

DS/EN 1992-2 DK NA:2015

Nationalt Anneks til

Eurocode 2: Betonkonstruktioner –

Del 2: Betonbroer - Dimensionerings- og detaljeringsregler

Forord

I forbindelse med implementeringen af Eurocodes er der udarbejdet:

- Nationale Annekser til de brospecifikke Eurocodes
- Tillæg til Nationale Annekser vedr. brospecifikke afsnit i Eurocodes for laster.

Disse udgør sammen med de grundlæggende Eurocodes, med tilhørende nationale annekser, normgrundlaget for projektering af broer i Danmark.

Gyldighedsområde

Dette Nationale Anneks fastsætter betingelserne for implementeringen af EN 1992-2.

Indhold

Dette Nationale Anneks indeholder de nationale valg, der er gældende i Danmark.

De nationale valg kan være i form af nationalt gældende værdier, valg mellem flere metoder eller tilføjelse af supplerende vejledning.

I de nationale annekser kan der i forbindelse med de nationale valg være henvist til Banedanmarks Banenormer (f.eks. BN1-59) eller Vejdirektoratets Vejregler.

Der kan ligeledes være henvist til infrastrukturforvalteren (IF). IF er den myndighed, der har ejer- og/eller vedligeholdelsesansvaret for en vejbro eller for en jernbanebro. Eksempler på IF er Vejdirektoratet, kommuner, Banedanmark og regionsbanerne.

Derudover indeholder det Nationale Anneks en oversigt over samtlige de punkter, hvor det har været muligt at foretage et nationalt valg.



Punkter hvor der er foretaget nationalt valg

Side	Punkt	Emne	Nationalt valg																	
13	3.1.2 (102)P	Styrkeklasser for beton.	Hvis $f_{ck} > 50$ MPa skal dette godkendes af infrastrukturforvalteren, og alle udførelsesbetingelser skal fastlægges for det specifikke projekt.																	
14	3.1.6 (101)P	Regningsmæssig trykstyrke.	$\alpha_{cc} = 1,0$.																	
14	3.1.6 (102)P	Regningsmæssig trækstyrke.	$\alpha_{ct} = 1,0$																	
15	4.2 (105)	Eksponeringsklasse for fugtisolerede brodæk.	Fugtisolerede brodæk henføres til aggressiv miljøklasse. For brodæk med kunststofbelægning dog ekstra aggressiv miljøklasse. For sammenhængen mellem eksponeringsklasser og miljøklasser henvises til EN 1992-1-1 med dertil hørende nationale anneks inkl. tillæg.																	
15	4.2 (106)	Afstand fra kørebane- eller stiareal, hvor der anvendes tørsaltning, til eksponerede overflader.	Afstande vælges som: For vej- og stibroer: $x = 3$ m $y = 3$ m For sporbærende broer: $x = 5$ m $y = 3$ m																	
15	4.2 (106)	Eksponeringsklasser for overflader direkte påvirkede af tørsalte.	Overflader direkte påvirkede af tørsalte henføres til ekstra aggressiv miljøklasse. Endvidere henføres kantbjælker for sporbærende broer til ekstra aggressiv miljøklasse. For sammenhængen mellem eksponeringsklasser og miljøklasser henvises til EN 1992-1-1 med dertil hørende nationale anneks inkl. tillæg.																	
15	4.4.1.2(5) i EN 1992-1-1 samt DK NA	Minimumsdæklag mht. holdbarhed af slap og forspændt armering	Kravene anført i DS/EN 1992-1-1 DK NA ændres til: Tabel 4.4 DK NA Værdier af minimumsdæklag, $c_{min, dur}$, krav med hensyn til holdbarhed af slapt armeringsstål i overensstemmelse DS/EN 10080 <table><tr><th>Miljøklasse</th><th>Minimumsdæklag [mm]</th></tr><tr><td>Ekstra aggressiv</td><td>50</td></tr><tr><td>Aggressiv</td><td>40</td></tr></table> Tabel 4.5 DK NA Værdier af minimumsdæklag, $c_{min, dur}$, krav med hensyn til forspændingståls holdbarhed*) <table><tr><th rowspan="2">Miljøklasse</th><th colspan="2">Minimumsdæklag [mm]</th></tr><tr><th>Førspændt armering - ikke bundtet</th><th>Efterspændt armering i foringsrør</th></tr><tr><td>Ekstra aggressiv</td><td>50</td><td>60</td></tr><tr><td>Aggressiv</td><td>40</td><td>50</td></tr></table>) For forspændte sporbærende broer, der fører over veje, hvor der er påkørselsrisiko og hvor spændarmeringens dybdepunkt er placeret over kørespor, skal anvendes et dæklag på min.75mm for spændarmeringen tættest på broundersiden. Passiv og moderat miljøklasse anvendes ikke for broer.	Miljøklasse	Minimumsdæklag [mm]	Ekstra aggressiv	50	Aggressiv	40	Miljøklasse	Minimumsdæklag [mm]		Førspændt armering - ikke bundtet	Efterspændt armering i foringsrør	Ekstra aggressiv	50	60	Aggressiv	40	50
Miljøklasse	Minimumsdæklag [mm]																			
Ekstra aggressiv	50																			
Aggressiv	40																			
Miljøklasse	Minimumsdæklag [mm]																			
	Førspændt armering - ikke bundtet	Efterspændt armering i foringsrør																		
Ekstra aggressiv	50	60																		
Aggressiv	40	50																		
15	4.4.1.2 (109)	Minimumsdæklag ved støbning mod eksisterende beton	Dæklag skal opfylde de samme krav som gælder for nye betonkonstruktioner.																	
15	4.4.1.3(1)P i EN 1992-1-1 samt DK NA	Tillæg ved dimensioneringen for tolerancer	Tolerancetillægget Δc_{dev} fastlægges til 5mm i normal og skærpet kontrolklasse (lempet kontrolklasse anvendes ikke for broer). Foreskrevet minimumsdæklag mht. holdbarhed af slap og forspændt armering er således fastlagt som: $c_{min, dur} + 5$ mm.																	



Side	Punkt	Emne	Nationalt valg
18	5.2 (105)	Geometrisk imperfektion af elementer i tryk og konstruktioner udsat for lodret last.	Det Nationale Anneks for Bygningskonstruktioner DS/EN 1991-1-1 DK NA er ikke gældende, og vandret masselast benyttes således ikke. Den anbefalede værdi på $\theta_0 = 1/200$ skal benyttes.
19	5.5 (104)	Lineær elastisk analyse med begrænset omfordeling.	Den anbefalede værdi $k_s = 0,85$ skal anvendes.
20	5.7 (105)	Ikke-lineære analyser.	Såfremt der udføres ikke-lineære analyser, skal metoden og sikkerhedsformatet aftales i hvert enkelt tilfælde.
23	6.1 (109) (Metode b)	Eftervisning af modstand overfor skørt brud i metode b).	Ikke relevant da metode a) skal benyttes.
23	6.1 (109)	Eftervisning af modstand overfor skørt brud.	Metode a) skal benyttes.
23	6.1 (110)	Eftervisning af modstand overfor skørt brud.	Ikke relevant da metode a) skal benyttes.
	6.2.3(2) EN 1992-1-1samt DK NA	Forskydningsarmerede tværsnit.	Længdearmerings forankring kan dog sætte en grænse for forøgelsen af $\cot \theta$.
26	6.2.3 (103)	Forskydningsarmerede tværsnit.	De anbefalede udtryk for α_{cw} anvendes. Den anbefalede værdi for v_1 anvendes, dvs. $v_1 = v$. For beregning af v henvises til supplerende informationer i 5.6.1(3)P i DS/EN 1992-1-1 DK NA (Supplerende ikke modstridende oplysninger).
26	6.2.3 (107)	Vejledning vedr. superposition af forskellige gitter-modeller.	Der skal ses bort fra den anviste vejledning. Forspændingens bidrag til forskydningsbæreevnen kan beregnes som spændarmeringens kraftkomponent vinkelret på længdeaksen. Bidraget kan ikke antage større værdi end svarende til udnyttelse af spændarmeringens regningsmæssige flydespænding eller 0,2 % -spændingen.
28	6.2.3 (109)	'Segmental construction' med 'unbonded' forspænding, beregning af forskydningskapacitet ved åbning af fuger.	Den anbefalede minimumsværdi $h_{red} = 0,5h$ benyttes.
29	6.2.5 (105)	Støbeskel, udmattelse	For udmattelsespåvirkede støbeskel skal c i 6.2.5 (1) ligeledes sættes til 0 for alle andre eftervisninger udover udmattelse.
33	6.8.1 (102)	Betingelser for eftervisning af udmattelse.	Følgende tilføjes i NOTE: h) brodæk for vejbroer med betydelig tværfordelingsevne, såsom in-situ støbte monolitiske brodæk med pladeformet tværsnit.



Side	Punkt	Emne	Nationalt valg																																	
36	7.3.1 (105)	Krav til maks. revnevidder.	Anbefalede maksimale værdier af beregnede revnevidder $w_{\max}$ afhængig af miljøklassen anføres som følger:																																	
		<table><tr><th colspan="5">Tabel 7.101N DK NA</th></tr><tr><th>Vej- og stibroer</th><th colspan="2">Slapt armerede konstruktioner</th><th colspan="2">Før- og efterspændte konstruktioner</th></tr><tr><th>Lastkombination</th><th>Kvasi-permanent</th><th>Hyppig</th><th>Kvasi-permanent</th><th>Hyppig</th></tr><tr><th>Miljøklasse</th><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><th>Moderat</th><td>N/A</td><td>N/A</td><td rowspan="3">Snit vinkelret på forspændingen skal være trækspændingsfri i alle punkter af snittet</td><td>N/A</td></tr><tr><th>Aggressiv</th><td>-</td><td>0,30 mm</td><td>0,20 mm</td></tr><tr><th>Ekstra Aggressiv</th><td>-</td><td>0,20 mm</td><td>0,10 mm</td></tr></table>		Tabel 7.101N DK NA					Vej- og stibroer	Slapt armerede konstruktioner		Før- og efterspændte konstruktioner		Lastkombination	Kvasi-permanent	Hyppig	Kvasi-permanent	Hyppig	Miljøklasse					Moderat	N/A	N/A	Snit vinkelret på forspændingen skal være trækspændingsfri i alle punkter af snittet	N/A	Aggressiv	-	0,30 mm	0,20 mm	Ekstra Aggressiv	-	0,20 mm	0,10 mm
		Tabel 7.101N DK NA																																		
		Vej- og stibroer	Slapt armerede konstruktioner		Før- og efterspændte konstruktioner																															
		Lastkombination	Kvasi-permanent	Hyppig	Kvasi-permanent	Hyppig																														
Miljøklasse																																				
Moderat	N/A	N/A	Snit vinkelret på forspændingen skal være trækspændingsfri i alle punkter af snittet	N/A																																
Aggressiv	-	0,30 mm		0,20 mm																																
Ekstra Aggressiv	-	0,20 mm		0,10 mm																																
Note: For forspændte konstruktioner gælder desuden følgende krav: 1) I tværretningen, hvis denne ikke er forspændt, gælder revneviddekravet for slapt armerede konstruktioner. I områder, hvor den langsgående forspændte armering er beliggende i en afstand mindre end 400 mm fra betonoverfladen, gælder dog i tværretningen samme revneviddekrav som i den forspændte retning. 2) I interimssituationer, hvor den forspændte konstruktion alene er påvirket af egenvægt og initialforspænding tillades revneviddekravet lempet til $w_{\max} = 0,30$ mm, såfremt revnedannelsen ikke vil have holdbarhedsmæssige konsekvenser. Ved initialforspænding forstås forspændingskræfter inklusiv låsetab, men eksklusiv virkninger fra svind, krybning og relaksation.																																				
<table><tr><th>Sporbærende broer</th><th colspan="2">Slapt armerede konstruktioner</th><th colspan="2">Før- og efterspændte konstruktioner</th></tr><tr><th>Lastkombination</th><th>Kvasi-permanent</th><th>Hyppig</th><th>Kvasi-permanent</th><th>Hyppig</th></tr><tr><th>Miljøklasse</th><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><th>Moderat</th><td>N/A</td><td>N/A</td><td rowspan="3">Snit vinkelret på forspændingen skal være trækspændingsfri i alle punkter af snittet</td><td>N/A</td></tr><tr><th>Aggressiv</th><td>-</td><td>0,30 mm</td><td>0,10 mm</td></tr><tr><th>Ekstra Aggressiv</th><td>-</td><td>0,20 mm</td><td>0,10 mm</td></tr></table>			Sporbærende broer	Slapt armerede konstruktioner		Før- og efterspændte konstruktioner		Lastkombination	Kvasi-permanent	Hyppig	Kvasi-permanent	Hyppig	Miljøklasse					Moderat	N/A	N/A	Snit vinkelret på forspændingen skal være trækspændingsfri i alle punkter af snittet	N/A	Aggressiv	-	0,30 mm	0,10 mm	Ekstra Aggressiv	-	0,20 mm	0,10 mm						
Sporbærende broer	Slapt armerede konstruktioner		Før- og efterspændte konstruktioner																																	
Lastkombination	Kvasi-permanent	Hyppig	Kvasi-permanent	Hyppig																																
Miljøklasse																																				
Moderat	N/A	N/A	Snit vinkelret på forspændingen skal være trækspændingsfri i alle punkter af snittet	N/A																																
Aggressiv	-	0,30 mm		0,10 mm																																
Ekstra Aggressiv	-	0,20 mm		0,10 mm																																
Note: For forspændte konstruktioner gælder desuden følgende krav: 1) I tværretningen, hvis denne ikke er forspændt, gælder revneviddekravet for slapt armerede konstruktioner. I områder, hvor den langsgående forspændte armering er beliggende i en afstand mindre end 400 mm fra betonoverfladen, gælder dog i tværretningen samme revneviddekrav som i den forspændte retning. 2) I interimssituationer, hvor den forspændte konstruktion alene er påvirket af egenvægt og initialforspænding skal konstruktionen tilstræbes at være revnefri, idet den størst tilladte trækspænding sættes lig betonens karakteristiske trækstyrke. I undtagelsestilfælde kan lokal revnedannelse med revnevidder op til $w_{\max} = 0,20$ mm dog accepteres, såfremt revnedannelsen ikke vil have holdbarhedsmæssige konsekvenser. Ved initialforspænding forstås forspændingskræfter inklusiv låsetab, men eksklusiv virkninger fra svind, krybning og relaksation.																																				
39	7.3.3 (101)	Metode til revnekontrol uden direkte beregning.	Den anbefalede metode må ikke anvendes.																																	
42	8.10.4 (107)	Kabelforankringer som undtagelsesvist placeres i oversiden af brodækket.	Der skal etableres supplerende fugtisoleringsmembran over udsparingerne. Desuden skal der anvendes rustfast armering/rustfaste strittere i støbeskel mod udsparring. Kabelforankringer i overside af brodæk må under ingen omstændigheder placeres i vandrender og i dybdepunkter.																																	
46	11.9 (101)	Restriktioner for anvendelse af bundtet armering i LWAC.	Armeringsjern i bundter skal altid stødes individuelt.																																	



Side	Punkt	Emne	Nationalt valg														
47	113.2 (102)	Ubalanceret vindlast på en af udkragningerne ved fri frembygning.	Skal fastlægges for det konkrete projekt.														
49	Anneks A (Informative)	Modifications of partial factors for materials.	Annex A er ikke gældende. (se DS/EN 1992-1-1 DK NA)														
49	Anneks B (Informative)	Creep and shrinkage strain.	Anneks B er gældende som informativt anneks.														
55	Anneks E (Informative)	Indicative strength classes for durability.	Anneks E er gældende som informativt anneks, idet tabel E.1N erstattes af følgende skema:														
		<table><tr><th colspan="2">Tabel E.1N DK NA</th></tr><tr><th>Miljøklasse¹⁾</th><th>Minimumsværdi af foreskrevet f_{ck} (MPa)</th></tr><tr><td>Passiv</td><td>Anvendes ikke</td></tr><tr><td>Moderat</td><td>Anvendes ikke</td></tr><tr><td>Aggressiv</td><td>35</td></tr><tr><td>Ekstra Aggressiv</td><td>40</td></tr><tr><td colspan="2">Note: ¹⁾ For sammenhængen mellem eksponeringsklasser og miljøklasser henvises til EN 1992-1-1 med dertil hørende nationalt anneks inkl. tillæg.</td></tr></table>		Tabel E.1N DK NA		Miljøklasse ¹⁾	Minimumsværdi af foreskrevet f_{ck} (MPa)	Passiv	Anvendes ikke	Moderat	Anvendes ikke	Aggressiv	35	Ekstra Aggressiv	40	Note: ¹⁾ For sammenhængen mellem eksponeringsklasser og miljøklasser henvises til EN 1992-1-1 med dertil hørende nationalt anneks inkl. tillæg.	
Tabel E.1N DK NA																	
Miljøklasse ¹⁾	Minimumsværdi af foreskrevet f_{ck} (MPa)																
Passiv	Anvendes ikke																
Moderat	Anvendes ikke																
Aggressiv	35																
Ekstra Aggressiv	40																
Note: ¹⁾ For sammenhængen mellem eksponeringsklasser og miljøklasser henvises til EN 1992-1-1 med dertil hørende nationalt anneks inkl. tillæg.																	
56	Anneks F (Informative)	Tension reinforcement expressions for in-plane stress conditions.	Anneks F er ikke gældende, men erstattes af anneks F i DS/EN 1992-1-1 (se endvidere supplerende ikke modstridende oplysninger i DS/EN 1992-1-1 DK NA, vedrørende fastlæggelse af effektivitetsfaktoren).														
58	Anneks G (Informative)	Soil structure interaction.	Anneks G er ikke gældende.														
58	Anneks H (Informative)	Global second order effects in structures.	Anneks H er ikke gældende.														
59	Anneks I (Informative)	Analysis of flat slabs and shear walls.	Anneks I er ikke gældende.														
60	Anneks J (Informative)	Detailing rules for particular situations.	Anneks J er gældende.														
63	Anneks KK (Informative)	Structural effects of time dependent behaviour of concrete.	Anneks KK er gældende.														
68	Anneks LL (Informative)	Concrete shell elements.	Anneks LL er ikke gældende.														
75	Anneks MM (Informative)	Shear and transverse bending.	Anneks MM er ikke gældende.														
77	Anneks NN (Informative)	Damage equivalent stresses for fatigue verification.	Anneks NN er gældende.														
86	Anneks OO (Informative)	Typical bridge discontinuity regions.	Anneks OO er gældende.														
92	Anneks PP (Informative)	Safety format for non linear analysis.	Anneks PP er ikke gældende.														
95	Anneks QQ (Informative)	Control of shear cracks within webs.	Anneks QQ er ikke gældende.														

Oversigt over mulige nationale valg

Nedenstående oversigt viser de steder, hvor nationalt valg er muligt og hvilke informative annekser, der er gældende/ikke gældende. Samtidigt er det angivet, hvor der er foretaget nationalt valg.

Endvidere er der i dette Nationale Anneks henvisninger til supplerende (ikke - modstridende) oplysninger, som kan være til hjælp for brugeren af Eurocoden.

Side	Punkt	Emne	Nationalt valg
13	3.1.2 (102)P	Styrkeklasser for beton.	Nationalt valg anført.
14	3.1.6 (101)P	Regningsmæssig trykstyrke.	Nationalt valg anført.
14	3.1.6 (102)P	Regningsmæssig trækstyrke.	Nationalt valg anført.
14	3.2.4 (101)P	Armeringsklasse.	Intet nationalt valg.
15	4.2 (105)	Eksponeringsklasse for fugtisolerede brodæk.	Nationalt valg anført.
15	4.2 (106)	Afstand fra kørebane- eller stiareal, hvor der anvendes tøsaltning, til eksponerede overflader.	Nationalt valg anført.
15	4.2 (106)	Eksponeringsklasser for overflader direkte påvirkede af tøsalte.	Nationalt valg anført.
15	4.4.1.2 (109)	Dæklag på broer og konstruktioner.	Nationalt valg anført.
18	5.1.3 (101)P	Lasttilfælde og lastkombinationer.	Intet nationalt valg.
18	5.2 (105)	Geometrisk imperfektion af elementer i tryk og konstruktioner udsat for lodret last.	Nationalt valg anført.
19	5.3.2.2 (104)	Reduktion af moment over understøtning.	Intet nationalt valg.
19	5.5 (104)	Lineær elastisk analyse med begrænset omfordeling.	Nationalt valg anført.
20	5.7 (105)	Ikke-lineære analyser.	Nationalt valg anført.
23	6.1 (109) (Metode b)	Eftervisning af modstand overfor skørt brud i metode b).	Nationalt valg anført.
23	6.1 (109)	Eftervisning af modstand overfor skørt brud.	Nationalt valg anført.
23	6.1 (110)	Eftervisning af modstand overfor skørt brud.	Nationalt valg anført.
	6.2.3(2) EN 1992-1-1 samt DK NA	Forskydningsarmerede tværsnit.	Nationalt valg anført.
25	6.2.2(101)	Ikke-forskydningsarmerede tværsnit.	Intet nationalt valg.
26	6.2.3 (103)	Forskydningsarmerede tværsnit.	Nationalt valg anført.
26	6.2.3 (107)	Vejledning vedr. superposition af forskellige gitter-modeller.	Nationalt valg anført.
28	6.2.3 (109)	'Segmental construction' med 'unbonded' forspænding.	Nationalt valg anført.



Side	Punkt	Emne	Nationalt valg
		beregning af forskydningskapacitet ved åbning af fuger.	
29	6.2.5 (105)	Støbeskel, udmattelse	Præcisering anført.
33	6.8.1 (102)	Betingelser for eftervisning af udmattelse.	Nationalt valg anført.
33	6.8.7 (101)	Eftervisning af betons udmattelsesstyrke under tryk- og forskydningspåvirkning.	Intet nationalt valg.
34	6.8.7 (101)	Betons design udmattelsesstyrke.	Intet nationalt valg.
36	7.2 (102)	Spændingsgrænser.	Intet nationalt valg.
36	7.3.1 (105)	Krav til maks. revnevidder.	Nationalt valg anført.
37	7.3.1 (105)	Afstand mellem fibre som netop er i dekompression og foringsrør for kabler.	Intet nationalt valg.
39	7.3.3 (101)	Metode til revnekontrol uden direkte beregning.	Intet nationalt valg.
39	7.3.4 (101)	Metode til beregning af revnevidder.	Intet nationalt valg.
41	8.9.1 (101)	Bundtning af armeringsstænger med forskellige diametre.	Intet nationalt valg.
41	8.10.4 (105)	Omfang af koblede kabler i ét snit.	Intet nationalt valg.
41	8.10.4 (105)	Minimumsafstand mellem tværsnit hvor kabler kobles.	Intet nationalt valg.
42	8.10.4 (107)	Kabelforankringer som undtagelsesvist placeres i oversiden af brodækket.	Nationalt valg anført.
43	9.1 (103)	Minimumsarmering.	Intet nationalt valg.
43	9.2.2 (101)	Udformning af forskydningsarmering.	Intet nationalt valg.
44	9.5.3 (101)	Min. diameter for tværarmering i søjler.	Intet nationalt valg.
44	9.7 (102)	Maks. armeringsafstand i netarmering for høje bjælker.	Intet nationalt valg.
44	9.8.1 (103)	Min. diameter for armeringsjern i fundamenter på pæle.	Intet nationalt valg.
46	11.9 (101)	Restriktioner for anvendelse af bundtet armering i LWAC.	Nationalt valg anført.
47	113.2 (102)	Ubalanceret vindlast på en af udkragningerne ved fri frembygning.	Nationalt valg anført.
48	113.3.2 (103)	Krav til trækspændinger for kvasi-permanent lastkombination under udførelse.	Intet nationalt valg.
49	Anneks A (Informative)	Modifications of partial factors for materials.	Anneks A er ikke gældende.
49	Anneks B (Informative)	Creep and shrinkage strain.	Anneks B er gældende som informativt anneks.
55	Anneks D (Informative)	Detailed calculation method for prestressing steel relaxation losses.	Anneks D er gældende som informativt anneks.
55	Anneks E (Informative)	Indicative strength classes for durability.	Nationalt valg anført.
56	Anneks F (Informative)	Tension reinforcement expressions for in-plane stress conditions.	Anneks F er ikke gældende, men erstattes af anneks F i EN 1992-1-1 (se endvidere supplerende ikke modstridende oplysninger i EN 1992-1-1 DK NA vedrørende fastlæggelse af effektivitetsfaktoren).
58	Anneks G (Informative)	Soil structure interaction.	Anneks G er ikke gældende.
58	Anneks H (Informative)	Global second order effects in structures.	Anneks H er ikke gældende.



Side	Punkt	Emne	Nationalt valg
59	Anneks I (Informative)	Analysis of flat slabs and shear walls.	Anneks I er ikke gældende.
60	Anneks J (Informative)	Detailing rules for particular situations.	Anneks J er gældende.
63	Anneks KK (Informative)	Structural effects of time dependent behaviour of concrete.	Anneks KK er gældende.
68	Anneks LL (Informative)	Concrete shell elements.	Anneks LL er ikke gældende.
75	Anneks MM (Informative)	Shear and transverse bending.	Anneks MM er ikke gældende.
77	Anneks NN (Informative)	Damage equivalent stresses for fatigue verification.	Anneks NN er gældende.
86	Anneks OO (Informative)	Typical bridge discontinuity regions.	Anneks OO er gældende.
92	Anneks PP (Informative)	Safety format for non linear analysis.	Anneks PP er ikke gældende.
95	Anneks QQ (Informative)	Control of shear cracks within webs	Anneks QQ er ikke gældende.

Note: Intet nationalt valg er ensbetydende med at anbefaling i normen følges.