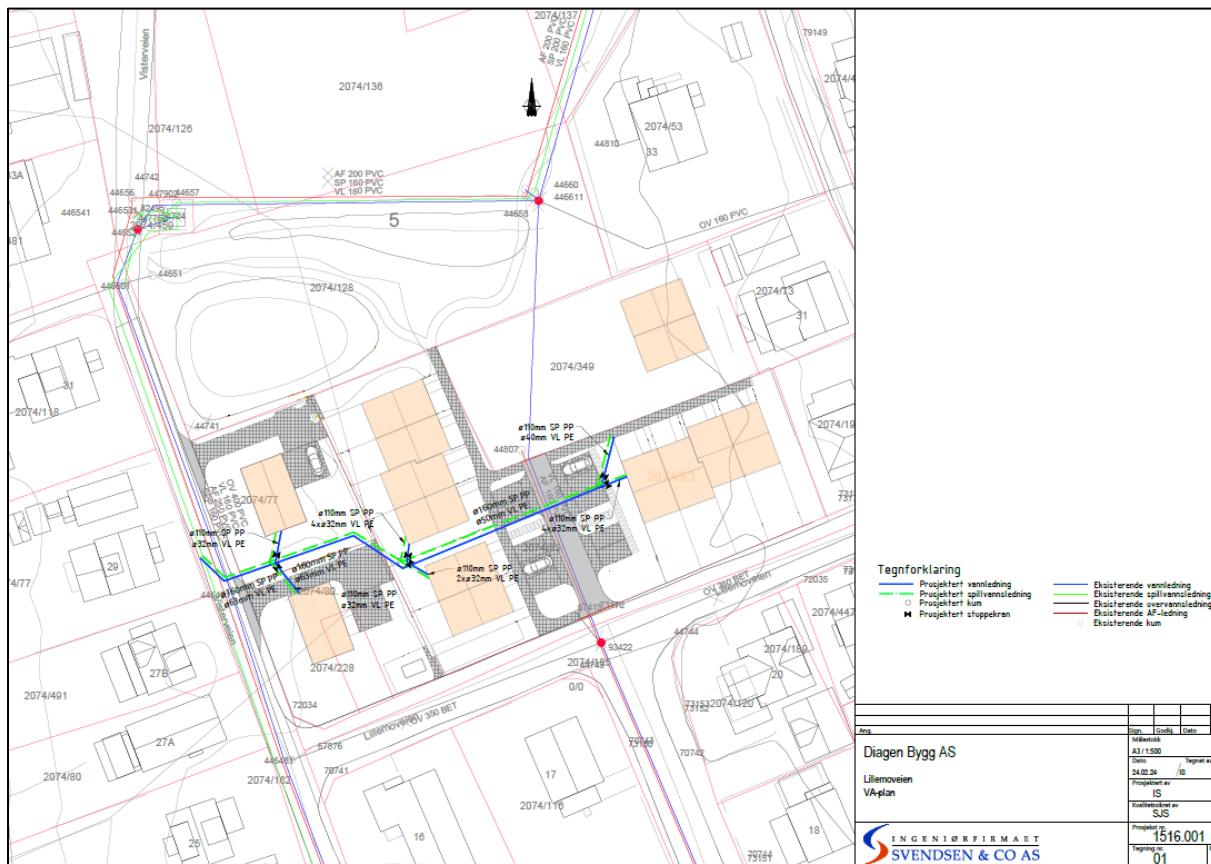


VAO-Notat

Lillemoveien, Sarpsborg kommune



Bilde 1 VA-plan

Versjon	Beskrivelse	Utført	Kontrollert	Dato
0	VAO-Notat	IS	SJS	25.02.24

Sammendrag

Ingeniørfirmaet Svendsen & Co er engasjert av Line Solgaard Arkitekter arkitekter i forbindelse med detaljregulering av Lillemoveien i Sarpsborg kommune. Det er planlagt 14 boenheter. Dette notatet beskriver vann, spillopp og overvannshåndtering i forbindelse med detaljregulering av Lillemoveien.

VA

Det private ledningsanlegget vil være fellesgrøft for vann og avløp. Avløp baserer seg på selvfall. Utbyggingsområdene håndterer overvann i åpne systemer. Eksisterende brannvannsuttak på kommunalt ledningsnett dekker avstandskrav for området. Det er ikke behov for sprinkling.

OVERVANN

Overflateavrenning før tiltak er beregnet til 72 l/s, etter utbygging er denne redusert til 19 l/s ved nedbør med gjentaksintervall på 25 år. Overflateavrenningen reduseres med 73% fra dagens situasjon og beregnet volum som skal fordrøyes på området er ca. 67 m³. Det er tillagt et klimapåslag på 40%, i beregningene satt som klimafaktor 1,4.

Trinn 1: Takkvann slippes på terregn. Regnbed, vadi og permeabelt dekke gir overvannet mulighet til å infiltrere ned i grunnen og opprettholde den naturlige vannbalansen i området.

Trinn 2: Regnbed og vadi fordrøyer overvann fra tak og terregn.

Trinn 3: I en flomsituasjon vil vannet følge tomtens trygge flomveier som vist på Fig 14.

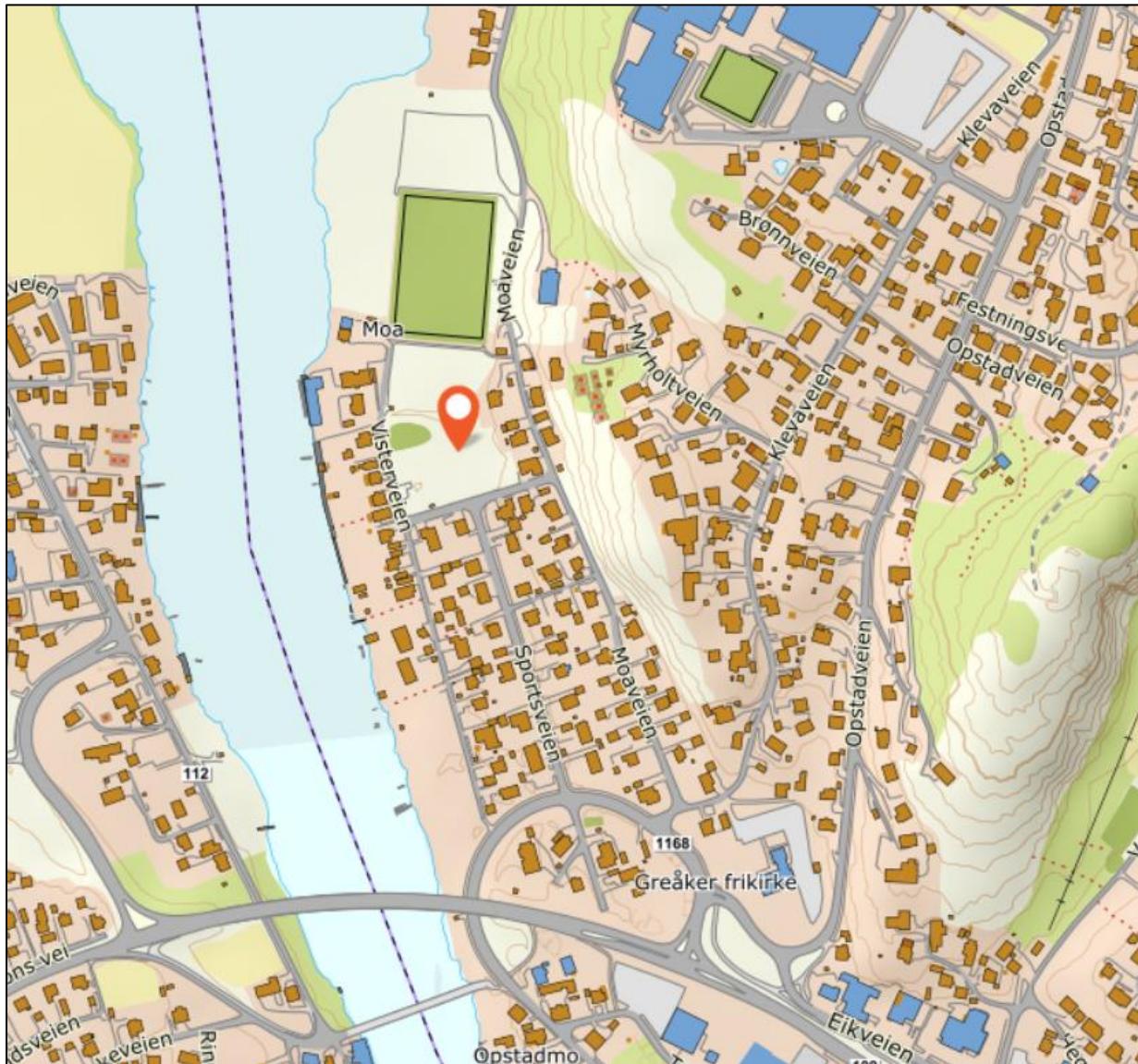
Summen av disse tiltakene vurderes til å bedre overvannssituasjonen fra dagens situasjon, til tross for utbygging og tillagt klimapåslag i beregningene. Overvannet fra egen eiendom håndteres på egen eiendom. Det søkes ikke om påslipp av overvann til kommunalt ledningsnett. Ved ekstremnedbør vil overvannet følge eiendommens trygge flomveier.

Innhold

Sammendrag	2
1 Innledning.....	4
2 Gjeldene bestemmelser	5
2. Hovedgrep for VA og OV.....	5
3 Eksisterende forhold	6
3.1 Eksisterende VA-infrastruktur.....	6
3.2 Andre forhold.....	7
4 Vannforsyning.....	9
4.1 Generelt	9
4.2 Dimensjonering	9
4.3 Brannvannsdekning.....	11
5 Avløp.....	12
5.1 Dimensjonering	12
5.2 Høyde og fallforhold	12
6 Overvannshåndtering.....	13
6.1 Beskrivelse og dimensjonering.....	13
6.2 Infiltrasjon (trinn 1)	13
6.3 Fordrøyning (trinn 2).....	13
7 Flom og flomveier.....	14
8 Prinsippløsninger for VA.....	16

1 Innledning

Området er lokalisert i Sarpsborg kommune. Forslagstiller er Diagen International AS som er eier av Gnr/bnr 2074/83. Plansaken omfatter også utvikling på tilstøtende tomter innenfor planavgrensningen med andre eiere.



Bilde 2 Tiltakets plassering

2 Gjeldene bestemmelser

Bestemmelser for VA:

Gjeldene bestemmelser for vann og avløp gir i Sarpsborg kommune sin VA-norm.

Bestemmelser for overvann:

Gjeldene bestemmelser er gitt i «Felles veileder for overvannshåndtering for kommunene i vannområdene Morsa og Glomma sør».

2. Hovedgrep for VA og OV

Det private ledningsanlegget vil være fellesgrøft for vann og avløp. Avløp baserer seg på selvfall.

Utbyggingsområdene håndterer overvann i åpne systemer. Eksisterende brannvannsuttak på kommunalt ledningsnett dekker avstandskrav for området. Det er ikke behov for sprinkling.

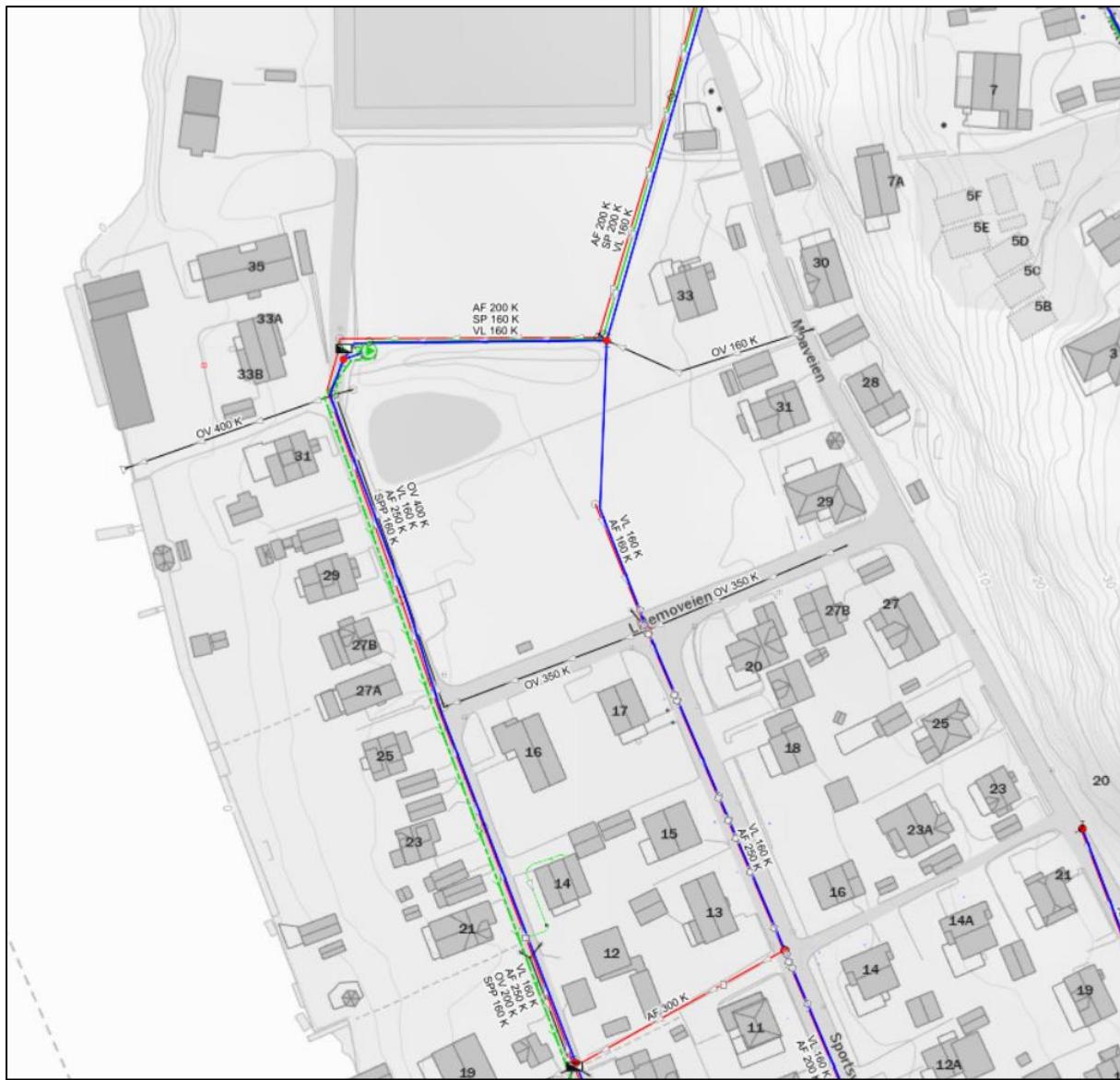
Alt takk vann slippes på terreng. Regnbed, vadi og permeabelt dekke gir overvannet mulighet til å infiltrere ned i grunnen og opprettholde den naturlige vannbalansen i området, samtidig som overvannet fordrøyes i henhold til krav stilt i veilederen. I en flomsituasjon vil vannet følge tomtens trygge flomveier. Summen av disse tiltakene vurderes til å bedre overvannssituasjonen fra dagens situasjon, til tross for utbygging og tillagt klimapåslag i beregningene.

3 Eksisterende forhold

3.1 Eksisterende VA-infrastruktur

Bildet under viser det eksisterende kommunale ledningsanlegget. I Visterveien på vestsiden av området finnes ø400mm OV PVC, ø160mm VL PVC, ø250mm AF PVC og ø160mm SPP PVC. Tvers over området ligger den en ø160mm VL PVC og en ø160mm AF PVC. Gjennom grøntområde på nordsiden av området finnes en ø200 mm AF PVC, ø160mm SP PVC og ø160mm VL PVC. I Lillemoveien ligger en ø350mm OV BTG.

Ledningsanlegget er fra tidlig 1990-tallet.



Bilde 3 Eksisterende ledningsnett

3.2 Andre forhold

Løsmassekart



Bilde 4 - Løsmasseinndeling

Figur 2 viser løsmassegeologien i området som består av fjell og hav- og fjordavsetninger.

Hav- og fjordavsetninger består av sammenhengende, finkornet marin avsetning med mektighet opp til mange ti-talls meter. Avsetningstypen kan også omfattes kredmasser fra kvikkleireskred, ofte angitt med tilleggssymbol.

Løsmassekartene gir kun en grov inndeling av typer løsmasser.

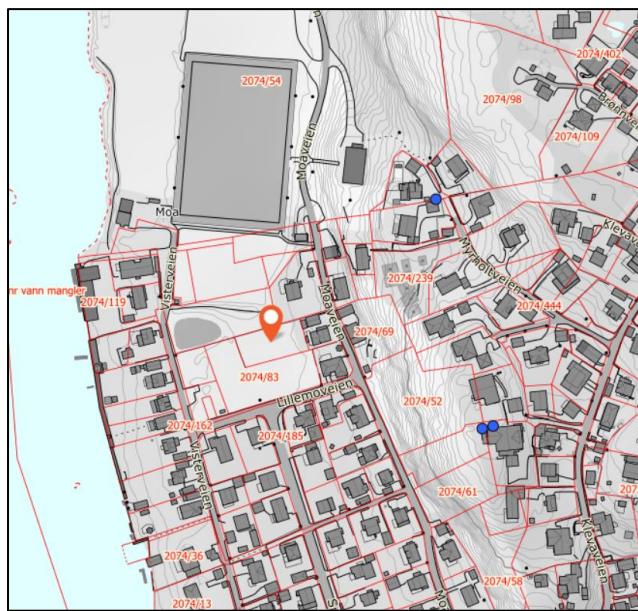
Infiltrasjonskart



Bilde 5 - Infiltrasjonsevne

Infiltrasjonskartet (Fig 3) viser at område er uegnet for infiltrasjon, men erfaringmessig er boligområder med småhusbebyggelse som dette området delvis bearbeidet og planert med ulike fyllmasser. Dette gir ofte en bedre infiltrasjonskapasitet enn løsmassekartene antyder. Slike forhold medfører at det kan benyttes overvannstiltak hvor infiltrasjon er en del av løsningen.

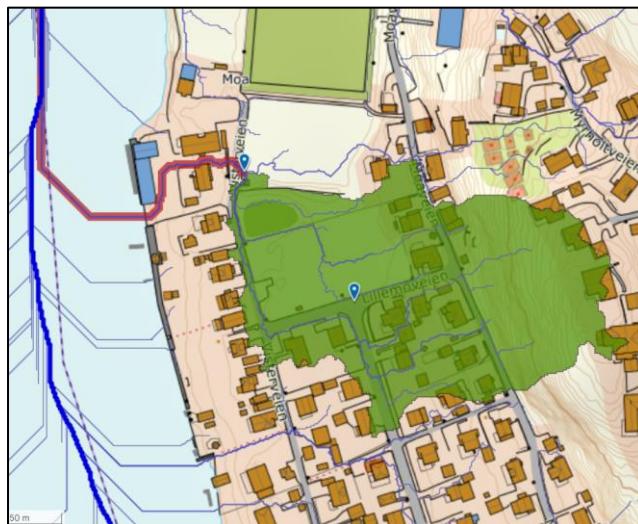
Grunnvannsstand



Bilde 6 – Utsnitt fra Granada - Avstand til nærmeste borehull med relevant informasjon.

Det er ingen aktuelle brønnkort fra GRANADA grunnvannsregisteret, som gir relevant informasjon om stabil grunnvannsstand i området.

Resipientforhold



Bilde 7 Eksisterende avrenning til recipient, Scalgo Live.

Området har avrenning til Glomma, Norges lengste elv. Denne elven renner fra Aursunden i Røros kommune og ut i Oslofjorden ved Fredrikstad kommune. Glomma er en robust recipient. Området befinner seg kun 50 meter fra recipienten. Overvannshåndteringen baserer seg på naturbaserte og åpne løsninger, der overvannet renser naturlig før det renner videre til Glomma.

4 Vannforsyning

4.1 Generelt

Type boenhet	Antall	Antall boenheter	Pers pr bolig	Total
Enebolig	2	2	4	8
Tomannsbolig	6	12	3	36
Totalt				44

4.2 Dimensjonering

Vann

Q bolig velges til 150 l/(pers*døgn)

Dimensjonerende vannmengde forbruk: $Q_{dim} = Q_{midl} * f_{max} * k_{max} + Q_{brann}$

Brannvann er 20 l/s.

Dette gir følgende vannforbruk:

Vann	
Antall boenheter	14
Antal Pe	44
Forbruk norm	150 l*pe/døgn
Q midl	0,08 l/s
fmax	2,5
kmax	3,5
Q brannvann	20 l/s
Qdim	20,67

Inn-data

Beregning: Avløpsrør (trykklost) Trykkrør Kapasitet og hastighet ▾

Rørdata	<input checked="" type="radio"/> Utvendig diameter Du 63 [mm] SDR 32 [H]
	<input type="radio"/> Innvendig diameter Di 59,06 [mm]
Ruhet	μ 0,3 [mm] Råd
Rørfledningens lengde	L 70 [m]
Vanntemperatur	10 [°C]

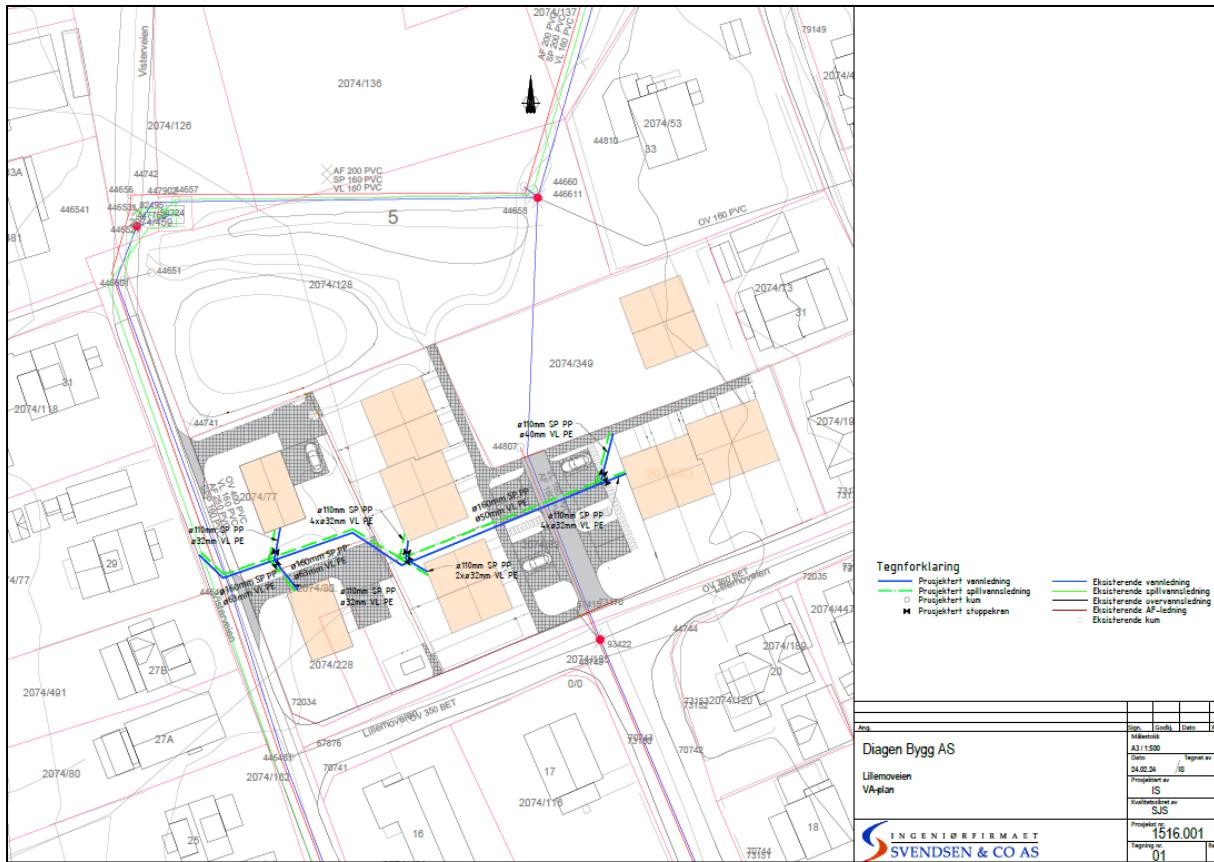
Opplysninger om trykkforhold

Trykk ved innlop	P1 6 [bar]
Minimum trykk ved utlop	P2 4 [bar]
Kotehøyde innlop	h1 3,5 [m]
Kotehøyde utlop	h2 4 [m]

Beregnehede verdier

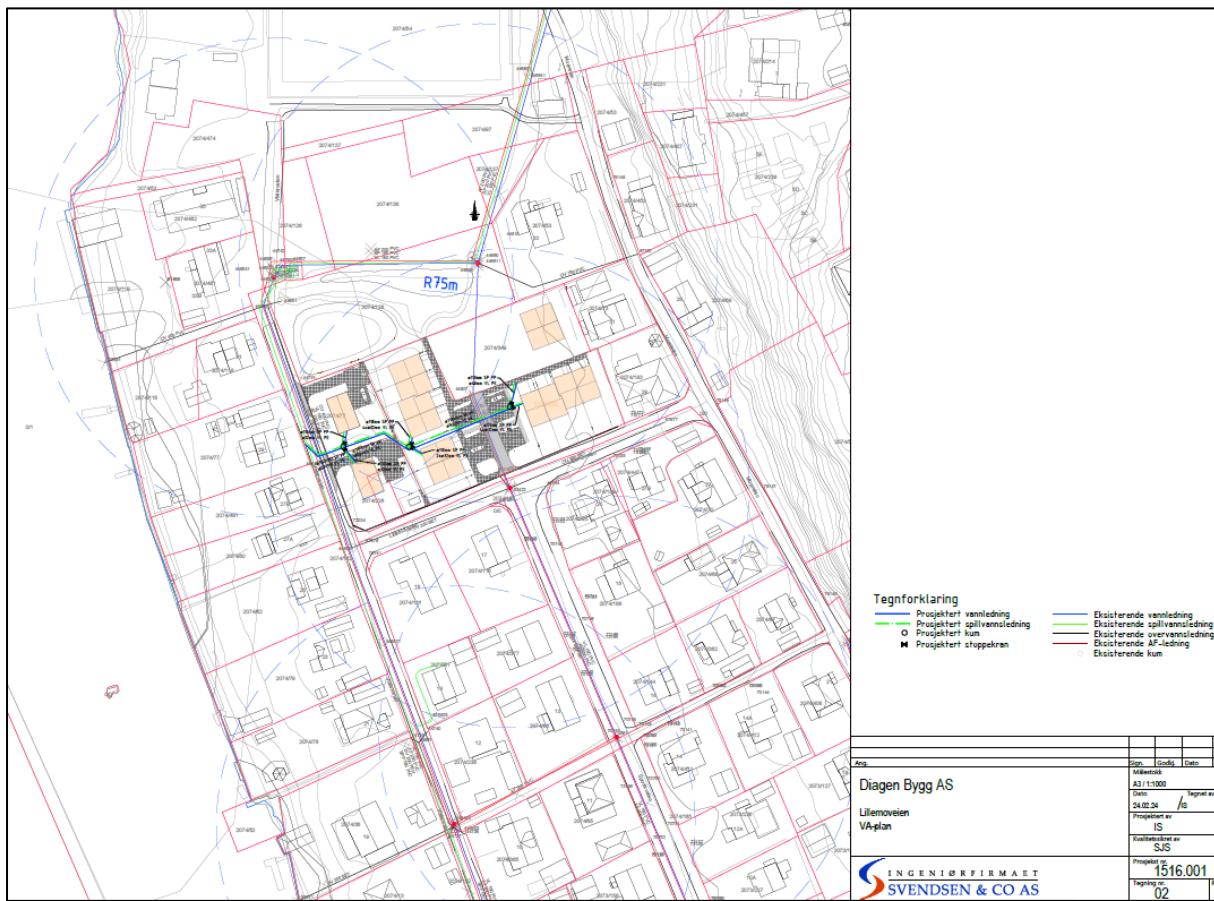
Resultater

Strømningshastighet	V 3,25 [m/s]
Kapasitet	Q 8,91 [l/s]



Bilde 8 VA-plan

4.3 Brannvannsdekning



Bilde 9 Brannvannsdekning

Planområdet dekkes i sin helhet av brannvannsuttak på eksisterende kommunalt ledningsnett. Sirklene for brannvannsdekning har en radius på 75 meter.

5 Avløp

5.1 Dimensjonering

Dimensjonerende spillovannsmengde: $Q_{dim} = Q_{midl} * f_{maks} * k_{maks}$

Spillovann	
Antall boenheter	14
Antal Pe	44
Forbruk norm	150 l*pe/døgn
Q midl	0,08 l/s
fmax	2,5
kmax	3,5
Qdim SP	0,67

5.2 Høyde og fallforhold

Høyde ved påkoblingspunkt på kommunalt ledningsnett ligger på ca. kote 1.

Det anbefales at hus innenfor tiltaket plasseres over kote 4 av hensyn til flomsone.

6 Overvannshåndtering

Gjeldene bestemmelser er gitt i «Felles veileder for overvannshåndtering for kommunene i vannområdene Morsa og Glomma sør»

6.1 Beskrivelse og dimensjonering

Utbyggingen fører til en endring av forhold mellom tette og permeable flater som tomtten hadde før utbygging. Det er kravet til en utvidet overvannshåndtering og klimafaktor som gir et behov for fordrøyningsvolum. Det er tillagt et klimapåslag på 40%, i beregningene satt som klimafaktor 1,4.

6.2 Infiltrasjon (trinn 1)

Alt takvann slippes på terregn. Regnbed, vadi og permeabelt/grønt dekke gir overvannet mulighet til å infiltrere ned i grunnen og opprettholde grunnvannstanden i området.

6.3 Fordrøyning (trinn 2)

Trinn 2 (kommunens krav - «Forsink og fordrøy regn med 20 års gjentaksintervall»):

Regnbed og vadi fordrøyer overvann fra tak og terregn.

Overflateavrenning før tiltak er beregnet til 72 l/s, etter utbygging er denne redusert til 19 l/s ved nedbør med gjentaksintervall på 25 år. Overflateavrenningen reduseres med 73% fra dagens situasjon og beregnet volum som skal fordrøyes på området er ca. 67 m³.



Bilde 10 – Fallretninger for overvann angitt med piler

7 Flom og flomveier

Trinn 3 (*kommunens krav – «Sikre trygge flomveier for regn med 200 års gjentaksintervall»*):

I en flomsituasjon vil vannet følge tomtens trygge flomveier som vist på Fig 32. Terrenget må opparbeides slik at overvannet blir transportert slik det er vist på Fig 31.

Summen av disse tiltakene vurderes til å bedre overvannssituasjonen fra dagens situasjon, til tross for utbygging og tillagt klimapåslag i beregningene. Overvannet håndteres på egen eiendom, det søkes ikke om påslipp av overvann til kommunalt ledningsnett. Ved ekstremnedbør vil overvannet følge eiendommens trygge flomveier.

Kartet (Fig 5) viser utsnitt fra Sarpsborg kommune sine kartsider, der nærliggende flomsone er markert. Av figuren ser man at det finnes flomsone innenfor området.

Området har avrenning til Glomma, Norges lengste elv. Denne elven renner fra Aursunden i Røros kommune og ut i Oslofjorden ved Fredrikstad kommune. Glomma er en robust recipient. Området befinner seg kun 50 meter fra resipienten. Overvannshåndteringen baserer seg på naturbaserte og åpne løsninger, der overvannet renses naturlig før det renner videre til Glomma.



Bilde 11 – Flomsone



Bilde 12 Prosjekterte flomveier internt for området.

8 Prinsipløsninger for VA

VA

Det private ledningsanlegget vil være fellesgrøft for vann og avløp. Avløp baserer seg på selvfall.

Utbyggingsområdene håndterer overvann i åpne systemer. Eksisterende brannvannsuttak på kommunalt ledningsnett dekker avstandskrav for området. Det er ikke behov for sprinkling.

OVERVANN

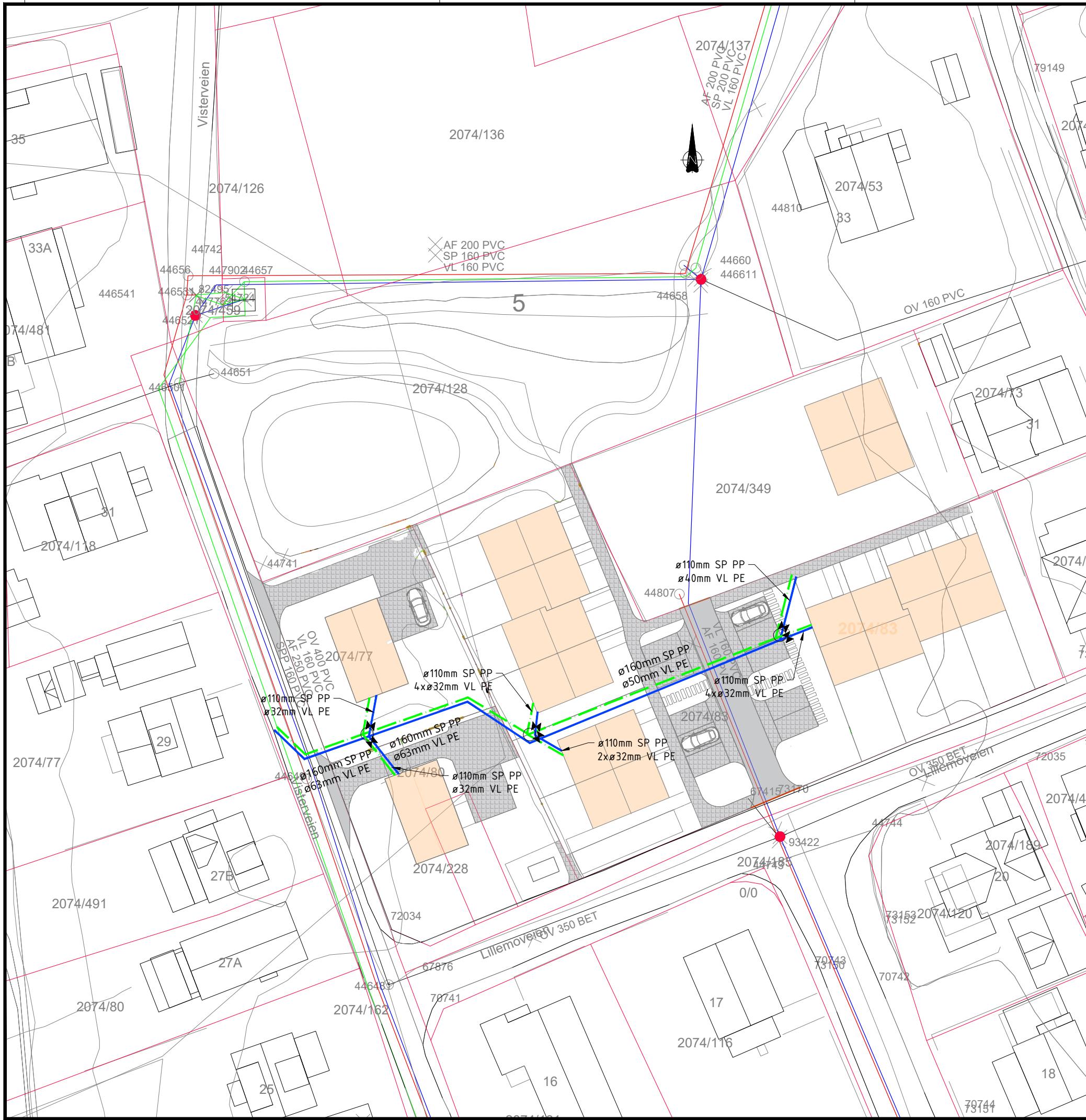
Overflateavrenning før tiltak er beregnet til 72 l/s, etter utbygging er denne redusert til 19 l/s ved nedbør med gjentaksintervall på 25 år. Overflateavrenningen reduseres med 73% fra dagens situasjon og beregnet volum som skal fordrøyes på området er ca. 67 m³. Det er tillagt et klimapåslag på 40%, i beregningene satt som klimafaktor 1,4.

Trinn 1: Takkvann slippes på terrenget. Regnbed, vadi og permeabelt dekke gir overvannet mulighet til å infiltrere ned i grunnen og opprettholde den naturlige vannbalansen i området.

Trinn 2: Regnbed og vadi fordrøyer overvann fra tak og terrenget.

Trinn 3: I en flomsituasjon vil vannet følge tomtens trygge flomveier som vist på Fig 14.

Summen av disse tiltakene vurderes til å bedre overvannssituasjonen fra dagens situasjon, til tross for utbygging og tillagt klimapåslag i beregningene. Overvannet fra egen eiendom håndteres på egen eiendom. Det søkes ikke om påslipp av overvann til kommunalt ledningsnett. Ved ekstremnedbør vil overvannet følge eiendommens trygge flomveier.



Ang.
Diagen Bygg AS
Lillemoveien
VA-plan

Sign.	Godkj.	Dato	Rev.
Målestokk			
A3 / 1:500			
Dato	Tegnet av		
24.02.24	/IS		
Prosjektert av			
IS			
Kvalitetssikret av			
SJS			
Prosjektnr.	1516.001		
Tegning nr.	01	Rev.	



Ang.

Diagen Bygg AS

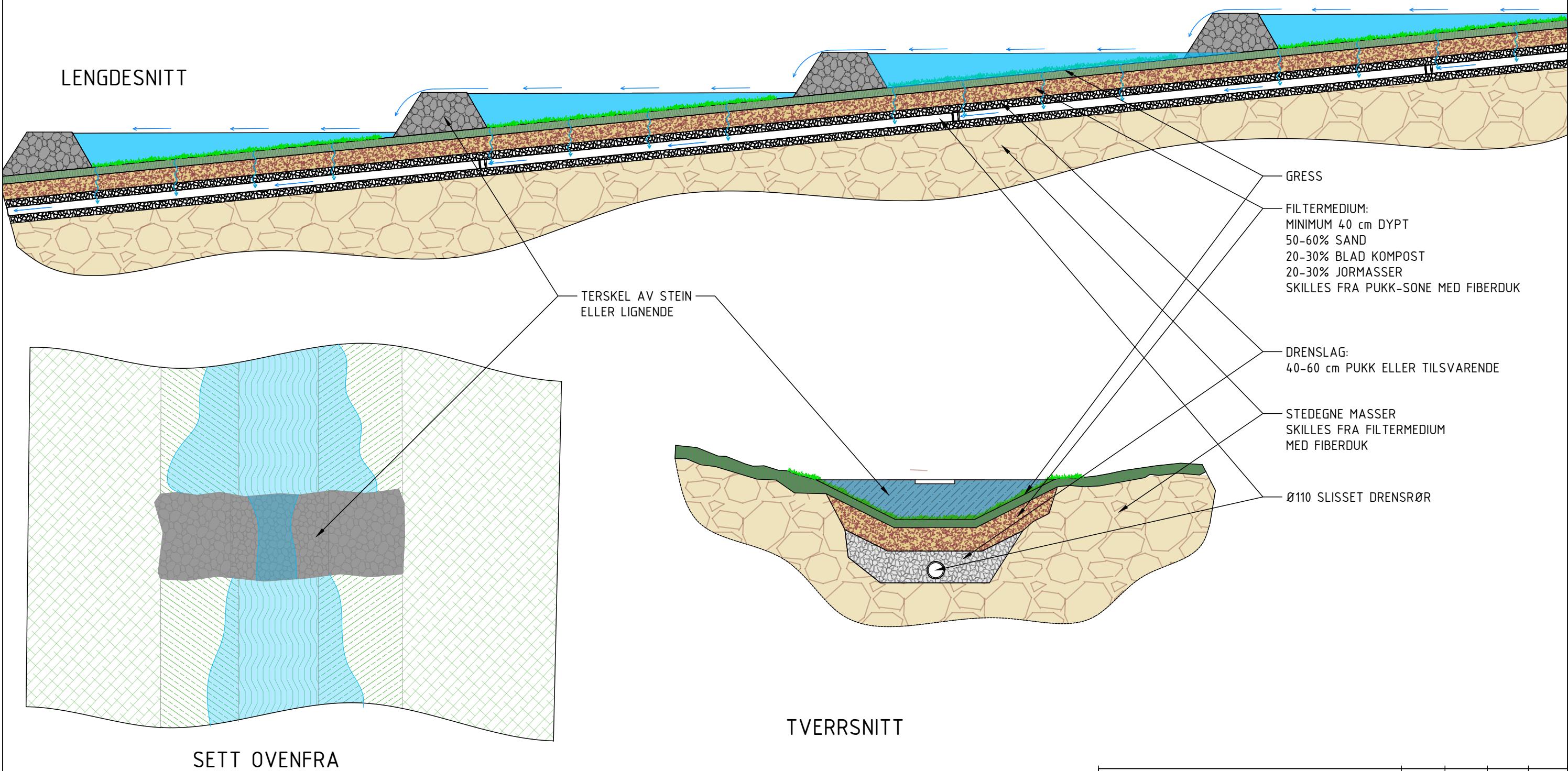
Lillemoveien
VA-plan

Sign.	Godkj.	Dato	Rev.
Målestokk			
A3 / 1:1000			
Dato	Tegnet av		
24.02.24	/IS		
Prosjektert av			
IS			
Kvalitetssikret av			
SJS			
Prosjektnr.			
1516.001			
Tegning nr.			
02			Rev.





PRINSIPP-VADI - GRESSKLEDD VANNVEI

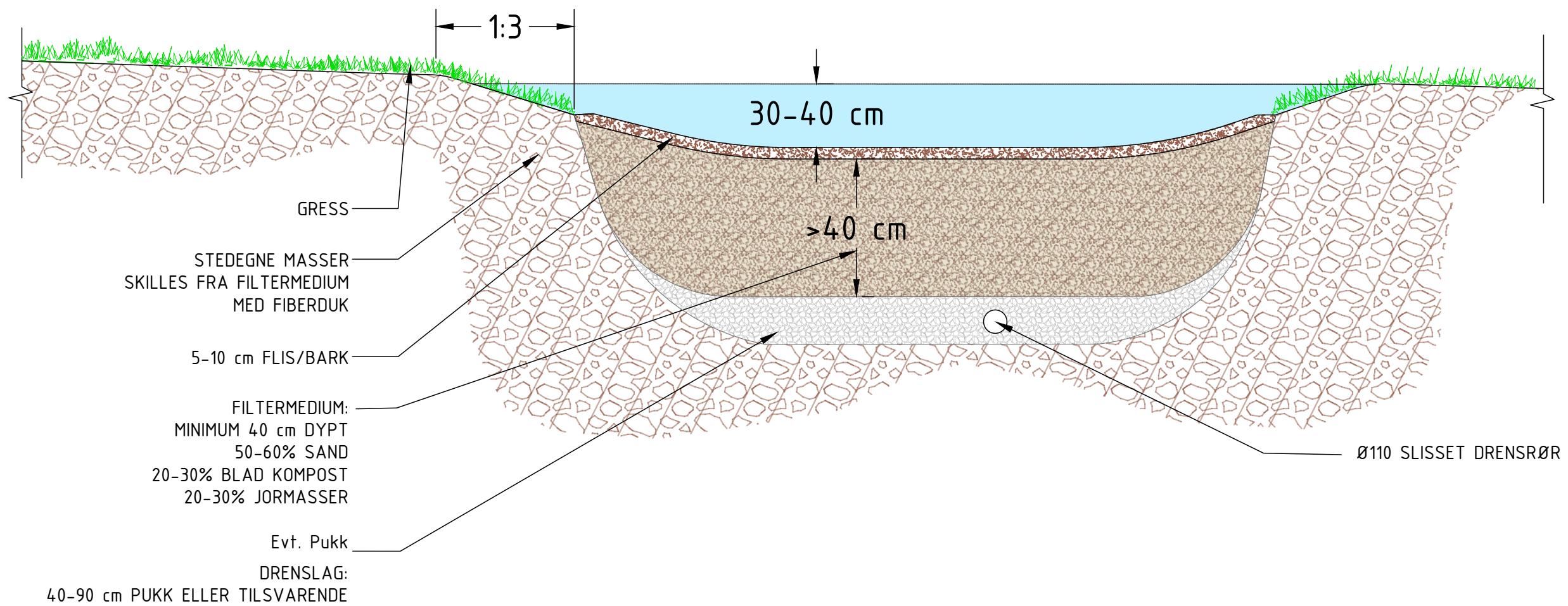


Ang.	Sign.	Godkj.	Dato	Rev.
Målestokk A3 / 1:50				
Dato 24.02.24 / IS				
Prosj. Ansv. IS				
KS SJS				
Prosj. Nr. 1516.001				
Tegn. Nr. 05				Rev.

Diagen Bygg AS
Lillemoveien
OVERVANNSHÅNDTERING
Prinsipp vadi

INGENIØRFIRMAET
SVENDSEN & CO AS

REGNBED - PRINSIPP



Ang.	Sign.	Godkj.	Dato	Rev.
Diagen Bygg AS Lillemoveien OVERVANNSHÅNDTERING Prinsipp regnbett		Målestokk A3 / 1:50		
		Dato 24.02.24 / IS	Tegn. IS	
		Prosj. Ansv.		
		KS	SJS	
		Prosj. Nr.	1516.001	
		Tegn. Nr.	06	Rev.

SVENDSEN & CO AS