

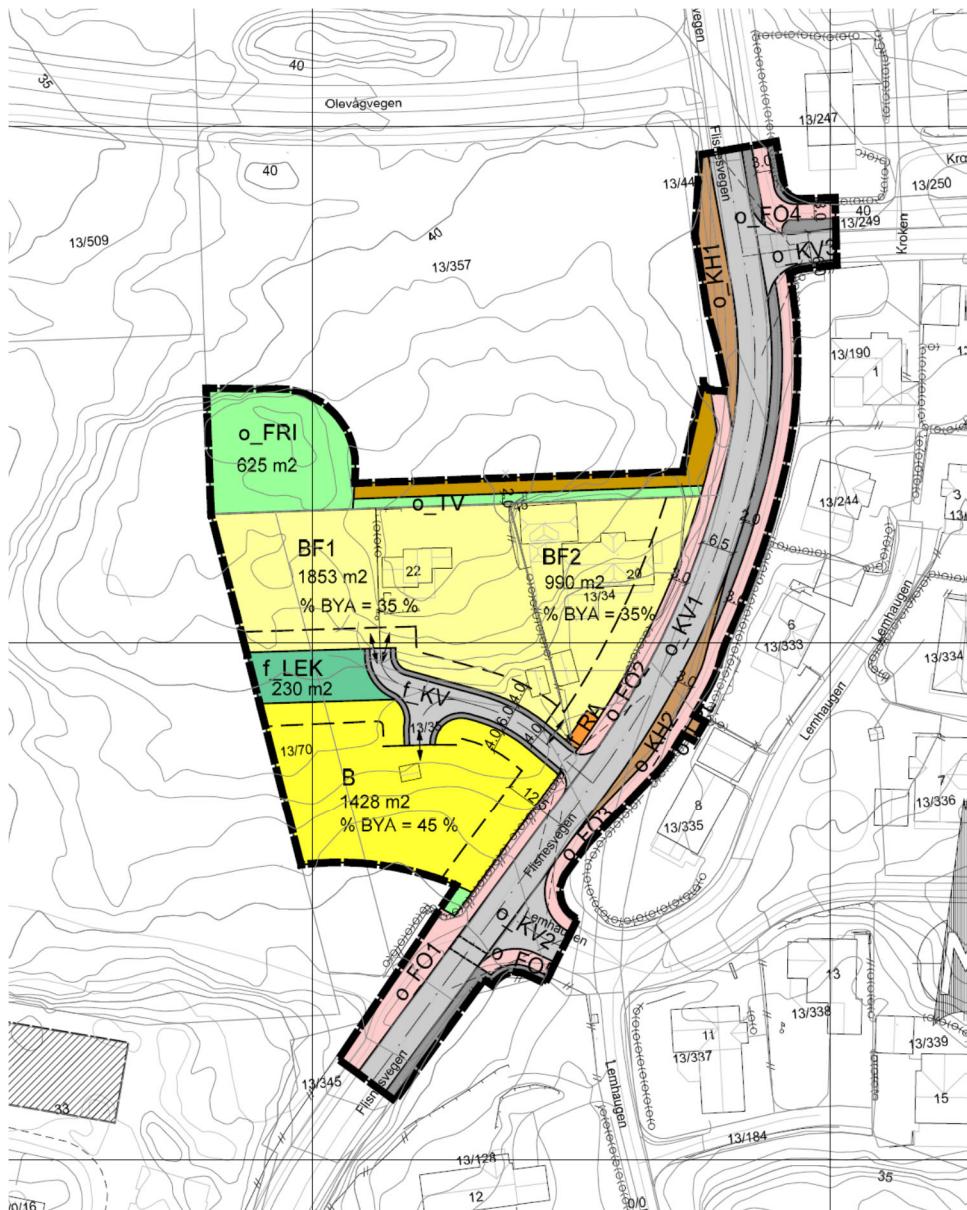
VA-rammeplan

til detaljplan for Tunvoll på Flisnes – gbnr. 13/35 og 70 i Ålesund kommune

Utarbeidd av: Ha-Plan AS

Dato: 01.01.2023

Sist revidert: 06.01.2023



Foreløpig plankart for Tunvoll fra ProEss AS, datert 23.11.2022.

VA-rammeplanen er utarbeidd av Ha-Plan AS v/ siv.ing. Hallgeir Wuttudal.

Den er basert på krav i VA-norm for Sunnmøre, inkl. Vedlegg B1 Krav til VA-rammeplan og B4 Norm for overvasshandtering og referat frå oppstartsmøte 14.06.2021.

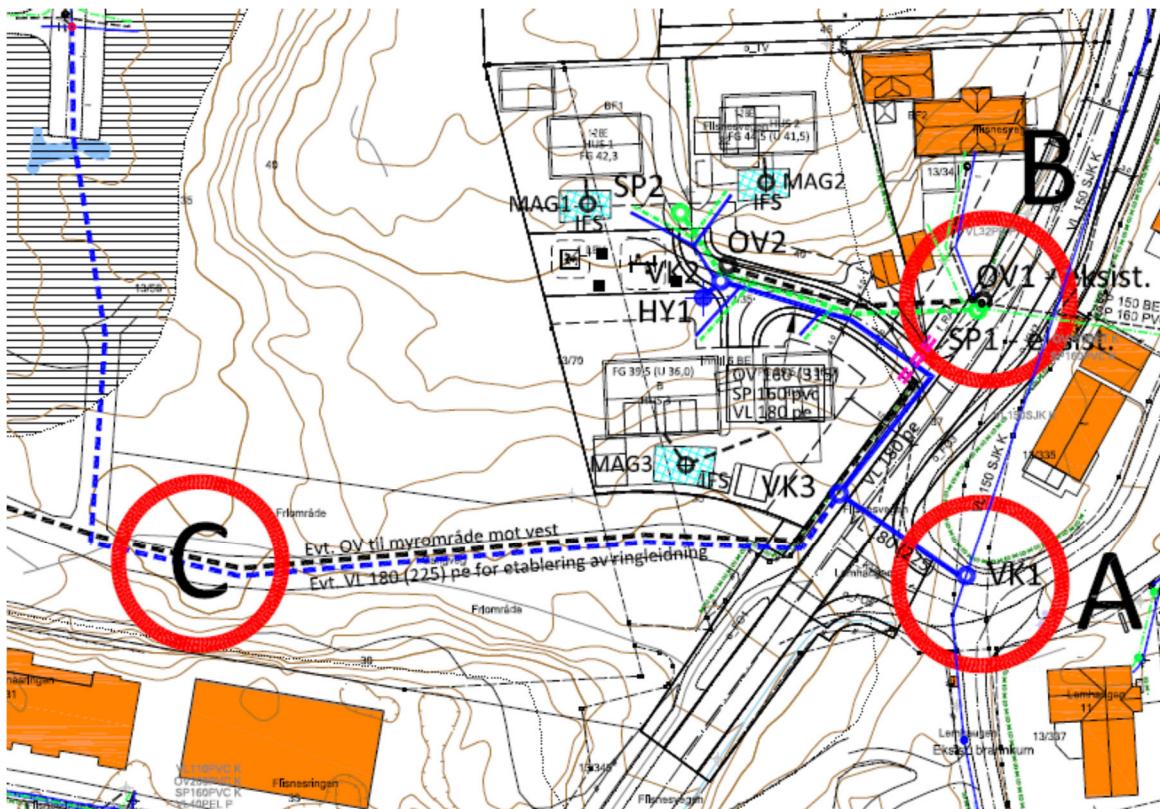
Formål

VA-Rammeplanen er utarbeidd i samband med detaljregulering av området, og viser forslag til prinsippløysingar for vatn- og avløpsanlegg for planlagte bustadområde.

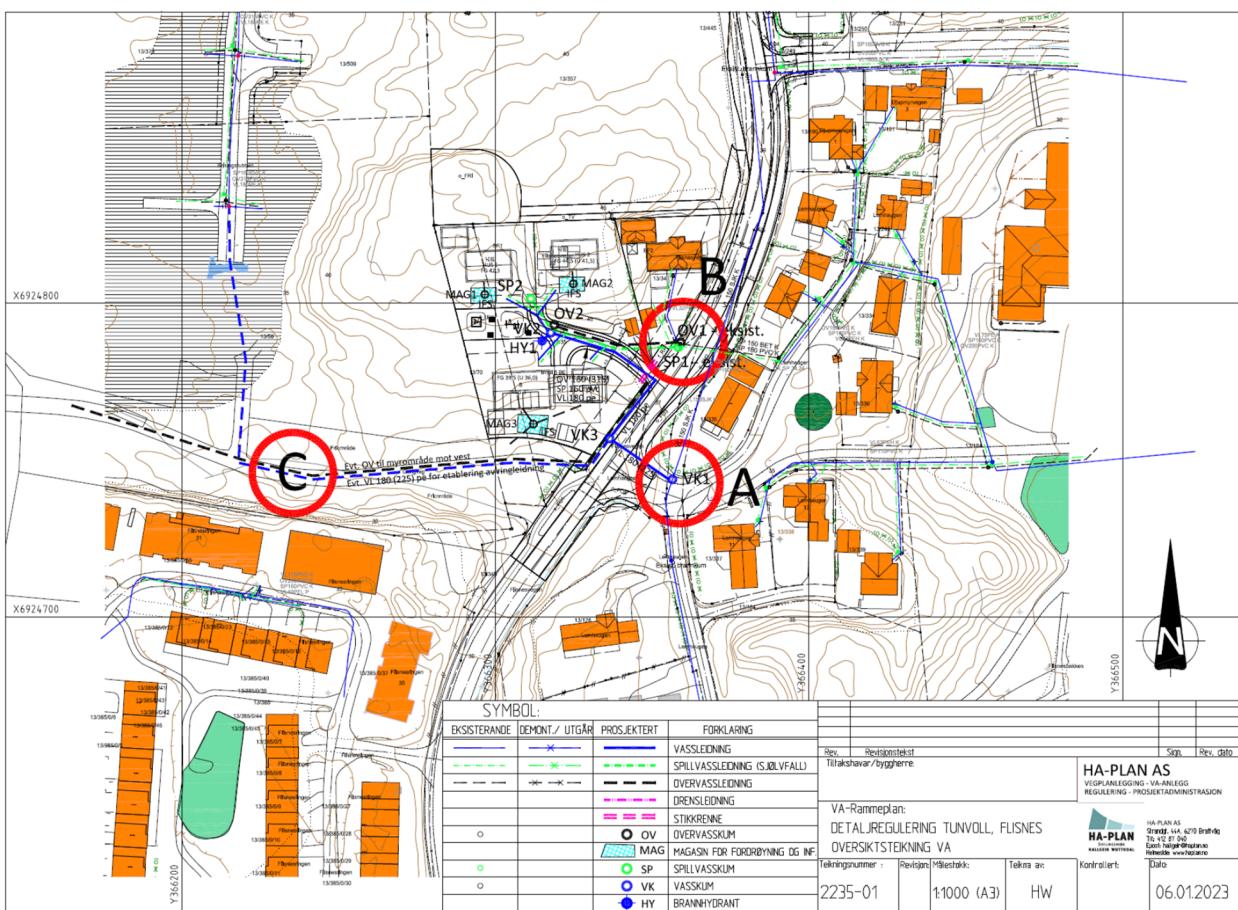
Rammeplanen skal vere i tråd med overordna hovudplanar og vil vere retningsgjevande for vidare detaljprosjektering.

Utarbeidd plan

Nedanfor er vist korleis ein kan knyte dei nye bustadane til eksisterande anlegg i området.



Oversikt over løysingar for vatn og avløp for Tunvoll.



Oversiktskart med tittelfelt og teiknforklaring.

(Dette oversiktskartet er også vedlagt i større målestokk, teikning 2235-01, datert 06.01.2023.

1. Generelt

- 1.1. Innanfor planområdet for Tunvoll er det planlagt oppført 8-10 nye bueiningar. I tillegg skal det eksisterande bustadhuse på gnr. 13/34 bestå.
I området BF1 er det planlagt å fjerne eit eksisterande bustadhus og sette opp to nye bustader med 1-2 bueiningar i kvart bygg. I området B for konsentrert bebyggelse er det planlagt å sette opp 2 bygningar med totalt inntil 6 bueiningar.
- 1.2. Det er etablert kommunale anlegg ved planområdet som kan tilknytast. Planen kjem ikkje i konflikt med eksisterande anlegg slik at det ikkje trengst omleggingar av desse. Det er avløpskummar på vestsida av Flisnesvegen (B) og hovudvassleidning på austsida av Flisnesvegen (A) som kan tilknytast.
- 1.3. Planlagte VA-anlegg er så langt mogeleg lagt i planlagte vegtrasear for å sikre god tilgjenge for framtidig vedlikehald. Brannhydranten er plassert godt tilgjengeleg ved veg som er køyrbar for brannbil ved snuhammar.
- 1.4. Fall på leidningar er vurdert slik at planlagte løysingar er gjennomførbare. Nivå på avløpsleidningane ved punkt B må kontrollerast. Viss det blir for lite overdekning kan røra isolerast.
- 1.5. Det er ikkje klausulerte området for drikkevasskjelder i området.

- 1.6. Alle hovudtraseane for vatn og avløp som er vist på plankartet er antatt å bli kommunale leidningar inkl. vatn- og avløpskummar og brannhydrant.

Tilkomstvegen er regulert som felles veg.

Alle utstikk og anlegg på byggetomtene (fordrøyningsmagasin og liknande) er antatt å bli private anlegg, men nærmare detaljer om dette må avklarast i ein utbyggingsavtale med kommunen.

2. Vassforsyning

Det ligg ei hovudleidning av 150 mm sjk langs austsida av Flisnesvegen. Det er berre lagt 32 mm vassleidning gjennom Flisnesvegen slik at det må leggast ny vassleidning for vassforsyning og brannvatn til bustadområdet gjennom Flisnesvegen.

- 2.1. Vassforsyning og brannkapasitet til dei nye bustadområda er planlagt frå eksisterande 150 mm vassleidninga i område merka A. Etter samtale med Magne Blindheim ved VA-avdelinga i kommunen og Kristin Nonsvik i ÅKE har vi skissert traseen slik at det er mogeleg å fortsette med vassleidninga ned til byggeområda lenger vest for å etablere ringleidning her. Det er regulert ein gangsti vestover i regulert friområde som eventuelt kan kombinerast med trase for vassleidning.
- 2.3. Vi vurderer at planlagt vassleidning av 180 mm pe til Tunvoll-feltet har tilstrekkeleg kapasitet til å dekke krava til sløkkevatn (20 l/s) i TEK 17 og drikkevassforsyning. Viss det skal leggast vassleidning til Brislingstubbene for å etablere ringleidning kan det vurderast å oppdimensjonere vassleidninga frå A til Brislingstubbene til 225 mm pe.
- 2.4. Plassering av ein brannhydrant er vurdert iht. TEK 17 og krava til brannvesenet. Det er foreslått nedsetting av 1 ny brannhydrant (HY1) ved snuhammar/ avkjørsle til område for konsentrert bebyggelse.
- 2.5. Det blir truleg ikkje sprinkleranlegg i bygga.

3. Spillvatn

- 3.1. Alt spillvatnet frå byggeområda er planlagt tilknytt eksisterande 160 mm pvc avløpsleidning ved punkt B på oversiktsteikninga.
- 3.2. Det er opplyst frå kommunen at avløpsleidningane ved punkt B ligg grunt. Det kan derfor vere aktuelt å isolere spillvassleidninga oppstrøms tilkyningspunktet til kommunal leidning.
- 3.3. Utfrå planlagt ferdig golvnivå på nye bustader vil det vere nok fall til planlagt løysing.
- 3.4. Vi antar at denne spillvassleidninga er dimensjonert for å kunne ta imot denne utbygginga
- 3.5. Avløp frå planområdet er planlagt tilknytta kommunalt reinseanlegg RA6 på Flisnes. Dette er eit mekanisk silanlegg som er antatt å ha dimensjonerande kapasitet på 16500 pe. Anlegget har ikkje overholdt reinsekrava til primærreinsing i forureiningsforskrifta. Statsforvaltaren har ved tilsyn med kommunen avdekkta mange avvik og brot på

utsleppsløyvet, og kommunen vil arbeide systematisk med å forbetre interne rutinar og lukke avvik, og har i samråd med Statsforvaltaren utarbeidd ein forpliktande tiltaksplan som skal følgjast.

Reinseanlegget er i løpet av 2021/22 blitt rehabiliteret og oppgradert pga. slitasje, nye krav til HMS internt og utehus. Det er gjennomført ombygging av reinseprosessen m.a. med ny sil. Anlegget er forventa å oppfylle krava til primærreinsing.

Planområdet skal regulerast til bustader beståande av frittliggende og konsentrert bustadbebyggelse. I planforslaget er det lagt opp til utbygging av totalt inntil 10 nye bueiningar.

Kommunen sender inn årleg rapportering til Statsforvaltaren om status på reinseanlegga. Ifølgje eigenrapport for 2021 skal det vere tilstrekkeleg kapasitet på anlegget, og at utsleppsverdiane vil overhalde utsleppskrava med dei nye tiltaka som er gjennomført.

- 3.6. Berekning av spillvassmengder frå nye bustader i regulert område. Maks. belastning pr. døgn: $200 \text{ l/døgn} \times 10 \text{ leiligheter} \times 2,5 \text{ pe/leil.} = 5.000 \text{ l/døgn.}$

4. Overvatn

4.1. Planlagt bustadområde ligg på sørsida av eit høgdedrag og vil såleis ikkje få tilført overvatn utanfrå. Men ettersom den kommunale overvassleidninga frå punkt A berre er utført av 150 mm betongrør kan den ikkje tilførast vesentlege nye overvassmengder.

Vi har derfor foreslått å etablere magasin for fordrøyning og infiltrasjon på tomtene. Desse magasina kan dimensjonerast slik at avrenninga frå tomtene til omliggande areal ikkje blir auka i høve til dagens situasjon. Det kan også vere aktuelt å etablere regnbed, grøne tak eller andre lokale tiltak for å redusere belastninga på eksisterande avløpsleidning. Det er såleis berre planlagt å tilføre avløp frå eventuelle sandfangkummar langs tilkomstvegen til den eksisterande kommunale overvassleidninga. Avløp/ overløp frå fordrøyningsmagasina er i utgangspunktet antatt leda til terregn. Viss det i framtida blir etablert ei ringleidning for vatn for eksempel i gangstien i friområdet vestover kan det også eventuelt leggast overvassleidning i traseen som kan ledast til våtområdet lenger vest. Det må truleg utsprengast å denne traseen for å oppnå fall.

4.2. Størstedelen av overvatn og drengsvatn frå tomtene er planlagt leda til ca. 3 magasin for fordrøyning og infiltrasjon slik at det berre i ekstreme nedbørssituasjonar blir bortleda vesentlege mengder overvatn frå tomtene. Fordrøyningsmagasina er planlagt utført av sprengstein eller kassettar. Ved bruk av sprengstein er det antatt at holromma utgjer ca. 30% av bruttovolumet. I tillegg kan det bli etablert regnbed på tomtene og natur- og leikeareala. Verknaden av regnbeda og eventuell bortledning av overvatn frå vegen til kommunal leidning ved B er ikkje medteke i berekningane nedanfor. Slike tiltak vil såleis redusere avrenninga frå området utover det som er berekna nedanfor.

4.3. Berekna maks avrenning frå planlagte nye bustad- og leikeområde før utbygging:

Den rasjonelle formel:

$$Q = C * i * A * K_f$$

Avrenningsfaktor skog/utmark, C:

0,4

Dimensjonerende nedbørsintensitet tidsfaktor 5 min, I:

131

l/(s*ha)

Klimafaktor:

1,4

Areal:

0,4

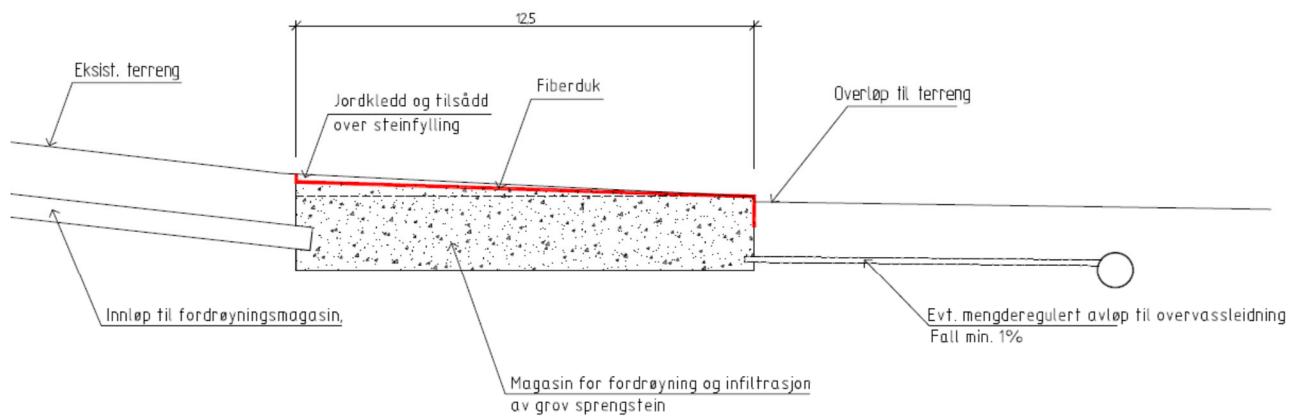
ha.

Tilført områda nedstrøms frå
nye bustad og leikeområde:

29

l/s

4.4. Fordrøyning og infiltrasjon av overvatn på tomtene:



Prinsipp magasin av sprengstein for fordrøyning og infiltrasjon.

wavin

Q-Bic fordrøyningskalkulator

Område og avrenningsareal

Jeg har allerede et volum: m³

Fylke: 14. Møre og Romsdal

Værstasjon: Kristiansund - Karihola

Returperiode: 25 år (Bysenter/Industriomr.)

Takareal:	205 m ²	k:	0,9
Asfaltareal:	245 m ²	k:	0,8
Gressareal:	330 m ²	k:	0,3

Klimafaktor: 40 %

Tillatt utslippsmengde: 2 l/s

Benytte omfylling: Nei

Målbegrensninger: Ingen målbegrensning

Q-Bic og grøftegenskaper

Optimere systemet for:

Insp.- og vedlikehold i:

Nødvendig volum:	6,0 m ³	Anleggslengde:	4,8 m
Nettovolum, Q-Bic:	6,6 m ³	Anleggsbredde:	2,4 m
Benyttet volum i pukk:	0,0 m ³	Avstand (A):	300 mm
Total nettovolum:	6,6 m ³	Fundament (B):	150 mm
Dim. varighet:	30 min	Overdekning (C):	1000 mm
Lengde:	8 stk	Graveskråning (f):	53 °
Bredde:	2 stk	Ugravingsdybde:	1,8 m
Høyde:	1 stk	Ugravingsareal:	45,3 m ²

© Norsk Wavin AS Oppdatert 21.12.12 v.2.1 (DABE)

Berekning av fordrøyningsvolum for tomt Hus 1 (MAG1).

wavin

Q-Bic fordrøyningskalkulator

Område og avrenningsareal

Jeg har allerede et volum: m³

Fylke: 14. Møre og Romsdal

Værstasjon: Kristiansund - Karihola

Returperiode: 25 år (Bysenter/Industriomr.)

Takareal:	165 m ²	k:	0,9
Asfaltareal:	130 m ²	k:	0,8
Gressareal:	805 m ²	k:	0,3

Klimafaktor: 40 %

Tillatt utslippsmengde: 2 l/s

Benytte omfylling: Nei

Målbegrensninger: Ingen målbegrensning

Q-Bic og grøftegenskaper

Optimere systemet for:

Insp.- og vedlikehold i:

Nødvendig volum:	6,3 m ³	Anleggslengde:	4,8 m
Nettovolum, Q-Bic:	6,6 m ³	Anleggsbredde:	2,4 m
Benyttet volum i pukk:	0,0 m ³	Avstand (A):	300 mm
Total nettovolum:	6,6 m ³	Fundament (B):	150 mm
Dim. varighet:	30 min	Overdekning (C):	1000 mm
Lengde:	8 stk	Graveskråning (f):	53 °
Bredde:	2 stk	Ugravingsdybde:	1,8 m
Høyde:	1 stk	Ugravingsareal:	45,3 m ²

© Norsk Wavin AS Oppdatert 21.12.12 v.2.1 (DABE)

Berekning av fordrøyningsvolum for tomt hus 2 (MAG2).

Område og avrenningsareal

Jeg har allerede et volum: m³
Fylke: 14. Møre og Romsdal
Værstasjon: Kristiansund - Karihol
Returperiode: 25 år (Bysenter/industriomr.)

Takareal: 340 m² k: 0,9
Asfaltareal: 575 m² k: 0,8
Gressareal: 945 m² k: 0,3

Klimafaktor: 40 %
Tillatt utslippsmengde: 5 l/s
Benytte omfylling: Nei
Målbegrensninger: Ingen målbegrensning

Q-Bic og grøftegenskaper

Optimere systemet for: Total installasjonskostnad
Insp.- og vedlikehold i: Hver kassett
'Hver kassett' anbefales i de fleste tilfeller

Nødvendig volum:	12,0 m ³	Anleggslengde:	6 m
Nettovolum, Q-Bic:	12,3 m ³	Anleggsbredde:	3,6 m
Benyttet volum i pukk:	0,0 m ³	Avstand (A):	300 mm
Total nettovolum:	12,3 m ³	Fundament (B):	150 mm
Dim. varighet:	30 min	Overdekning (C):	1000 mm
Lengde:	10 stk	Graveskråning (f):	53°
Bredde:	3 stk	Ultrgravingsdybde:	1,8 m
Høyde:	1 stk	Ultrgravingsareal:	63,2 m ²

© Norsk Wavin AS

Oppdatert 21.12.12

v.2.1 (DABE)

Berekning av fordrøyningsvolum for tomt hus 3 og 4 og leik (MAG3).

4.5. Berekning av naudsyst volum er gjort ved hjelp av Q-bic fordrøyningskalkulator frå Wavin.

Det er brukt klimafaktor 40% i berekningane.

I berekninga er det antatt inntil 2-5 l/s infiltrasjon og avrenning for kvart magasin. Total dimensjonerende avrenning til terrenget nedstrøms er berekna til inntil 9 l/s (samanlikna med inntil 29 l/s ved dagens situasjon).

Berekna nettovolum på kvar av fordrøyningsbassenga MAG1 og MAG2 på BF1 (hus 1 og 2) er berekna til netto 6,6 m³ med maks. avrenning inkl. infiltrasjon sett til 2 l/s. Ved bruk av sprengstein må ein såleis etablere 2 magasin på totalt 44 m³ bruttvolum.

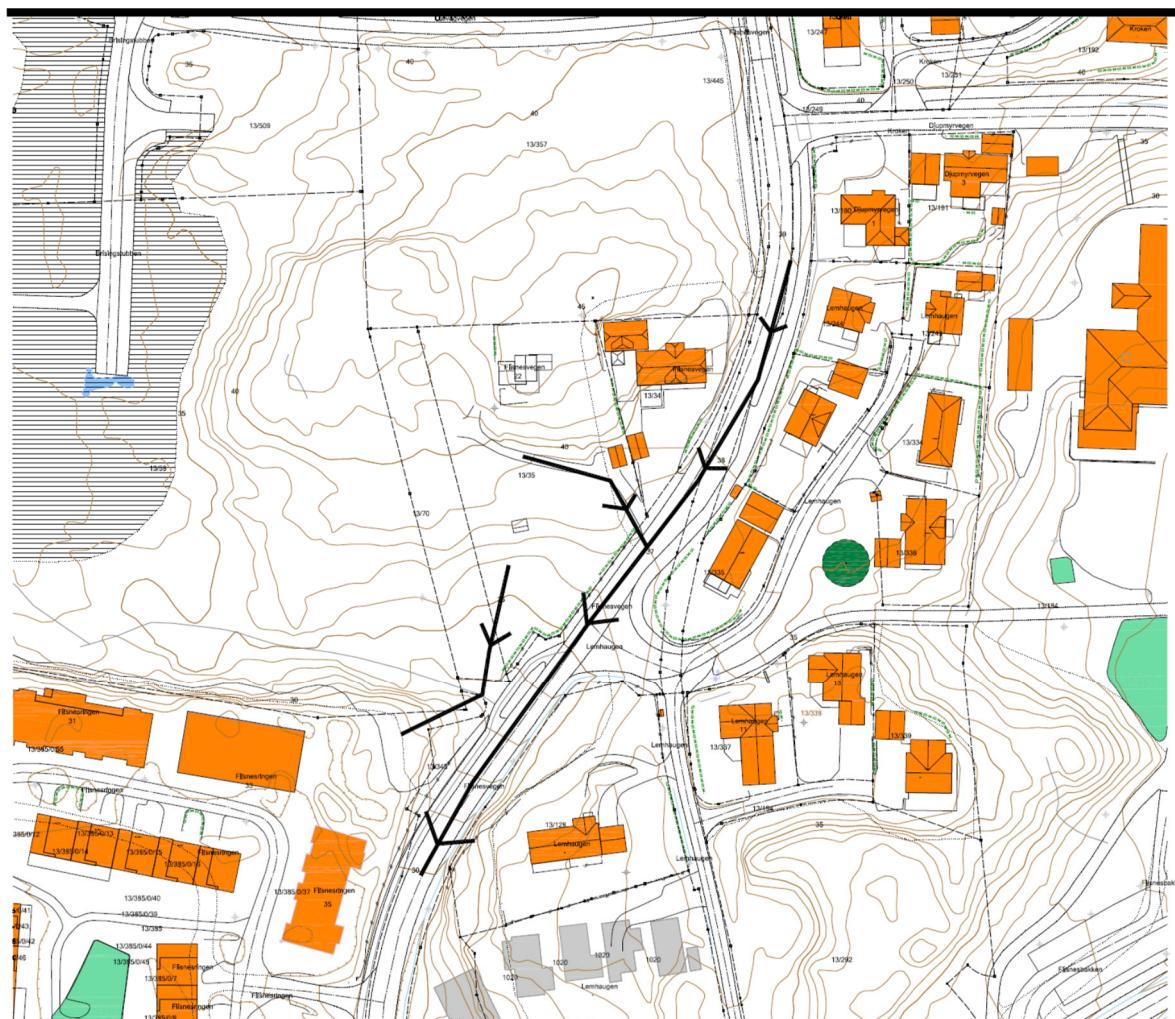
Berekna nettovolum på fordrøyningsbasseng MAG3 i område B (hus 3 og 4, samt leik) er berekna til netto 12,3 m³ med maks. avrenning infiltrasjon sett til 5 l/s. Ved bruk av sprengstein må ein såleis etablere magasin på totalt 41 m³ bruttvolum.

4.6. Overløpet frå magasina er primært planlagt ledet til omliggande terregn. Dersom det i framtida blir etablert godt dimensjonerte overvassleidningar i området kan overløp frå bassenga tilknytast desse.

4.7. Det er planlagt lagt overvassleidning til punkt B av 160 mm rør for ev. tilknyting av sandfangkummar langs tilkomstvegen (315 mm viss det må leggast kommunal minstedimensjon).

4.8. Flomvegar. Utbygginga vil ikkje stenge for flomvegar gjennom området. Ettersom planområdet ligg i ei helning frå eit høgdedrag og såleis ikkje får tilført overvatn

utanfrå vil det ikke kunne bli flomvassføring gjennom planområdet. Den mest naturlege flomvegen i dette området vil følge Flisnesvegen.



Opne flomvegar i planområdet.

5. Vedlegg

Oversiktsteikning VA-Rammeplan, teikning 2235-01, datert 06.01.2023.

