Behoort bij het besluit van
Burgemeester en
Wethouders
van Alkmaar
Dossiernr: 0001375578
Datum: 5-11-2026

WIJ ZETTEN WATER AAN HET WERK -

Funderingsadvies

Project : Oosteinde 6 te Schermerhorn

Opdrachtgever : Harder Constructie- en Adviesbureau BV

Kenmerk : 260303-F1/AJJ

5 mei 2026

Tjaden ADVIESBUREAU VOOR GRONDMECHANICA

BRONBEMALING.COM

Behoort bij het besluit van
Burgemeester en
Wethouders
van Alkmaar
Dossiernr: 0000137557
Datum: 5-11-2026

Opdrachtgever
Harder Constructie- en Adviesbureau BV
Delta 16A
1704 EE Heerhugowaard

Datum : : 5 mei 2026
Project: : Oosteinde 6 te Schermerhorn
Kenmerk : 260303-F1/AJJ

Naam	Functie	Paraaf
[redacted]	Adviseur Geotechniek (Auteur)	AJJ
[redacted]	Adviseur Geotechniek (Controle)	AAO

Telefoon [redacted]
E-mail [redacted]@tjadenadvies.nl

Behoort bij het besluit van
Burgemeester en
Wethouders
van Alkmaar
Dossiernr: 0001375578
Datum: 5-11-2026

INHOUDSOPGAVE bladzijde

1	**INLEIDING**	**1**
1.1	Het voorliggend rapport	1
1.2	Projectlocatie en omschrijving van het bouwplan	1
1.3	Geotechnische categorie	1
2	**GRONDONDERZOEK EN BODEMOPBOUW**	**2**
2.1	Grondonderzoek	2
2.2	Bodemopbouw	2
2.3	Grondwaterstand en open waterpeil	2
3	**FUNDERINGSWIJZE**	**3**
3.1	Keuze van het funderingstype	3
3.2	Draagkracht van een vrijstaande op druk belaste paal	3
3.3	Paalbelasting door negatieve kleef	4
4	**UITVORINGSWIJZE**	**5**

Bijlage A	Voorbeeld van een berekening van de draagkracht van een alleenstaande op druk belaste paal	A
Bijlage B	Bodemonderzoek	B

Behoort bij het besluit van Burgemeester en Wethouders van Alkmaar
Dossiernr: 0000137557
Datum: 5-11-2026

1 INLEIDING

1.1 Het voorliggend rapport

Ten behoeve van nieuwbouw aan het Oosteinde 6 te Schermerhorn heeft de opdrachtgever ons bureau verzocht grondonderzoek uit te voeren en een funderingsadvies uit te werken. De resultaten worden in het voorliggende rapport gepresenteerd.

In het funderingsadvies worden de volgende onderdelen beschouwd;

- een korte projectomschrijving;
- beschrijving grondonderzoek en globale bodemopbouw;
- funderingswijze en tabel rekenwaarde draagkracht;
- uitvoeringswijze.

1.2 Projectlocatie en omschrijving van het bouwplan

De globale RD - coördinaten bedragen X = 121.320 m en Y = 512.725 m. De projectlocatie is aangegeven op de situatietekening in de bijlagen.

Het project betreft nieuwbouw (niet onderkelderd) aan het Oosteinde 6. Er is uitgegaan van trillingsvrije palen.

Voor gegevens omtrent de constructie verwijzen wij u naar de berekeningen en tekeningen van de constructeur.

N.B. Bovenstaande omschrijving vormt de basis voor dit advies. Geadviseerd wordt om de uitgangspunten te verifiëren, alvorens de adviesresultaten in het ontwerp toe te passen. Tjaden Adviesbureau staat niet in voor juistheid van door derde verstrekte informatie en gegevens.

1.3 Geotechnische categorie

Het bouwplan is conform NEN 9997-1 § 2.1 ingedeeld in geotechnische categorie GC-2. Conform NEN 9997-1 § 3.2.3 dienen de sonderingen binnen de omtrek van het bouwplan, met een onderlinge afstand van niet meer dan 15 m à 25 m, gemaakt te zijn.

Behoort bij het besluit van Burgemeester en Wethouders van Alkmaar
Dossiernr: 0001375578
Datum: 5-11-2026

2 GRONDONDERZOEK EN BODEMOPBOUW

2.1 Grondonderzoek

Door ons bureau is grondonderzoek uitgevoerd dat heeft bestaan uit 6 sonderingen tot een maximale diepte van ca. NAP -26 m. Het maaiveldniveau ter plaatse van de onderzoekslocaties is aangetroffen op ca. NAP 0,0 m. Een situatietekening met daarop de onderzoekslocaties en de sondeergrafieken zijn opgenomen in de bijlagen.

N.B. De inmeet- en waterpasresultaten zijn bedoeld om de bodemopbouw qua diepte met elkaar en met het NAP te vergelijken. De hoogtemetingen zijn niet geschikt en niet bedoeld om als basis voor het bouwplan of anderszins gebruikt te worden.

De sonderingen zijn met een elektrische kleefmantelconus uitgevoerd en voldoen aan NEN-EN-ISO 22476-1, klasse 3. Met een hellingmeter is de afwijking van de verticaal gemeten. Bij de sonderingen is tevens de plaatselijke wrijving gemeten. De plaatselijke wrijving en het wrijvingsgetal worden op de betreffende sondeergrafieken weergegeven. Het wrijvingsgetal is het quotiënt van de plaatselijke wrijving en de conusweerstand. Voor de bodem beneden de grondwaterstand geeft het wrijvingsgetal een indicatie van de grondsoorten.

tabel 1: Indicatie van de grondsoorten op basis van de conusweerstand en het wrijvingsgetal

grondsoort	conusweerstand (MPa)			wrijvingsgetal (%)		
grind en grof zand		>	10	0,2	-	0,6
fijn zand		>	5	0,6	-	1,4
zand, silthoudend		>	4	0,8	-	1,4
zand, kleihoudend		>	2	1,0	-	2,0
klei	0	-	5	2,0	-	7,0
veen	0	-	5	5,0	-	12,0

2.2 Bodemopbouw

Aan de hand van de sonderingen wordt de bodemopbouw als volgt geïnterpreteerd:

Tabel 2: Geïnterpreteerd bodemprofiel

diepte [in m t.o.v. NAP]			Bodembeschrijving	
ca. 0,0			maaiveldhoogte van de sondeerpunten	
ca. 0,0	tot	ca. -0,5	ZAND	toplaag
ca. -0,5	tot	ca. -3,5	VEEN	
ca. -3,5	tot	ca. -5,5	KLEI	humeus
ca. -5,5	tot	ca. -16,0	KLEI	zandig en ZAND, los gepakt met kleilaagjes
ca. -16,0	tot	ca. -27,0	ZAND	matig vast tot zeer vast gepakt met een enkel kleilaagje
ca. -27,0				einddiepte van het grondonderzoek

2.3 Grondwaterstand en open waterpeil

Tijdens de uitvoering van het grondonderzoek is de freatische grondwaterstand aangetroffen op ca. NAP -1,28 m. Het waterpeil van het nabij gelegen open water is aangehouden op NAP -0,25 m.
Conform de isohypsen kaarten uit het Dino-loket bedraagt de stijghoogte ca. NAP -3,0 m tot NAP -3,5 m.

Behoort bij het besluit van Burgemeester en Wethouders van Alkmaar
Dossiernr: 0000137557
Datum: 5-11-2026

3 FUNDERINGSWIJZE

3.1 Keuze van het funderingstype

Om aan zowel de eisen van de relatieve rotatie als de maximaal toelaatbare paalkopzakking te voldoen (NEN 9997-1 § 7.6.1.1) komt, gezien de bodemopbouw, een fundering op palen in aanmerking.

Voor het funderingsadvies is uitgegaan van trillingsvrije DPA-palen met een rekenwaarde van de paalbelasting vanuit de constructie van ca. $F_{c;d}$ = 325 kN.

Let op: de bodem bestaat uit een kleine topzandlaag met daaronder een slap veenpakket. Er is risico op paalinsnoeringen. De paalaannemer dient te beoordelen of dit risico aanvaardbaar is.

3.2 Draagkracht van een vrijstaande op druk belaste paal

De paaldraagkracht is op de volgende uitgangspunten gebaseerd:

- de draagkracht van een vrijstaande, verticaal geplaatste en axiaal op druk belaste paal wordt bepaald volgens de norm NEN 9997-1: 2025 “Geotechnisch ontwerp van constructies”;
- momenten, horizontale en trekbelastingen zijn niet beschouwd;
- de volgende paalfactoren worden aangehouden;

Paaltype	α_p	α_s	α_t	β	s
DPA-palen	0,2	0,010	0,007	1,0	1,0

- het bouwplan betreft een niet-stijf bouwwerk; in verband daarmee wordt de correlatiefactor bepaald op ξ_3 = 1,39 (NEN 9997-1 tabel A.10a).
- de partiële weerstandsfactor voor de op druk belaste palen bedraagt γ_R = 1,20 (NEN 9997-1 A.3.3.2);
- aangezien terreinzakkingen groter dan 20 mm verwacht worden is conform art. NEN 9997-1 § 7.3.2.2 in de berekeningen negatieve kleefbelasting verdisconteerd;
- in de berekeningen is er vanuit gegaan dat er geen significante ontgravingen plaatsvinden;
- de netto draagkracht van de paal dient hoger te zijn dan de centrisch aangrijpende maximale paalbelasting vanuit de constructie: $F_{c;d} + F_{nk;d} < R_{c;d}$. Hiermee is tevens voldaan aan uiterste grenstoestand. De vervormingsgrenstoestanden zijn, gezien de zeer geringe zakking van de palen onder invloed van de belasting, niet maatgevend.

Aan de hand van de sonderingen is het geadviseerde paalpuntniveau bepaald. De bij dit niveau behorende rekenwaarde van de paaldraagkracht is bepaald aan de hand van de bovengenoemde uitgangspunten en is in onderstaande tabel opgenomen. Bijlage A geeft een voorbeeld van een uitgewerkte berekening.

In onderstaande tabel zijn de grondmechanische waarden voor de paaldraagkracht opgenomen. De constructeur dient te controleren of de bijbehorende paalschachtspanningen toelaatbaar zijn.

tabel 3: Paalpuntniveaus en rekenwaarde van de paaldraagkracht: *- DPA-palen*

Sondeer-nummer	Paalpuntniveau in m t.o.v. NAP	Ø 310 mm	Ø 360 mm
		$R_{c;net;d}$ in kN	
S1	-21,5	340	415
S2	-21,5	405	490
S3	-21,5	325	400
S4	-21,5	410	505
S5	-21,5	360	440
S6	-21,5	375	455

Toelichting bij de tabel:

$R_{c;net;d}$ = rekenwaarde netto geotechnische draagkracht, inclusief de negatieve kleef belasting (= $R_{c;d} - F_{nk;d}$).

3.3 Paalbelasting door negatieve kleef

Als gevolg van herconsolidatie kunnen verticale deformaties in het slappe pakket ontstaan van meer dan ca. 20 mm in de referentieperiode van 50 jaar. Hierdoor dient rekening te worden gehouden met het optreden van negatieve schachtwrijving langs de palen. De negatieve kleef is berekend middels de in NEN 9997-1 § 7.3.2.2 opgenomen methode.

Bij de berekening van de negatieve kleef is verder uitgegaan van:

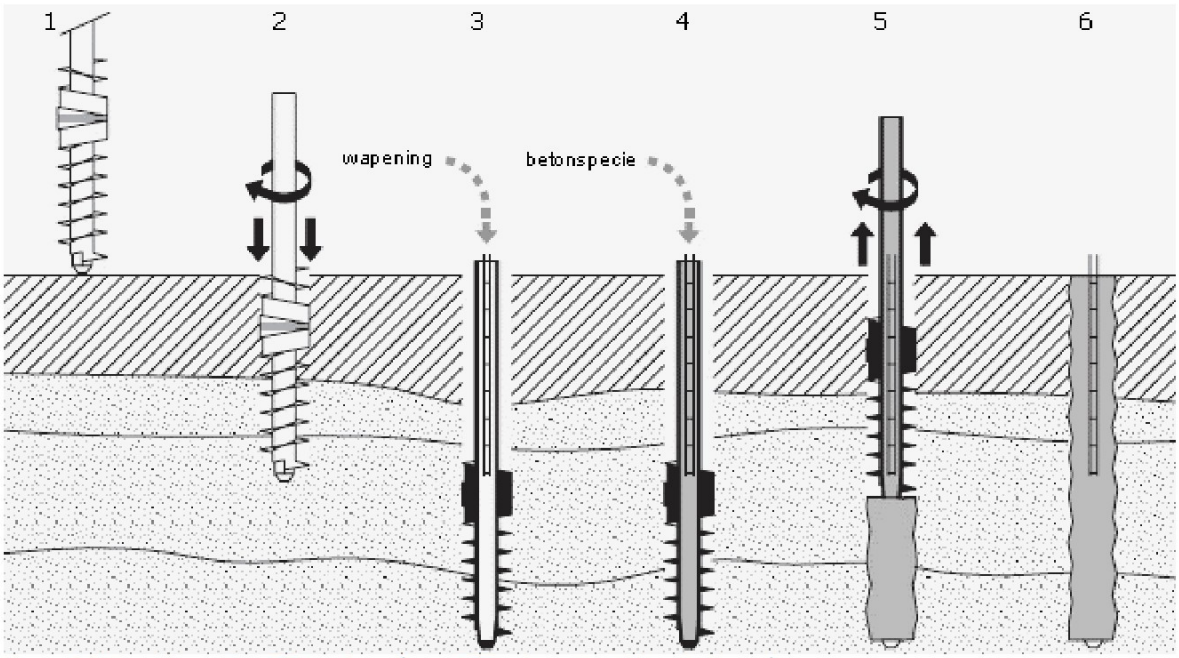
- zakkende grond tot een diepte van ca. NAP -7,5 m,
- een freatische grondwaterstand van ca. NAP -1,0 m,
- een partiële belastingfactor voor de negatieve kleef van $\gamma_{f;nk}$ = 1,4.

De berekende rekenwaarde van de negatieve kleef ($F_{nk;d}$) bedraagt ca. 60 kN per m' paalomtrek.

4 UITVORINGSWIJZE

Het inbrengen van de DPA-palen dient te worden gedaan door een in dit paaltype gespecialiseerd bedrijf. De werkzaamheden dienen uitgevoerd te worden conform de KIWA beoordelingsrichtlijn BRL 2356 1992-06-01, bijlage A ("Werkwijze bij het vervaardigen van schroefpalen type avegaar") en de Nederlandse voornorm NVN 6724, maart 2001, ("Voorschriften Beton – In de grond gevormde funderingselementen van beton of mortel"). Toezicht dient plaats te vinden op basis van CUR Aanbeveling 114 "Toezicht op de realisatie van paalfunderingen".

Op onderstaand figuur is een toelichting van de uitvoeringswijze van DPA-palen weergegeven.



figuur 1: Uitvoeringswijze DPA-palen (bron SBR - handboek funderingen)

Toelichting DPA-palen;

1. een gladde stalen buis is aan de onderzijde verbonden aan een buisschroef c.q. avegaar (rechtsdraaiend). De overgangsconstructie tussen buis en avegaar wordt gevormd door een vergrote buis met tegengestelde, linksdraaiende schroefbladen. De buis wordt op het maaiveld geplaatst, waarbij de onderzijde wordt voorzien van een losse afdichting (schroefdeksel);
2. de schroefboor wordt rechtsom draaiend op diepte gebracht. Hierbij wordt grond in zekere mate naar boven getransporteerd en vervolgens min of meer horizontaal verdrongen nabij de overgangsconstructie aan de onderzijde van het verdikte deel. Zodra het verdikte deel in het dragende zand komt, wordt deze zandlaag door verdringing opgespannen. Aan de onderzijde van de paal is over een lengte van 0,5 m à 1,0 m niet of nauwelijks sprake van grondverdringing;
3. de wapeningskorf wordt afgehangen in de buis;
4. de schroef wordt tot boven het maaiveld volgepompt met betonspecie;
5. ten behoeve van het lossen van de deksel wordt de schroefbuis vervolgens iets gelicht, waarna de avegaar rechtsom roterend uit de grond wordt getrokken. Gedurende dit proces moet het niveau van de betonspecie in de buis minimaal tot boven het maaiveld worden gehouden;
6. de paal wordt afgewerkt en de stelling kan worden verplaatst.

Behoort bij het besluit van
Burgemeester en
Wethouders
van Alkmaar
Dossiernr: 0001375578
Datum: 5-11-2026

De kwaliteit van de geïnstalleerde paalschacht dient door middel van akoestische metingen te worden gecontroleerd.

Behoort bij het besluit van Burgemeester en Wethouders van Alkmaar
Dossiernr: 0001375578
Datum: 5-11-2026

Bijlage A *Voorbeeld van een berekening van de draagkracht van een alleenstaande op druk belaste paal volgens NEN 9997-1 § 7.6.2.3*

Uitgangspunten

• gehanteerde sondering			S1	
• paaltype	DPA-palen		Ø 310	mm
• puntniveau			-21,5	m- NAP

Maximale draagkracht punt

De gemiddelde conusweerstand bedraagt:

• traject I	$q_{c;I;gem}$	18,0	MPa
• traject II	$q_{c;II;gem}$	14,0	MPa
• traject III	$q_{c;III;gem}$	10,0	MPa
• paalklassefactor (NEN 9997-1, tabel 7.c)	α_p	0,2	
• daarmee bedraagt de maximum puntweerstand	$q_{b;max}$	2,6	MPa

Voor dit type paal mag van de volgende factoren uitgegaan worden:

• paalvoetvormfactor (NEN 9997-1, figuur 7.i)	ß	1,0	
• paalpuntvormfactor	s	1,0	
• oppervlakte van de paalpunt	A_{punt}	0,075	m^2
De maximum puntdraagkracht bedraagt	$R_{b;cal;max}$	196	kN

Maximale schachtwrijving

De schachtwrijving wordt berekend over het traject	vanaf	-16,0	m- NAP
• gemiddelde conusweerstand over dit traject	$q_{c;z;a}$	8,8	MPa
• paalschachtfactor (NEN 9997-1, tabel 7.c)	α_s	0,01	
• omtrek van de paalschacht	O_s	0,97	m^1
de maximum schachtwrijvingskracht bedraagt	$R_{s;cal;max}$	467	kN

Bepaling van de paaldraagkracht (netto rekenwaarde)

• maximumdraagkracht	$R_{c;cal;max}$	663	kN
• representatieve waarde draagkracht (ξ 3=1,39)	$R_{c;cal;k}$	477	kN
• paal draagkracht (bruto rekenwaarde)	γ_R =1,20	397	kN
• negatieve kleef (rekenwaarde)	$F_{nk;d}$	58	kN
• paaldraagkracht (netto rekenwaarde)	$R_{c;net;d}$	339	kN

Behoort bij het besluit van
Burgemeester en
Wethouders
van Alkmaar
Dossiernr: 0001375578
Datum: 5-11-2026

Bijlage B *Bodemonderzoek*

Behoort bij het besluit van
Burgemeester en
Wethouders
van Alkmaar
Dossiernr: 0001375578
Datum: 5-11-2026

WIJ ZETTEN WATER AAN HET WERK

Rapportage geotechnisch grondonderzoek

Project : Oosteinde 6 - Schermerhorn

Opdrachtgever : Harder Constructie- en Adviesbureau B.V.

Kenmerk : 260303 – R01

27 juni 2025

Tjaden ADVIESBUREAU VOOR GRONDMECHANICA

BRONBEMALING.COM

Behoort bij het besluit van
Burgemeester en
Wethouders
van Alkmaar
Dossiernr: 0000137557
Datum: 5-11-2026

Datum	:	27-6-2025
Project	:	Oosteinde 6 - Schermerhorn
Kenmerk	:	260303- R01

Bedrijfsnaam	:	Tjaden Adviesbureau voor Grondmechanica Pyrietstraat 1 1812 SC Alkmaar
Contactgegevens	:	info@tjadenadvies.nl 072-5064817 www.tjadenadvies.nl

Behoort bij het besluit van Burgemeester en Wethouders van Alkmaar
Dossiernr: 0000137557
Datum: 5-11-2026

Inleiding

In opdracht van Harder Constructie- en Adviesbureau B.V. is door ons bedrijf een geotechnisch grondonderzoek uitgevoerd ten behoeve van het project Oosteinde 6 - Schermerhorn. Het onderzoek bestaat uit uitvoeren van sonderingen, waarbij naast de conusweerstand ook de plaatselijke wrijving is geregistreerd.

De sondeerpunten zijn ingetekend op de situatietekening, elders in dit rapport. De hoogtes zijn door middel van GPS ingemeten en hieronder weergegeven ten opzichte van NAP

Verband conus-kleef en grondsoort

Door het registreren van de plaatselijke wrijving is het mogelijk een indicatieve classificatie te geven van de grondsoort, dit door middel van het wrijvingsgetal.

Het wrijvingsgetal heeft voor iedere grondsoort een andere waarde (zie tabel) en wordt bepaald door middel van onderstaande formule: Plaatselijke wrijvingsweerstand / Conusweerstand = Wrijvingsgetal (%)

Als indicatie gelden voor de gladde elektronische conus de navolgende relaties:

grondsoort	conusweerstand (MPa)			wrijvingsgetal (%)		
grind en grof zand		>	10	0,2	-	0,6
fijn zand		>	5	0,6	-	1,4
zand, silthoudend		>	4	0,8	-	1,4
zand, kleihoudend		>	2	1,0	-	2,0
klei	0	-	5	2,0	-	7,0
veen	0	-	5	5,0	-	12,0

De hierboven genoemde wrijvingsgetallen geven over het algemeen een goed beeld van de bodemopbouw onder de grondwaterstand; boven de grondwaterstand kunnen grote afwijkingen ten opzichte van genoemde waarden voorkomen.

Tussen de verschillende grondsoorten komen overgangsvormen voor, zodat de aangegeven grenzen niet als hard zijn te beschouwen.

Behoort bij het besluit van Burgemeester en Wethouders van Alkmaar
Dossiernr: 0000137557
Datum: 5-11-2026

Meetstaat sonderingen en extra punten

Omschrijving	X	Y	Z [m t.o.v. NAP]
S1	121319,86	512723,59	0,13
S2	121311,85	512726,24	0,09
S3	121328,07	512730,41	0,19
S4	121309,14	512738,34	0,28
S5	121332,59	512742,98	0,04
S6	121315,27	512752,08	0,18
Open water	121314,01	512763,76	-0,25
Kruinweg	121318,66	512707,96	0,161
Dorpel	121317,49	512726,64	0,561
Put	121298,35	512714,43	0,001
Grondwaterstand			-1,28

De hoogtebepaling is alleen geschikt om de grondopbouw te koppelen aan een vast punt en is **niet** geschikt voor andere doeleinden (zoals bijvoorbeeld het bepalen en/of uitzetten van een bouwpeil) dan dit onderzoek.

De vermelde grondwaterstand dient slechts ter indicatie daar dit een eenmalige opname in een niet-stationaire situatie betreft.

Behoort bij het besluit van
Burgemeester en
Wethouders
van Alkmaar
Dossiernr: 0000137557
Datum: 5-11-2026



Sondering Hoogtemeting

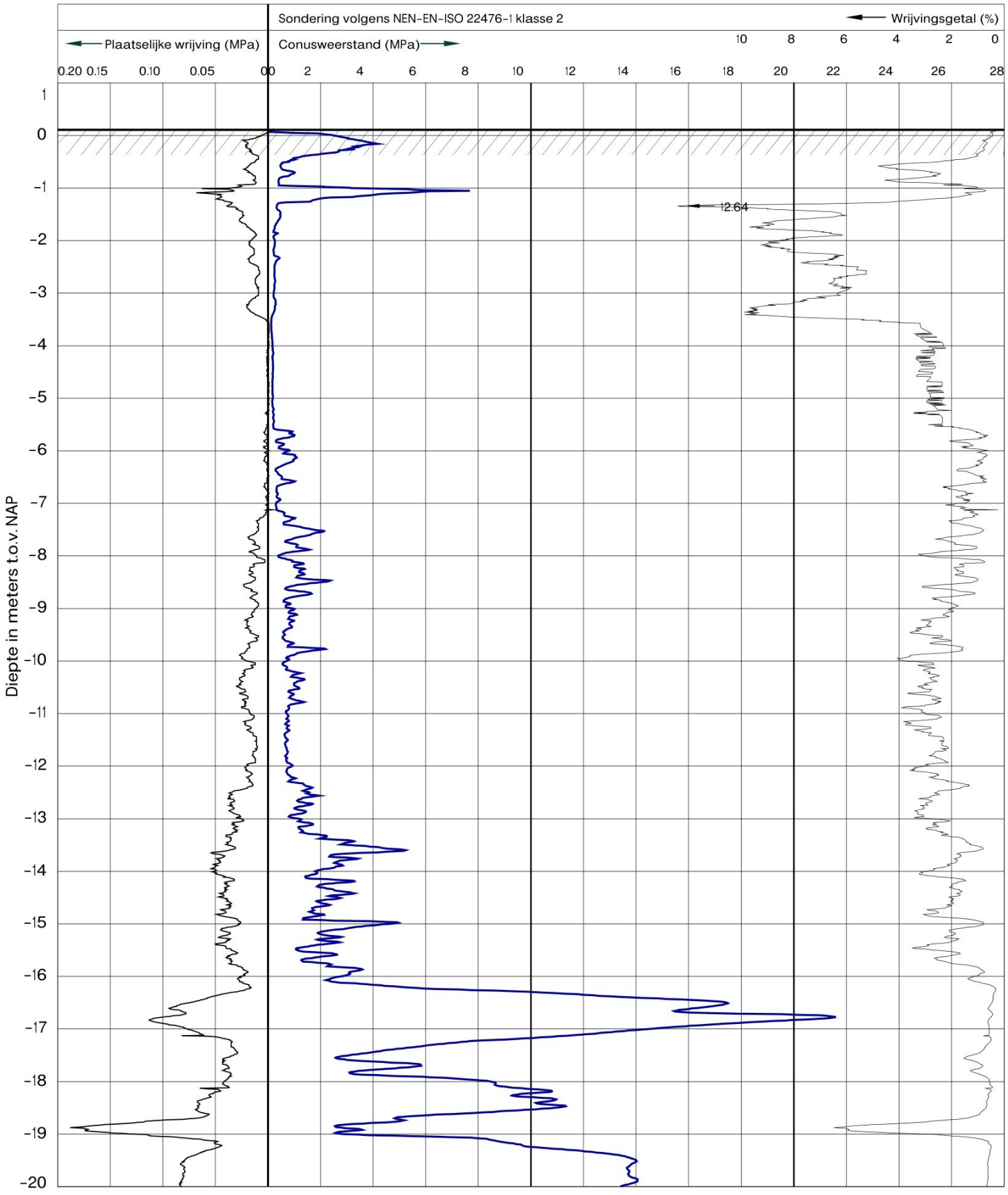
N

Tekening overgenomen van derden
De genoemde inmeet- en waterpasresultaten zijn alleen van toepassing op het geotechnisch grondonderzoek en kunnen niet dienen als basis voor de realisatie van het bouwprject en/of andere doeleinden

Tjaden ADVIESBUREAU VOOR GRONDMECHANICA	Situatie	Formaat : A4	Schaal : 1:700
	Oosteinde 6, Schermerhorn	Get. : QG	Projectnr : 260303
		Gew. : [gew]	Datum : 04/05/2026

Behoort bij het besluit van Burgemeester en Wethouders van Alkmaar
Dossiernr: 0000137557
Datum: 5-11-2026

Locatie	: Fundatieonderzoek	Sonderingnr.	: S1
Plaats	: Oosteinde 6, Schermerhorn	Conustype	: P15-CFII-15
Werknummer	: 260303	RD-coördinaten	: X: 121319,86 Y: 512723,59
Datum	: 1-5-2026	Maaiveld	: 0.13 m. t.o.v. NAP
Opmerking	:		

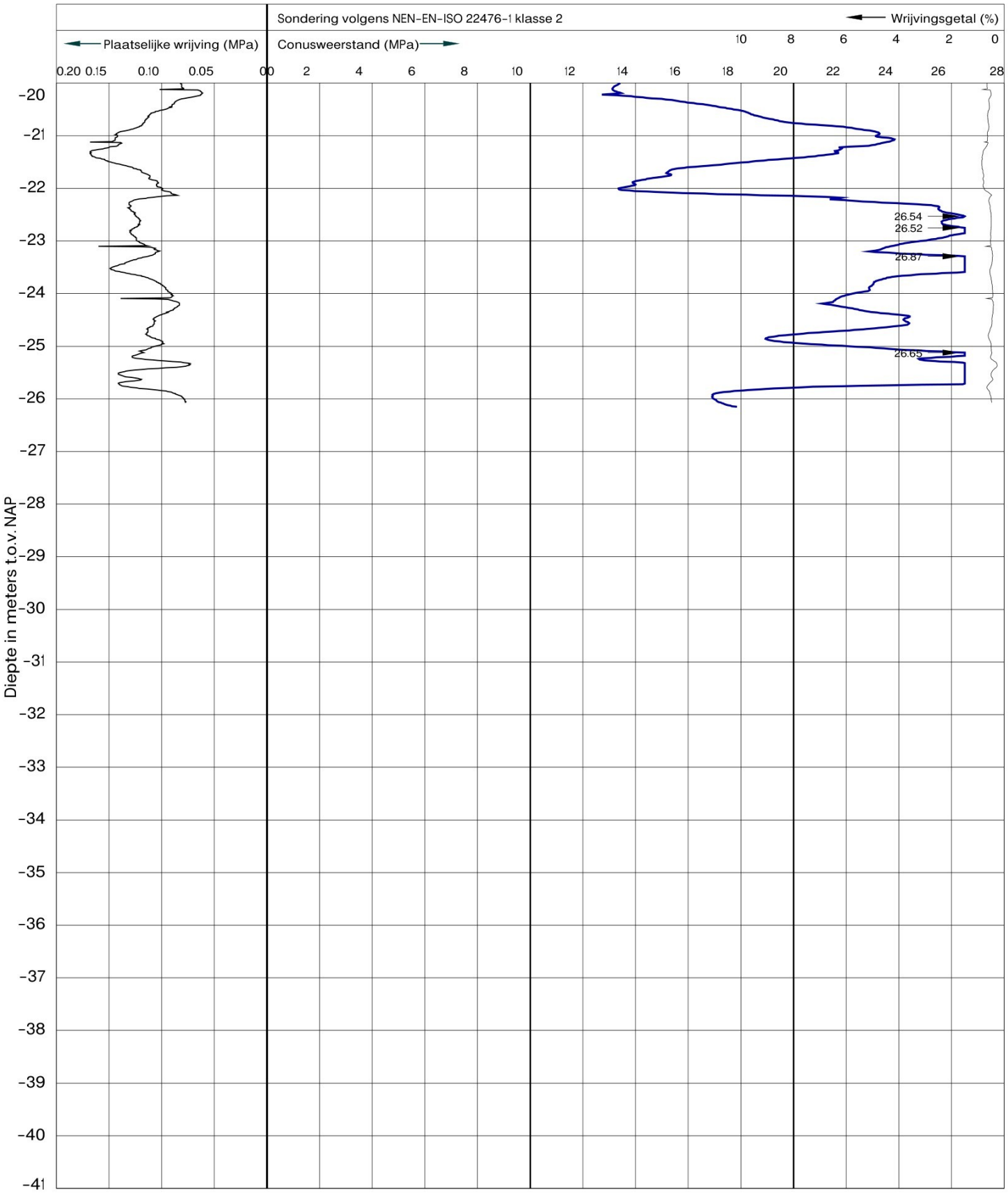


Behoort bij het besluit van Burgemeester en Wethouders van Alkmaar
Dossiernr: 0000137557
Datum: 5-11-2026

Tjaden ADVIESBUREAU VOOR GRONDMECHANICA

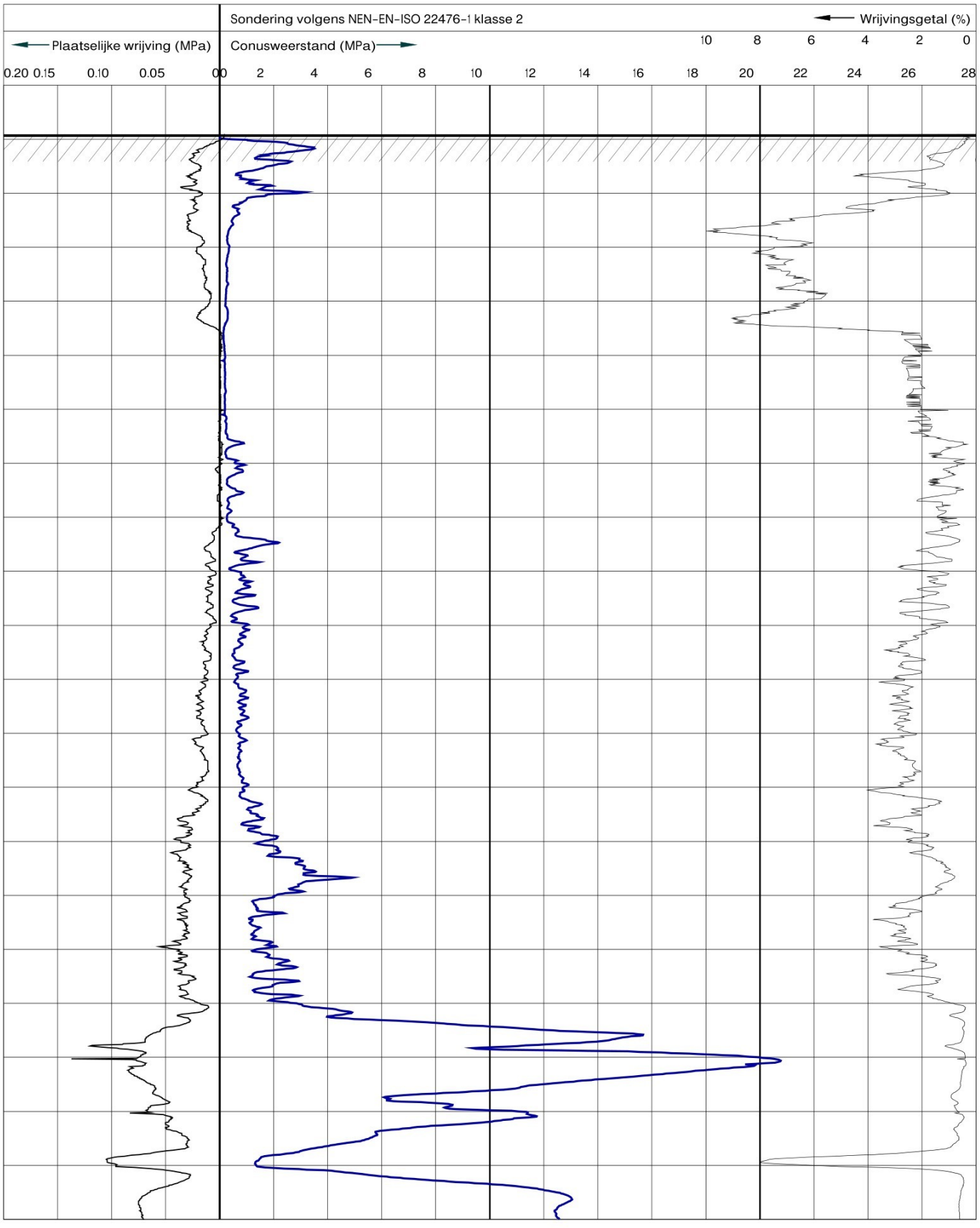
BRONBEMALING.com

Locatie	: Fundatieonderzoek	Sonderingnr.	: S1
Plaats	: Oosteinde 6, Schermerhorn	Conustype	: P15-CFII-15
Werknummer	: 260303	RD-coördinaten	: X: 121319,86 Y: 512723,59
Datum	: 1-5-2026	Maaiveld	: 0.13 m. t.o.v. NAP
Opmerking	:		



Behoort bij het besluit van Burgemeester en Wethouders van Alkmaar
Dossiernr: 0000137557
Datum: 5-11-2026

Locatie	: Fundatieonderzoek	Sonderingnr.	: S2
Plaats	: Oosteinde 6, Schermerhorn	Conustype	: P15-CFII-15
Werknummer	: 260303	RD-coördinaten	: X: 121311,85 Y: 512726,24
Datum	: 1-5-2026	Maaiveld	: 0.09 m. t.o.v. NAP
Opmerking	:		

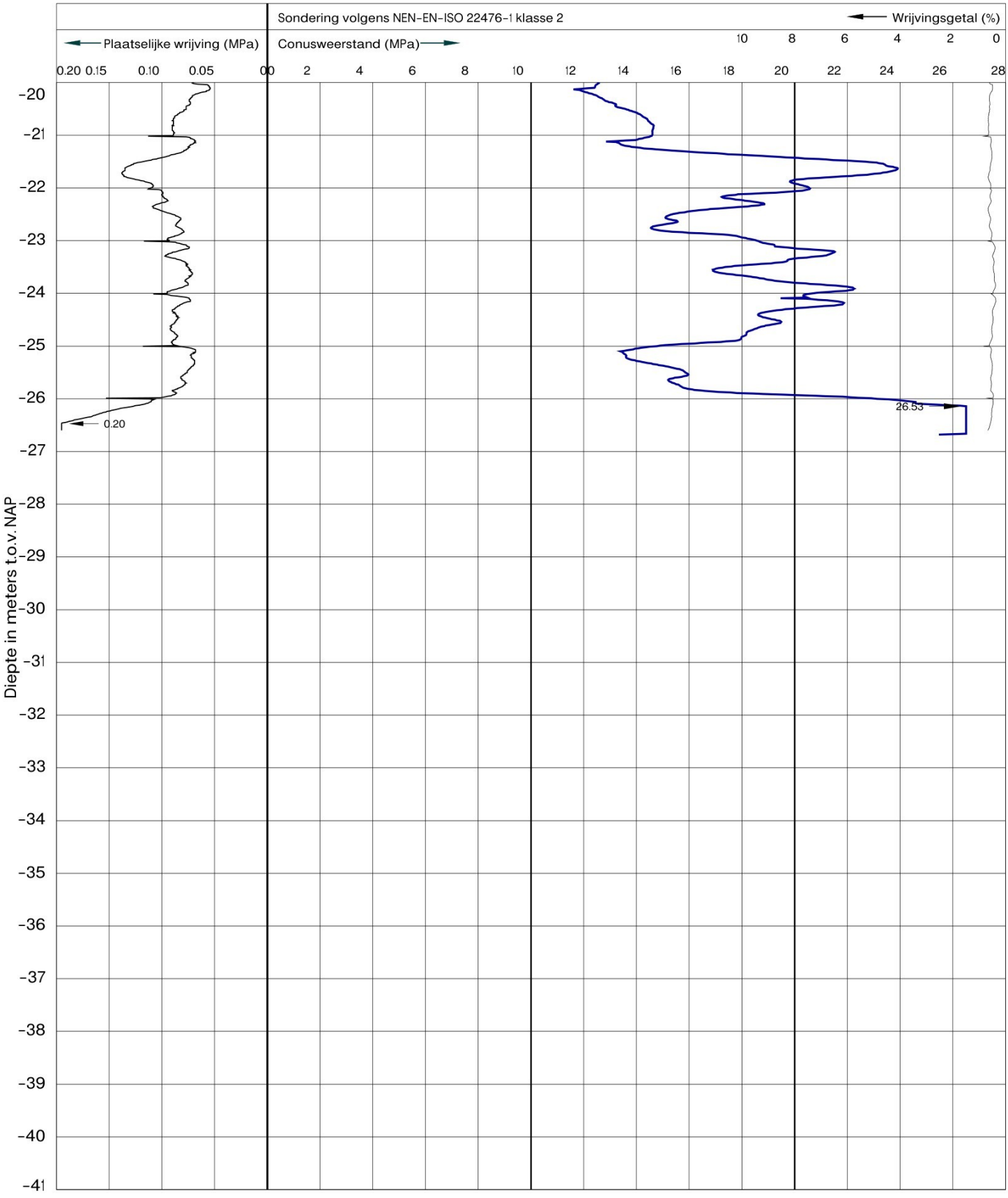


Tjaden
ADVIESBUREAU VOOR GRONDMECHANICA

Behoort bij het besluit van Burgemeester en Wethouders van Alkmaar
Dossiernr: 0000137557B
Datum: 5-11-2026

BRONBEMALING.com

Locatie	: Fundatieonderzoek	Sonderingnr.	: S2
Plaats	: Oosteinde 6, Schermerhorn	Conustype	: P15-CFII-15
Werknummer	: 260303	RD-coördinaten	: X: 121311,85 Y: 512726,24
Datum	: 1-5-2026	Maaiveld	: 0.09 m. t.o.v. NAP
Opmerking	:		

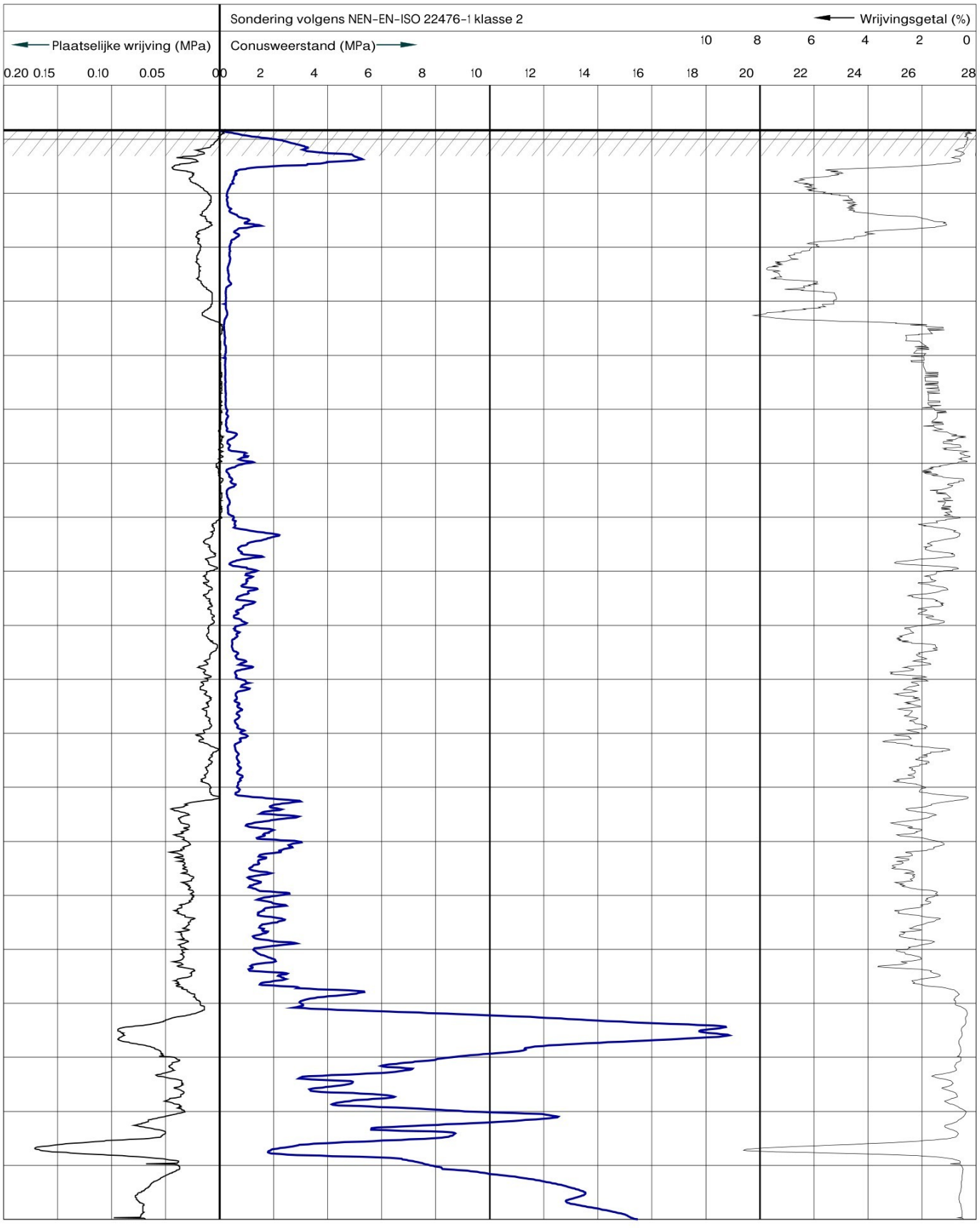


Tjaden
ADVIESBUREAU VOOR GRONDMECHANICA

Behoort bij het besluit van Burgemeester en Wethouders van Alkmaar
Dossiernr: 0000137557B
Datum: 5-11-2026

BRONBEMALING.com

Locatie	: Fundatieonderzoek	Sonderingnr.	: S3
Plaats	: Oosteinde 6, Schermerhorn	Conustype	: P15-CFII-15
Werknummer	: 260303	RD-coördinaten	: X: 121328,07 Y: 512730,41
Datum	: 1-5-2026	Maaiveld	: 0.19 m. t.o.v. NAP
Opmerking	:		

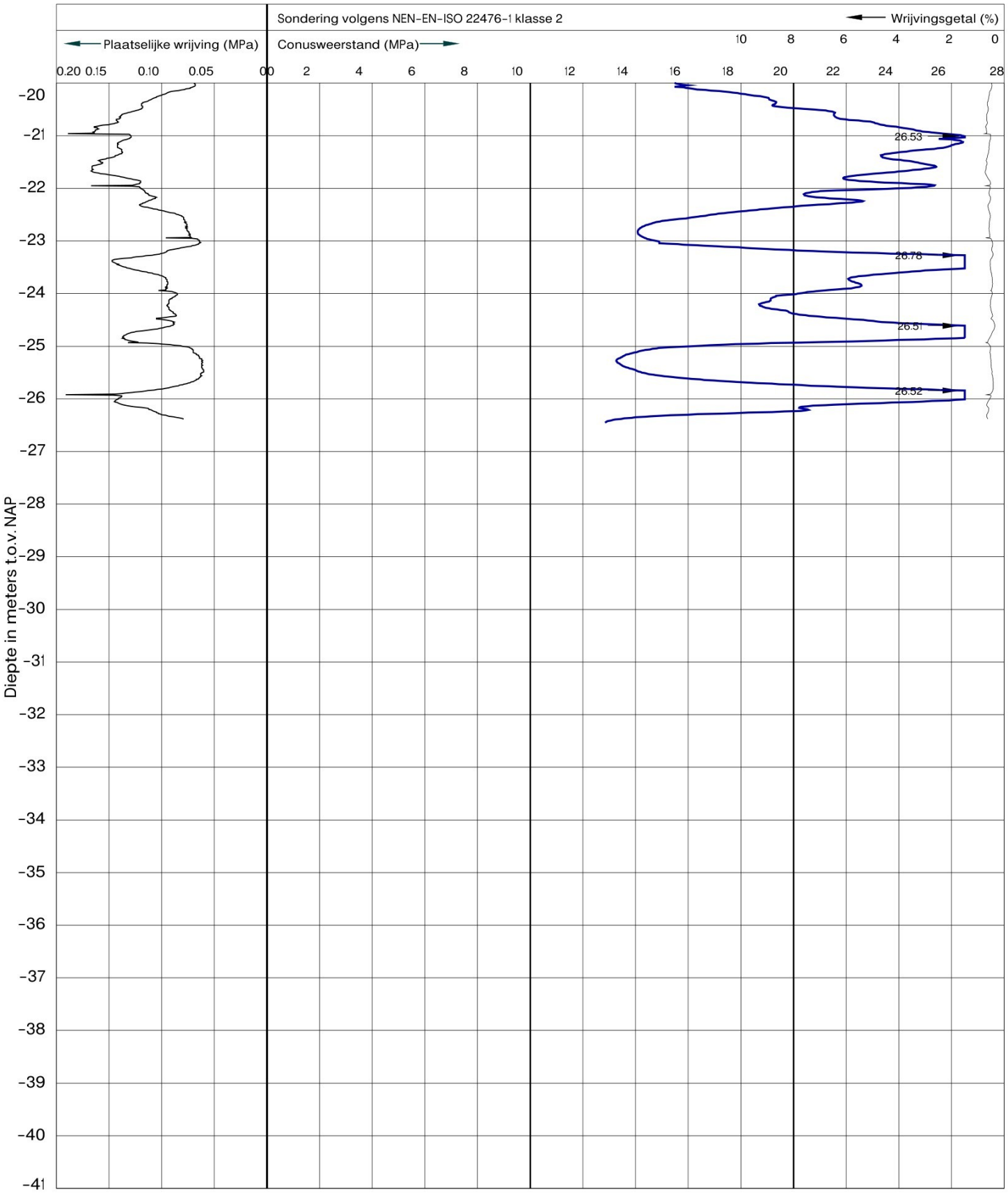


Behoort bij het besluit van Burgemeester en Wethouders van Alkmaar
Dossiernr: 0000137557
Datum: 5-11-2026

Tjaden ADVIESBUREAU VOOR GRONDMECHANICA

BRONBEMALING.com

Locatie	: Fundatieonderzoek	Sonderingnr.	: S3
Plaats	: Oosteinde 6, Schermerhorn	Conustype	: P15-CFII-15
Werknummer	: 260303	RD-coördinaten	: X: 121328,07 Y: 512730,41
Datum	: 1-5-2026	Maaiveld	: 0.19 m. t.o.v. NAP
Opmerking	:		

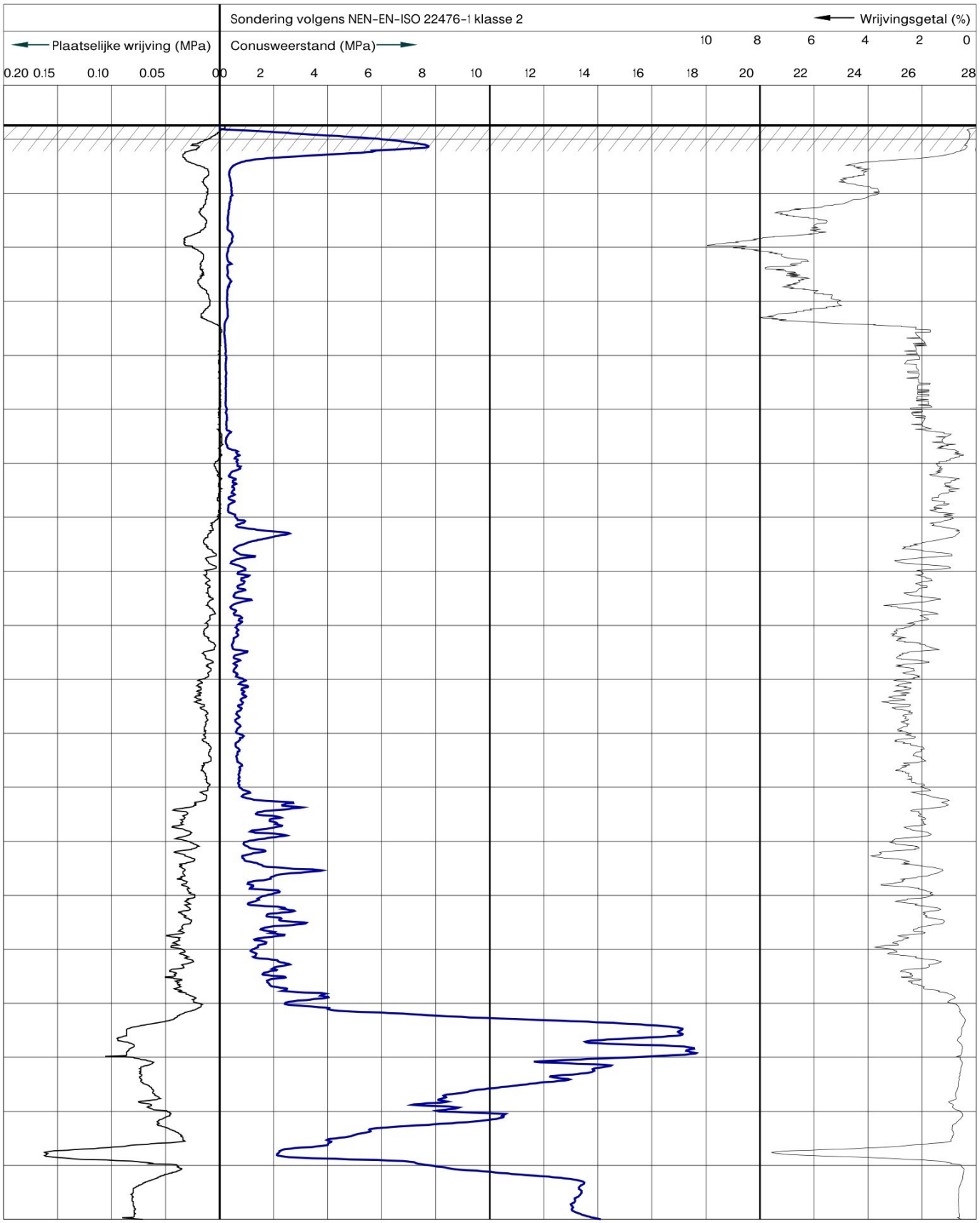


Tjaden
ADVIESBUREAU VOOR GRONDMECHANICA

Behoort bij het besluit van Burgemeester en Wethouders van Alkmaar
Dossiernr: 0000137557B
Datum: 5-11-2026

BRONBEMALING.com

Locatie	: Fundatieonderzoek	Sonderingnr.	: S4
Plaats	: Oosteinde 6, Schermerhorn	Conustype	: P15-CFII-15
Werknummer	: 260303	RD-coördinaten	: X: 121309,14 Y: 512738,34
Datum	: 1-5-2026	Maaiveld	: 0.28 m. t.o.v. NAP
Opmerking	:		

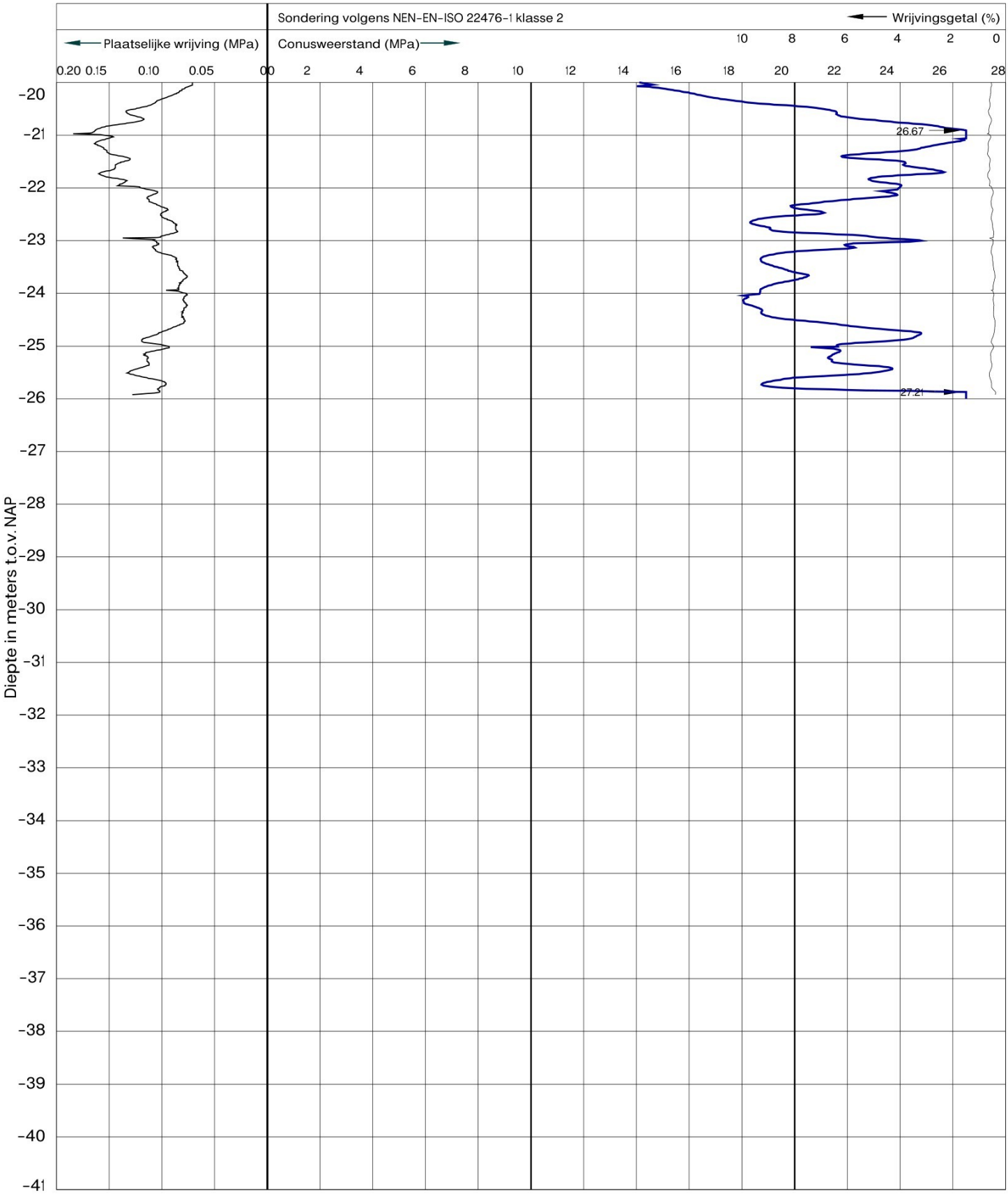


Behoort bij het besluit van Burgemeester en Wethouders van Alkmaar
Dossiernr: 0000137557
Datum: 5-11-2026

Tjaden ADVIESBUREAU VOOR GRONDMECHANICA

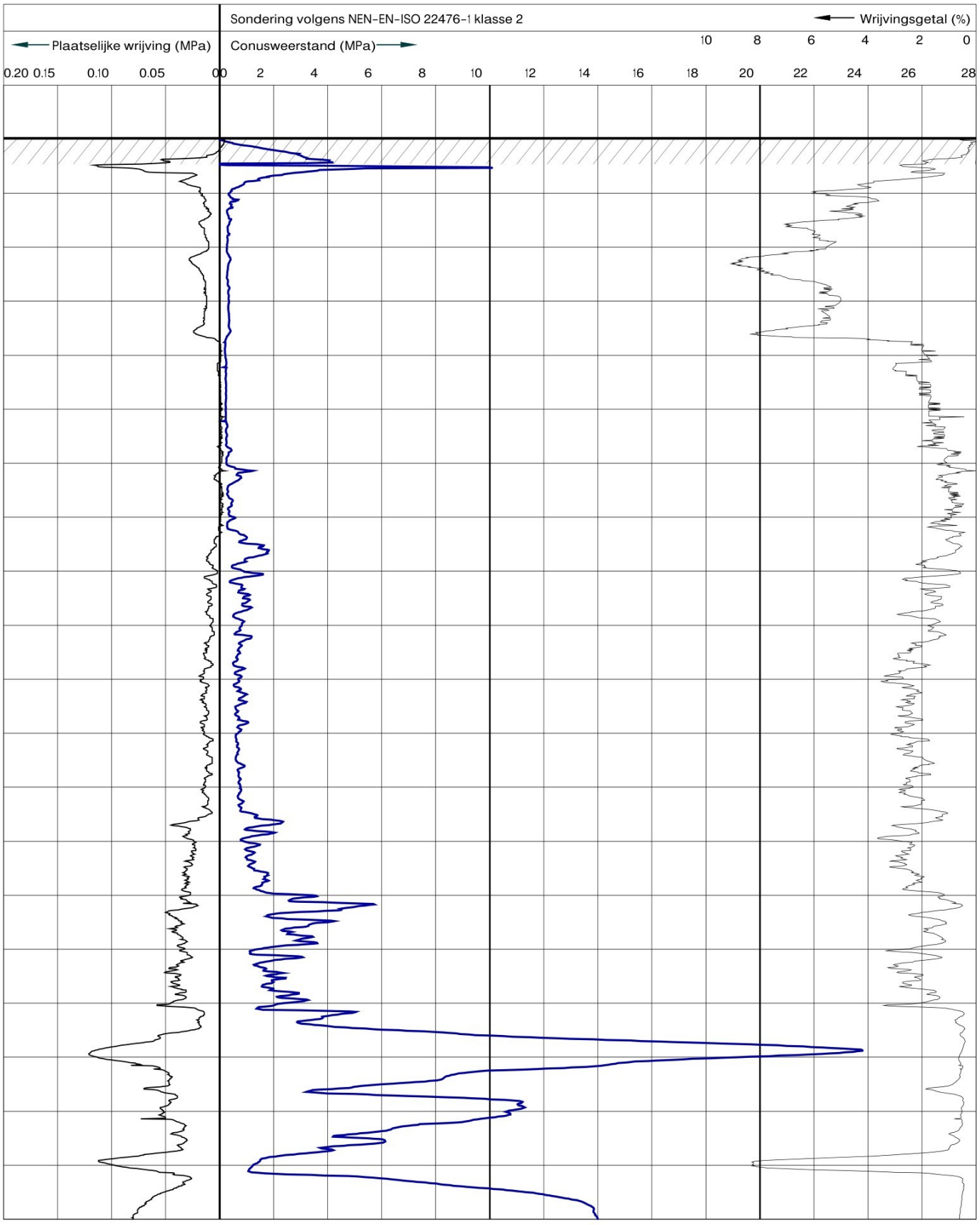
BRONBEMALING.com

Locatie	: Fundatieonderzoek	Sonderingnr.	: S4
Plaats	: Oosteinde 6, Schermerhorn	Conustype	: P15-CFII-15
Werknummer	: 260303	RD-coördinaten	: X: 121309,14 Y: 512738,34
Datum	: 1-5-2026	Maaiveld	: 0.28 m. t.o.v. NAP
Opmerking	:		



Behoort bij het besluit van Burgemeester en Wethouders van Alkmaar
Dossiernr: 0000137557
Datum: 5-11-2026

Locatie	: Fundatieonderzoek	Sonderingnr.	: S5
Plaats	: Oosteinde 6, Schermerhorn	Conustype	: P15-CFII-15
Werknummer	: 260303	RD-coördinaten	: X: 121332,59 Y: 512742,98
Datum	: 1-5-2026	Maaiveld	: 0.04 m. t.o.v. NAP
Opmerking	:		

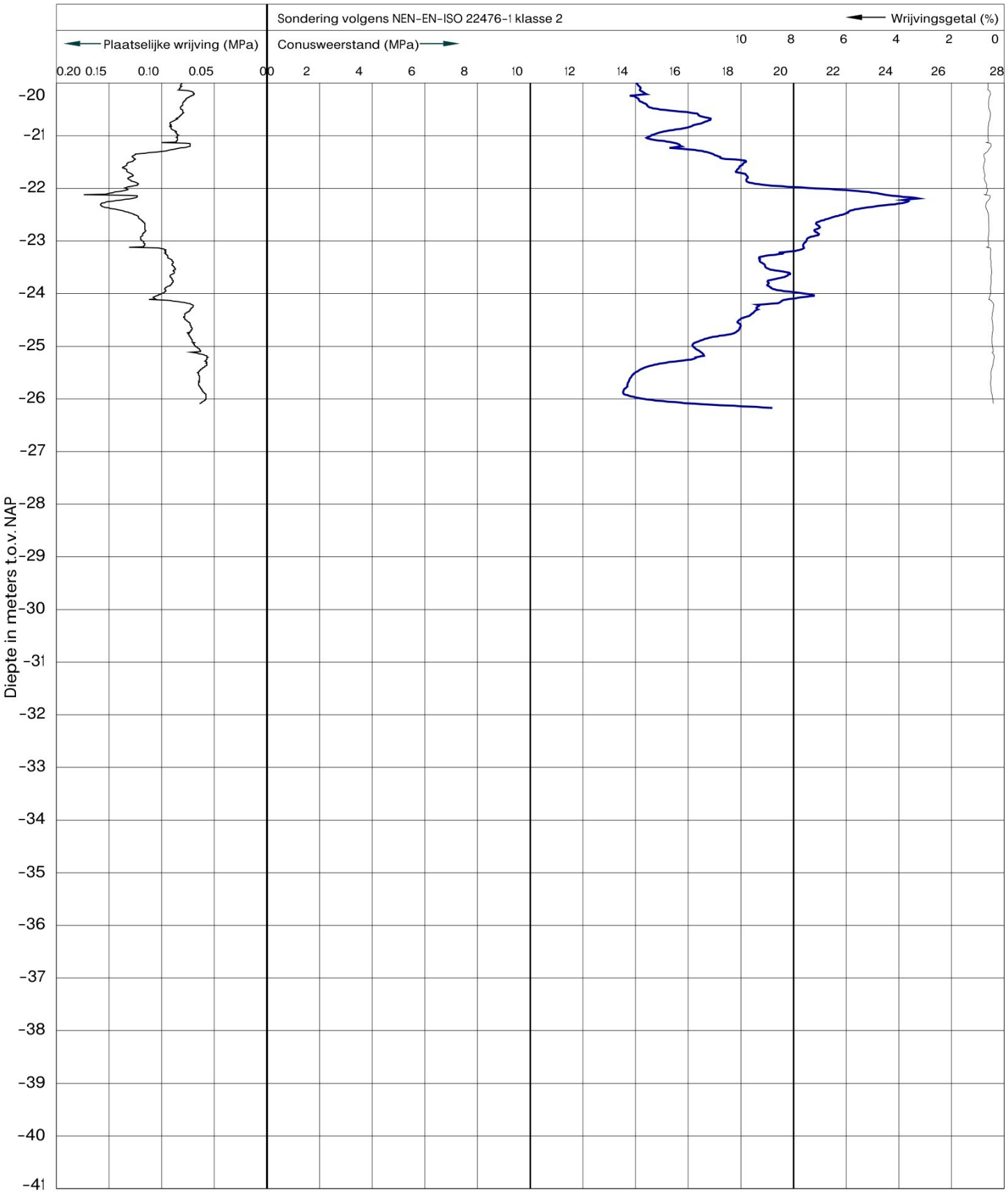


Behoort bij het besluit van Burgemeester en Wethouders van Alkmaar
Dossiernr: 0000137557
Datum: 5-11-2026

Tjaden ADVIESBUREAU VOOR GRONDMECHANICA

BRONBEMALING.COM

Locatie	: Fundatieonderzoek	Sonderingnr.	: S5
Plaats	: Oosteinde 6, Schermerhorn	Conustype	: P15-CFII-15
Werknummer	: 260303	RD-coördinaten	: X: 121332,59 Y: 512742,98
Datum	: 1-5-2026	Maaiveld	: 0.04 m. t.o.v. NAP
Opmerking	:		

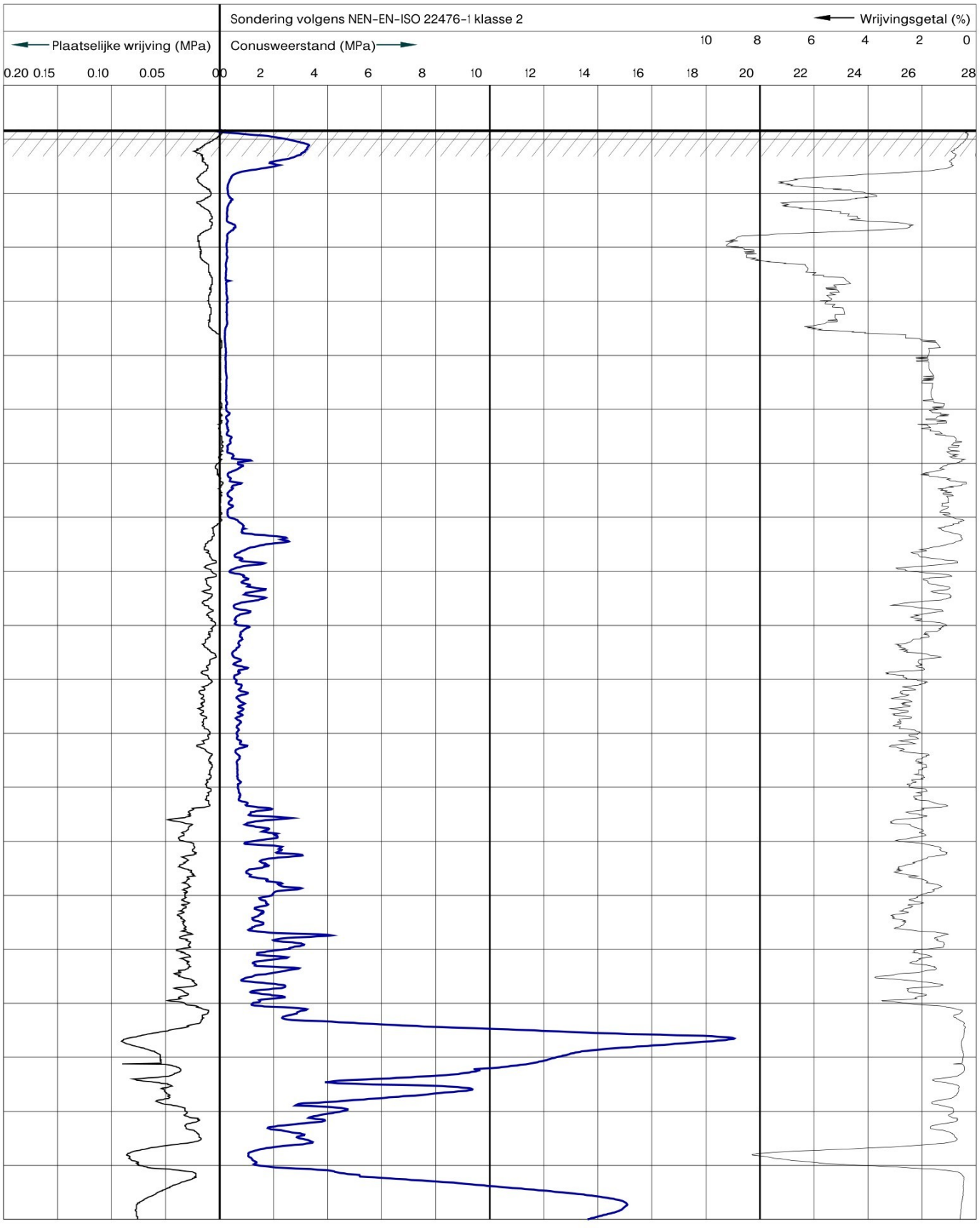


Tjaden
ADVIESBUREAU VOOR
GRONDMECHANICA

Behoort bij het besluit van
Burgemeester en
Wethouders
van Alkmaar
Dossiernr: 0000137557
Datum: 5-11-2026

BRONBEMALING.com

Locatie	: Fundatieonderzoek	Sonderingnr.	: S6
Plaats	: Oosteinde 6, Schermerhorn	Conustype	: P15-CFII-15
Werknummer	: 260303	RD-coördinaten	: X: 121315,27 Y: 512752,08
Datum	: 1-5-2026	Maaiveld	: 0.18 m. t.o.v. NAP
Opmerking	:		



Behoort bij het besluit van Burgemeester en Wethouders van Alkmaar
Dossiernr: 0000137557B
Datum: 5-11-2026

Tjaden ADVIESBUREAU VOOR GRONDMECHANICA

BRONBEMALING.com

Locatie	: Fundatieonderzoek	Sonderingnr.	: S6
Plaats	: Oosteinde 6, Schermerhorn	Conustype	: P15-CFII-15
Werknummer	: 260303	RD-coördinaten	: X: 121315,27 Y: 512752,08
Datum	: 1-5-2026	Maaiveld	: 0.18 m. t.o.v. NAP
Opmerking	:		

