

SYSTEMHANDLING



UPPDRAGSNUMMER
2331

HANDLÄGGARE
J. VIDGREN

RITAD/KONSTR AV
JP

DATUM
2024-05-10

ANSVARIG
JENS VIDGREN

TEGELWIK SÖDERMALM, Stockholm
ALLMÄNNA FÖRESKRIFTER
OCH KONSTRUKTIONSDOKUMENTATION

NUMMER

BET

K-010-1-010100

BET	ÄNDRINGEN AVSER	DATUM	SIGN

Innehållsförteckning:

0	ALLMÄNT	4
0.1	Gällande byggnormer och standarder	4
0.2	Säkerhetsklass.....	4
0.3	Livslängdskategori.....	4
0.4	Beskrivning av byggnad	5
0.5	Stomsystem och stabilitet	5
0.5.1	Stomsystem	5
0.5.2	Stabilitet.....	5
0.6	Akustik.....	5
0.6.1	Akustiska förutsättningar	5
0.7	Brand.....	5
0.7.1	Brandtekniska förutsättningar	5
0.8	Deformationer	6
1	LASTER	7
1.1	Egentyngder	7
1.1.1	Påförda egentyngder	7
1.1.2	Jordtryck vid motfylld vägg.....	7
1.2	Nyttig last	8
1.3	Snölast.....	9
1.4	Vindlast	9
1.5	Olyckslaster	9
1.5.1	Olyckslast (ospecifierad orsak)	9
1.5.2	Kända olyckslaster	9
2	BETONGKONSTRUKTIONER	10
2.1	Klimatförbättrad betong	10
2.2	Utförande- och kompetensklass.....	10
2.3	Platsgjutna betongkonstruktioner	10
2.3.1	Betongkvalitet och exponeringsklass	10
2.3.2	Gjutning och efterbehandling	11
2.3.3	Toleranser	11
2.3.4	Livslängdsklasser.....	11
2.3.5	Täckande betongskikt.....	12
2.3.6	Armeringskvalitet	12
2.3.7	Skarvning, skyddsbockning mm	12
2.3.8	Kontroll	12

2.4	Prefabricerade betongkonstruktioner	13
2.4.1	Exponerings- och livslängdsklass	13
2.4.2	Plattbärlag	13
2.4.3	Balkonger	13
2.4.4	Väggelement, pelare, sockelelement	13
2.4.5	Hissgropar och hisstoppar	13
2.4.6	Kontroll	13
2.4.7	Toleranser	13
3	STÅLKONSTRUTIONER	14
3.1	Stålkvalitet, bultar, elektroder	14
3.2	Utförandeklasser	14
3.3	Miljöklasser/ Korrosivitetsklasser	14
3.4	Toleranser	14
3.5	Rostskydd	14
3.6	Brandskydd	14
3.7	Kontroll	14
4	TRÄKONSTRUKTIONER	15
4.1	Virkeskvalitet	15
4.2	Klimatklasser	15
4.3	Spik, bult, beslag	15
4.4	Kontroll	15
5	GEOKONSTRUKTIONER	16
5.1	Geotekniska förutsättningar	16
5.1.1	Geotekniska rapporter och rekommendationer	16
5.1.2	Geoteknisk kategori och säkerhetsklass	16
5.1.3	Grundläggningssätt	16
5.2	Schaktning	16
5.3	Dränering	17
5.4	Radonhantering	17
5.5	Återfyllning	17
6	ÖVRIGT	18
6.1	Strålning från material	18
6.2	Termisk isolering	18
6.3	Tätskikt	18
6.4	Fuktskydd	18
6.5	Linspänd belysning	18
6.6	Tilläggskontroll – viktiga moment	19
6.7	Dimensioneringskontroll	19

0 ALLMÄNT

0.1 Gällande byggnormer och standarder

- BBR 29, Boverkets byggregler (BFS 2011:6 med tillhörande ändringar t o m BFS 2020:4).
- EKS 12, Boverkets föreskrifter och allmänna råd om tillämpning av europeiska konstruktionsstandarder (BFS 2011:10 med tillhörande ändringar t o m BFS 2022:4).
- Eurokoder SS-EN 1990 till och med SS-EN 1999
- AFS 1999:03, Arbetarskyddsstyrelsens föreskrifter om byggnads- och anläggningsarbete samt allmänna råd om tillämpningen av föreskrifterna (med ändringar t o m 25 mars 2014)
- SS-EN 10080:2005, Armeringsstål – Svetsbart armeringsstål – Allmänt
- SS-EN ISO 17660-1:2006, Svetsning – Svetsning av armeringsstål – Del 1: Lastbärande svetsar.
- SS-EN 13670:2009 – Betongkonstruktioner – Utförande
- SS 137006:2015, Betongkonstruktioner – Utförande – Tillämpning av SS-EN 136700:2009 i Sverige
- SS-EN 206:2013+A1:2016, Betong – Fodringar, egenskaper, tillverkning och överensstämmelse
- SS-EN 137003:2015 – Betong – Användning av EN 206-1 i Sverige
- SS-EN 10080:2005, Armeringsstål - Svetsbart armeringsstål – Allmänt
- SS-EN 1090-2 Utförande av stål- och aluminiumkonstruktioner – Del 2: Stålkonstruktioner
- Handbok för tillämpning av SS-EN 1090-2. SBI Publikation 182

0.2 Säkerhetsklass

(EKS 12, avdelning A)

Byggnadsverk typ (enligt §13): A

Byggnadsdel	Säkerhetsklass
Bärande huvudsystem inklusive vindförband och stabiliserande system. Pelare, balkar och skivor, vars kollaps innebär att bjälklagsyta > 150 m ² rasar. Trappor, balkonger, loftgångar och andra byggnadsdelar som tillhör byggnadens utrymningsvägar.	3
Alla andra byggnadsdelar som inte hänförs till säkerhetsklass 1.	2
Lätta ytbärverk (massa per area < 50 kg/m ²) i yttertak av icke sprött material. Lätta sekundära ytterväggskonstruktioner av icke sprött material. Alla sekundära ytterväggskonstruktioner (t ex väggreglar) i byggnadens entréväning med högsta höjd 6 meter. Lätta icke bärande innerväggar. Infästning av lätta undertak. Sockelbalkar som inte bär vägg i säkerhetsklass 2 eller 3 Bjälklag på eller strax över mark. Lätta takelement.	1

0.3 Livslängdskategori

(EKS 12, avdelning B; EN 1990, tabell 2.1)

Byggverksdelar i SK2 och SK3 som inte är åtkomliga för inspektion och underhåll dimensioneras i livslängdskategori 5 (100 år). Övriga konstruktioner dimensioneras i livslängdskategori 4 (50 år).

0.4 Beskrivning av byggnad

Verksamhet:	Flerbostadshus med tillhörande biutrymmen, garage samt lokal
Antal våningar:	
Trapphus 1 och 2	8 våningar
Trapphus 3 och 4	9 våningar
Dilatationsfogar:	Mot grannfastighet samt delvis mot garagebjälklag

0.5 Stomsystem och stabilitet

0.5.1 Stomsystem

Byggnadens vertikalbärande stomme utgörs av invändiga betongväggar och betongpelare och stålpelare i fasad. Samtliga bjälklag utgörs av slakarmerade alt förspända betongbjälklag utom bjälklag under gård som utgörs av prefabricerade håldäckselement.

0.5.2 Stabilitet

Byggnadens stabilisering:

Uppträdande horisontella laster av vind och snedställning angriper byggnadens bjälklagskivor. Via skivverkan i bjälklag och vertikala betongväggar förs de horisontella lasterna ner till grunden.

0.6 Akustik

0.6.1 Akustiska förutsättningar

Akustiska förutsättningar framgår av:

Ljudskyddsbeskrivning - Tegelwik, Södermalm, Systemhandling, 2024-05-10

0.7 Brand

0.7.1 Brandtekniska förutsättningar

Brandtekniska förutsättningar framgår av:

Brandskyddsbeskrivning - Tegelwik, Södermalm, Systemhandling, 2024-05-10

Analys brandskydd mellan byggnader - Tegelwik, Södermalm, Systemhandling, 2024-05-10

0.8 Deformationer

Vertikala deformationskrav:

Konstruktionsdel:	Lastkombination:	w:	Anmärkning:
Balkar och bjälklag	Frekvent	$L/400$	
Balkar och bjälklag	Kvasi-permanent	$L/250$	
Balkar och bjälklag	Frekvent	$L/500$	(endast av nyttig last)

w = deformation

L = spännvidd

Vid konsol (t ex balkong) är $L = \text{spännvidd} \times 2$

1 LASTER

(EKS 12, avdelning C; EN 1991)

1.1 Egentyngder

1.1.1 Påförda egentyngder

Byggnadsdel	Beskrivning	Last
Lägenhetsbjälklag	Golvbeläggning + mellanväggar	0,6 kN/m ²
Takterrasser	Tätskikt + isolering + betongplatta	3,5 kN/m ²
Terrasser, entré	Fallbetong + tätskikt + isolering + fyllning (8,0 kN/ m ²)	9,0 kN/m ²
Gårdsbjälklag	Fallbetong + tätskikt + isolering + fyllning (9,0 kN/m ²)	12,5 kN/m ²
Övergolvsplan 16 och 17	Cellplast + betong + golvbeläggning + mellanväggar	3,2 kN/m ²
Yttertak, uppstolpat	Isolering + takstol + råspont + board + papp	0,5 kN/m ²
Yttertak, fribärande	Gips + läkt + takbalk + isolering + råspont + board + papp	1,0 kN/m ²
Solceller	Last av solceller som tillkommer	0,2 kN/m ²

1.1.2 Jordtryck vid motfylld vägg.

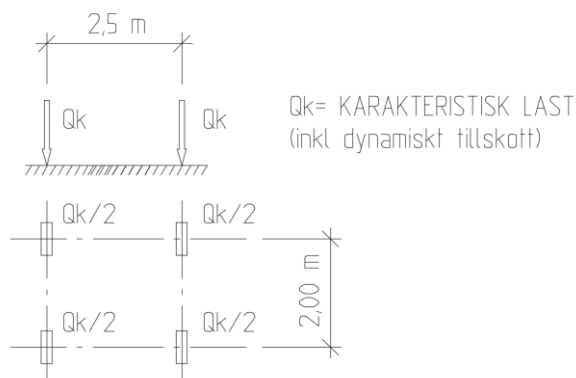
Jordtryck vid motfyllda betongväggar skall beaktas vid dimensionering.

1.2 Nyttig last

Nyttig last	kategori	q_k	Q_k	ψ_0	ψ_1	ψ_2
(EKS 12, tabell C-1)		(kN/m ²)	(kN)			
Bjälklag i lägenheter	A	2,0	2,0	0,7	0,5	0,3
Balkonger, terrasser	A	3,5	2,0	0,7	0,5	0,3
Trappor i trapphus	A	2,0	2,0	0,7	0,5	0,3
Vindsbjälklag II	A	0,5	1,0	0,7	0,5	0,3
Lokaler, cykelverkstad, cykelrum	C1	2,5	3,0	0,7	0,7	0,6
Gårdsbjälklag	C5	5,0	4,5	0,7	0,7	0,6
Garage	F	2,5	3,0	0,7	0,7	0,6
På mark (vid beräkning av last mot motfylld vägg)	C5	5,0	4,5	0,7	0,7	0,6

Väggar och pelare i garage dimensioneras för en horisontal last: $Q_k = 5,0 \text{ kN}$, $\psi = 0$

Gårdsbjälklaget (håldäckselement och upplagsbalkar av stål) skall dimensioneras för att klara last av följande fordon.



I byggskedet (utan påförd egentygnd av fyllning): $Q_k = 60 \text{ kN}$

I brukarskedet: $Q_k = 25 \text{ kN}$

Dessa laster avser fordon med följande vikter.

I byggskedet (utan påförd egentygnd av fyllning):

I brukarskedet:

Axelvikt

Totalvikt

4,5 ton

9,0 ton

2,0 ton

4,0 ton

Last av ställning för putsarbeten samt övrigt byggmaterial skall beaktas vid dimensionering av gårdsbjälklag.

1.3 Snölast

Snözon, $S_k = 2,0 \text{ kN/m}^2$ (EKS 12, figur C-2)

ψ – faktorer och formfaktorer enligt EN 1991-1-3 och EKS 12

1.4 Vindlast

Referensvindhastighet, $v_b = 24 \text{ m/s}$ (EKS 12, figur C-4)

Terrängtyp:

Från norr, öster och söder I

Från Väster III

ψ – faktorer och formfaktorer enligt EN 1991-1-4 och EKS 12

1.5 Olyckslaster

1.5.1 Olyckslast (ospecificerad orsak)

Konsekvensklass: 2b (enligt EN 1991-1-7, bilaga A, tabell A1)

Metoder för begränsning av lokalt brott (EN 1991-1-7, A.4 Rekommenderade metoder):

- 1) Tillämpning av regler gällande sammanhållning i aktuell konsekvensklass
- 2) Dimensionering av bärverksdel som "väsentlig bärverksdel".

1.5.2 Kända olyckslaster

Trapphus som utgör enda utrymningsväg:

Väggar, trapplopp och vilplan ska dimensioneras för laster (EKS 12, avdelning C, kap 1.1.2):

Väggar och pelare i garage:

Väggar och pelare i garage dimensioneras för en horisontell exceptionell last $A_d = 50 \text{ kN}$, lastangrepp 0,5 m ovan golv, enligt EN 1991-1-7, kapitel 4.3.

2 BETONGKONSTRUKTIONER

(EKS 12, avdelning D; EN 1992)

2.1 Klimatförbättrad betong

Cement och betong; minst 70% (vikt eller volym) av fabriksbetongen som används på byggarbetsplatsen ska uppfylla nivå 2 eller bättre i Vägledning klimatförbättrad betong, Svensk betong. Detsamma gäller prefabricerade betongelement. Produktspecifika EPD:er ska visa att betongprodukterna uppfyller kravet.

2.2 Utförande- och kompetensklass

Utförandeklass: 2, enligt SS-EN 13670:2009 med tillhörande tillämpningsdokument, SS-EN 137006:2015

Kompetensklass: Enligt anvisningar i SS-EN 137006:2015.
Kompetensklass I gäller för utförande av betongkonstruktion i hållfasthetsklass högre än C25/30. För hållfasthetsklass C25/30 eller lägre gäller kompetensklass II.

2.3 Platsgjutna betongkonstruktioner

2.3.1 Betongkvalitet och exponeringsklass

Exponeringsklasser väljs enligt Betongrapport nr 11 – utgåva 4, "Vägledning för val av exponeringsklass enligt SS-EN 206".

Tabell 1 – Betongkvaliteter i platsgjutna konstruktioner

Konstruktion / produkt	Kvalitet	Max V _{ct} _{ekv}	Exp.	
Grund:				
Grundplattor	C25/30	0,60	XC1	
Grundplattor, utomhus	C30/37 (LU)	0,50	XC4+XF3	
Gropar	C30/37 (AC) (VT)	0,50	XC3	
Kantbalkar och voter	C25/30	0,60	XC1	
Grundplattor i garage	C35/45 (AC)	0,40	XD3	
Kantbalkar och voter i garage	C35/45 (AC)	0,40	XD3	
Golv:				
Golv utan golvbeläggning	C25/30	0,60	XC1	
Golv med golvbeläggning	C25/30	0,60	XC1	
Golv i garage	C35/45 (AC) (LU)	0,40	XD3+XF4	

Väggar *:				
Väggar i garage, exponerade	C35/45 (AC)	0,40	XD3+XF4	
Väggar mellan garage (yk) och förråd (ik), ej exponerade	C30/37	0,50	XC3	
Motfyllda väggar	C30/37	0,50	XC3	
Väggar i övrigt	C25/30	0,60	XC1	
Bjälklag:				
Mellanbjälklag och vindsbjälklag	C32/40	0,60	X0	

Förklaringar till *Tabell 1*:

**= där skalväggselementets betongkvalitet överstiger ovan angivna hållfasthetsklass ska den platsgjutna betongen mellan skalen anpassas och utföras med minst samma kvalitet som skalväggselementet.*

Exp. = Exponeringsklass

(AC) = Anläggningscement

(VT) = Vattentät

(LU) = Luftinblandning

2.3.2 Gjutning och efterbehandling

Vid gjutning och efterbehandling, skall särskild vikt läggas vid åtgärder som förhindrar uttorkning och temperaturvariationer, som kan medföra risk för tidig sprickbildning.

Härdning enligt SS-EN 13670

Lufttillsatt betong får inte finglättas maskinellt (gäller betongytor i XF3 och XF4) p g a risk för delaminering.

2.3.3 Toleranser

Golv av betong skall utföras så att klass A enligt "Tabell AMA 43.DC/1. Undergolv" i AMA Hus uppfylls vid parkettläggning. Eventuell korrigering av planhet utförs med cementbaserat spackel.

Golv av betong som utgör "färdig golvyta" skall utföras så att uppfylla kraven i "Tabell AMA 43.DB/ESE-1. Golv av betong" i AMA Hus uppfylls.

2.3.4 Livslängdsklasser

Grundkonstruktioner L100

Övriga konstruktioner L50

2.3.5 Täckande betongskikt

Täckande betongskikt med avseende på beständighet enligt EKS 12, tabell D-1

2.3.6 Armeringskvalitet

Lösjärn och byglar: K500C-T

Nät: NK500AB-W

2.3.7 Skarvning, skyddsbockning mm

Med hänsyn till begränsning av sprickvidder skall svetsade armeringsnät med "fingerskarv" användas i största möjliga omfattning i golv på mark.

Armering med diameter $\leq \phi 12$ förses med skyddsbock (ändkrok). Armering med större dimension och armering som saknar skyddsbock ska förses med skyddshatt som skydd.

2.3.8 Kontroll

Utförande och kontroll skall ske i enlighet med SS-EN 13670:2009, samt SS-EN 137006:2015.

2.4 Prefabricerade betongkonstruktioner

Erforderlig undergjutning skall utföras för samtliga prefabricerade betongkonstruktioner.

2.4.1 Exponerings- och livslängdsklass

Kompetensklass: Enligt tabell J.1 i SS-EN 137006:2015

Bygghet:	Exponeringsklass:	Livslängdsklass:
Balkar i garage	XC3	L50
Balkong, ovansida	XC4+XF3	L50
Balkong, undersida	XC3+XF1	L50
Pelare (ej i garage)	X0	L50
Pelare (utomhus)	XD3+XF4	L50
Pelare i garage	XD3	L50
Hisstopp	X0	L50
Hissgrop	XC4+XF3	L100
Skalväggar	se platsgjutna konstruktioner "Väggar"	
Plattbärlag	se platsgjutna konstruktioner "Bjälklag"	

2.4.2 Plattbärlag

Alla fribärande bjälklag utförs med plattbärlag.

2.4.3 Balkonger

Alla balkonger utförs prefabricerade.

2.4.4 Väggelement, pelare, sockelelement

Invändiga betongväggar utförs som skalväggar.

Betongpelare utförs prefabricerade.

Vägg mot grannfastighet i trapphus 1 utförs helprefabricerad som halvsandwichelement.

2.4.5 Hissgropar och hisstoppar

Hissgropar och hisstoppar utförs prefabricerade.

2.4.6 Kontroll

Utförande och kontroll skall ske i enlighet med SS-EN 13670:2009, samt SS-EN 137006:2015.

2.4.7 Toleranser

Toleranser enligt betongvaruindustrins utgåva "Toleranser för betongelement".

3 STÅLKONSTRUTIONER

(EKS 12, avdelning E; EN 1993)

När inte annat anges gäller rekommendationerna i SBI:s handbok om tillämpning av EN-1090-2.

3.1 Stålkvalitet, bultar, elektroder

Stålkvalitet:

Plåt S355J2 enligt SS-EN 10025-2

VKR S355J2H enligt SS-EN 10210 med option 1.4

Övrigt stål: S355J2

Skruv: SB 8.8 med brickor HV200, samtliga fästdon ska vara varmförzinkade

Svetselektroder: Matchande

Svets utförs som kälsvets med a-mått = 4 mm där ej annat anges.

3.2 Utförandeklasser

Utförandeklass: EXC2

3.3 Miljöklasser/ Korrosivitetsklasser

Korrosivitetsklass:

Inomhus, uppvärmda lokaler: C1

Inomhus, ej uppvärmda lokaler C2

Inomhus, i garage C3

Utomhus: C4

3.4 Toleranser

Toleranser skall vara enligt EN-1090-2, geometriska toleranser.

3.5 Rostskydd

Funktionskrav: Rostskyddets hållbarhet – Hög (mer än 15 år)

3.6 Brandskydd

Allt stål brandskyddas enligt krav i brandskyddsdokumentation. Stål inbyggt i ytter- och innerväggar brandskyddas genom inklädnad.

3.7 Kontroll

Enligt EN-1090-2 kapitel 12.

4 TRÄKONSTRUKTIONER

(EKS 12, avdelning G; EN 1995)

4.1 Virkeskvalitet

Där ej annat anges gäller skall konstruktionsvirke vara av lägst klass C24.

Trä avskiljs från betong med gummilist eller likvärdigt.

Råspont skall vara av lägst sort G4-2 gran.

4.2 Klimatklasser

Klimatklass 0: Inomhus i uppvärmda lokaler

Klimatklass 1: Ytterväggar

Klimatklass 2: Takstolar och skärmtak

Klimatklass 3: Regelstomme i förråd o dy.

4.3 Spik, bult, beslag

Samtliga fästdon och beslag ska vara varmförzinkade.

4.4 Kontroll

Kontroll av träkonstruktioner skall ske enligt EN 1995, kapitel 10.

5 GEOKONSTRUKTIONER

(EKS 12, avdelning I; EN 1997)

5.1 Geotekniska förutsättningar

5.1.1 Geotekniska rapporter och rekommendationer

Geotekniska förutsättningar och rekommendationer framgår av:

- PM Geoteknik - Tegelwik, Södermalm, Systemhandling, 2024-05-10
- Markteknisk undersökningsrapport (MUR) – Geoteknik - Tegelwik, Södermalm, Systemhandling, 2024-05-10

5.1.2 Geoteknisk kategori och säkerhetsklass

Grundläggning utförs i geoteknisk kategori 2, GK 2

Säkerhetsklass 2, SK2, tillämpas för byggnadens geokonstruktioner.

5.1.3 Grundläggningssätt

Byggnadens grundläggning utförs med plattgrundläggning på packad sprängbotten. Enstaka grundläggningspunkter utförs direkt på berg.

5.2 Schaktning

Se Rambeskrivning mark, landskap och VA utförd av LandArk.

5.3 Dränering

Dräneringsledning utförs enligt grundplaner och ansluts till pumpgrop/dräneringspump enligt V. Dräneringsledning av plast, Ø 110 typ DSA eller liknande, utförs i fall 1:200 med enligt på grundplaner angivna vattengångar. Runt dräneringsledning anordnas filter av geotextil med erforderlig klass. Observera att dränering kan komma att behöva anpassas i samband med framtagande av bygghandlingar.

Rensbrunnar placeras enligt grundplaner med erforderlig beteckning av gjutjärn.

Stigarrör till dränering utförs släta och täta med dimension 110 mm. Stigarrör ansluts till liggande dräneringsledning med 2 stycken 45-gradersböjar.

5.4 Radonhantering

Enligt PM Geoteknik klassas marken som normalradonmark. Detta innebär att byggnadens grundkonstruktion skall ges ett radonskyddande utförande.

Enligt PM Geoteknik rekommenderas att verifierande mätning av radongashalt utförs efter utförda bergschaktningsarbeten om byggnaden utförs radonskyddad.

Åtgärder:

Genomföringar i grundplatta och motfyllda källarväggar utförs täta.

I dräneringslagret under varma utrymmen läggs dränrör med centrumavstånd ca 2 m och ej närmare än 2 m från fasad. Dräneringsrören ansluts till en tät samlingsledning som dras till en anslutningspunkt med lämplig placering i garageutrymmet och förses med körbar gjutjärnsbetäckning. Anslutningspunkten förbereds för inkoppling av radonfläkt som ansluts till erforderlig ledning som dras till lämplig placering i eller utanför husliv.

5.5 Återfyllning

Under byggnaden skall ett minst 150 mm tjockt dränerande och kapillärbrytande lager utföras (se AMA Anläggning 23 CEF.2111 samt figur CEF.1213/1).

Motfylld källarvägg förses utvändigt med 200 mm dränerande och kapillärbrytande cellplastskivor och ett materialskiljande skikt av geotextil.

6 ÖVRIGT

6.1 Strålning från material

Levererat byggnadsmaterial får inte bidra till att gammastrålningsnivån enligt BBR, Boverkets Byggregler överstiger 0,3 µSv/h i rum där människor vistas mer än tillfälligt.

Leverantörer av byggmaterial skall därför kunna redovisa gammastrålningen från levererat material.

Gammastrålning från byggmaterial får inte överstiga 1,0 mSv/år.

6.2 Termisk isolering

Cellplast- eller cellglasisolering används i grunden. Under kantbalkar, voter och grundplattor samt övriga lastupptagande delar skall Foamglas av erforderlig kvalitet användas. I övrigt används cellplast av lägst kvalitet S100. Cellplastskivor i flera lager läggs ut med förskjutna skarvar. Cellplastskivor under fribärande grundläggning fästs i ovanliggande betongkonstruktion med isolerskruv eller likvärdigt.

6.3 Tätskikt

Tätskiktsentreprenör skall vara ansluten till AB Tätskiktsgarantier i Norden följa deras riktlinjer för tätskiktsgarantier, version 2024.

6.4 Fuktskydd

Entreprenör ansvarar för fuktskydd på arbetsplatsen och skall följa:

Fuktsäkerhetsbeskrivning - Tegelwik, Södermalm, Systemhandling, 2024-05-07

6.5 Linspänd belysning

Totalentreprenör ansvarar för dimensionering av erforderlig konstruktion för att kunna fästa spännfästen för den linspända belysningen. Placering av spännfästen framgår på arkitektens fasadritningar. Utformning av spännfäste utförs enligt nedan:

Spännfäste

Ombesörj förankrad gängstång rostfri syrafast M20 för spännfäste, ca 9 m över färdig mark. Se ritning "gfk princip spännfäste.pdf". (skiss nedan).

Förankringen skall tåla draglast om ca 300 kg. Utstick genom fasad, 50 mm, med dubbla muttrar. Staden monterar fäste mellan muttrarna och spänner upp linarmaturer.

För Barnängsgatan, Bondegatan och Emelies Gata blir placeringar av spännfäste i bjälklag ca 9 m över färdig mark.

