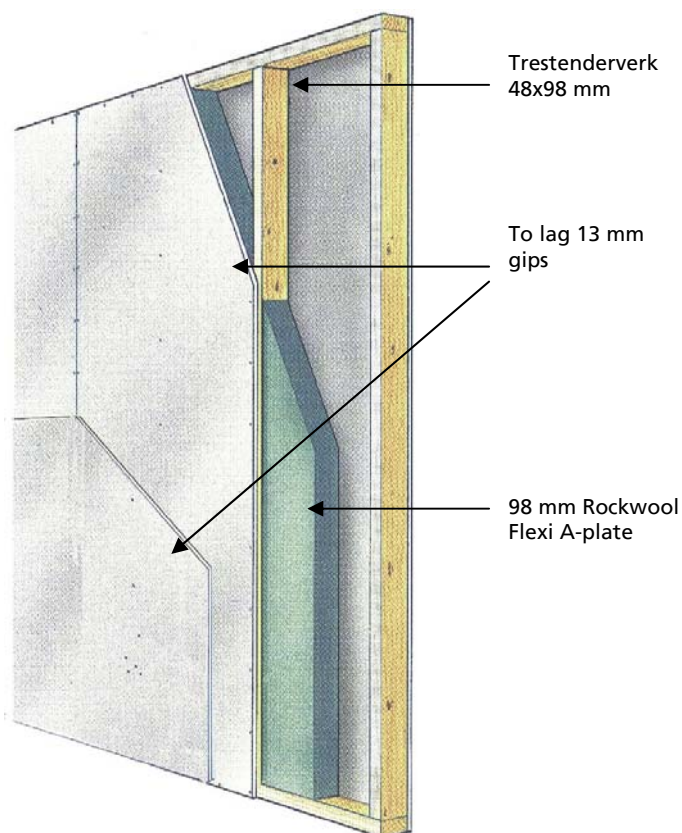


Bærende vegg med brannbelastning fra begge sider samtidig

Monteringsanvisning/ Brann dokumentasjon



MATERIALSPESIFIKASJON		
Type	Produktnavn	Dimensjon
Stenderverk	Trestendere	48x98 mm
Topp/Bunns vill	Trestendere	48x98 mm
Kledning	Gips	13 mm
Plat feste	Gips plateskruer for tre, 1. og 2. lag	min. 32 mm/ min. 41 mm
Isolasjon	Rockwool Flexi A-plate	98 mm

1. Det bygges opp en konstruksjon av 48 x 98 mm trestendere med c/c avstand 600 mm. Topp og bunns vill av samme dimensjon, ev. kubbing halve høyden.
2. Konstruksjonen kles på den ene siden med to lag 13 mm gips med forsenkede langkanter og bredde på 1200 mm.
3. Gipsplatene festes til treverket med gipsplateskruer for tre. Den innbyrdes avstand mellom skruene langs kanter og i skjøter skal være maks 200 mm. Ved midtstenderen inne på platen skal avstanden være på maks 300 mm.
4. Rockwool Flexi A-plate monteres mellom stenderne. Småkapp skal ikke benyttes.
5. Konstruksjonen lukkes med to lag gips. Platene festes som angitt i pkt. 3.
6. Alle skjøter sparkles med sparkeltape som legges i våt sparkelmasse. Når sparkelmassen har tørket, oversparkles skjøter 1-2 ganger med tørketid imellom. Skru/spikerhoder inne på platene oversparkles 2-3 ganger. Antallet av sparklinger avhenger av den aktuelle overflatebehandlingen.
7. Fuger mot tilstøtende konstruksjoner tettes med dokumentert løsning.
8. Signert monteringsavvisning overleveres byggherrens representant.
9. Sertifikat og monteringsanvisning skal følge byggets dokumentasjon.

Veggen er dimensjonert etter NS 3470-2

ROCKWOOL
BRANNSIKKER ISOLASJON
www.rockwool.no
Rev. 1, desember 2007

Arbeid utført:

Dato: _____

Sign. _____

Firmastempel:

Påvisning av bæreevne ved brann.

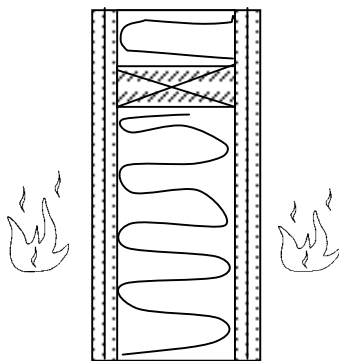
Bærende skillevegger med trestendere.
Enkle vegger. Kontrollberegning for brannkrav R 30

BRANN FRA BEGGE SIDER SAMTIDIG

Detalj:
9.31

Trestendere 48 x 98, med 100 mm Rockwool isolasjon.
2x13 mm gipsplate på hver side.

Stendere: Stenderbredde $b =$ **48** mm
 Stenderhøyde $h =$ **98** mm



Stendere
48 x 98 mm

Innbrenning i trestender beregnes etter NS 3470 - 2, Tillegg C.

(For konstruksjonsvirke er $\beta_0 = 0,65$, for spon og trepanel $\beta_0 = 0,90$ mm/minutt).

Platetykkelse: $h_p =$ **13** mm

Gjennombrennningstiden for platene blir: $t_f = 2,8 \cdot h_p \cdot 1,5 - 14 =$ **40,6** min

Branneksponeringstid for trestender blir: $t - t_f =$ **-10,6** min

Forkullingshastighet i stender: $\beta_n = k_s \cdot k_{ebe} \cdot k_n \cdot \beta_0 =$ **3,024** mm/min

$k_s = 1,26$ $k_n = 1,5$ $k_{ebe} = 1 + 0,036 \cdot t_f = 2,46$

Innbrenningsdybde i stender etter 30 minutter brann blir: **0,0** mm

Samlet innbrenning blir: **0,0** mm

Restverrsnitt etter brann i 30 minutter: $h' =$ **98,0 mm**

Altså ingen reduksjon i stenderens tverrsnitt på grunn av brann.

$b \times h' = 48 \times 98,0$ mm **$A_{rest} = 4704$ mm²**

Stenderens slankhet etter brann når vi forutsetter kubbing: $\lambda =$ **88,4**

Stenderens slankhet etter brann når kubbing mangler: $\lambda =$ **-**

Beregnet bæreevne av stender i lasttilfellet Ulykke/brann.

Stendere i fasthetsklasse:		
C18	C24	C30
0,321	0,343	0,301
34,0 kN	42,4 kN	47,8 kN
-	-	-

Stenderens knekk lengde er satt lik **2,50 m**.

= Trekvalitet

= k_λ = knekkreduksjonsfaktor etter brann

= **Stenderens bæreevne etter brann i 30 minutter**

Forutsetninger:

Det forutsettes materialer og fasthetsverdier som gitt i NS 3470-1 og NS 3470-2.

Kapasitet av restverrsnitt i stender regnes etter reglene gitt i pkt. 12.1.9 i NS 3470-1.

Det forutsettes at konstruksjonsdetaljer for vegger og bjelkelag er utformet i henhold til

Tillegg A i NS 3470-2:2003.

Til sammenligning stenderens kapasitet før brannen (bruddgrense).

Stendere i fasthetsklasse:		
C18	C24	C30
18,0 kN	22,4 kN	25,3 kN

Startverrsnitt: $A =$ **4704** mm²

Stenderens slankhet før brann: $\lambda =$ **88,4**

= N_{kd} = Stenderens kapasitet i bruddgrensetilstanden.

($\gamma_M = 1,21$ og $k_{mod} = 0,8$)