri	58
	11.2.2 11.2.3	Geometri Forudsætninger jord	58 58
	11.2.2 11.2.3 11.2.4	Geometri Forudsætninger jord Forudsætninger konstruktion	58 58 59
	11.2.2 11.2.3 11.2.4 11.2.5	Geometri Forudsætninger jord Forudsætninger konstruktion Tværsnit - Væg	58 58 59 59
	 11.2.2 11.2.3 11.2.4 11.2.5 11.2.6 	Geometri Forudsætninger jord Forudsætninger konstruktion Tværsnit - Væg Tværsnit - Fundamentsplade	58 58 59 59 61
	11.2.2 11.2.3 11.2.4 11.2.5 11.2.6 11.2.7	Geometri Forudsætninger jord Forudsætninger konstruktion Tværsnit - Væg Tværsnit - Fundamentsplade Forudsætninger beton	58 59 59 61 61
	11.2.2 11.2.3 11.2.4 11.2.5 11.2.6 11.2.7 11.2.8	Geometri Forudsætninger jord Forudsætninger konstruktion Tværsnit - Væg Tværsnit - Fundamentsplade Forudsætninger beton Styrkeparametre	58 59 59 61 61 63
	11.2.2 11.2.3 11.2.4 11.2.5 11.2.6 11.2.7 11.2.8 11.2.9	Geometri Forudsætninger jord Forudsætninger konstruktion Tværsnit - Væg Tværsnit - Fundamentsplade Forudsætninger beton Styrkeparametre Lagfølge	58 59 59 61 61 63 64
	11.2.2 11.2.3 11.2.4 11.2.5 11.2.6 11.2.7 11.2.8 11.2.9 11.2.10	Geometri Forudsætninger jord Forudsætninger konstruktion Tværsnit - Væg Tværsnit - Fundamentsplade Forudsætninger beton Styrkeparametre Lagfølge	58 59 59 61 61 63 64 66
	11.2.2 11.2.3 11.2.4 11.2.5 11.2.6 11.2.7 11.2.8 11.2.9 11.2.10 11.2.11	Geometri Forudsætninger jord Forudsætninger konstruktion Tværsnit - Væg Tværsnit - Fundamentsplade Forudsætninger beton Styrkeparametre Lagfølge Lastgrupper Lastkombinationer	58 59 59 61 61 63 64 66 67
	11.2.2 11.2.3 11.2.4 11.2.5 11.2.6 11.2.7 11.2.8 11.2.9 11.2.10 11.2.11 11.2.12	Geometri Forudsætninger jord Forudsætninger konstruktion Tværsnit - Væg Tværsnit - Fundamentsplade Forudsætninger beton Styrkeparametre Lagfølge Lastgrupper Lastkombinationer	58 59 59 61 61 63 64 66 67 68
	11.2.2 11.2.3 11.2.4 11.2.5 11.2.6 11.2.7 11.2.8 11.2.9 11.2.10 11.2.11 11.2.12 11.2.13	Geometri Forudsætninger jord Forudsætninger konstruktion Tværsnit - Væg Tværsnit - Fundamentsplade Forudsætninger beton Styrkeparametre Lagfølge Lastgrupper Lastkombinationer	58 59 59 61 61 63 64 66 67 68 69
11.	11.2.2 11.2.3 11.2.4 11.2.5 11.2.6 11.2.7 11.2.8 11.2.9 11.2.10 11.2.11 11.2.12 11.2.13 3 Beregr	Geometri Forudsætninger jord Forudsætninger konstruktion Tværsnit - Væg Tværsnit - Fundamentsplade Forudsætninger beton Styrkeparametre Lagfølge Lastgrupper Lastkombinationer Gem sag	 58 59 59 61 61 63 64 66 67 68 69 69
11. 11.	11.2.2 11.2.3 11.2.4 11.2.5 11.2.6 11.2.7 11.2.8 11.2.9 11.2.10 11.2.11 11.2.12 11.2.13 3 Beregr 4 Udskriv	Geometri Forudsætninger jord Forudsætninger konstruktion Tværsnit - Væg Tværsnit - Fundamentsplade Forudsætninger beton Styrkeparametre Lagfølge Lastgrupper Lastkombinationer Staster Gem sag	58 59 59 61 63 63 64 66 67 68 69 69 71
11 11 12 E	11.2.2 11.2.3 11.2.4 11.2.5 11.2.6 11.2.7 11.2.8 11.2.9 11.2.10 11.2.11 11.2.12 11.2.13 3 Beregr 4 Udskriv ksempe	Geometri Forudsætninger jord Forudsætninger konstruktion Tværsnit - Væg Tværsnit - Fundamentsplade Forudsætninger beton Styrkeparametre Lagfølge Lastgrupper Lastkombinationer Gem sag sag sag	 58 59 59 61 63 64 66 67 68 69 69 71 73
11 11 12 E 12.	11.2.2 11.2.3 11.2.4 11.2.5 11.2.6 11.2.7 11.2.8 11.2.9 11.2.10 11.2.11 11.2.12 11.2.13 3 Beregr 4 Udskriv ksempe 1 Introdu	Geometri Forudsætninger jord Forudsætninger konstruktion Tværsnit - Væg Tværsnit - Fundamentsplade Forudsætninger beton Styrkeparametre Lagfølge Lastgrupper Lastkombinationer Laster Gem sag sag kældervæg	58 59 59 61 63 64 66 67 68 69 71 73 73
11 11 12 E 12. 12.	11.2.2 11.2.3 11.2.4 11.2.5 11.2.6 11.2.7 11.2.8 11.2.9 11.2.10 11.2.11 11.2.12 11.2.13 3 Beregr 4 Udskriv ksempe 1 Introdu 2 Oprett	Geometri Forudsætninger jord Forudsætninger konstruktion Tværsnit - Væg Tværsnit - Fundamentsplade Forudsætninger beton Styrkeparametre Lagfølge Lastgrupper Lastkombinationer Gem sag sag sag kældervæg Jktion else af sag	58 59 59 61 63 64 66 67 68 69 69 71 73 73 74
11. 11. 12 E 12. 12.	11.2.2 11.2.3 11.2.4 11.2.5 11.2.6 11.2.7 11.2.8 11.2.9 11.2.10 11.2.11 11.2.12 11.2.13 3 Beregr 4 Udskriv ksempe 1 Introdu 2 Oprett 12.2.1	Geometri Forudsætninger jord Forudsætninger konstruktion Tværsnit - Væg Tværsnit - Fundamentsplade Forudsætninger beton Styrkeparametre Lagfølge Lastgrupper Lastkombinationer Gem sag sag sag kældervæg skkerhed	58 59 59 61 63 64 66 67 68 69 71 73 73 74 74
11 11 12 E 12. 12.	11.2.2 11.2.3 11.2.4 11.2.5 11.2.6 11.2.7 11.2.8 11.2.9 11.2.10 11.2.11 11.2.12 11.2.13 3 Beregr 4 Udskriv ksempe 1 Introdu 2 Oprett 12.2.1 12.2.2	Geometri Forudsætninger jord Forudsætninger konstruktion Tværsnit - Væg Tværsnit - Fundamentsplade Forudsætninger beton Styrkeparametre Lagfølge Lastgrupper Lastkombinationer Laster Gem sag sag kkeldervæg kkion else af sag Sikkerhed Geometri	58 59 59 61 63 64 66 67 68 69 69 71 73 74 74 75
11. 11. 12 E 12. 12.	11.2.2 11.2.3 11.2.4 11.2.5 11.2.6 11.2.7 11.2.8 11.2.9 11.2.10 11.2.11 11.2.12 11.2.13 3 Beregr 4 Udskriv ksempe 1 Introdu 2 Oprett 12.2.1 12.2.2 12.2.3	Geometri Forudsætninger jord Forudsætninger konstruktion Tværsnit - Væg Tværsnit - Fundamentsplade Forudsætninger beton Styrkeparametre Lagfølge Lastgrupper Lastgrupper Laster Gem sag sag sag ktion else af sag Sikkerhed Geometri Forudsætninger jord	58 59 59 61 63 64 66 67 68 69 71 73 74 75 75
11. 11. 12 E 12. 12.	11.2.2 11.2.3 11.2.4 11.2.5 11.2.6 11.2.7 11.2.8 11.2.9 11.2.10 11.2.11 11.2.12 11.2.13 3 Beregr 4 Udskriv ksempe 1 Introdu 2 Oprett 12.2.1 12.2.2 12.2.3 12.2.4	Geometri Forudsætninger jord Forudsætninger konstruktion Tværsnit - Væg Tværsnit - Fundamentsplade Forudsætninger beton Styrkeparametre Lagfølge Lastgrupper Lastkombinationer Laster Gem sag sag el, Kældervæg Sikkerhed Geometri Forudsætninger jord Forudsætninger konstruktion	58 59 59 61 63 64 66 67 68 69 69 71 73 74 75 75 76



12.2.6 Tværsnit - armering	78
12.2.7 Lagfølge	79
12.2.8 Lastgrupper	79
12.2.9 Lastkombinationer	81
12.2.10Laster	82
12.2.11Brand	83
12.2.12Gem sag	83
2.3 Beregn sag	83
2.4 Udskriv	86



1 Indledning

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

Geoteknik programpakken består af følgende programmer:

- Fundamentsberegning (Fundering 5)
- Geostatisk pæleberegning (Pæl 2)
- Støttevægsberegning (Støttevæg 4)
- Kældervægsberegning (Kældervæg 4)

For detaljeret gennemgang henvises til Geoteknik programpakkens 's on-line hjælp, som kan kaldes overalt i programmet. Denne giver en udførlig forklaring af alle skærmbilleder og har referencer til beregningsgrundlaget i norm og Teknisk Ståbi. Desuden gives for hvert af programmerne et beregningseksempel (dog to for Fundering 5).

2 Beregningsgrundlag

Konstruktionerne i Geoteknik programpakken beregnes iht. Funderingsnormen DS/EN 1997-1 2. Udgave med tilhørende nationalt anneks. Desuden beregnes et fundament med fod, en støttevæg og en kældervæg iht. DS/EN 1992-1-1 3. Udgave og DS/EN 1992-1-2 1. Udgave med tilhørende nationale anneks. Lastkombinationer med tilhørende partialkoefficienter er hentet fra DS/EN 1990 2. Udgave med tilhørende nationalt anneks.

Der er dog mulighed for at benytte brugerdefinerede materialepartialkoefficienter, i stedet for de i DS/EN 1992-1-1 DK NA:2007 og DS/EN 1997-1 DK NA:2007 angivne materialepartialkoefficienter.

- Fundamenter beregnes iht. DS/EN 1997-1 DK NA:2007 Anneks D.
- Pæle beregnes iht. DS/EN 1997-1 DK NA:2007, Anneks L.
- Støttevægge og Kældervægge beregnes iht. DS/EN 1997-1 Afsnit 9.

Til støtte for beregningerne anvendes desuden følgende beregningsregler:

- Stærkt eksentrisk belastede fundamenter beregnes efter anvisningerne angivet i Teknisk Ståbi 20. Udgave, Afsnit 10.3.1.
- For fundamenter og støttevægge på skråninger (med hældende terræn) påføres bæreevneformelen i DS/EN 1997-1 DK NA:2007 Anneks D følgende jordoverfladehældningsfaktorer for drænet undersøgelse: $g_{\gamma} = g_{q} = 1 \sin 2\beta$, $g_{c} = e^{-1}$

 $^{2\beta tan\phi}$ og for udrænet undersøgelse fratrækkes bæreevnen $2 \cdot \beta \cdot c_u$, hvor β er skråningsvinkelen i radianer, som regnes positiv når terrænet falder bort fra fundamentet, c_u er den udrænede forskydningsstyrke og φ er den plane friktionsvinkel. Der regnes ikke med nogen bæreevneforøgelse såfremt terrænet stiger bort fra fundamentet.

- Cirkulære fundamenters effektive areal udregnes efter anvisningerne angivet i Teknisk Ståbi 20. udgave, Afsnit 10.3.1.
- Gennemlokning af fundamenter beregnes på samme måde, som den udrænede bæreevne af et fundament, med følgende undtagelser: Der anvendes en trykfordeling, som vælges under 'Forudsætninger Konstruktion'. Der anvendes et overlejringstryk svarende til oversiden af det gennemlokede lag. Momentet på fundamentet forøges med den vandrette kraft gange med forskellen mellem funderingsniveauet og oversiden af det gennemlokkede lag. Egenvægten bibeholdes.
 Dette er kun en tilnærmet metode, idet Funderingsnormen, ikke angiver nogen metode

Dette er kun en tilnærmet metode, idet Funderingsnormen, ikke angiver nogen metode til beregning af gennemlokning.

For pæle med pælespids i friktionsjord beregnes en vejledende spidsbærefaktor på 2N_q.
 Den bæreevne bør ikke anvendes ved den endelige fastsættelse af bæreevnen.



- For Støttevægge benyttes beregningsreglerne i Teknisk Ståbi 20. Udgave, Afsnit 10.3.4.
- For Kældervægge beregnes anvendelsestilstanden desuden efter vejledningen i den gamle Funderingsnorm, DS415, 3.Udgave 1984, Afsnit 6.3.2.
- Jordtrykskoefficienterne for aktivt og pasivt jordtryk i brudtilstanden og ulykke i Støttevægge og Kældervægge beregnes efter Brinch Hansen's metode for zonebrud, idet der regnes med glat væg på passivsiden. I brud og ulykke kan der for kældervægge samt for passivsiden i Støttevægge vælges at benytte regningsmæssig hviletryk i stedet for aktivt/passivt jordtryk. Hviletrykskoefficienterne beregnes efter vejledningen i den gamle Funderingsnorm, DS415, 3. Udgave 1984, Afsnit 6.3.2.
- For kældervægge kan der tillægges jordtryksbidrag fra komprimering i en situation med hviletryk(anvendelse samt evt. brud og ulykke), jf. vejledningen i den gamle Funderingsnorm, DS415, 3. Udgave 1984, Afsnit 6.3.2.

Betonen og armeringen i en kældervæg undersøges, idet der foretages undersøgelser efter alle betonnormens DS/EN 1992-1-1 2. Udgave og DS/EN 1992-1-2 1. Udgave med tilhørende nationale annekser relevante metoder. Der foretages følgende undersøgelser:

- I Anvendelse beregnes deformationerne efter den elastiske metode.
- For armerede tværsnit undersøges for lastfremkaldte revnevidde i den kvasipermanente lastkombination. Beregningen sammenlignes med de i Dansk national anneks Tabel 7.1 angivne værdier.
- I brud og ulykke(Ulykke og Masselast) undersøges bæreevnen efter Metode Nominel Stivhed med momentforøgelsesfaktor jf. DS/EN 1992-1-1 Afsnit 5.8.7.3.(4) for armerede tværsnit og for uarmerede tværsnit undersøges efter normens metode samt elementmetoden.
- I brand reduceres bæreevnen af brandpåvirkningen og et moment fra termisk excentricitet tillægges. Bæreevnen undersøges iht. Metode Nominel Stivhed med momentforøgelsesfaktor for armerede tværsnit, jf. DS/EN 1992-1-1 Afsnit 5.8.7.3.(4).
- Der regnes med 2. ordens tillæg på momenter indenfor den miderste femtedel af den frie søjlelængde.

For beregningen af betonen for kældervægge bør følgende begrænsninger dog bemærkes:

- Der undersøges til svarende til en fri kældervæg, som ikke er indspændt i top og bund, med en fri søjlelængde, svarende til højden af kældervæggen.
- Maksimal forskydningspåvirkning beregnes, men der undersøges ikke for denne.
- Der undersøges ikke for samlet trækkraft.
- Der undersøges ikke for positivt max. moment på den miderste femtedel af den fri søjlelængde(væghøjden), svarende til udbøjning ind mod jorden.
- Ved brandberegningen antages at tværsnittet er intakt uden afskalning samt at der ikke er brandpåvirkning på jordsiden.

Betonen og armeringen i et fundament med fod og i en støttevæg, undersøges idet der foretages undersøgelser efter alle betonnormens(DS/EN 1992-1-1 3. udgave med tilhørende nationalt anneks) relevante metoder. Der foretages udelukkende tværsnitsundersøgelser, vha. en 1. ordens beregning, hvor der i beregningen af snitkræfterne ikke tages hensyn til deformationerne.

Der regnes med en konstant tværsnitshøjde for væggen og med en konstant tværsnitshøjde på fundamentspladen, selvom der ved den geotekniske beregning er mulighed for at varierer tværsnitshøjden.

Der foretages ikke nogen beregning i anvendelsestilstanden.

I Brud undersøges støttevæggen i følgende syv snit:

- I top af væg
- I bund af væg (umiddelbart over fundamentspladen)
- I 3 snit jævnt fordelt mellem ovenstående to snit.
- I snittet med maksimal bæreevneudnyttelse
- I snittet med maksimal forskydningsudnyttelse



I Brud undersøges fundamentspladen for en støttevæg i følgende to snit:

- I afstanden b1 passiv side fra fundamentspaldens afslutning fra passivsiden.
- I afstanden b1 aktiv side fra fundamentspladens afslutning fra aktivsiden.

I Brud undersøges fundamentspladen for et fundament med fod i følgende snit:

- I afstanden b1 venstre side fra fundamentspladens afslutning.
- I afstanden b1 højre side fra fundamentspladens afslutning.
- I afstanden (Længde LængdeTop)/2 fra fundamentspladens afslutning i begge ender.

Snitkræfterne i en støttevæg beregnes efter retningslinierne angivet i Afsnit 13.2.1, side 140 i Lærebog i Geoteknik, Bind 2, Werner Bai, 1994. Der benyttes det, der på side 140 kaldes den anden metode.

For armerede konstruktioner undersøges bæreevneudnyttelsen vha. både Metode A, jf. DS/EN 1992-1-1 afsnit 6.1.

For uarmerede konstruktioner undersøges bæreevnenudnyttelsen vha. Metode A, jf. DS/EN 1992-1-1 afsnit 12.6.1. For uarmerede tværsnit kræves det at der er normaltrykkraft i tværsnittet.

For både armerede konstruktioner og uarmerede konstruktioner undersøges forskydningsudnyttelsen. For uarmerede tværsnit kræves det dog at der er normaltrykkraft i tværsnittet.

Stødlængder og evt. forankringsarmering bestemmes jf. DS/EN 1992-1-1 afsnit 8.4.

Udnyttelsen for minimumsarmering for armerede tværsnit undersøges, jf. DS/EN 1992-1-1 afsnit 9.2.1.1.

Såfremt udnyttelsen for minimumsarmering er højere end 1 (kravet til minimumsarmering er ikke opfyldt), forhøjes bæreevneudnyttelse til maksimalværdien af udnyttelsen for minimumsarmering og ovennævnte beregnede bæreevneudnyttelse.

I Ulykke benyttes en materiaelepartialkoefficient 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.

3 Opstart

3.1 Installation

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

3.2 Konfiguration

Når Geoteknik programpakken er installeret, skal det konfigureres. Dette gøres i programmet Konfiguration, det findes i menuprogrammer CQDimension under menu punktet "Administration". I Konfiguration kan der foretages en opsætning af Geoteknik programpakken:

- 1. Vælg placering af sagsbiblioteket, 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.

Desuden kan der til brug for støttevægs- op kældervægsprogrammet i Armeringstabel, oprettes nye armeringstyper, såfremt der benyttes andre <u>armeringstyper</u> end Y-stål, Z-stål, K-stål og N-stål.



3.3 Opstilling af sag

Start Geoteknik programpakken.

Geoteknik programmerne startes via menu programmet CQDimension der gerne skulle ligger i startmenuen eller kan det findes i mappen \JUST\CQDimewnsion.exe. Her startes det ønskede program ved at klikke på det.

Det er også muligt at starte programmern med de enkelte program filer som er placeret i mappen \JUST\GeoteknikEC\, idet programmerne startes via:

- Fundering5.exe (Fundering 5)
- Pael2.exe (Pæl 2)
- Stottevaeg4.exe (Støttevæg 4)
- Kaeldervaeg4.exe (Kældervæg 4).

En ny sag oprettes.

Afhængig af hvilket program der er opstartet kan der vælges imellem at der skal beregnes på følgende:

- Fundering 5
 - Enkelt fundament
 - Stribe fundament
- Pæl 2
 - o Pæl
- Støttevæg 4

 Støttevæg
- Kældervæg 4
 - Kældervæg

For at definerer konstruktionen vælges Konstruktion i menuen. Herfra kan "Sikkerhed", "Geometri", "Forudsætninger konstruktion" og "Forudsætninger jord" vælges.

Under "Projekteringsnorm" kan der vælges om der regnes efter DS/EN 1990 eller om der regnes med DS/EN 1990 med brugerdefinerede partialkoefficienter.

I "Kældervæg 4" kan desuden "Forudsætninger Beton" og "Tværsnit Armering" samt "Brand" vælges.

I "Støttevæg 4" kan desuden vælges, "Tværsnit Væg" og "Tværsnit Fundament".

I "Fundering 5" kan desuden vælges, "Tværsnit Fundament".

I sagsoversigten er der et træ med spørgsmålstegn foran de data der ikke er indlæst. Når eksempelvis geometrien er indlæst, kan "Geometri" markeres i træet og en illustration vises til højre for træet.





En lastopstilling foretages ved først at definere et antal lastgrupper. En lastgruppe er en samling af laster, der altid virker samtidigt, og med ens partialkoefficienter. Eksempler på lastgrupper er "Permanent last", "Vind fra vest" og "Snelast". Herefter kan lastkombinationer opstilles. 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 eller evt. overfladelast på jord (for "Støttevæg 4" og "Kældervæg 4").

I Styrkeparametre (kun for "Fundering 5" og "Støttevæg 4") kan de drænede og udrænede styrkeparametre samt de udrænede styrkeparametre for evt. gennemlokning definieres.

I Lagfølge defineres terrænforholdene og grundvandsvandsforholdene samt de enkelte jordlag med tilhørende parametre, som er afhængig hvilket program ("Fundering 5", "Pæl 2", "Støttevæg 4", "Kældervæg 4") der er valgt. For "Pæl 2" og "Kældervæg 4" defineres en lagfølge, mens der i "Støttevæg 4" og "Fundering 5" defineres både en venstre/passiv og en højre/aktiv lagfølge. Den venstre/passive lagfølge beskriver forholdene på venstre/ passivsiden samt forholdene under funderingsniveau. Desuden defineres en oprindelig lagfølge, såfremt der skal beregnes sætninger i "Fundering 5".

I Lagfølge tilføjes et Jordlag ved at trykke på knappen '>' og jordlaget kan fjernes ved at markere det i skemaet til højre og trykke '<'.

For at en sag kan beregnes, skal alle spørgsmålstegn være fjernet fra oversigtstræet. (Dog må "Brand" godt stå med et **?** i "Kældervægge 4" hvis der ikke er en lastkombination



indeholdende brand.) Herefter kan "Resultat" markeres, og sagen beregnes. Inddata-træet udskiftes med en liste med lastkombinationer. Foran lastkombinationen opstilles et \checkmark hvis krav til lastkombinationen overholdes. Ved at markere en lastkombination i oversigten, vises resultater.



I "Kældervæg 4" kan der vælges mellem "Resultatet af jordtryksberegningen" (Reaktioner/ Jord- og Vandtryk) og "Resultatet af søjleberegningen af kældervæggen" (Beton/armering).

I "Støttevæg 4" kan der vælges mellem "Resultatet af fundaments-/ jordtryksberegningen" (Fundament/Jord- og Vandtryk) og "Resultatet af beregningen af betonvæggen og fundamentspladen" (Beton/armering).

I "Fundering 5 kan der vælges mellem "Resultatet af fundamentsberegningen" (Fundament) og "Resultatet af beregningen af fundamentspladen" (Beton/armering).

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

For at komme i gang med programmet, anbefales det at læse eksemplerne. Disse findes også i on-line hjælpen. On-line hjælpen kan startes overalt i Geoteknik programpakken ved at trykke F1. Eksemplerne findes under fanebladet Brugervejledning.

4 Sagshåndtering

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

Hvilke muligheder der er i programmet og hvordan en sag håndteres afhænger af hvilket program der arbejdes med.

4.1 Fundering 5

Definition på en sag

En sag svarer til et enkeltfundament eller et stribefundament med tilknyttede laster i lastkombinationer.



Definition af fundamentet

- Sikkerhed
 - Materialepartialkoefficienter og konstruktionens konsekvensklasse.
- Geometri
- Fundaments geometri og evt. brugerdefineret egenvægt.
- Forudsætninger jord
 - Funderingsklasse og permanent/midlertidig konstruktion.
- Forudsætninger konstruktion
 - Fundamentsfladens ruhedsforhold, fundamentets rumvægt og trykfordeling ved evt. gennemlokning.
- Forudsætninger beton
 - Beton og dæklag.
- Tværsnit
 - \circ $\;$ Armering for fundamentspladen.
- Styrkeparametre.
 - Udrænede karakteristiske styrkeparametre, drænede karakteristiske styrkeparametre og evt. udrænede karakteriske styrkeparametre for gennemlokning.
- Lagfølge.
 - Lagfølge på begge sider af fundamentet samt evt. opringelig lagfølge til beregning af sætninger, herunder terrænniveau, terrænhældning, grundvandsspejl, rumvægt og sætningsparametre.

I lastopstillingsmodulet defineres følgende

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

4.2 Pæl 2

Definition på en sag

En sag svarer til en pæl med tilknyttede laster i lastkombinationer.

Definition af fundamentet

- Sikkerhed
 - Materialepartialkoefficienter og konstruktionens konsekvensklasse.
- Geometri
 - Pælens geometri, angivelse af evt. asfaltering og evt. brugerdefineret egenvægt.
- Forudsætninger jord
 - \circ Funderingsklasse og permanent/midlertidig konstruktion.
- Forudsætninger konstruktion
 - Pælemateriale, rammet eller boret/gravet pæl, pælens rumvægt, Nm,
 - Ruhedsforholdene m, ruhedsforholdet k hvis det er en boret/gravet pæl og angivelse af om pælen skal undersøges for negativ overflademodstand samt evt. maksimal sætningsgivende last.
- Lagfølge
 - Lagfølge for pælen, herunder terrænniveau, grundvandsspejl, rumvægt, karakteristiske styrkeparametre, regenerationsfaktoren r og jordtype.

I lastopstillingsmodulet defineres følgende

• Lastgrupper



- o Gruppering af laster for simpel opstilling i kombinationer
- Laster
 - Påvirkninger af pælen.
- Lastkombinationer
 - Opstilling af kombinationer i brud og ulykke.

4.3 Støttevæg 4

Definition på en sag

En sag svarer til en støttevæg med tilknyttede laster i lastkombinationer.

Definition af fundamentet

- Sikkerhed
 - Materialepartialkoefficienter og konstruktionens konsekvensklasse.
- Forudsætninger jord
 - Funderingsklasse og permanent/midlertidig konstruktion.
- Forudsætninger konstruktion
 - Fundamentsfladens ruhedsforhold, fundamentets rumvægt og trykfordeling ved evt. gennemlokning og ruhedsforhold på aktiv og passivsiden.
- Forudsætninger beton
 - Beton og dæklag.
- Tværsnit
 - Armering for både væggen og fundamentspladen.
- Styrkeparametre
 - Udrænede karakteristiske styrkeparametre, drænede karakteristiske styrkeparametre og evt. udrænede karakteriske styrkeparametre for gennemlokning.
- Lagfølge
 - Lagfølge på aktiv- og passivside, herunder terrænniveau, terrænhældning, grundvandsspejl, rumvægt, karakteristiske styrkeparametre.

I lastopstillingsmodulet defineres følgende

- Lastgrupper
 - Gruppering af laster for simpel opstilling i kombinationer
- Laster
 - Påvirkninger af støttevægen.
- Lastkombinationer
 - Opstilling af kombinationer i brud og ulykke.

4.4 Kældervæg 4

Definition på en sag

En sag svarer til en kældervæg med tilknyttede laster i lastkombinationer.

Definition af fundamentet

- Sikkerhed
 - Materialepartialkoefficienter og konstruktionens konsekvensklasse.
- Geometri
 - Kældervæggens geometri og evt. brugerdefineret egenvægt.
- Forudsætninger jord
 - Funderingsklasse og permanent/midlertidig konstruktion.
- Forudsætninger konstruktion
 - Kældervæggens rumvægt.
- Forudsætninger beton
 - Beton og dæklag.



- Tværsnit
 - Armering.
- Brand
 - \circ Brandtid.
 - Fremstillingsproces for armeringen.
 - \circ Brandsider.
- Lagfølge

• Lagfølge på aktivsiden, herunder terrænniveau, terrænhældning, grundvandsspejl, rumvægt og karakteristiske styrkeparametre.

I lastopstillingsmodulet defineres følgende

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

Beregningsresultatet kan udskrives som en oversigt, hvor påvirkninger og krav er opstillet i en tabel. Til hver lastkombination konkluderes det, om krav overholdes.

For støttevæg er oversigten opdelt i to, idet der kan udskrives en oversigt med fundamentsberegning, jord- og vandtryk samt en oversigt med beregningen af armeringen og betonen.

For kældervæg er oversigten opdelt i to, idet der kan udskrives en oversigt med reaktioner, jord- og vandtryk samt en oversigt med beregningen af armeringen og betonen.

Der kan også udskrives en detaljeret opstilling af en beregning for en lastkombination. Her opstilles regningsmæssige laster på konstruktion samt regningsmæssige snitkræfter for støttevægge og kældervægge 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 Geoteknik programpakken, 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 Geoteknik programpakken 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 3 undermapper med filer, der benyttes i forbindelse med Geoteknik programpakken:

- KONFIGURATION. Indeholder Konfiguration og tilhørende filer.
- GEOTEKNIKEC. Indeholder Geoteknik programpakken og tilhørende filer.
- OPSAETNING. Programopsætning for Geoteknik programpakken gemmes heri som Geoteknik.ops.
- TABEL. Hvis der oprettes øvrige <u>armeringstyper</u> i konfigurationsprogrammet, gemmes de som ArmeringNyt.arm.

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 Geoteknikprogrampakken. 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, nemlig 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\StArmNy.arm.

Andre armeringstyper:

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



8 Eksempel, Enkelt fundament

8.1 Introduktion

Der ønskes at lave en bæreevneeftervisning og sætningsberegning af et cirkulært fundament. Fundamentet beregnes efter DS/EN Eurocode 1990 2. Udgave og DS/EN Eurocode 1997-1 2. Udgave med tilhørende danske nationale annekser.

Fundamentspladen beregnes efter DS/EN Eurocode 1990 2. Udgave, DS/EN Eurocode 1992-1-1 3. Udgave og DS/EN Eurocode 1997-1 2. Udgave med tilhørende Danske nationale annekser.

Der regnes ikke på betonen/armeringen, idet programmet ikke kan regne på betonen/ armeringen for et cirkulært fundament.

- Fundamentet har følgende dimensioner:
 - Diameter = 9600 mm.
 - \circ Højde = 1800 mm.
- Beregnet egenlast medtages
- Konsekvensklasse CC2
- Normal funderingsklasse
- Permanent konstruktion
- Insitu støbt fundament
- Rumvægt af fundament = 23 kN/m³
- Trykfordeling ved evt. gennemlokning 1:3
- Permanent last (G):
 - \circ Lodret last: N = 8000 kN, e_b = 0 mm, e_l = 0 mm
- Nyttelast (N):
 - $_{\odot}$ Lodret last: N = 6000 kN, e_b = 0 mm, e_l = 0 mm, Kategori A, Antal etager = 1.
- Sætningsgivende nyttelast (S): • Lodret last: N = 3000 kN, $e_{h} = 0$ mm, $e_{l} = 0$ mm, Kategori A, Antal etager = 1.
- Vindlast fra højre (W1): • Vandret last: H_{b} = -920 kN, z_{b} = -18000 mm
- Fundamentet er funderet på ler med en udrænet forskydningsstyrke c $_{u,k}$ = 125 kN/ m^2
- Der undersøges for gennemlokning i kote 2,0, idet leren her har en ringere styrke, idet c $_{\rm u,k}$ = 80 kN/m²
- Terræn- og grundvandsforholdene er følgende på både venstre og højre side af fundamentet:
 - FUK = 4,3 m
 - Terrænkote = 6,1 m
 - Kote til grundvandsspejl = 4,7 m
 - \circ Kote til højt grundvandsspejl = 5,7 m
 - Terrænhældning = 0 grader
- De oprindelige terræn- og grundvandsforhold er følgende:
 - \circ Oprindelig terræn = 5,9 m
 - \circ Oprindelig grundvandsspejl = 5,2 m
- Lagfølge:
 - Fra kote 6,1 til kote 5,6:
 - Friktionsjord
 - Sandfyld
 - $\gamma = 16 \text{ kN/m}^2$
 - $\gamma_{eff} = 8 \text{ kN/m}^2$



- Ingen sætninger
- Fra kote 5,6 til kote 4,7:
 - Friktionsjord
 - Sand
 - $\gamma = 16,7 \text{ kN/m}^2$
 - $\gamma_{eff} = 8 \text{ kN/m}^2$
 - Ingen sætninger
- Fra kote 4,7 til kote -12:
 - Kohæsionsjord
 - Ler
 - $\gamma = 19,5 \text{ kN/m}^2$
 - $\gamma_{eff} = 9,5 \text{ kN/m}^2$
 - Forkonsolideret K = 20000 kN/m^2
- Oprindelige lagfølge:
 - Fra kote 5,9 til kote 5,6:
 - Friktionsjord
 - Sandmuld
 - $\gamma = 16 \text{ kN/m}^2$
 - $\gamma_{eff} = 8 \text{ kN/m}^2$
 - Herefter, se lagfølge.
- Undersøgelser:
 - Anvendelse Karakteristisk: $1,0 \cdot G + 1,0 \cdot S$ Max. sætning = 60 mm
 - o Brud 6.10b: 1,0⋅G + 1,5⋅W1
 - Brud 6.10b: 1,0·G + 1,5·N + 0.45·W1
 - Brud 6.10b: $1,0 \cdot G + 1,5 \cdot W1 + Højt$ grundvandsspejl
 - \circ Brud 6.10b: 1,0·G + 1,5·N + 0.45·W1 + Højt grundvandsspejl

Beregning i "Fundering 5".

8.2 Oprettelse af sag

En ny sag oprettes ved tryk på 🕒. Herefter vælges at oprette et enkelt fundament og en sagspræsentation vises.



😝 Fundering 5				_ 🗆 🗙
Filer Konstruktion Laster 🗮 Lagfølge 😃 St	yrkeparametre	Sikkerhed Hjælp		
🗅 🗁 🖬 🎒 🤉 🖓 🔲		A 🖫 📕		
🔓 Ikke navngivet				
C Resultat - Fundament				
C Resultat - Beton/armering				
- ? Geometri	-11			
- Forudsætninger, Jord - Forudsætninger, Konstruktion				
Tværsnit - armering				
2 Lastkombinationer				
2 Laster 2 Styrkeparametre				
Lagfølge				
Lagfølge, oprindelig				
				_

8.2.1 Sikkerhed

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

8.2.2 Geometri

Først skal fundamentets geometri fastlægges. Det gøres ved tryk på 💾.

Geometri	×
Enkelt fundament: C Rektangulær uden fod C Rektangulær med fod C Cirkulært C Brugerdefineret	Geometri:
Geometri: Diameter: 9600 mm Højde (h): 1800 mm	1800
	Vis: © Geometri © Tværsnit © Skitse Egenvægt I Brugerdefineret egenvægt

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 Forudsætninger jord

Forudsætningerne fastlægges ved tryk på 31. Der skal i denne sag ikke ændres på forudsætningerne for jorden.

Forudsætninger - jord	×
	⊂Geoteknisk kategori:¬ ⊙ 3
	• 2
	© 1
Midlertidig konstruktion	tion
🔲 Faktor 1,2 på mate	rialekoefficienter i brud og ulykke (Ulykke og Masselast)
	<u> </u>

8.2.4 Forudsætninger konstruktion

Forudsætningerne for konstruktion fastlægges ved tryk på 📆.

Forudsætninger - fundament	×
Ruhedsforhold fundamentsflade:	
Insitu støbt	
C Præfabrikeret	
C Brugerdefineret	
	Fundament:
	Rumvægt: 23 kN/m³
Trykfordeling ved gennemlokning:	
1:3 trykfordeling	
C Lodret indtil en fundamentsbredde, hereft	er 1:2 trykfordeling
<u> </u>	Annuller <u>H</u> jælp

8.2.5 Tværsnit - armering

For et cirkulært fundament, kan programmet ikke regne på betonen og armeringen. Der indtastes ingen data.



8.2.6 Styrkeparametre

Styrkeparametrene fastlægges ved tryk på 🖳

Styrkeparametre	×
Drænede karakteristiske parametre: □ Undersøges for drænet brud phi:grader c'_k:kN/m² Udrænet karakteristisk parameter: ☑ Undersøges for udrænet brud c'k:kN/m²	Udrænede parametre for gennemlokning: Undersøges for gennemlokning c' _{u,k} : Kote til overside af lag: 2 m
	<u> </u>

8.2.7 Lagfølge

Terræn- og grundvandsforhold og lagfølge fastlægges ved tryk på ■.

Lagfolge							_ 🗆 ×
FUK: Kote til FUK: 4.3 m Kote til FUK: 4.3 m C Højre lagfølge indtil FUK C Oprindelig lagfølge	Lag- følge:	7 7	59101 <u>71877877</u>	777		*****	1 :\$
Terrænforhold - venstre side: ✓ Terrænforhold på højre og venstre side er ens Terrænkote: 6.1 Kote til grundvandsspejl: 4.7 Kote til højt grundvandsspejl: 5.7 Terrænhældning: 0	ź,			Ler (19,5, (9,5)			.12
Lagfølge: O Friktion O Friktion/kohæsion O Normalkonsolideret O Normalkonsolideret	Gen	ierel la Nr	agfølge: Beskrivelse	Jordtype	Kote til underside [m]	Rumvægt [kN/m²]	Eff. rumva [kN/r
Beskrivelse af jordlag: Kote til underside af lag: m Rumvægt: kN/m³		2	Sandfyld Sand Ler	friktion friktion kohæsion - for	5,6 4,7 -12	16,7 19,5	
Ettektiv rumvæqt: 1 kN/m ³ K: 0 kN/m ² Q: 2							Þ
<u> </u>		Anr	nuller <u>H</u> j	ælp			

Terræn- og grundvandsforholdene for den højre lagfølge kan fastlægges ved at afkrydse



'Terrænforhold på højre og venstre side' er ens.

De 3 jordlag tilføjes ved for hvert af jordlagene at indtaste data og trykke på >.

Lagfølge: Jordtype: C Friktion C Friktion/kohæsion C Kohæsion	C Ingen sæl ⊙ Forkonsol C Normalkor	tninger ideret nsolideret	>
Beskrivelse af jordlag: Kote til underside af lag Rumvægt: Effektiv rumvægt:	Ler -12 19,5 9,5	m kN/m² kN/m²	<
K: Q:	20000	kN/m² %	

De oprindelige terræn- og grundvandsforhold indtastes under opringdelig lagfølge.

🛑 Lagfolge	
Indtastning af lagfølge: Generel lagfølge Højre lagfølge indtil FUK Oprindelige forhold er lig med fremtidige forhold Oprindelig terænforhold: Terrænkote: 5,9 m Kote til grundvandsspejt 5,2 m	Oprindelig lagfslge:
Lagfalge: Jordtype: Fiktion Fiktion/kohæsion Kohæsion Beskrivelse af jordlag: Kote til underside af lag: Rumvægt: Effektiv rumvægt: KN/m ³	Oprindelig lagfølge: Nr Beskrivelse Jordtype Kote til Rumvægt Eff. (m] (kN/m²) (kN/m²) 1 Sandmuld friktion 5,6 16 8
<u><u> </u></u>	<u>Annuller</u> <u>H</u> iælp

Det er kun nødvendigt at indtaste det første lag da de efterfølgende er identiske med den generelle lagfølge.

8.2.8 Lastgrupper

En oversigt over lastgrupper oprettes med $\ensuremath{\mathbb{I}}$.

Herfra kan de 4 lastgrupper(G, N, S og W1) oprettes. Første lastgruppe er af typen 'permanent last'. Som benævnelse skrives 'G'. Der skal ikke ændres i partialkoefficienterne. Anden lastgruppe er nyttelasten med benævnelsen 'N'. Nyttelast har kategorien "Kategori



A - Boliger" og "Antal etager" er 1 . Den tredje lastgruppe er den sætningsgivende nyttelast med benævnelsen 'S', den har også kategorien "Kategori A - Boliger" og "Antal etager" = 1 og den sidste lastgruppe er vindlasten med benævnelsen 'W1'.

Lastgruppe	
Nummer: 1	
Lastgruppe: Benævnelse: G Beskrivelse:	Brugerdefinerede partialkoefficienter
Lastart:	
	t O Nyttelast O Ulykkeslast ster O Vandret masselast
Permanent last: Til Ugunst : Til Gunst	Anvendelse. STR/GEO - sæt B Ulykke Kar. Hyppig Kvasip. 6.10b 6.10a 6.10b 6.10 Ulykke Brand Masse- 1 (2.1) (2.3) (Jord) (Vand) Iast
	<u> </u>

8.2.9 Lastkombinationer

En oversigt over lastkombinationer åbnes med Ξ .

Først vælges siden med anvendelse. Her kan lastkombination karakteristisk 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 'S' (i nævnte rækkefølge af hensyn til partialkoefficienterne) og sæt max. Sætning til 60 mm.

For at oprette brudkombinationer, vælges faneblad 'Brud', og en lastkombination kan oprettes. Der oprettes følgende lastkombinatione for brud:

- LAK Brud 6.10b: 1,0·G + 1,5·W1
- LAK Brud 6.10b: 1,0·G + 1,5·N +0,45·W1

De samme to brudkombinationer oprettes igen, men denne gang med højt grundvandsspejl



Lastkombination X
Nr.: 1 LAK: Anv. Kar.
Sætning: Max. sætning: 60 mm
🔲 Højt grundvandsspejl
Lastgrupper i LAK: Lastgrupper:
1 * G 1 * S ×
Permanent last regnes til gunst
<u> </u>

8.2.10 Laster

En oversigt over laster åbnes med 🖽.

Her kan de fire laster oprettes.

- Permanent last:
 - o Normalkraft
 - \circ N = 8000 kN
 - $\circ e_{b} = 0 \text{ mm}$
 - \circ e_I = 0 mm
 - I listen med lastgrupper vælges 'G'.
- Lastnummer 2
 - o Normalkraft
 - N = 6000 kN
 - \circ e_b = 0 mm
 - \circ e_I = 0 mm
 - $\circ~$ I listen med lastgrupper vælges 'N'.
- Lastnummer 3
 - o Normalkraft
 - N = 3000 kN
 - $\circ e_b = 0 mm$
 - \circ e_l = 0 mm
 - $\circ~$ I listen med lastgrupper vælges 'S'.
- Lastnummer 4
 - Vandret kraft
 - \circ H_b = -920 kN
 - $\circ z_{b} = -18000 \text{ mm}$



• I listen med lastgrupper vælges 'W1'.

Last	×
Lastnummer: 4	Lasttype: C Normalkraft C Tværlast - bredderetning C Moment - bredderetning C Tværlast - længderetning C Moment - længderetning
Skitse: Zb FOK FUK FUK	Tværlast - punkt: Hb: -920 kN zb: -18000 mm
Lastgruppe: W1, Vindlast	
<u> </u>	<u>Annuller</u> <u>H</u> jælp

8.2.11 Gem sag

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

Save As					? ×
Savejn:	🔁 Eksempel		•	+ 🗈 💣 🖩	I •
My Recent Documents Desktop My Documents My Computer					
S	Filo nomo:	EksempelEnkeltEundament			Cave
Places	rile <u>n</u> ame:	Eksempelenkeitrundament			<u></u> ave
	Save as <u>t</u> ype:	Fundering 5(*.fu5)		-	Cancel

Hvilket bibliotek der vises, er fastlagt i programmet 'Konfiguration'. Placering vælges, sagen navngives til 'EksempelEnkeltFundament' og der trykkes 'OK'.

8.3 Beregn sag

Nu er alle ? fjernet fra inddatatræet, og 'Resultat Fundament' eller 'Resultat Beton/ armering' 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). Der kan vælges mellem at få vist resultatet af beregningen af fundamentsberegningen eller beregningen af Beton/ armering. Ved at vælge en af kombinationerne vises beregningsresultater og relevante grafiske opstillinger.









8.4 Udskriv

Når data skal udskrives på printer vælges 🕮.

alaa: Geometri, forudsætninger og styrkeparametre Lastgrupper Laster Normgrundlag ultat: Dversigt med konklusion Beregnede parametre
Geometri, forudsætninger og styrkeparametre Lastgrupper Lagfølger Normgrundlag ultat: Dversigt med konklusion Beregnede parametre
Lastgrupper Laster Lagfølger Normgrundlag ultat:
Lagfølger Normgrundlag ultat:
Normgrundlag ultat: Dversigt med konklusion Beregnede parametre
ultat: Dversigt med konklusion 3eregnede parametre
ultat: Dversigt med konklusion Beregnede parametre
Beregnede parametre
Beregnede parametre
pecificerede resultater for følgende lastkombinatior
Anv. Kar.: 1 * G + 1 * S
Brud 6.10b: 1 * G + 1,5 * W1 Brud 6.10b: 1 * G + 1.5 * N + 0.45 * W1
Brud 6.10b: 1 * G + 1,5 * W1 + Højt GVS
Brud 6.10b: 1 ° G + 1,5 ° N + 0,45 ° W1 + Højt GV
trationer:
llustrationer for tværsnit, lagfølger og beregningsre
Udskriv i farver
rationer: Illustrationer for tværsnit, lagfølger og beregningsre ☑ [Udskriv i farver]

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	×
	Felt
Sidehoved:	
StruSoft DK Marsallé 38 8700 Horsens Sag:	Side: &[Side1] Dato: &[Dato] Tid: &[Klokkeslaet] Init.: Test
- Sidefod:	
Filnavn: &[Sagnavn] Sti : &[Stinavn]	Beregnet på Geoteknik programpakke 🛋 💌
	<u>OK</u> <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 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 📕.



9 Eksempel, Stribefundament

9.1 Introduktion

Der ønskes at lave en bæreevneeftervisning af et stribefundament. Fundamentet beregnes efter DS/EN Eurocode 1990 2. Udgave og DS/EN Eurocode 1997-1 2. Udgave med tilhørende Danske nationale annekser.

- Fundamentet er et stribefundament med fod, med følgende dimensioner:
 - Bredde af foden på begge side på 350 mm
 - Højde af foden på 500 mm.
 - Højden af selve fundamentet er 900 mm
 - Bredden af toppen er 500 mm.
- Beregnet egenlast medtages.
- Konsekvensklase CC2
- Normal funderingsklasse
- Permanent konstruktion
- Rumvægt af fundament = 23 kN/m³
- Trykfordeling ved evt. gennemlokning 1:3
- Normal materialekontrolklasse
- Moderat miljøklasse
- Beton 25
 - Almindelig konstruktionsbeton
 - Max kornstr. 32 mm
 - In situ støbt
- For fundamentsplade:
 - Armeringstype: Y Ny Tentor
 - Armering i 2 lag med en dimension på 12 mm
 - Afstand mellem længdearmering = 150 mm i begge sider
 - Afstand mellem tværarmering = 150 mm i begge sider
- Permanent last (G):
 - Lodret last: N = 180 kN/m, $e_{b} = 0 \text{ mm}$
- Nyttelast (N):
 - Lodret last: N = 160 kN/m, $e_b = 0$ mm, Kategori A, Antal etager = 1.
- Fundamentet er funderet på ler med en udrænet forskydningsstyrke $c_{u,k} = 120 \text{ kN/}$

m²

- Terræn- og grundvandsforholdene er følgende:
 - FUK = 15,95 m
 - Venstre side af fundament:
 - Terrænkote = 16,7 m
 - Kote til grundvandsspejl = 15,8 m
 - Kote til højt grundvandsspejl = 15,8 m
 - Terrænhældning = 0 grader
 - Højre side af fundament:
 - Terrænkote = 17,6 m
 - Kote til grundvandsspejl = 15,8 m
 - Kote til højt grundvandsspejl = 15,8 m
 - Terrænhældning = 0 grader
- Lagfølge venstre side og under funderingsniveau:
 - Fra kote 16,7 til kote 16,6:
 - Friktionsjord
 - Betongulv
 - $\gamma = 23 \text{ kN/m}^2$
 - $\gamma_{eff} = 13 \text{ kN/m}^2$
 - Ingen sætninger



- Fra kote 16,6 til kote 16,45:
 - Friktionsjord
 - Grus
 - $\gamma = 18 \text{ kN/m}^2$
 - $\gamma_{\text{eff}} = 10 \text{ kN/m2}$
 - Ingen sætninger
- Fra kote 16,45 til kote 13,2:
 - Kohæsionsjord
 - Ler

0

- $\gamma = 19,5 \text{ kN/m}^2$
- $\gamma_{\text{eff}} = 9,5 \text{ kN/m2}$
- Ingen sætninger
- Fra kote 13,2 til kote 12:
- Kohæsionsjord
- Moræneler
- $\gamma = 20 \text{ kN/m}^2$
- $\gamma_{eff} = 10 \text{ kN/m}^2$
- Ingen sætninger
- Lagfølge højre side:
- Fra kote 17,6 til kote 16,6:
 - Friktionsjord
 - Sandfyld
 - $\gamma = 16 \text{ kN/m}^2$
 - $\gamma_{eff} = 8 \text{ kN/m}^2$
- Fra kote 16,6 til kote 13,2:
 - Kohæsionsjord
 - Ler
 - $\gamma = 19,5 \text{ kN/m}^2$
 - $\gamma_{eff} = 9.5 \text{ kN/m}^2$
- Der undersøges ikke for sætninger, derfor er oprindelig lagfølge ikke nødvendig.
- Undersøgelser:
 - \circ Brud 6.10b: 1,0·G + 1,5·N

Beregning i "Fundering 5".

9.2 Oprettelse af sag

En ny sag oprettes ved tryk på 🕒. Herefter vælges at oprette et stribe fundament og en sagspræsentation vises.





9.2.1 Sikkerhed

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



9.2.2 Geometri

Først skal fundamentets geometri fastlægges. Det gøres ved tryk på 🗳. Geometri

Stribe fundament: Stribefundament uden fod Stribefundament med fod Stribefundament - brugerdef.	Geometri:
Geometri:Bredde af top (b):500mmHøjde (h):900mmHøjde af fod (h1):500mmb1 højre side:350mmb1 venstre side:350mm	900 FUK гик гик гик
	Vis:
	<u>O</u> K <u>Annuller 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.

9.2.3 Tværsnit - armering

Næste skridt er at definere fundamentspladens armering. Der trykkes på 🛄 (den til højre).

Tykkelsen af tværsnittet, h kan enten angives her ellers benyttes minimumsværdien af værdierne angivet under Geometri, i felterne "h1 venstre side", "h2 venstre side", "h1 højre side" og "h2 højre side".

Når der vælges armering i to lag kan der for både længde- og tværarmering vælges armeringstype Y – Ny Tentor. For både oversiden (opad) og undersiden (nedad) vælges en længde- og en tværarmering med diameter 12 mm og en afstand mellem armeringen på 150 mm for længdearmering og en afstand på 150 mm for tværarmeringen.



ærsnit - Fundamen	tsplade - a	rmering]	_	-	-
Dimensioner: Tykkelse, h: 5	00 mm	1				
Armering			-	05		
🔿 Uarmeret			_			_
C Et lag i center						
To lag						
Armeringstyper:		_	-			
Længde: Y · Tent	or	-		US	- Moa jori	a
Tvær: Trenen	0		+y "	8		
Overside (OS):						
Længdearmering:	diameter:	12	mm	afstand c-c:	150	mm
Tværarmering:	diameter:	12	mm	afstand c-c:	150	mm
Underside (US):						
Længdearmering:	diameter:	12	mm	afstand c-c:	150	mm
-	diameter:	12 -	mm	afstand c-c:	150	mm
l værarmering:			10000000		· · · · · ·	

9.2.4 Forudsætninger beton

Forudsætningerne for betonen fastlægges ved tryk på <u>Forudsætninger</u> i Tværsnitsskærmbilledet. Der skal i denne sag ikke ændres på forudsætningerne for betonen.



Forudsætninger - beton	X
Kontrolklasse: C Skærpet C Normal C Lempet	Miljøklasse: C Passiv C Moderat C Aggressiv C Ekstra aggressiv
Beton:	Dæklag (inkl. tolerance):
Styrke, fck:	Ariedes automatisk
Max. kornstørrelse: 32 💌 mm	C mm
Letkonstruktionsbeton	
Densitet: 2400 kg/m³	
🔽 Insitu støbt beton	
Sikringsrum	
Faktor 1,2 på materialekoefficienter i b	rud og ulykke (Ulykke og Br
<u><u> </u></u>	<u>Annuller</u> <u>H</u> jælp



9.2.5 Forudsætninger jord

Forudsætningerne fastlægges ved tryk på 31. Der skal i denne sag ikke ændres på forudsætningerne for jorden.

Forudsætninger - jore	d X
	⊂Geoteknisk kategori: ⊂ 3
	© 2
	0.1
Midlertidig konstruktion	n ktion ž
🔲 Faktor 1,2 på mate	erialekoefficienter i brud og ulykke (Ulykke og Masselast)
	<u> </u>

9.2.6 Forudsætninger konstruktion

Forudsætningerne for konstruktion fastlægges ved tryk på \mathbb{X} .

Forudsætninger - fundament	×
Ruhedsforhold fundamentsflade:	
C Præfabrikeret	
C Brugerdefineret	
	Fundament: Rumvægt: 23 kN/m²
Trykfordeling ved gennemlokning:	
 1:3 trykfordeling 	
C Lodret indtil en fundamentsbredde, heref	ter 1:2 trykfordeling
<u> </u>	<u>Annuller</u> <u>H</u> jælp



9.2.7 Styrkeparametre

Styrkeparametrene fastlægges ved tryk på 🖳

💮 Styrkeparametre		_ 🗆 ×
Drænede karakteristiske parametre: Undersøges for drænet brud phi:grader _kk: k: Udrænet karakteristisk parameter: Undersøges for udrænet brud k: 	Udrænede parametre for gennemlokning Undersøges for gennemlokning c' _{u,k} : Kote til overside af lag:	g: kN/m² m
	<u>D</u> K <u>Annuller</u>	<u>H</u> jælp



9.2.8 Lagfølge

Terræn- og grundvandsforhold og lagfølge fastlægges ved tryk på 📕.

Venstre lagfølge:

FUK: I5,95 m Indtastning af lagfølge: Kote til FUK: 15,95 m Image: Comparison of the state of the	Lag- følge 16 15	: .8		Ler (19,5,19,5)	Sandfyrld (1 Leip (19;5 / 5 19;3	6/8) 95) //////////////////////////////////	17,6 16,6 15,85 13,2 12
Lagfølge: ✓ Friktion ⓒ Friktion/kohæsion ⓒ Friktion/kohæsion ⓒ Forkonsolideret ➢ Kohæsion ⑧ Beskrivelse af jordlag: Kote til underside af lag: m Rumvægt: kN/m² Effektiv rumvæqt: kN/m²] Ge	Nr Nr 1 2 3 4	agfølge: Beskrivelse Beton Grus Ler Moræneler	Jordtype friktion friktion kohæsion kohæsion	Kote til underside [m] 16,6 16,45 13,2 12	Rumvægt [kN/m²] 23 18 19,5 20	Eff. rumvæ [kN/r
K: 0 kN/m² Q: 2 %		▲ ni	nuller <u>Hi</u>	ælp			

Jordlagene tilføjes ved for hvert af jordlagene at indtaste data og trykke på >.

Jordtype: C Friktion C Friktion/kohæsion C Kohæsion	 Ingen sæl Forkonsol Normalkol 	ninger ideret nsolideret	
Beskrivelse af jordlag:	Morænele	r	6
Kote til underside af lag:	12	m	
Rumvægt:	20	kN/m³	
Effektiv rumvægt:	10	kN/m³	
K:	0	kN/m²	
_	n		

Højre lagfølge:


Lagfolge	
FUK: Indiastning af lagfølge: Kote til FUK: 15,95 m C Generel lagfølge Møjre lagfølge Møjre lagfølge Terrænforhold - højre side: Terrænkote: 17,6 Kote til grundvandsspeji: 15,8 Kote til øjr grundvandsspeji: 15,8 Terrænhældning:	Lag- fslge: \$andfyld (16 / %) 15,8 tar (19,5/19,5) tar (19,5/19,5) tar (19,5/19,5) 13,2 12
Lagfølge: Ordtype: OFriktion CFriktion/kohæsion CKohæsion Beskrivelse af jordlag: Kote til underside af lag: Rumvægt: KN/m ² Effektiv rumvægt: KN/m ²	Heijre lagfølge indtil FUK: Nr Beskrivelse Jordtype Kote til Rumvægt Eff. (m) (kN/m²) 1 Sandfyld friktion 16,6 16 8 2 Ler kohæsion 13,2 19,5 9,5 4
<u><u> </u></u>	Annuller <u>H</u> jælp

De oprindelige terræn- og grundvandsforhold indtastes ikke da der ikke skal beregnes sætninger.

9.2.9 Lastgrupper

En oversigt over lastgrupper oprettes med $\ensuremath{\mathbb{D}}$.

Herfra kan de 2 lastgrupper(G, N) oprettes. Første lastgruppe er af typen 'permanent last'. Som benævnelse skrives 'G'. Der skal ikke ændres i partialkoefficienterne. Anden lastgruppe er nyttelasten med benævnelsen 'N'. Nyttelast er af "Kategori A - Boliger" og "Antal etager" er 1.



Lastgruppe	×
Nummer: 1	
Lastgruppe: Benævnelse: G Brugerdefinerede partialkoefficienter Beskrivelse:	
Lastart:	
 Permanent last Vindlast Øvrige naturlaster Vandret masselast 	
Permanent last: Anvendelse. STR/GEO - sæt B Uly Kar. Hyppig Kvasip. 6.10b 6.10a 6.10b 6.10b 6.10 Ulykke B 1 (2.1) (2.3) (Jord) (Vand) Image: Straight B Image: Straight B	kke Irand Masse- Iast
<u>O</u> K <u>Annuller</u>) <u>H</u> jælp



9.2.10 Lastkombinationer

En oversigt over lastkombinationer åbnes med Ξ .

Fanebladet med brud vælges. Her kan lastkombination Brud 6.10b(2.1) 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 'N' (I nævnte rækkefølge af hensyn til partialkoefficienterne).

Lastkombination 🔀
Nr.: 1 LAK: Brud 6.10b(2.1)
Medtages i beregning
🥅 Højt grundvandsspejl
Lastgrupper i LAK: Lastgrupper:
1*G 1,5*N
Permanent last regnes til gunst
<u> </u>



9.2.11 Laster

En oversigt over laster åbnes med 🕮.

Her kan de to laster oprettes.

- Permanent last
 - Normalkraft
 - \circ N = 180 kN/m
 - \circ e_b = 0 mm
 - \circ I listen med lastgrupper vælges 'G'.

Last	x
	Lasttype:
Lastnummer: 2	Normalkraft - linie
	C Tværlast - linie
	O Moment - linie
Skitse:	Normalkraft - linie
- ++ FOK	N: 160 kN/m
	eb: 0 mm
z ↓ Fuk	Normalkraften angriber i FOK i centrum af top af fundament
Lastgruppe:	
N, Nyttelast	▼ <u>O</u> versigt
<u> </u>	<u>Annuller</u> <u>H</u> jælp

Tilsvarende oprettes den anden last:

- Lastnummer 2
 - o Normalkraft
 - \circ N = 160 kN/m
 - $\circ e_b = 0 \text{ mm}$
 - $_{\odot}~$ I listen med lastgrupper vælges 'N'.



9.2.12 Gem sag

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

Save As						? ×
Save in:	🗁 Eksempel		•	+ 🗈 💣	•	
My Recent Documents						
Desktop						
My Documents						
My Computer						
My Network Places	File <u>n</u> ame:	EksempelStribeFundamen	t	•] _	Save
	Save as <u>t</u> ype:	Fundering 5(*.fu5)		•]	Cancel

Hvilket bibliotek der vises, er fastlagt i programmet 'Konfiguration'. Placering vælges, sagen navngives til 'EksempelStribeFundament' og der trykkes 'OK'.

9.3 Beregn sag

Nu er alle ? fjernet fra inddatatræet, 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 × (krav overholdes ikke) eller </br>(krav overholdes). Der kan vælges mellem at få vist resultatet af beregningen af fundamentsberegningen eller beregningen af Beton/armering. Ved at vælge en af kombinationerne vises beregningsresultater og relevante grafiske opstillinger.









9.4 Udskriv

Når data skal udskrives på printer vælges 🕮.

ldskri v
Printer: \\AthenaHQ-AD\Sort/hvid printer arkivrum-1.sal
Udskriv: Inddata: Geometri, forudsætninger og styrkeparametre Lastgrupper Laster Lagfølger Normgrundlag
Resultat:
Udspecificerede resultater for følgende lastkombinationer:
Illustrationer: Illustrationer for tværsnit, lagfølger og beregningsresultater Udskriv i farvej
<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>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. 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	×
	Felt
Sidehoved: StruSoft DK Marsallé 38 8700 Horsens Sag:	Side: &[Side1] Dato: &[Dato] Tid: &[Klokkeslaet] Init: Test
Sidefod: Filnavn: &[Sagnavn] Sti : &[Stinavn]	Beregnet på Geoteknik programpakke 🛋
	KAnnulleriælp

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 📕.



10 Eksempel, Pæl

10.1 Introduktion

I dette eksempel vil der blive lavet en bæreevneeftervisning af en pæl. Pælen beregnes efter DS/EN Eurocode 1990 2. Udgave og DS/EN Eurocode 1997-1 2. Udgave med tilhørende Danske nationale annekser.

- Pælen er en kvadratisk pæl med dimensionerne:
 - Sidelængden = 250 mm
 - Længde = 10000 mm.
 - Beregnet egenlast medtages.
- Konsekvensklasse CC2
- Normal funderingsklasse
- Permanent konstruktion
- Rammet beton pæl
- Rumvægt af pæl = 23 kN/m³
- Nm ved tryk = 0,6
- Nm ved træk = 0,2
- Ruhedsforholdet, m = 1,0
- Der undersøges for negativ overflademodstand, idet undersiden af de sætningsgivende lag ligger i kote 5,25. Den maksimale sætningsgivende last er 641kN
- Pælens korrelationsfaktor = 1,5
- Permanent last (G):
 - \circ Lodret last: N = 160 kN
- Nyttelast (N):
 - \circ Lodret last: N = 140 kN, Kategori A, antal etager = 1.
- Terræn- og grundvandsforholdene er følgende:
 - \circ Kote til pælespids = 2,8 m
 - Terrænkote = 12,5 m
 - Kote til grundvandsspejl = 11,0 m
 - \circ Kote til højt grundvandsspejl = 11,0 m
- Lagfølge:
 - Fra kote 12,5 til kote 11,0:
 - Friktionsjord
 - Sandfyld
 - $\gamma = 18 \text{ kN/m}^2$
 - $\gamma_{eff} = 10 \text{ kN/m}^2$
 - $\phi_k = 0$ grader
 - Fra kote 11,0 til kote 5,75:
 - Kohæsionsjord
 - Blødt ler
 - $\gamma = 19 \text{ kN/m}^2$
 - $\gamma_{eff} = 9 \text{ kN/m}^2$
 - $c_{u,k} = 30 \text{ kN/m}^2$
 - regenerationsfaktoren r = 1,0
 - Fra kote 5,75 til kote 5,25:
 - Friktionsjord
 - Sand

0

- $\gamma = 18 \text{ kN/m}^2$
- $\gamma_{eff} = 10 \text{ kN/m}^2$
- $\phi_k = 30$ grader
- Fra kote 5,25 til kote 0:



- Fast kohæsionsjord
- Moræneler
- $\gamma = 20 \text{ kN/m}^2$
- $\gamma_{eff} = 10 \text{ kN/m}^2$
- $c_{\gamma} = 320 \text{ kN/m}^2$
- regenerationsfaktoren r = 0,4.
- Når der regnes med fast kohæsionsjord fordobles spidsbæreevnen.
- Undersøgelser:
 - LAK Brud 6.10b: 1,0•G + 1,5•N

Beregning i "Pæl 2".

10.2 Oprettelse af sag

En ny sag oprettes ved tryk på ៉. Herefter vises sagspræsentationen.

$\Box \Rightarrow \Box \Rightarrow \gamma_k \gamma_i \Box$	A T	2 🔳	=	۲	-191
C Inddata					
Ceometri					
- Forugsætninger, Jorg					
Forudsætninger, Konstruktion					
Forudsætninger, Konstruktion 2 Lastkombinationer 2 Laster 2 Lagfølge					
Forudsætninger, Konstruktion 2 Lastkombinationer Laster 2 Lagfølge					
Forudsætninger, Konstruktion 2 Lastkombinationer Laster 2 Lagfølge					

10.2.1 Sikkerhed

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



10.2.2 Geometri

X -Pæleprofil: Geometri: Kvadratisk 🔘 Rektangulær Pæletop C Cirkulær -Asfalt: Pæl uden asfaltering O Pæl med asfaltering 10000 -Geometri:-250 Bredde af pæl (b) mm 10000 Pælelængde (I) mm Pælespids Î 250 ∦ y -Vis: 🖲 Geometri 🔿 Tværsnit 🔿 Skitse Egenvægt: Brugerdefineret egenvægt Annuller <u>H</u>jælp <u>0</u>K

Først skal pælens geometri fastlægges. Det gøres ved tryk på 🛄

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.

10.2.3 Forudsætninger jord

Forudsætningerne fastlægges ved tryk på 31. Der skal i denne sag ikke ændres på forudsætningerne for jorden.

Forudsætninger - jor	ď	×
	Geoteknisk kategori: O 3	
	© 2	
	01	
Midlertidig konstruktio	n	
Midlertidig konstru	uktion	
Alpha: 100	%	
🔲 🔲 Faktor 1,2 på mat	erialekoefficienter i brud og ulykke (Ulykke og Masselast)	
L		
	<u>O</u> K <u>Annuller</u> <u>H</u> jælp	



10.2.4 Forudsætninger konstruktion

Forudsætningerne for konstruktion fastlægges ved tryk på 🛣.

Forudsætninger - pæl		×
Pælemateriale: © Beton © Stål © Træ	Pæletype: Rammet pæl Boret/gravet pæl	Korrelationsfaktor: Korrelationsfaktor: 1.5
Pæleparametre: Rumvægt: 23	kN/m²	Nm: 60 % Tryk: 60 % Træk: 20 %
Ruhedsforhold: m: 100 % k: 30 %	Negativ overfladem Undersøges for Kote til underside a F Brugerdefineret Maksimal sætnings	odstand: negativ overflademodstand af sætningsgivende lag: 5,25 m max. sætningsgivende last sgivende last: 641 kN
	<u>O</u> K <u>A</u> nnulle	r <u>H</u> jælp



10.2.5 Lagfølge

_ 🗆 🗙 Lagfolge -FUK: Lag-Kote til pælespids følge: 2,8 m 12.5 12.5 Sandfyld (18//10) \$abdfyld (18710) 11 11 Terrænforhold Blødt ler (19 / 9) Blødt let (19/19) auri (18 / 10) 8;38 0 (18/10) 8:38 12,5 Terrænkote: m Morzeneter (20 / 10/ z 11 Kote til grundvandsspejl: m Ĺχ Kote til højt grundvandsspejl: 11 m Lagfølge Lagfølge Jordtype: Friktion
 Friktion/kohæsion
 Kohæsion Nr Beskrivelse Jordtype Kote til Rumvægt Eff. > C Kohæsion Fast kohæsion underside rumva [kN/m²] [kN/r [m] Sandfuld friktion 11 18 Beskrivelse af jordlag: < Blødt ler 5,75 19 kohæsion 2 Kote til underside af lag: m 3 Sand friktion 5,25 18 kN/m² Rumvægt: 4 Moræneler fast kohæsion 0 20 Effektiv rumvægt: kN/m² 0 phik: grader kN/m² cu,k: % r: • Þ <u>0</u>K Annuller <u>H</u>jælp

Terræn- og grundvandsforhold og lagfølge fastlægges ved tryk på 📕.

Jordlagene tilføjes ved for hvert af jordlagene at indtaste data og trykke på >.

Jordtype: C Friktion C Friktion/kohæsion C Kohæsion • Fast kohæsion			>
Beskrivelse af jordlag:	Moræneler 0		[<
Rote til underside anlag. Rumvægt:	20	m kN/m³	
Effektiv rumvæqt:	10	kN/m²	
phik:	0	grader	
cu,k:	320	kN/m²	
r:	40	%	

10.2.6 Lastgrupper

En oversigt over lastgrupper oprettes med 🔟.

Herfra kan de 2 lastgrupper(G, N) oprettes. Første lastgruppe er af typen 'permanent last'. Som benævnelse skrives 'G'. Der skal ikke ændres i partialkoefficienterne. Anden lastgruppe er nyttelasten med benævnelsen 'N'. Nyttelast er af "Kategori A - Boliger" og "Antal etager" er 1.



Lastgruppe	×
Nummer: 1	
Lastgruppe: Benævnelse: G Brugerdefinerede partialkoefficienter Beskrivelse:	
Lastart:	
 Permanent last Vindlast Øvrige naturlaster Vandret masselast 	
Permanent last: Anvendelse. STR/GE0 - sæt B Uly Kar. Hyppig Kvasip. 6.10b 6.10a 6.10b 6.10 Ulykke B 1 (2.1) (2.3) (Jord) (Vand) Til Ugunst : 1 1 1 1.2 1.2 1 1 1 Til Ugunst : 1 1 0.9 1 1 1 1	kke rand Masse- last
<u>D</u> K <u>Annuller</u>	<u>H</u> jælp



10.2.7 Lastkombinationer

En oversigt over lastkombinationer åbnes med Ξ .

Fanebladet med brud vælges. Her kan lastkombination Brud 6.10b(2.1) 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 'N' (I nævnte rækkefølge af hensyn til partialkoefficienterne).

Lastkombination 🛛 🔀
Nr.: 1 LAK: Brud 6.10b(2.1)
Medtages i beregning
🥅 Højt grundvandsspejl
Lastgrupper i LAK: Lastgrupper:
1 * G 1,5 * N >
Permanent last regnes til gunst
<u>O</u> K <u>Annuller</u> <u>Hjælp</u>



10.2.8 Laster

En oversigt over laster åbnes med 🚈.

Her kan de to laster oprettes.

- Permanent last
 - o Normalkraft
 - \circ N = 160 kN
 - \circ I listen med lastgrupper vælges 'G'.

Last	X
Lastnummer: 1	Casttype:
Skitse: Pæletop	Normalkraft - punkt N: 160 kN
z t y Pælespids	
Lastgruppe: G, Permanent last	▼ <u>O</u> versigt
<u> </u>	<u>Annuller</u> <u>H</u> jælp

Tilsvarende oprettes den anden last:

- Lastnummer 2
 - o Normalkraft
 - \circ N = 140 kN
 - $\circ~$ I listen med lastgrupper vælges 'N'.



10.2.9 Gem sag

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

Save As					? ×
Savejn:	🔁 Eksempel		•	+ 🗈 💣 🎟-	
My Recent Documents					
Desktop					
My Documents					
My Computer					
- S					
My Network Places	File <u>n</u> ame: Save as <u>t</u> ype:	EksempelPael Pæl 2(*.pa2)			<u>Save</u> Cancel

Hvilket bibliotek der vises, er fastlagt i programmet 'Konfiguration'. Placering vælges, sagen navngives til 'EksempelPael' og der trykkes 'OK'.

10.3 Beregn sag

Nu er alle ? fjernet fra inddatatræet, 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.









10.4 Udskriv

Når data skal udskrives på printer vælges 🕮.

Jdskriv	>
Printer: \\AthenaHQ-AD\Sort/hvid printer arkivrum-1.sal	
Udskriv: Inddata: I Geometri og forudsætninger I Lastgrupper Laster I Lagfølger I Normgrundlag	
Resultat: Oversigt med konklusion Beregnede parametre	
Udspecificerede resultater for følgende lastkombinationer: Brud 6.10b: 1 * G + 1,5 * N	ſ
Illustrationer: ✓ Illustrationer for tværsnit, lagfølger og beregningsresultate ✓ Udskriv i farver	r
<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>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. 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.



idehoved 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 Plæl 2 🛋 💌
	<u>0</u> K	<u>Annuller</u> <u>Hj</u> ælp

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 📕.



11 Eksempel, Støttevæg

11.1 Introduktion

I dette eksempel vil der blive lavet en bæreevneeftervisning af en fritstående støttevæg. Støttevæggen beregnes efter DS/EN Eurocode 1990 2. Udgave, DS/EN Eurocode 1992-1-1 3. Udgave og DS/EN Eurocode 1997-1 2. Udgave med tilhørende Danske nationale annekser.

- Støttevæggen er en almindelig støttevæg, med følgende dimensioner:
 - Bredde af tå (passiv side) = 300 mm
 - Højde af tå (passiv side) = 500 mm
 - \circ Bredde af fod (aktivside) = 1500 m
 - Højde af fod (aktivside) = 500 m
 - Bredde af top = 500 mm
 - Højde af støttevæg = 6000 mm
- Beregnet egenlast medtages.
- Insitu støbt støttevæg
- Rumvægt af støttevæg = 24 kN/m³
- Ruhedsforhold på passivside = 0 %
- Ruhedsforhold på aktivside = 100 %
- Trykfordeling ved evt. gennemlokning 1:3
- Fritstående støttevæg
- Konsekvensklasse CC2
- Normal funderingsklasse
- Permanent konstruktion
- Normal materialekontrolklasse
- Moderat miljøklasse
- Beton 25
 - Almindelig konstruktionsbeton
 - Max kornstr. 32 mm
 - In situ støbt
- For væg:
 - Armeringstype: Y Ny Tentor
 - Armering i 2 lag med en dimension på 10 mm
 - Afstand mellem længdearmering = 100 mm i begge sider
 - Afstand mellem tværarmering = 100 mm i begge sider.
- For fundamentsplade:
 - Armeringstype: Y Ny Tentor
 - Armering i 2 lag med en dimension på 20 mm
 - Afstand mellem længdearmering = 100 mm i begge sider
 - \circ Afstand mellem tværarmering = 100 mm i begge sider.
- Nyttelast (N):
 - Overfladelast på jord på aktivsiden: p = 13 kN/m², Kategori A, Antal etager = 1.
- Fundamentet er funderet pa sand med $\varphi_{pl,k} = 38,5$ grader.
- Terræn- og grundvandsforholdene er følgende:
 - FUK = 11,00 m
 - Passiv side af støttevæg:
 - Terrænkote = 12,0 m
 - Kote til grundvandsspejl = 10,5 m
 - Kote til højt grundvandsspejl = 11,5 m
 - Terrænhældning = 0 grader
 - Aktiv side af støttevæg:
 - Terrænkote = 17,0 m
 - Kote til grundvandsspejl = 10,5 m
 - Kote til højt grundvandsspejl = 14,0 m



- Terrænhældning = 0 grader
- Lagfølge passivside og under funderingsniveau:
 - Fra kote 12,0 til kote 8,0:
 - Friktionsjord
 - Sand
 - $\gamma = 18 \text{ kN/m}^2$
 - $\gamma_{eff} = 10 \text{ kN/m}^2$
 - $\phi_{pl,k} = 38,5 \text{ grader}$
- Lagfølge aktivside:
 - Fra kote 12,0 til kote 8,0:
 - Friktionsjord
 - \circ Sand
 - $\circ \gamma = 18 \text{ kN/m}^2$
 - $\circ \gamma_{eff} = 10 \text{ kN/m}^2$
 - $\circ \phi_{pl,k} = 38,5 \text{ grader}$
- Undersøgelser:
 - Brud 6.10b Jordtryk: 1,5·N
 - Brud 6.10b Jordtryk: 1,5·N med højt grundvandsspejl.

Beregning i "Støttevæg 4".

11.2 Oprettelse af sag

En ny sag oprettes ved tryk på ៉. Herefter vises sagspræsentationen.

κ 🖸	-	Ð	4	₽	- U	2
-						

11.2.1 Sikkerhed

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



11.2.2 Geometri

Først skal støttevæggens geometri fastlægges. Det gøres ved tryk på 🛄

Geometri	×
Støttevæg: Støttevæg - alm. Grovbetonstøttevæg Brugerdefineret	Geometri:
Geometri: Bredde af top (b) 500 mm Højde (h): 6000 mm b1 passiv side: 300 mm h1 passiv side: 500 mm b2 passiv side: 0 mm	6000 z fuk fuk
h2 passiv side: 500 mm b1 aktiv side: 500 mm h1 aktiv side: 500 mm b2 aktiv side: 0 mm h2 aktiv side: 500 mm	Vis:

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.

11.2.3 Forudsætninger jord

Forudsætningerne fastlægges ved tryk på 31. Der skal i denne sag ikke ændres på forudsætningerne for jorden.



Forudsætninger - jord	×
[Geoteknisk kategori: © 3 © 2
	C 1
Midlertidig konstruktion Midlertidig konstrukti	ion
Alpha: 100	*
Faktor 1,2 på materi	alekoefficienter i brud og ulykke (Ulykke og Masselast)
[<u>O</u> K <u>Annuller</u> <u>H</u> jælp

11.2.4 Forudsætninger konstruktion

Forudsætningerne for konstruktion fastlægges ved tryk på 🕮.

Forudsætninger - fundament		>
Ruhedsforhold fundamentsflade: Insitu støbt Præfabrikeret Brugerdefineret	Ruhedsforhold, støttevæg Ruhedsforhold passivside: 0 2 Ruhedsforhold aktivside: 100 2	~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~
	Støttevæg Rumvægt: 24 kN/m³	
 Trykfordeling ved gennemlokning: 1:2 trykfordeling 1:3 trykfordeling Lodret indtil en fundamentsbredde, here 	efter 1:2 trykfordeling	
Hviletryk:	yk på passivsiden (ikke fritstående støttevæg)	
<u>O</u> K	<u>Annuller</u> <u>H</u> jælp	

11.2.5 Tværsnit - Væg

Næste skridt er at definere væggens armering. Der trykkes på 🔟 (den til venstre).

Tykkelsen af tværsnittet, h kan enten angives her eller i "Bredde af top" under Geometri.

Når der vælges armering i to lag kan der for både længde- og tværarmering vælges armeringstype Y – Ny Tentor. For både oversiden (siden mod det fri) og undersiden (siden mod jord) vælges en længde- og en tværarmering med diameter 10 mm og en afstand mellem armeringen på 100 mm for længdearmering og en afstand på 100 mm for tværarmeringen.



Tværsnit - Væg - arm	ering				×
Dimensioner: Tykkelse, h: 50	00 mm				
Armering O Uarmeret O Et lag i center O To lag				05	
Armeringstyper: Længde: Y - Ny To T vær: Y - Ny To	entor entor	•		US	- Mod jord
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
Eorudsætninger			<u>0</u> K	<u>Annuller</u>	<u>H</u> jælp



11.2.6 Tværsnit - Fundamentsplade

Næste skridt er at definere fundamentspladens armering. Der trykkes på 🔲 (den til højre).

Tykkelsen af tværsnittet, h kan enten angives her ellers benyttes minimumsværdien af værdierne angivet under Geometri, i felterne "h1passiv side", "h2 passiv side", "h1 aktiv side" og "h2 aktiv side".

Når der vælges armering i to lag kan der for både længde- og tværarmering vælges armeringstype Y – Ny Tentor. For både oversiden (opad) og undersiden (nedad) vælges en længde- og en tværarmering med diameter 20 mm og en afstand mellem armeringen på 100 mm for længdearmering og en afstand på 100 mm for tværarmeringen.

Tværsnit - Fundamentspla	ide - armering			×
Dimensioner: Tykkelse, h: 500	mm			
Armering C Uarmeret C Et lag i center O To lag		••	0S	····
Armeringstyper: Længde: Y · Tentor Tvær: Y · Tentor	•	···· ↓ ↓ ↓	US -	Mod jord
Overside (OS):				
Længdearmering: dia	ameter: 20 💌	mm	afstand c-c:	100 mm
Tværarmering: dia	ameter: 20 💌	mm	afstand c-c:	100 mm
Underside (US):				
Længdearmering: dia	ameter: 20 💌	mm	afstand c-c:	100 mm
Tværarmering: dia	ameter: 20 💌	mm	afstand c-c:	100 mm
<u>F</u> orudsætninger		<u>0</u> K	Annuller	<u>H</u> jælp

11.2.7 Forudsætninger beton

Forudsætningerne for betonen fastlægges ved tryk på <u>Forudsætninger</u> i Tværsnitsskærmbilledet. Der skal i denne sag ikke ændres på forudsætningerne for betonen. Ved evt. beregning af støttevæg er der forskellige forudsætninger for fundamentet og væggen, derfor skal man åbne det rigtige tværsnit, når forudsætningerne ændres.



Forudsætninger - beton	x
Kontrolklasse: Skærpet Normal Lempet	Miljøklasse: C Passiv Moderat C Aggressiv C Ekstra aggressiv
Beton:	Dæklag (inkl. tolerance): • Afledes automatisk
Max. kornstørrelse: 32 mm	• mm
Letkonstruktionsbeton	
Densitet: 2400 kg/m³	
🔽 Insitu støbt beton	
🔲 Sikringsrum	
🦵 Faktor 1,2 på materialekoefficienter i b	rud og ulykke (Ulykke og Br
<u> </u>	<u>Annuller</u> <u>H</u> jælp



11.2.8 Styrkeparametre

9 Styrkeparametre	
Drænede karakteristiske parametre: ✓ Undersøges for drænet brud phi: 38,5 grader _kk: 0 kN/m² Udrænet karakteristisk parameter: ✓ Undersøges for udrænet brud _c'_u,k: 0 kN/m²	Udrænede parametre for gennemlokning: Undersøges for gennemlokning c'_u,k : Kote til overside af lag: m
	<u>O</u> K <u>A</u> nnuller <u>H</u> jælp

Styrkeparametrene fastlægges ved tryk på 🖳



-

11.2.9 Lagfølge

Terræn- og grundvandsforhold og lagfølge fastlægges ved tryk på ■.

Passiv	lagfølge	og	lagfølge	under funderingsniveau:
				5

😁 Lagfolge	
FUK: Indtastning af lagfølge:	1
Kote til FUK: 11 m © Passiv lagfølge © Aktiv lagfølge indtil FUK	Lag. fslge:
Terrænforhold - passivside Terrænkote: 12 Kote til grundvandsspejl: 10,5 Kote til højt grundvandsspejl: 11,5 Terrænhældning: 0	12 10,5 2 10,5 2 10,5 8 10,5 8
Lagfølge: Jordtype: Friktion Kohaesion Beskrivelse af jordlag: Kote til underside af lag: Rumvægt: Effektiv rumvægt: kN/m ² phik: c,k: N/m ²	Passiv lagfølge og lagfølge under FUK Nr Beskrivelse Jordtype Kote til Rumvægt Eff. rumvæ [m] [kN/m²] [kN/r 1 Sand friktion 8 18
	Annuller Hjælp

Jordlaget tilføjes ved at indtaste data og trykke på >.

Lagfølge:			
Jordtype: © Friktion © Friktion/kohæsion © Kohæsion			>
Beskrivelse af jordlag:	Sand		
Kote til underside af lag:	8	m	
Rumvægt:	18	kN/m²	
Effektiv rumvæqt:	10	kN/m³	
phik:	38,5	grader	
c,k:	0	kN/m²	
			-

Aktiv lagfølge:



Dagfolge	
FUK: Indtastning af lagfølge:	
Kote til FUK: 11 m O Passiv lagfølge	Lag- følge:
Terrænforhold - aktivside	
Terrænkote: 17 m	12
Kote til grundvandsspejt: 10,5 m	10,5 z Sand (18,10)
Kote til højt grundvandsspejl: 14 m	
Terrænhældning: 0 grader	
Lagfølge:	
Jordtype:	Aktiv lagfølge indtil FUK
C Friktion →	Nr Beskrivelse Jordtype Kote til Rumvægt Eff.
C Kohæsion	[m] [kN/m²] [kN/m²]
Beskrivelse af jordlag:	
Kote til underside af lag: m	1
Rumvægt: kN/m³	
Effektiv rumvægt: kN/m²	
phik: 0 grader	
c,k: 0 kN/m²	
<u>ū</u> K	<u>Annuller</u> <u>H</u> jælp

Det er kun nødvendigt at tilføje jordlaget på passivsiden, da jordlaget på aktivsiden har samme parametre, som jordlaget på passivsiden.



11.2.10 Lastgrupper

En oversigt over lastgrupper oprettes med $\ensuremath{\mathbb{D}}$.

Herfra kan lastgruppen (N) oprettes. Lastgruppen er af typen 'Nyttelast'. Som benævnelse skrives 'N'. Nyttelast er "Kategori A - Boliger" og "Antal etager" er 1. Der skal ikke ændres i partialkoefficienterne.

astgruppe				— X
Nummer: 1				
Lastgruppe: Benævnelse: N Beskrivelse:	🔲 Brugerdefinerede partial	koefficienter		
Lastart:				
 Permanent last Vindlast Øvrige naturlaster 	(() Nyttelast Ulykkeslast Vandret masselast	t	
Nyttelast:	Anvendelse STR/GEO (ar. Hyppig Kvasip. 6.10b 6.11 (2.1) (2.3	I-sætB Da 6.10a 6.10b 3) (Jord) (Jord)	Ulykke 6.10 Ulykke Brand (Vand)	Masse- last
Én variabel: [1 Øvrige variable: 0,5	0,3 0,2 1,5 0 0,2 0,2 0,75 0	0 1,5	0 0,2 0,3 0 0,2 0,2	0,2
Kategori: Kategori A: boliger		Α	ntal etager: 1	
		<u> </u>		Hiælb



11.2.11 Lastkombinationer

En oversigt over lastkombinationer åbnes med 🖼.

Fanebladet med brud vælges. Her kan lastkombination Brud 6.10b Jordtryk 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 'N'.

Den anden lastkombination oprettes som:

Brud 6.10 Jordtryk - 1,5·N. med højt grundvandsspejl.

Lastkombination	X
Nr.: 1 LAK: .Brud 6.10b Jord ↓	
Medtages i beregning	
🔲 Højt grundvandsspejl	
Lastgrupper i LAK: Lastgrupper:	
1,5 * N	
Permanent last regnes til gunst	
<u>DK</u> <u>Annuller</u> <u>H</u> i	ælp



11.2.12 Laster

En oversigt over laster åbnes med 🕮.

Her kan lasten oprettes:

- Lastnummer 1
 - $\circ \quad \text{Overfladelast jord}$
 - \circ p-passiv = 0 kN/m²
 - \circ p-aktiv = 13 kN/m²
 - I listen med lastgrupper vælges 'N'.

Last	X
Lastnummer: 1	Lasttype: Normalkraft - linie Tværlast - linie Moment - linie Overfladelast - Jord
Skitse:	Overfladelast - jord: p-passiv: 0 kN/m² p-aktiv: 13 kN/m²
Lastgruppe: N. Nyttelast	



11.2.13 Gem sag

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

Save As						? ×
Savejn:	🗁 Eksempel		•	+ 🗈 🖆	* 🏢 -	
My Recent Documents						
Desktop						
My Documents						
My Computer						
My Network Places	J File <u>n</u> ame: Save as <u>t</u> ype:	EksempelStottevaeg Støttevæg 4(*.st4)		•		<u>S</u> ave Cancel

Hvilket bibliotek der vises, er fastlagt i programmet 'Konfiguration'. Placering vælges, sagen navngives til 'EksempelStottevaeg' og der trykkes 'Gem'.

11.3 Beregn sag

Nu er alle ? fjernet fra inddatatræet, 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 × (krav overholdes ikke) eller </ (krav overholdes). Der kan vælges mellem at få vist resultatet af beregningen af fundament/jord- og vandtryk eller beregningen af Beton/armering. Ved at vælge en af kombinationerne vises beregningsresultater og relevante grafiske opstillinger.



Filer Konstruktion Laster Lagfolge Styrkeparametre Sikkerhed Hjielp C-CARBEJDSSOURCE\DIMENSION/UST/GEOTEKNIKEC CARBEJDSSOURCE\DIMENSION/UST/GEOTEKNIKEC C-CARBEJDSSOURCE\DIMENSION/UST/GEOTEKNIKEC C-CARBEJDSSOURCE\DIMENSION/UST/GEOTEKNIKEC C-CARBEJDSSOURCE\DIMENSION/UST/GEOTEKNIKEC C-CARBEJDSSOURCE\DIMENSION/UST/GEOTEKNIKEC C-CARBEJDSSOURCE\DIMENSION/UST/GEOTEKNIKEC C-CARBEJDSSOURCE\DIMENSION/UST/GEOTEKNIKEC C-CARBEJDSSOURCE\DIMENSION C-CARBEJDSSOURCE\DIMENSION Fordsæthinger, Konstruktion Fordsæthinger, Konstruktion Fordsæthinger, Leton Tværsnit - armering Laster Statievæg 5000 mm Hjpassivadic 500 mm Dipassivadic 500 mm Dipassivadic 500 mm Di aktivadic 500 mm
Image: Source Loindenstation of the second state of th
C: C:\ARBEIDSSOURCE\DIMENSION/UST\GEOTEKNIKEC\EKSEMPELSTOTTEVAEG Image: constraint of the second s
y L×





11.4 Udskriv

Når data skal udskrives på printer vælges 🕮.

Udskriv X
Printer: \\AthenaHQ-AD\Sort/hvid printer arkivrum-1.sal
Udskriv: Inddata: ✓ Geometri, forudsætninger, styrkeparametre og tværsnit ✓ Lastgrupper ✓ Laster ✓ Lagfølger ✓ Normgrundlag
Resultat: Oversigt med fundamentsberegning, vand- og jordtryk Oversigt med væg- og pladeberegning Beregnede parametre
Brud 6.10b: 1,5 × N Brud 6.10b: 1,5 × N Brud 6.10b: 1,5 × N + Højt GVS
Illustrationer: Illustrationer for tværsnit, lagfølger og beregningsresultater Udskriv i farver
Vis udskrift Sidehoved og -fod Indstil printer
<u>U</u> dskriv <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. 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		×
		Felt:
Sidehoved: StruSoft DK Marsallé 38 8700 Horsens Sag:		Side: &[Side1] Dato: &[Dato] Tid: &[Klokkeslaet] Init: Test
Sidefod: Filnavn: &[Sagnavn] Sti : &[Stinavn]		Beregnet med Støttevæg 4
	<u>0</u> K	<u>Annuller</u> <u>Hj</u> ælp

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 📕.



12 Eksempel, Kældervæg

12.1 Introduktion

I dette eksempel vil der blive vist hvordan man laver en beregning af jordtryk og en bæreevneeftervisning for en armeret kælder væg.

Kælder væggen beregnes efter DS/EN Eurocode 1990 2. Udgave, DS/EN Eurocode 1992-1-1 3. Udgave og DS/EN Eurocode 1997-1 3. Udgave med tilhørende Danske nationale annekser.

- Kældervæggen, har følgende dimensioner:
 - \circ Bredde = 500 mm
 - \circ Højde = 5000 mm
- Beregnet egenlast medtages.
- Konsekvensklasse CC2
- Normal funderingsklasse
- Permanent konstruktion
- Normal materialekontrolklasse
- Moderat miljøklasse
- Beton 25
 - Almindelig konstruktionsbeton
 - Max kornstr. 32 mm
 - o In situ støbt
- Rumvægt af kældervæg = 24 kN/m³
- Ruhedsforhold på aktivside = 100 %
- Der regnes med regningsmæssig hviletryk i brud og ulykke
- Armeringstype: Y Ny Tentor
 - Armering i 2 lag med en dimension på 10 mm
 - Afstand mellem længdearmering = 100 mm i begge sider
 - Afstand mellem tværarmering = 100 mm i begge sider.
- Brand
 - o Brandtid: R60
 - Fremstillingsproces for armering; "Ingen krav"
 - Permanent last (G):
 - Lodret last: N = 100 kN/m, $e_{b} = 0 \text{ mm}$.
 - Nyttelast (N):
 - Overfladelast på jord på aktivsiden: p = 10 kN/m², Kategori A, Antal etager = 1.
 - Terræn- og grundvandsforholdene er følgende:
 - Kote til underside af kældervæg = 0,0 m
 - Terrænkote = 5,0 m
 - Kote til grundvandsspejl = 2,0 m
 - Kote til højt grundvandsspejl = 2,0 m
 - Terrænhældning = 0 grader
 - Lagfølge aktivside:
 - Fra kote 5 til kote -3:
 - Friktionsjord
 - Sand
 - $\gamma = 18 \text{ kN/m}^2$
 - $\gamma_{eff} = 10 \text{ kN/m}^2$
 - $\phi_{pl,k} = 30$ grader
 - Undersøgelser:
 - Anvendelse Karakteristisk: 1,0·G + komprimering med 10 kN vibrationstromle



Deformation $< I_{cr} / 400$

- Brud 6.10b Jordtryk: $1,0 \cdot G + 1,5 \cdot N$
- Brand: $1,0 \cdot G + 0,3 \cdot N$

Beregning i "Kældervæg 4".

12.2 Oprettelse af sag

En ny sag oprettes ved tryk på ៉. Herefter vises sagspræsentationen.



12.2.1 Sikkerhed

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



12.2.2 Geometri

Først skal kældervæggens geometri fastlægges. Det gøres ved tryk på 🛄

Geometri	x
Kældervæg:	Geometri:
 Kældervæg 	Overside væg
Geometri: Bredde af væg (b): 500 mm Højde af væg (h): 5000 mm	5000 Underside væg
	Vis: © Geometri © Tværsnit © Skitse Eksentrisitet fra udførelse: e1: 0 mm
	Egenvægt: Brugerdefineret egenvægt <u> D</u> K <u>Annuller</u> <u>Hjælp</u>

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.

12.2.3 Forudsætninger jord

Forudsætningerne fastlægges ved tryk på 31. Der skal i denne sag ikke ændres på forudsætningerne for jorden.



Forudsætninger - jord	×
Γ	Geoteknisk kategori:
	62
	01
L	
Midlertidig konstruktion	tion
Alpha: 100	20071 22
🔲 Faktor 1,2 på mater	ialekoefficienter i brud og ulykke (Ulykke og Masselast)
	<u>QK</u> <u>Annuller</u> <u>Hjælp</u>

12.2.4 Forudsætninger konstruktion

Forudsætningerne for konstruktion fastlægges ved tryk på \mathbb{M} .

Forudsætninger - kældervæg	×
Ruhedsforhold, kældervæg	
Ruhedsforhold aktivside: 100 %	
Kældervæg	
Rumvægt: 24 kN/m³	
- Hviletnik	_
TTYROUTS.	
Der regnes med regningsmæssig hviletryk i brud og ulykke	
<u> </u>	

12.2.5 Forudsætninger beton

Forudsætningerne for betonen fastlægges ved tryk på **%** eller <u>Forudsætninger</u> i Tværsnitsskærmbilledet. Der skal i denne sag ikke ændres på forudsætningerne for betonen.



Forudsætninger - beton	×
Kontrolklasse: C Skærpet C Normal C Lempet	Miljøklasse: C Passiv © Moderat C Aggressiv C Ekstra aggressiv
Beton: Styrke, fck: 25 ▼ MPa Max. kornstørrelse: 32 ▼ mm Letkonstruktionsbeton Densitet: 2400 kg/m³ ▼ Insitu støbt beton	Dæklag (inkl. tolerance): Afledes automatisk mm
Sikringsrum Faktor 1,2 på materialekoefficienter i t <u>D</u> K	orud og ulykke (Ulykke og Br <u>A</u> nnuller <u>H</u> jælp



12.2.6 Tværsnit - armering

Næste skridt er at definere tværsnittets armering. Der trykkes på 🛄.

Tykkelsen af tværsnittet, h kan enten angives her eller i "Bredden af væg (b)" under Geometri.

Når der vælges armering i to lag, kan der for både længde- og tværarmering vælges armeringstype Y – Ny Tentor. For både oversiden (siden mod det fri) og undersiden (siden mod jord) vælges en længde- og en tværarmering med diameter 10 mm og en afstand mellem armeringen på 100 mm for længdearmering og en afstand på 100 mm for tværarmeringen.

Tværsnit - Væg - arme	ring					×
Dimensioner: Tykkelse, h: 50	0 mm					
Armering O Uarmeret O Et lag i center O To lag			÷	05		-
Armeringstyper: Længde: Y - Ny Te T vær: Y - Ny Te	ntor	•	 ↓×	US	Mod jor	 d
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	Annuller		<u>H</u> jælp



12.2.7 Lagfølge

Terræn- og grundvandsforhold og lagfølge fastlægges ved tryk på 💻.

Aktiv lagfølge:

Dagfolge						_ 🗆 ×
FUK:						
Kote underside kældervæg:	Lag- følge	::				5
Terrænforhold						
Terrænkote: 1 ³ m Kote til grundvandsspejl: 2 m	z			Sand (18 .	/ 10)	2
Kote til højt grundvandsspejl: 2 m	Ĺ,	4		<u>///////</u>	<u>//////</u>	0
Terrænhældning: 0 grader						
Lagfølge:						
Jordtype:	La	gfølge				
C Friktion C Friktion/kohæsion C Kohæsion	>	Nr Beskrivelse	Jordtype	Kote til f underside [m]	Rumvægt [kN/m²]	Eff. rumvægt [kN/m²]
Beskrivelse af jordlag:		1 Sand	friktion	-3	18	10
Kote til underside af lag: m	<u> </u>					
Rumvægt: kN/m³						
Effektiv rumvæqt: kN/m³						
phik: 0 grader						
c,k: 0 kN/m²						
		↓				
	<u>0</u> K	<u>Annuller</u>	ælp			

De enkelte jordlag tilføjes ved at indtaste data og trykke på >.

Jordtype: Friktion Friktion/kohæsion Kohæsion			>
Beskrivelse af jordlag: Kote til underside af lag: Rumvægt: Effektiv rumvæqt:	Sand -3 18 10	m kN/m² kN/m²	
phik: c.k:	30	grader kN/m²	

12.2.8 Lastgrupper

En oversigt over lastgrupper oprettes med \fbox

Herfra kan de 2 lastgrupper(G, N) oprettes. Første lastgruppe er af typen 'permanent last'. Som benævnelse skrives 'G'. Der skal ikke ændres i partialkoefficienterne. Anden lastgruppe er nyttelasten med benævnelsen 'N'. Nyttelast er af "Kategori A - Boliger" og "Antal etager" er 1.



Lastgruppe	×
Nummer: 1	
Lastgruppe: Benævnelse: G Brugerdefinerede partialkoefficienter Beskrivelse:	
Lastart:	
 Permanent last Vindlast Øvrige naturlaster Vandret masselast 	
Permanent last: Anvendelse. STR/GE0 - sæt B Uly Kar. Hyppig Kvasip. 6.10b 6.10a 6.10b 6.10 Ulykke B 1 (2.1) (2.3) (Jord) (Vand) Til Ugunst : 1 1 1 1.2 1.2 1 1 1 Til Ugunst : 1 1 0.9 1 1 1 1	kke rand Masse- last
<u>D</u> K <u>Annuller</u>	<u>H</u> jælp



12.2.9 Lastkombinationer

En oversigt over lastkombinationer åbnes med Ξ .

Først vælges siden med anvendelse. Her kan lastkombination "Karakteristisk" 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'. Desuden angives komprimering med en vibrationstromle med vægt 10 kN og sæt den maksimale tilladte deformation til l_{cr} /400.

For at oprette brudkombinationen, vælges faneblad 'Brud', og en lastkombination kan oprettes. De inkluderede lastgrupper vælges for LAK Brud 6.10b Jordtryk: 1,0·G + 1,5·N. Der angives ingen komprimering.

LAK Brand oprettes under faneblad 'Ulykke'. De inkluderede lastgrupper for LAK Brand: 1,0.G + 0,3.N. Der angives ingen komprimering.

Lastkombination	×
Nr.: 1 LAK: Anv. Kar. Deformation: Max: 1 _{cr} / 400 Medtages i beregning	Komprimering langs væg Ingen komprimering Pladevibrator Vibrationstromle Vægt: 10 kN
☐ Højt grund Lastgrupper i LAK:	dvandsspejl Lastgrupper: N
Permanent last regnes til guns	st <u>Annuller</u> <u>Hjælp</u>



12.2.10 Laster

En oversigt over laster åbnes med 🚈.

Her kan de to laster oprettes.

- Permanent last
 - o Normalkraft
 - \circ N = 100 kN/m.
 - $\circ~$ I listen med lastgrupper vælges 'G'.

Tilsvarende oprettes den anden last:

- Lastnummer 2
 - Overfladelast jord
 - \circ P-aktiv = 10 kN/m²
 - I listen med lastgrupper vælges 'N'.

Last	×
Lastnummer: 2	Lasttype: Normalkraft - linie Tværlast - linie Moment - linie Overfladelast - Jord
Skitse: Overside væg z y Underside væ	p-aktiv: 10 kN/m²
Lastgruppe:	<u>O</u> versigt
<u>0</u> K	<u>Annuller</u> <u>Hj</u> ælp



12.2.11 Brand

Da der er en lastkombination der indeholder brand skal brand dataene oprettes, der vælges 🗊.

🔴 Brand data	
Brandtid: 60 minutter Fremstillingsproces for armeringer	Ingen krav 💌
<u>OK</u> <u>A</u> nnuller	Hjælp

12.2.12 Gem sag

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

Save As						? ×
Savejn:	🔁 Eksempel		•	🗕 🗈 🖶		
My Recent Documents						
Desktop						
My Documents						
My Computer						
- S						
My Network Places	File <u>n</u> ame: Save as <u>t</u> ype:	EksempelKaeldervaeg Kældervæg 4(*.kv4)		•	Ca	ncel

Hvilket bibliotek der vises, er fastlagt i programmet 'Konfiguration'. Placering vælges, sagen navngives til 'EksempelKaeldervaeg' og der trykkes 'Gem'.

12.3 Beregn sag

Nu er alle ? fjernet fra inddatatræet, 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 × (krav overholdes ikke) eller </br>(krav overholdes). Der kan vælges mellem at få vist resultatet af beregningen af reaktioner/jord- og vandtryk eller beregningen af Beton/armering. Ved at vælge en af kombinationerne vises beregningsresultater og relevante grafiske opstillinger.







😝 Kældervæg 4			_ 🗆 ×	
Filer Konstruktion Laster 👥 Lagfølge Sikkerhe	ed Hjælp			
		≍ ■ ■ 🧇		
T:\ARBEJD550URCE\S0URCE 2011\JU5T\G	EOTEKNIKEC\EKSEMPEL\EKSEMPE	LKAELDER¥AEG		
Chatta	Snitkræfter: y-aksen	MN-Diagram:		
C Resultat - Reaktioner/Vand- og jordtryk	N/M	м	Control	
Resultat - Beton/armering		▲ ^{IVI}	Central	
🖅 Lastkombinationer		N		
Karakteristisk - Anvendelsekombination				
6.10b - Brudkombination nr.: 1		INAL		
Brand - Olykkekonibination nr. 1		Ν		
			1	
	z T			
MEd-: -118,8 kNm/m z = 2162 mm ▲				
M_E0d: -118,8 kNm/m z = 2162 mm				
M_EOd: -118,8 kNm/m (Kvasip.andel)				
Excentriciteter:				
e_1: 0 mm				
e_2y (Metode NS): 0 mm				
<u>Central Beregning</u> Bæreevne, N. crd: 7686 kN/m				
Minimumarmering Bredden bar være større end 4 * b				
A_s min.: $1571 \text{ mm}^2/\text{m} > 1000 \text{ mm}^2/\text{m}$				
metode NS - Max. neg. moment, y-aksen Total moment: 118.8 kNm/m				
Placering af moment, z: 2162 mm				
Brudmoment, M_Rd: 201,3 kNm/m				
Metode II (Ikke norm) - Max. neg. moment,				
y-aksen				
lotal moment: 118,8 kNm/m Placering af moment 7: 2162 mm				
Brudmoment, M_Rd: 201,3 kNm/m				
	J			
\ARBEJDSSOURCE\SOURCE 2011\JUST\GEOTEKNIKEC\EKSEMPEL\EKSEMPELKAELDERVAEG åbnet				



12.4 Udskriv

Når data skal udskrives på printer vælges 🕮.

rPr	inter:	
Ň	.\AthenaHQ-AD\Sort/hvid printer arkivrum-1.sal	
	Udskriv:	
	_Inddata:	
	Geometri, forudsætninger og tværsnit	
	✓ Lastgrupper	
	✓ Laster	
	V Normgrundlag	
	JØ Brand	
	Besultat	
	Versigt med reaktioner, vand- og jordtruk	
	Oversigt med konklusion (vædberedning)	
	✓ Beregnede parametre	
	Reducerede brandparametrer	
	Udspecificerede resultater for følgende lastkombinationer:	
	Anv. Kar.: 1 * G + Komprimering	
	✓ Brud 6.100.1 * G + 1,5 * N ✓ Brand: 1 * G + 0.3 * N	
	Illustrationer:	
	Illustrationer for tværsnit, lagtølger og beregningsresultater	
	Vis udskrift Sidehoved og -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. 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	E
	Felt:
Sidehoved: StruSoft DK Marsallé 38 8700 Horsens Sag:	Side: &[Side1] Dato: &[Dato] Tid: &[Klokkeslaet] Init.: Test
Sidefod: Filnavn: &[Sagnavn] Sti : &[Stinavn]	Beregnet med Kældervæg 4
	<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 📕.