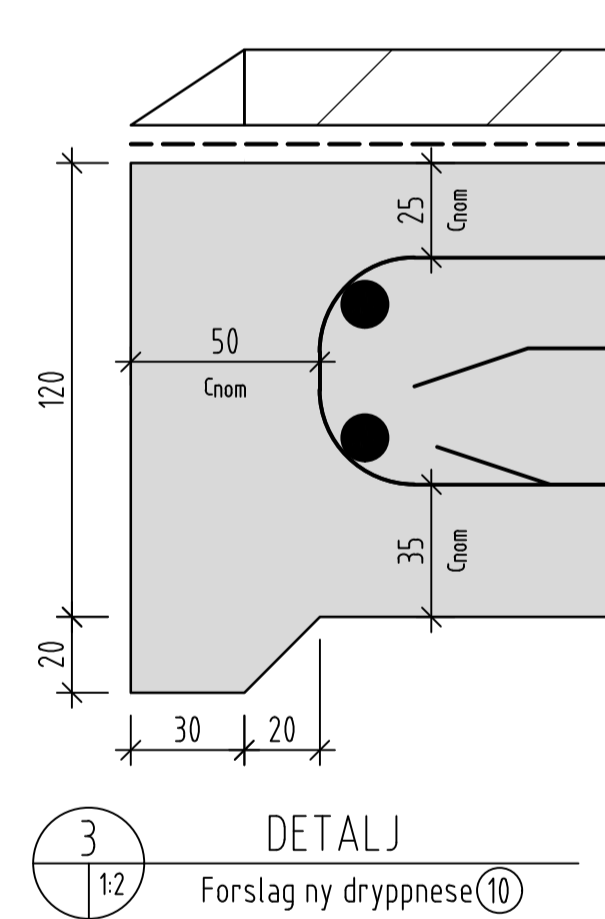
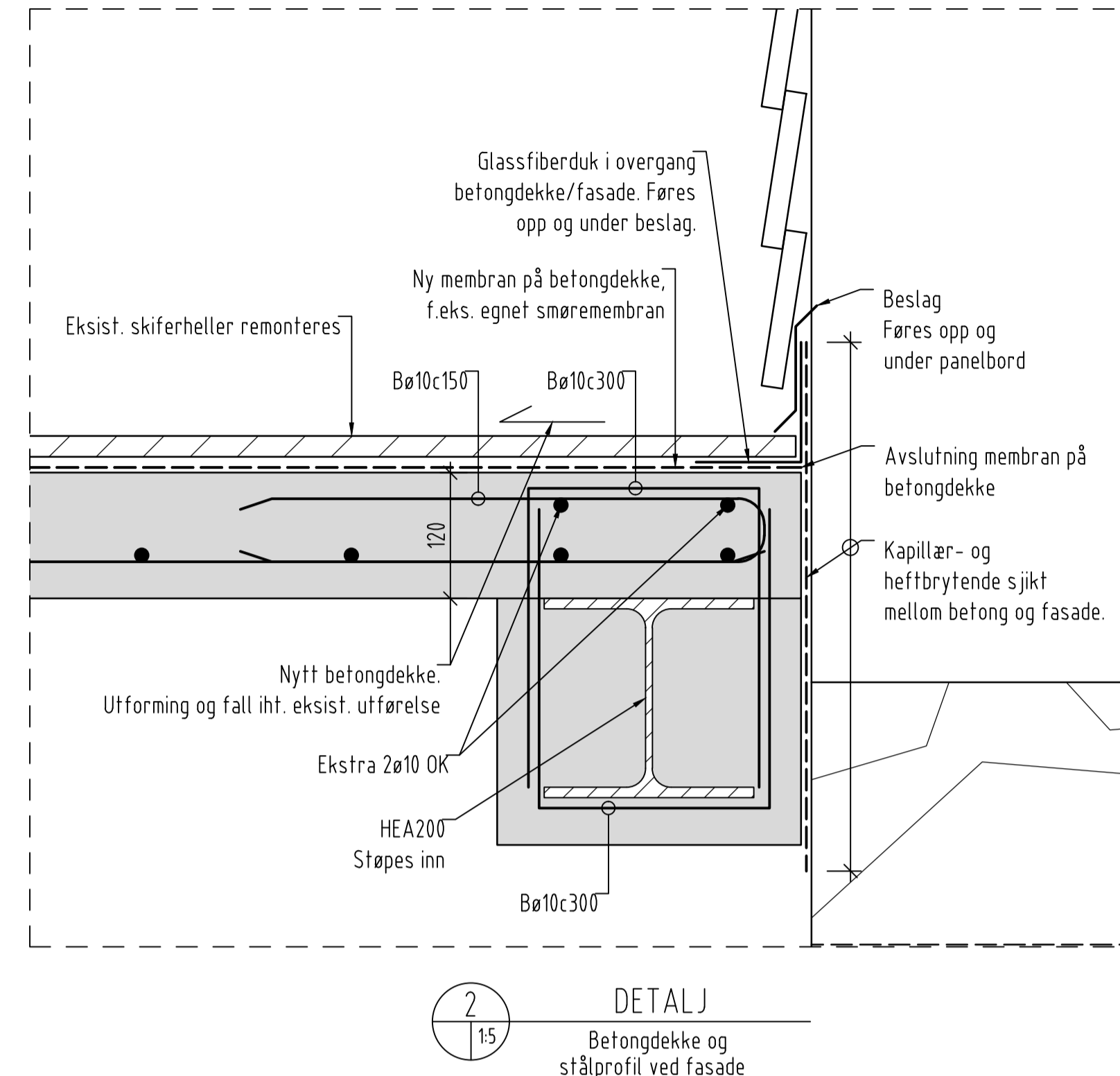


1
110
DETALJ
Armeringsføring og innstøpt hylse



3
12
DETALJ
Forslag ny dryppnese (10)



2
15
DETALJ
Betongdekke og stålfprofil ved fasade

Henvisninger:

- Riving av konstruksjoner. Plan 01-B-284-20-01
- Nytt betongdekke, inngang. Plan og snitt 01-B-284-20-02

Prosjekterende: **wsp**
WSP Norge AS
Engelbrets vei 5, 0275 Oslo
Tel: 23 27 80 00 www.wsp.com

- Generelle anmerkninger:
- NB! Alle arbeider skal følge vilkår gitt i vedtak om dispensasjon (20/44690-4) datert 04.02.2021 fra Vestfold og Telemark fylkeskommune, seksjon for kulturarv.
 - For utdypende og supplerende informasjon konferer tilhørende teknisk beskrivelse.
- Anmerkninger betongkonstruksjoner:
- Utførelse av betongkonstruksjoner**
Utførelsesklasse 2 NS-EN 13670
 - Betong:**
- Fasthetsklasse B30 NS-EN 1992-1-1
- Bestandighetsklasse M45 NS-EN 1992-1-1
- Eksponeringsklasse XC3/XS3 NS-EN 1992-1-1
- Kloridklasse Cl 0,1 NS-EN 206-1
 - Mørtel:**
Min. B30 (Mapei Nonset 120 el. tilsv) benyttes for:
- Mørtelpute under bjelkeopplegg
- Inngysing av rekkverksstolper
 - Overdekning**
OK dekke 25±10 mm NS-EN 1992-1-1
UK dekke 35±10 mm NS-EN 1992-1-1
Dekkeforkant 50±10 mm NS-EN 1992-1-1
Armering rundt stålbjelke 35±10 mm NS-EN 1992-1-1
 - Armering**
Kamstål B500NC NS 3576-3
 - Omføringslengder, B30**
- ø10: 500 mm
Evt. skjøter fordeles slik at maksimalt annenvert jern skjøtes i samme snitt.
 - Generelt anbefales det å støpe nytt betongdekke med tykkelse 150 mm for å tilfredstille dagens krav til stivhet. For å lette tilpasning til eksisterende natursteinsmur og åpninger, samt beholde ca. opprinnelig uttrykk, kan nytt betongdekke støpes med tykkelse 120 mm. Det antas at eksisterende betongdekke er ca. 100 mm tykt.

Dekke med tykkelse 120 mm vil ha tilfredstillende bruddkapasitet, men det kan oppstå nedbøyninger og svingninger som kan oppleves som sjenerende i en brukssituasjon for sluttbruker. Dekketykkelse 120 mm er vist på tegning.

Det må også påses at riving av underkantforsikaling utføres slik at det ikke oppstår nedbøyninger etter at skiferheller er remontert. Dette for å sikre tilfredstillende fall fra bygningsfasaden.
- (10) Endelig utforming må avklares mht. om eksisterende prinsipp skal videreføres. Eksisterende prinsipp innebærer mindre armeringsoverdekning og dermed redusert holdbarhet.
- Anmerkninger stålkonstruksjoner:
- Utførelse av stålkonstruksjoner**
Utførelsesklasse EXC2 NS-EN 1993-1-1
 - Stålkvaliteter:**
- Stålbjelke S355J2 NS-EN 10025-2
- Hulprofil S355J2H NS-EN 10219-1

(Ved varmforsinking skal stålkvalitet være egnet for dette).
 - Overflatebehandling:**
- Korrosjonskategori C3 NS-EN 12944-2
- Holdbarhet Høy (>15 år) NS-EN 12944-1

- Stålbjelke overflatebehandles for korrosjonskategori C3 med egnet malingsystem eller varmforsinkes iht. NS-EN ISO 1461.
 - Rekkverk**
- Rekkverksstolper inngyses i innstøpte hylser av HUP80x80x5 med Mapei Nonset 120 el. tilsv.

NB! Metode og utførelse for innfesting av rekkverk og evt. forhøyning av rekkverk må avklares.

- For overflatebehandling av eksisterende rekkverk konf. beskrivelse.

E	01	Tilbudstegning	10.03.21	AKR	ABT
Rev.index	Rev.nr	Beskrivelse	Dato	Sign.	Kontroll
Tegningen gjelder:			Målestokk Som vist (A1)		
Skipperhuset Vindåsen			Prosjektnummer 2001345		
Strandgårdsvei 10/12			Dato 10.03.21	Godkjent KAS	
Nytt betongdekke, inngang			Tegn. AKR	Kontroll ABT	
Detaljer					
Tegningsnummer: - - 01 B 284 70 01 E 01					
Gradering	Inventarkode	Etasje	Fag	Systemkode	Tegn.type
					Løpnr
					Fase
					Rev.nr