



ALLMÄNNA FÖRESKRIFTER  
(Gäller där ej annat anges på ritning)

BESTÄMMELSER  
BBR 27 BFS 2011:6 med ändringar t.o.m. BFS 2018:15  
EKS 11 BFS 2011:10 med ändringar t.o.m. BFS 2019:1  
EN 1990-1999  
AFS 1999:3 Byggnads- & Anläggningsarbeten

RÅD OCH ANVISNINGAR  
AMA Hus 18

GÄLLANDE HÖJDSYSTEM  
RH 2000

SÄKERHETSKLASS  
Säkerhetsklass 3:  
Byggnadens bärande system så som fundament, pelare, väggar och balkar.  
Säkerhetsklass 2:  
Bjälklag och sekundära bärverk så som bärande trp-plåt, icke bärande inner- och ytterväggar, fribärande bottenplatta och skärmtak.  
Säkerhetsklass 1:  
Platta på mark.

AVSEDD LIVSLÄNGD  
Livslängdskategori 1 (10 år): Tillfälliga konstruktioner.  
Livslängdskategori 2 (10-25 år): Utbytbara konstruktioner.  
Livslängdskategori 4 (50 år): Bärverk med undantag enligt nedan.  
Livslängdskategori 5 (100 år): Bärverksdelar i säkerhetsklass 2 och 3 som inte är åtkomliga för inspektion och underhåll.

KONSEKVENSKLASS  
Konsekvensklass 2a, lågriskgrupp

KRAV I BRUKSGRÄNSTILLSTÅND  
Krav på vertikala nedböjningar, definitioner enl. SS-EN 1990, bilaga A1.  
Karakteristisk lastkombination (6.14b).  
 $w_3 \leq L/500$   
 $w_{max} \leq L/250$   
 $w_{max} \leq 30\text{mm}$

RITMETODIK  
Alla mått är angivna i millimeter.  
Vid redovisning av planerna används A-projicering, detta innebär att skärningen ligger över aktuellt bjälklag.

LASTFÖRUTSÄTTNINGAR

Egentyngd av byggnadsverk  
Enligt SS-EN 1991-1-1  
Se belastningsplaner K-01.1-090--180.  
Generellt gäller att egentyngder för byggnadsdelar såsom bjälklag, bärande väggar, ytterväggar, glaspartier och golvbeläggningar enligt A- och K-ritningar.  
Vikt av installationer och undertak:  $q=0,5\text{ kN/m}^2$   
Vikt av lättväggar:  $q=0,5\text{ kN/m}^2$   
Vikt av fasad:  $q=1,5\text{ kN/m}^2$   
Vikt av glastak inkl. stål  $q=2,0\text{ kN/m}^2$   
Vikt av installationer i schakt (per våning)  $q=1,0\text{ kN/m}^2$

Snölast  
Enligt SS-EN 1991-1-3  
Snözon: 2,0, snöfickor förekommer.

Vindlast  
Enligt SS-EN 1991-1-4  
Terrängtyp: IV  
Referensvindhastighet:  $v_{ref}=24\text{ m/s}$

Olyckslast, påkörning  
Pelare i entréplan, i ytterfasad och portik:  
150kN på höjden 0,5-1,5m  
50kN på höjden 0,5m

RIVNING  
Allmänt  
Där det markerats skall förstärkningar enligt K-handling skall utföras innan rivning påbörjas.  
Översågning i hörn godtas inte.  
Väggar  
Rivningssnitt som ansluter mot vägg som sparas skall ske med sågning.  
Bjälklag  
Rivningsnitt som ansluter mot bjälklag som sparas skall ske med sågning.  
Håltagning  
Håltagning skall ske med borring eller sågning.  
Sömborring skall ske så det resulterande hålet inte är större än det angivna.  
Vid håltagning i HDF bjälklag skall hålen centreras runt kanaler enligt ritning.  
Balkar  
Inga stålbalkar får sågas i utan att konstruktör kontaktas och sågningen godkänns.  
Stämpling  
Skyddstämpling skall ske innan rivning påbörjas.

BRAND  
Se brandskyddsbeskrivning upprättad av Brandkonsulten AB. Det som står här bygger på brandskyddsbeskrivning daterad 2019-06-03.  
Sammanfattning av krav (kontrolleras mot senaste brandskyddsbeskrivning innan dimensionering påbörjas):  
- Bärverk för trappor utförs i brandteknisk klass R15  
- Övriga konstruktioner utförs i klass R60.  
- Stålkonstruktioner brandskyddas genom målning eller inklädnad (där det geometriskt och/eller ytskiktsmässigt är möjligt, se arkitekthandlingar) så att de uppfyller de enligt brandskyddsbeskrivningens uppställda krav. Utnyttjandegrader i brand (lastkombination 6.11b) skall redovisas på samtliga stålkonstruktioner. Utnyttjandegraden av stålet i 6.11b får högst vara 60%. Brandskydd av stålkonstruktioner redovisas av huvudkonstruktör och arkitekt.

PLATSGJUTNA BETONGKONSTRUKTIONER

Betongkvaliteter  
Betongkvalitet skall anges på respektive armeringsritning.

Tillsatsmedel  
Där luftporbildande tillsatsmedel erfordras skall de vara av typ "Ren luftporbildande". I övrigt får inga tillsatsmedel användas utan beställarens godkännande.

Armeringskvaliteter  
Lösarmering K500C-T  
Nätarmering NPs500

Armeringens täckande betongskikt  
Inklusive tolerans enligt SS-EN 13670:2009.  
Täckskikt anges på respektive armeringsritning.

Skarvlängder  
Ø10: 500 mm  
Ø12: 600 mm  
Ø16: 800 mm  
Ø20: 1000 mm  
Ø25: 1250 mm

Armeringsjärn betecknade med "BY" skall bygelbockas. Samtliga bygelbockade järn skall ha ett längsgående järn med samma dimension som det bygelbockade järnen i boken.

Utförande  
Betongkonstruktioner utförs enligt SS-EN 13670:2009 och bilaga G.  
Utförandeklass 2.  
Tillverkning av betong utförs enligt SS-EN 206:2013 med nationell anpassning enligt SS 137003:2015  
Härdning av nygjuten betong utförs i härdningsklass 2. .  
Gjutfogar förläggs i samråd med konstruktören.  
Avstängare utformas så att betongens hållfasthetsegenskaper ej påverkas.  
Betong med motstånd mot vatteninträngning utförs enligt SS 137003.

Toleranser  
Toleransklass 1 enligt SS-EN 13670:2009.

Svetsning  
Svetsning av armering får endast förekomma där så anges på ritning.  
Utformning och tillverkning av detaljer där armering sveatsas skall utföras enligt SS-EN 1090-2:2008 + A1:2011 samt enligt "Svetsförband i ingjutningsgods - dimensionering, utförande och kontroll, BFR, rapport T8:1989".

Kontrollplan  
Entreprenören svarar för att kontroll utföres för utförandeklass 2 för SS-EN 13670:2009.

STÅLKONSTRUKTIONER

Material  
Där annat ej anges.  
HEA, HEB-, IPE-profiler S355J2  
UPE-profiler S355N  
CFRHS och HFRHS-profiler S355J2H  
L-stål samt Rundstång S235JR  
Plåtar S355J2  
Z-Plåtar S355J2 med option 4, Z35  
Grundskruvar S355JR enligt SS-EN 10025-1:2004 med option 5.

Skruv med samhörande mutter enl. SS-EN 15048-1:2007 kval 8.8 med brickor min HV200  
Samtliga fästdon skall vara varmförzinkade enligt SS-EN ISO 10684:2004  
Svetselektroder Matchande

Utförande  
Utförande enligt SS-EN 1090-2:2008 + A1:2011. Om annat ej anges gäller rekommendationerna i SBI:s handbok om tillämpning av SS-EN 1090-2:2008 + A1:2011.  
Utförandeklass EXC2  
Svetsarbete Kvalitetsnivå C  
Skruvförbandsklass A eller D (Ej förspänd).  
Referenstemperatur för uppmätning och utsättning 20°C.

Trycköverförande kontaktyta  
Där "god anliggning" föreskrivs avses toleranskraven enligt SS-EN 1090-2:  
-Funktionstoleranskraven avseende ytplanhet för upplagsytor avsedda för full anliggning.  
-Motagetoleranskraven för kontaktytor med krav på full anliggning.

Toleransklass för funktionstoleranser  
Klass 1

Skruvförband  
Vid alla skruvar ska brickor och muttrar användas om inget annat anges.  
Skruvlängd väljs så att den öngängade stammen ligger i skjuvplanet.  
Skruvförband säkras mot lossning med körnslag.

Undergjutningar av fotplåtar m.m.  
Undergjutningar av fotplåtar utförs med exp. bruk hållfasthet C50/60.

Injekteringsankare  
Injekteringsankare typ Hilti HIT-CT 1 skall utföras enligt Hiltis föreskrifter med enkelt sättdjup om annat ej anges. Där Hilti HIT-CT 1 anges skall även ankarstång Hilti HIT-V 8.8 användas.

Rostskydd  
Nedanstående gäller generellt om annat ej anges.  
Invändigt smide samt smide inbyggt i yttervägg utförs förbehandlingsgrad P1 med ytråhet SA 2½ medium och grundmålat 40µm. Grundfärgen skall kunna övermålas med täckfärg och/eller brandskyddsfärg.

Om inget annat föreskrivits gäller att utvändigt smide utförs för korrosivitetsklass C3 genom förbehandlingsgrad P2 samt varmförzinkning enligt rostskyddssystem N3.03.  
För smide där korrosivitetsklass C5-I föreskrivits utförs smidet med förbehandlingsgrad P2 samt varmförzinkas enligt rostskyddssystem N6.04.  
Stål som skall varmförzinkas skall ha en sammansättning som gör det lämpligt för varmförzinkning.

GEOKONSTRUKTIONER

GRUNDLÄGGNING  
Utförandebeskrivning som upprättas av entreprenör. Geotekniska förhållanden redovisas i MUR.

Schakt och fyllning  
Tas fram av entreprenör.

Dränerande material  
Fyllning mot och under byggnad utförs med minst 150 mm dränerande material

Grundläggning med pålar  
För anbudsräkning har påltyper enligt pålplan famtagits med hänsyn till begränsad takhöjd.  
Samtliga pålar har antagits spetsbärande.

Utförande av pålning  
Samtliga pålar skall stoppslås enligt stoppslagningskriterier som tas fram av entreprenör i samband med installation och stötvågsmätning av de första pålarna.

Kontroll  
För stålkärnepålarna gäller att efter installation av de första 3 pålarna skall den geotekniska bärförmågan verifieras genom stötvågsmätning. För stålrörspålarna verifieras bärförmåga genom stötvågsmätning av minst 3 pålar samt i enlighet med antagna förutsättningar i påldimensioneringen av entreprenör.

Toleranser  
I sida +50mm  
I höjddled +0mm, -50 mm  
Lutning 0,02m/m  
Om angivna toleranser överskrids skall konstruktören omedelbart kontaktas.

Dräneringsledning  
Dräneringsledning utförs enligt K-ritning och anslutes till dräneringsbrunn enligt V-ritning.  
Dräneringsrör ska vara typgodkänt plaströr typ Uponor DSA Ø110/95 eller likvärdigt. Utläggning av rör enligt "Läggningsanvisningar för husgrunddränering" utgiven av SPF, Sveriges plastförbund samt enligt AMA Anläggning 13.  
Spolbrunnar utförs enligt leverantörens standard och avslutas i markytan med betäckning.

Geotextil  
Minst bruksklass 2 (N2).

B	K-PM-003	2019-12-20	GRAF
A	K-PM-001	2019-10-02	GRAF
BET	ÄNDRINGEN AVSER	DATUM	ANSV

### BYGGHANDLING

PLAN 7  
PLAN 6  
PLAN 5  
PLAN 4  
PLAN 3  
PLAN 2  
PLAN 1  
ENTRÉPLAN  
KÄLLARPLAN

UPPDRAGSNAHN

**Kv. Hönsfodret**  
Kv. Hönsfodret 1

A SCHARC ARKITEKTUR AB

☒ K ELU Konsult AB

tel. 08-58009148

B BRANDKONSULTEN

tel. 070-8194391

UPPDRAGS NR  
32360

UTÅDRÖNINGSTR. AV  
GRAF

HANDLÄGGARE  
GRAF

DATUM  
2019-09-20

ANSVARIG  
Peter Grafström

Om- och nybyggnation  
Föreskrifter

SKALA  
A1  
A3

NUMMER  
K-01.0-001

BET  
B

2019-12-20 14:58:59