

Vegg

Utfyllende bindingsverk. Kontinuerlig slisset stender
Bjelkesko type IUSE mellom stender og svill

Dato
18.01.21

Sign.
AJW/ANU

Nr.
Y07-210

Bjelkesko type IUSE for gulvbjelker egner seg også godt til å forankre enkle kontinuerlige veggstendere til svill. Når dobbel eller flerdoble stendere skal festes kan vinkelbeslag beskrevet i byggdetalj Y07-211 benyttes.

For at denne type innfesting skal kunne benyttes forutsettes at veggen ikke påføres belastning fra dekket pga nedbøyning etter at veggene er montert.

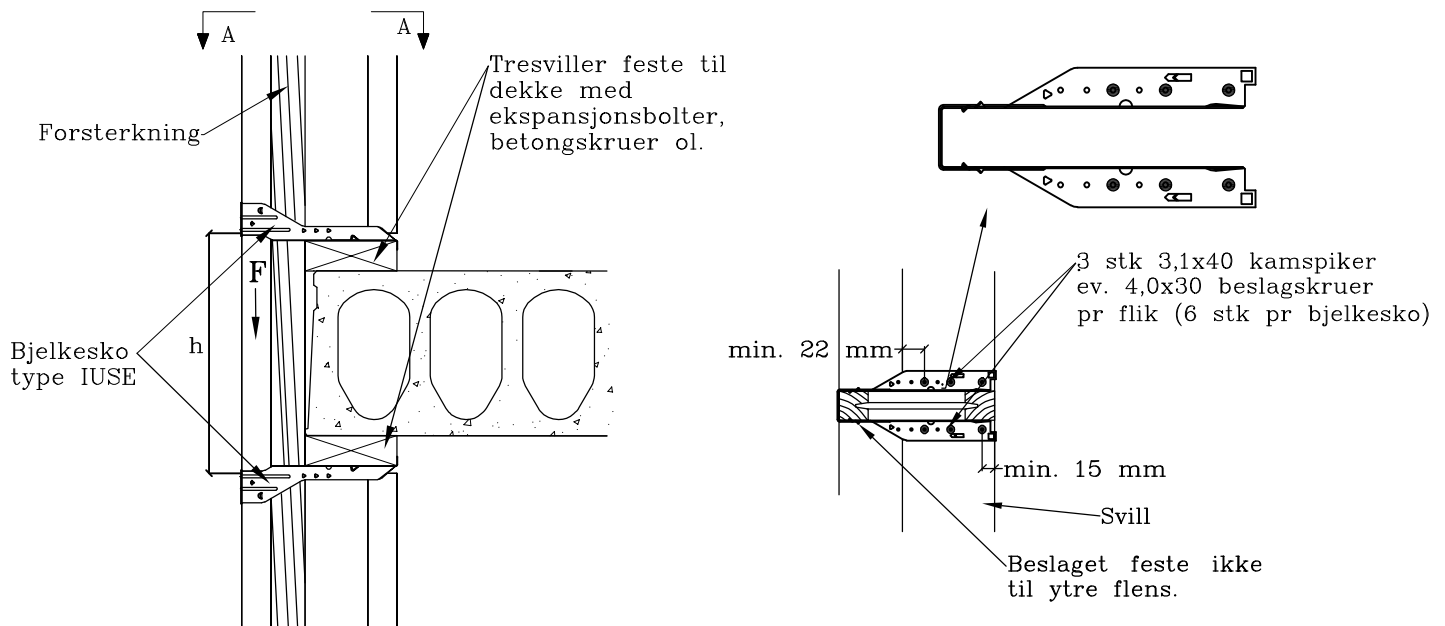


Fig. 1

Bjelkesko type IUSE bør benyttes både over og under betongdekket. Monteres bjelkesko kun på ene siden av dekket må styrke i stenderens utsparingen kontrolleres. Bjelkeskoene dimensjoneres for å overføre sug fra vindlast. Trykk fra vind kan tas opp som kontaktrykk mellom forsterkning og svill. Bjelkeskoene alene beregnes til å ikke overføre trykk fra vind, -eller andre lastpåvirkninger.

3,1x40 kamspiker Simpson CNA eller tilsvarende.
Alternativt beslagskruer Simpson CSA 4,0x30 eller tilsvarende.

Dimensjonerende kapasitet pr bjelkesko for vindlaster: 8,0 kN.

Snitt A-A

Fig. 2

Bjelkesko montert mot svill på enkel Masonite stender. Skraverte hull benyttes. Kantavstandene på hhv minimum 15 og 22 mm overholdes. Beslaget festes ikke til stenderen, mindre ned/oppbøyninger i dekket vil da i liten grad overføres som belastning til stenderne.

TABELL 1:

Gjenstående tverrsnitt skal kontrolleres mot knekking. Tabell 1 tar for seg knekking av flens ved innsliiss (aksialbrudd).

Her har vi sett på trykkapasiteten til ytterflensen alene (dvs. eventuelt bidrag fra lekt på innsiden er ikke tatt hensyn til).

Kapasiteten vil variere iht. innsliissshøyden, ettersom denne høyden ikke er stor vil kapasiteten styres mye av ytterflensens trykkfasthet.

Trykkraften på tverrsnittet er i hovedsak beregnet koblet på ytterkant (eks fasadevekt).

Forutsetter beslag som illustrert og vindsperreplater eller tilsvarende for sideveis avstiving.

Seperat kontroll av stender mellom dekkene skal gjøres, hvorav laveste trykkapasitet benyttes.

Tabell 1: Trykkapasitet for ytterflens i et innsliiss

Innsliissshøyde h	Kapasitet F^*
400mm	4,75 kN
500mm	4,72 kN
600mm	4,69 kN
700mm	4,65 kN
800mm	4,59 kN

*Dimensjonerende kapasitet iht EK5 6.3.2.

Forutsetninger: Permanent last, klimaklasse 2, materialparametre for konstruksjonsvirke C18, eksentrisitet trykkraft $e = 47\text{mm}/2$