



RWS INFORMATIE

Schematiseringshandleiding asfaltbekleding

WBI 2017

Datum	28 november 2019
Status	Definitief v 2.1

Wijzigingen: Alleen het inleidende hoofdstuk heeft een update gehad

Colofon

Uitgegeven door	Ministerie van Infrastructuur en Waterstaat
Informatie	Helpdesk Water, www.helpdeskwater.nl
Contact	helpdeskwater@rws.nl
Uitgevoerd door	Rijkswaterstaat, Water Verkeer en Leefomgeving
Datum	28 november 2019
Status	Definitief
Versienummer	2.1

Inhoud

1. Schematiseringshandleidingen en WBI 7
 - 1.1 Schematiseringshandleidingen en WBI generiek 7
 - 1.2 Opbouw 10
 - 1.3 Opmerkingen bij versie 2.0 van de schematiseringshandleiding asfaltbekleding 10
2. Stappenschema 13
3. Vakindeling en geometrie representatieve dwarsdoorsnede 15
 - 3.1 Dijkvakindeling 15
 - 3.2 Geometrie representatieve dwarsdoorsnede 17
 - 3.3 Voorland of dammen voor de waterkering 20
4. Belastingen 23
 - 4.1 Type watersysteem 23
 - 4.2 Waterstand bij de norm 24
 - 4.3 Waterstandsverloop 24
 - 4.4 Dichtheid water 25
 - 4.5 Gemiddelde buitenwaterstand 26
 - 4.6 Gemiddelde getijamplitude 26
 - 4.7 Golfbelastingen 26
 - 4.8 Overzicht herkomst belastingparameters 27
5. Constructieparameters 29
 - 5.1 Algemene constructiegegevens 29
 - 5.1.1 Niveau boven/onderrand asfaltbekleding 29
 - 5.1.2 Type asfaltbekleding 29
 - 5.1.3 Samenstelling asfalt 29
 - 5.1.4 Asfaltdikte 30
 - 5.1.5 Type filterlaag 31
 - 5.1.6 Steendiameter 31
 - 5.1.7 Type ondergrond 31
 - 5.1.8 Niveau grondwaterstand 32
 - 5.2 Specifieke constructiegegevens voor toetsspoor Wateroverdruk 32
 - 5.2.1 Dichtheid asfalt 32
 - 5.2.2 Niveau boven/onderrand dichte bekleding 32
 - 5.2.3 Dikte kleionderlaag 33
 - 5.2.4 Factor maatgevende grondwaterstand 34
 - 5.2.5 Lengte dicht teenschot, lengte dichte vooroeverbescherming 34
 - 5.2.6 Taludhelling zone opdrukken 34
 - 5.3 Constructiegegevens van belang voor de gedetailleerde toets voor het toetsspoor Golfklap 34
 - 5.3.1 Stappenplan bepaling sterkteparameters voor het toetsspoor Golfklap 35
 - 5.3.2 Constructieopbouw 37
 - 5.3.3 Dikte asfalttoplaag 38
 - 5.3.4 Leeftijd van de bekleding op de peildatum 38
 - 5.3.5 Holle ruimte asfalt 39
 - 5.3.6 Stijfheidsmodulus asfalttoplaag 39
 - 5.3.7 Sterkte asfalttoplaag 39
 - 5.3.8 Eigenschappen tweede asfaltlaag 41
 - 5.3.9 Dwarscontractiecoëfficiënt asfalt 42
 - 5.3.10 Veerconstante ondergrond 42

5.4	Stuurparameters rekenmodel	43
5.5	Overzichtstabel modelparameters	44
6.	Voorbeeld	47
6.1	Inleiding	47
6.2	Vakindeling en golfbelastingen	47
6.3	Geschematiseerde geometrie	47
6.4	Constructieparameters	50
A	Literatuur	53
B	Begrippen, afkortingen en symbolen	55
C	Verwijderen uitbijters uit een dataset	57
D	Bepalen karakteristieke waarden bij een beperkt aantal waarnemingen	59
E	Verzamelen sterktegegevens voor de gedetailleerde toets op golfklap	61
E.1	Vorbereidingen	62
E.2	Veldwerkzaamheden	64
E.3	Analyse data VGD-metingen	67
E.4	Bepalen sterkteparameters asfalt, laboratoriumonderzoek	70
F	Schema werkwijze beoordeling asfaltbekleding	73
F.1	Toelichting op het schema werkwijze beoordeling	73
F.2	Schema werkwijze beoordeling Golfklappen op asfaltbekleding (AGK)	74
F.3	Referenties bij het schema werkwijze beoordeling Golfklappen op asfaltbekleding (AGK)	74
F.4	Schema werkwijze beoordeling Wateroverdruk bij asfaltbekleding (AWO)	76
F.5	Referenties bij het schema werkwijze beoordeling Wateroverdruk bij asfaltbekleding (AWO)	76

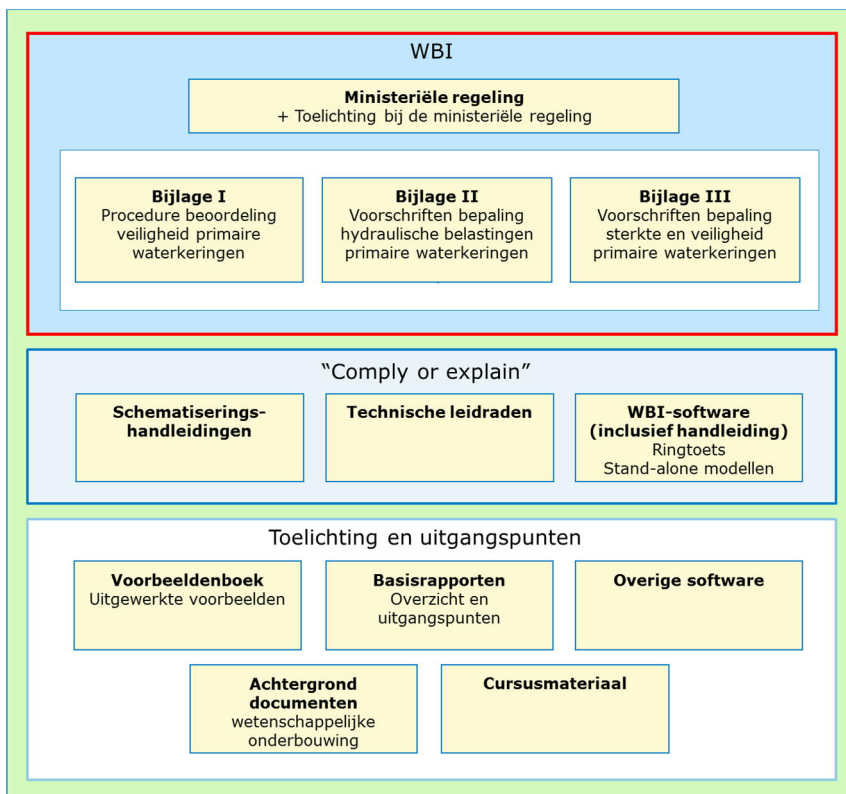
1. Schematiseringshandleidingen en WBI

1.1 Schematiseringshandleidingen en WBI generiek

Deze schematiseringshandleiding is opgesteld in het kader van het Wettelijk Beoordelings-instrumentarium (hierna: WBI 2017 of WBI). Het WBI voor de beoordelingsronde 2017-2023 bestaat uit de ministeriële regeling en 3 bijlagen. Die drie bijlagen zullen verder worden aangeduid als:

- WBI 2017 Bijlage I Procedure.
- WBI 2017 Bijlage II Hydraulische belastingen.
- WBI 2017 Bijlage III Sterkte en veiligheid.

Het WBI bevat de voorschriften voor het uitvoeren van de beoordeling. In deze voorschriften wordt verwezen naar een aantal documenten en applicaties die de beheerder ondersteunen bij het uitvoeren van de beoordeling, waaronder de schematiseringshandleidingen en de WBI software. Een overzicht van de structuur van het WBI en de daaraan gerelateerde documenten staat in Figuur 1. Binnen het rode kader de formele WBI documenten, daarbuiten de ondersteunende documenten en applicaties.



Figuur 1 Het WBI 2017 en daaraan gerelateerde documenten

WBI software

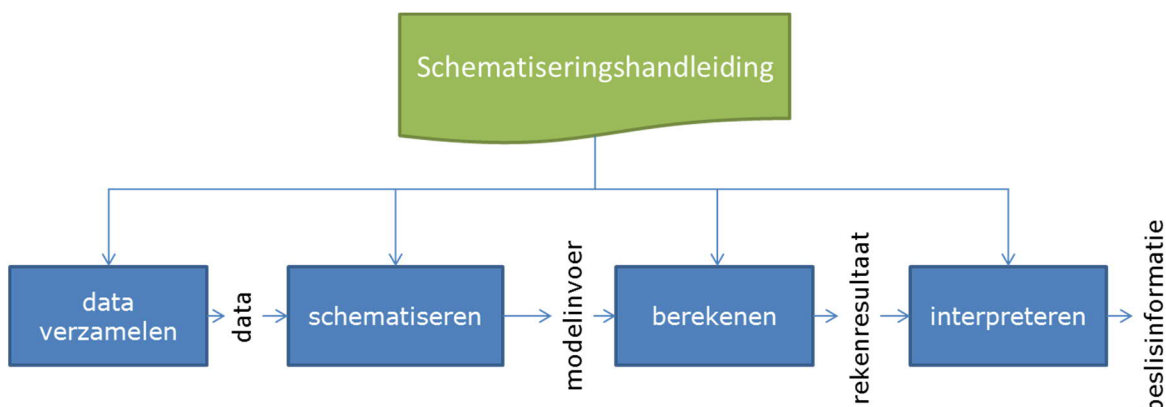
Er zijn meerdere 'WBI applicaties'. Ringtoets is feitelijk het 'beoordelings-platform' en staat daarom ook wel bekend als dé WBI software. De andere applicaties, waaronder de diverse Basismodules (zoals BM Gras Buitentalud, BM Asfalt en Steentoets) en D-Soilmodel maken echter ook nadrukkelijk deel uit van de WBI software-familie.

Ringtoets of Riskeer?

Ringtoets is de applicatie waarbinnen voor een aantal toetssporen de berekeningen en analyses kunnen worden uitgevoerd en de resultaten geassembleerd tot op het niveau van een oordeel per traject. Ringtoets versie 18.1.1 blijft de versie die primair bedoeld is voor de eenvoudige en de gedetailleerde toetsingen. Vanaf november 2019 is ook Riskeer beschikbaar, een doorontwikkelde versie van Ringtoets. Er is bewust gekozen voor de naamswijziging om het verschil tussen de applicatie t.b.v. de beoordeling (eenvoudig, gedetailleerd conform de regeling) te scheiden van de applicatie die ook kan worden ingezet voor enkele specifieke Toetsen op Maat en verificatie van overstromingskansen bij het ontwerp. In Riskeer 19.1.1 zijn namelijk nieuwe functionaliteiten beschikbaar en is ook nieuwe kennis toegepast. Wanneer overigens in Riskeer 19.1.1 met dezelfde instellingen wordt gerekend als in Ringtoets 18.1.1 leidt dat tot hetzelfde resultaat.

Doel schematiseringshandleiding

Het uitvoeren van een toets (eenvoudige toets, gedetailleerde toets per vak of toets op maat) voor het beoordelen van primaire waterkeringen bestaat op hoofdlijnen uit vier activiteiten, zie Figuur 2. In een schematiseringshandleiding wordt, gegeven een rekenmethode of model, de samenhang aangegeven tussen deze vier activiteiten: welke data benodigd is, hoe moet worden geschematiseerd, welke software hiervoor beschikbaar is en in sommige gevallen hoe de resultaten kunnen worden geïnterpreteerd.



Figuur 2 Activiteiten verbonden met een toets

De activiteit schematiseren wordt hier gedefinieerd als het vertalen van de gegevens over de waterkering naar invoer voor de methode (meestal een rekenmodel al dan niet in software) waarmee de toets wordt uitgevoerd. De gegevens kunnen meetgegevens zijn uit het veld of het laboratorium, ontwerp- of revisietekeningen zijn, maar kunnen ook kennis en ervaring betreffen. Bij het schematiseren speelt de beschikbare hoeveelheid gegevens en de kwaliteit ervan een grote rol. Bij weinig gegevens is de schematisering grof of globaal en met een grote onzekerheid. Naarmate er meer en betere gegevens beschikbaar zijn, wordt de schematisering fijner en preciezer, wat zal leiden tot een betere inschatting van de overstromingskans. Vanzelfsprekend zit hier een optimum in, dat van geval tot geval verschilt. Meer gegevens is dus niet per definitie beter.

Faalmechanismen zijn vertaald in modellen. De meer complexe modellen zijn vervolgens weer in software gevat, omdat de berekeningen nu eenmaal niet meer op de achterkant van de sigarendoos kunnen worden gemaakt. Bij softwareontwikkeling worden keuzes gemaakt voor de (vrijheid van) invoer. Soms zijn modelparameters hard geprogrammeerd, in andere gevallen is het invoer gebruiker. De beschikbare software bepaalt dus in belangrijke mate de benodigde invoer. In algemene zin kunnen we wel stellen dat een schematisering bij een model óf applicatie hoort en niet bij een faalmechanisme. De faalmechanismen zijn beschreven in de [fenomenologische beschrijving WBI](https://www.helpdeskwater.nl/algemene-onderdelen/structuur-pagina/zoeken-site/@192499/fenomenologische/)¹. De beschikbare modellen en (bijbehorende) applicaties

¹ <https://www.helpdeskwater.nl/algemene-onderdelen/structuur-pagina/zoeken-site/@192499/fenomenologische/>

beschrijven soms maar een deel van het hierin beschreven faalspoor. In een aantal gevallen zijn er meerdere modellen beschikbaar en is het aan de gebruiker een keuze te maken.

Het doorlopen van de vier activiteiten uit figuur 2 is in veel gevallen een iteratief proces. Zeker als ervoor wordt gekozen om te starten met een grove schematisering. In de vierde activiteit wordt bekeken of door het inwinnen van extra gegevens en/of het verfijnen van de schematisering, het resultaat van de derde activiteiten kan worden aangescherpt. Het is uiteraard ook mogelijk om meteen te kiezen voor een gedetailleerde schematisering.

De schematiseringshandleiding geeft aanwijzingen voor het type en de benodigde hoeveelheid aan onderzoek om tot een goede schematisering te kunnen komen. Verder ondersteunt de schematiseringshandleiding gebruikers in het omzetten van (veld)gegevens naar de juiste rekenparameters en goede schematiseringen die in de toets kunnen worden toegepast. De wijze waarop gegevens ingewonnen moeten worden (bijvoorbeeld hoe veldonderzoek of laboratoriumonderzoek uitgevoerd wordt) wordt slechts summier behandeld.

De schematiseringshandleiding is geen wet. Het is een handleiding die de gebruiker er niet van ontslaat zelf na te denken. Als de lokale situatie aanleiding geeft om af te wijken van wat in de Schematiseringshandleiding staat beschreven, is dat zelfs aan te raden.

Veel van wat in deze schematiseringshandleiding staat beschreven is ook toepasbaar bij het ontwerp van (primaire) waterkeringen, of bijvoorbeeld bij het toetsen van regionale keringen. Op een aantal plekken zijn ook specifiek ten aanzien van ontwerpen handvatten gegeven. De lezer moet zich echter nadrukkelijk realiseren dat deze schematiseringshandleiding is geschreven voor de beoordeling van primaire waterkeringen.

Uitgangspunten

Voor alle schematiseringshandleidingen gelden de volgende uitgangspunten:

- Voor de gegevens die in het rekenmodel voor het toetsspoor worden ingevoerd wordt een format voorgeschreven. Een rekenmodel kent immers toepassingsgrenzen. Het format sluit aan bij de Aquo standaard. Verdere informatie hierover is te vinden in de Handleiding datamanagement² WBI [12]
- Deze schematiseringshandleiding ondersteunt gebruikers in het omzetten van (veld)gegevens naar de juiste rekenparameters en goede schematiseringen die in de beoordelingsmethoden kunnen worden toegepast.
- Deze schematiseringshandleiding geeft tevens aanwijzingen voor de waarden die voor parameters aangehouden kunnen worden. In de Handleiding Datamanagement WBI [12] (paragraaf 4.1) zijn vier typen waarden benoemd, die ook in deze schematiseringshandleiding worden gehanteerd:

Groep	Benaming	Toelichting
1	Vaste waarde	Parameterwaarden mogen door de gebruiker niet worden gewijzigd (voor de beoordeling).
2	Defaultwaarde of aanbevolen waarde	Parameterwaarden mogen door de gebruiker wel worden gewijzigd.
3	Startwaarde	Parameterwaarden worden bij voorkeur door lokale waarden vervangen.
4	Vrije waarde	Geen gegeven parameterwaarden. De gebruiker moet de regionale of lokale waarden bepalen of op ervaring inschatten.

² <https://www.helpdeskwater.nl/algemene-onderdelen/structuur-pagina/zoeken-site/@205764/handleiding/>

Doelgroep

De schematiseringshandleiding is geschreven voor een deskundig gebruiker die bekend is met de voorschriften en de (deel)faalmechanismes en modellen die van toepassing zijn voor deze schematiseringshandleiding.

1.2

Opbouw

De opbouw van de handleiding is als volgt:

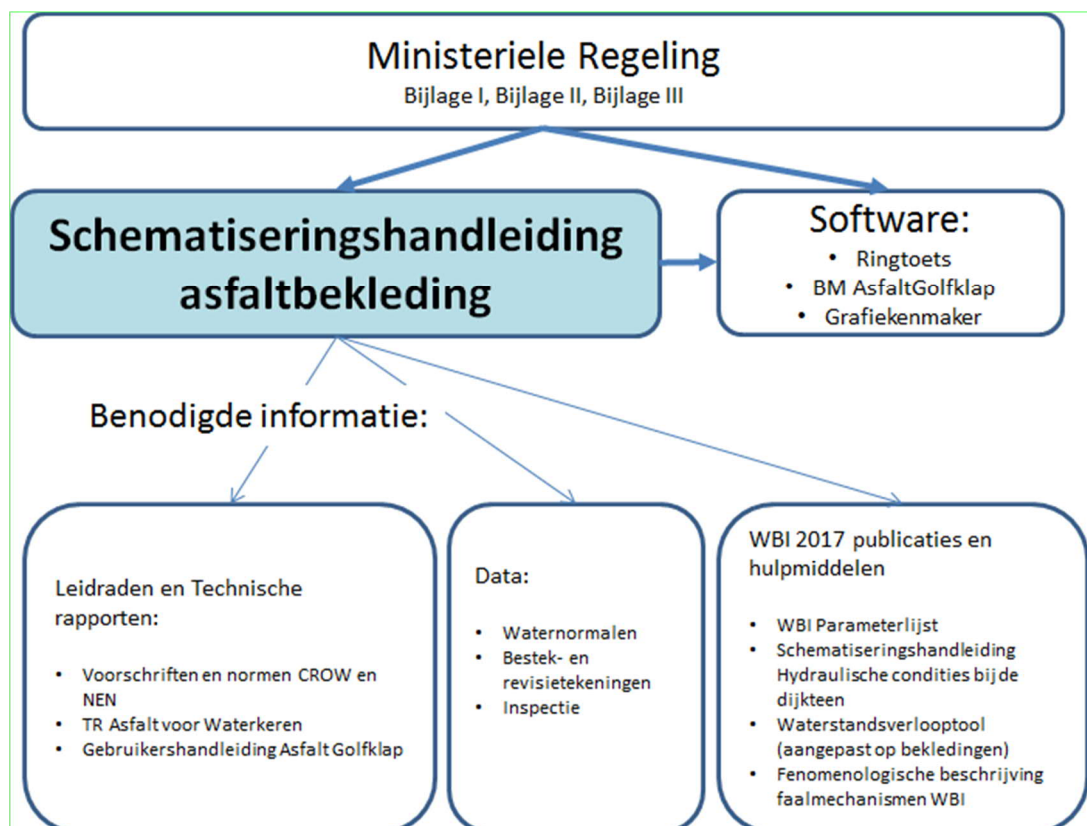
Onderwerp	Locatie
Stappenschema	Hoofdstuk 2
Vakindeling en geometrie representatieve doorsnede	Hoofdstuk 3
Belastingen	Hoofdstuk 4
Constructieparameters	Hoofdstuk 5
Voorbeeld	Hoofdstuk 6

Het stappenschema in hoofdstuk 2 vormt de basis van de schematiseringshandleiding. Dit stappenschema geeft een overzicht van de te volgen stappen voor het schematiseren. Voor veel stappen wordt een verwijzing gegeven naar een paragraaf of hoofdstuk van deze schematiseringshandleiding waarin de betreffende stap verder wordt uitgewerkt. Het hoofdstuk 2 kan dus als leeswijzer of leidraad voor het toepassen van dit rapport worden gebruikt.

1.3

Opmerkingen bij versie 2.0 van de schematiseringshandleiding asfaltbekleding

De positie van de schematiseringshandleiding asfaltbekleding ten opzichte van de overige bouwstenen is in onderstaande figuur weergegeven.



Figuur 1.2 De positie van de schematiseringshandleiding asfaltbekleding ten opzichte van de overige bouwstenen³

³ De grafiekenmaker is niet opnieuw uitgebracht.

- Deze versie gaat uit van de situatie waarbij het rekenmodel voor het toetsspoor golfklappen op asfaltbekleding is geïmplementeerd in een stand-alone applicatie: de Basis Module Asfalt Golfklap. Daarnaast is Ringtoets beschikbaar dat gebruikt moet worden om de vakindeling in vast te leggen en de hydraulische belastingen te bepalen.
- De naamgeving van de software die voor WBI 2017 is ontwikkeld zou nog kunnen wijzigen. In deze schematiseringshandleiding gaat het om de programmatuur die voor asfaltbekledingen relevant is: Ringtoets en de BM Asfalt Golfklap.
- Voor wat betreft de beoordeling van de stabiliteit van asfaltbekledingen zal het rekenwerk voor de gedetailleerde toets van waterbouwasfaltbetonbekledingen belast door golfklappen (AGK) in eerste instantie worden ondersteund door software in de vorm van een stand-alone applicatie BM Asfalt Golfklap. Aangezien BM Asfalt Golfklap nog niet (definitief) is, kunnen er nog kleine aanpassingen in deze schematiseringshandleiding nodig zijn om deze in overeenstemming te brengen met wat BM Asfalt Golfklap van de gebruiker aan invoer verlangt.
- Asfaltbekledingen liggen vooral aan de kust en estuaria (zoute wateren) en de grote wateren. Deze handleiding, en de software, richt zich primair op de asfaltbekledingen die daar veelvuldig zijn toegepast.
- De wijze waarop gegevens ingewonnen moeten worden (bijvoorbeeld hoe veldonderzoek of laboratoriumonderzoek wordt uitgevoerd) wordt slechts summier behandeld in bijlage D deze schematiseringshandleiding.
- In deze schematiseringshandleiding wordt ervan uitgegaan dat de bekleding en de bijbehorende overgangsconstructies in het kader van de zorgplicht regelmatig worden geïnspecteerd en dat daaruit voortkomend onderhoud is afgerond op de peildatum, zie ook paragraaf 3.2.1 van WBI 2017 Bijlage I Procedure. Als niet aan dat uitgangspunt wordt voldaan, dan is dat reden om een toets op maat uit te voeren, hetgeen buiten het kader van deze schematiseringshandleiding valt. In deze schematiseringshandleiding wordt daarom geen aandacht besteed aan de beoordeling van materiaaltransport en ernstige schade. Er wordt buiten het WBI gewerkt aan een handreiking voor de zorgplicht.
- In het voorbeeld is verondersteld dat de procedure waarbij op de voorgeschreven manier wordt omgegaan met de berm, zie paragraaf 3.2, niet is geïmplementeerd in de BM Asfalt Golfklap.

2. Stappenschema

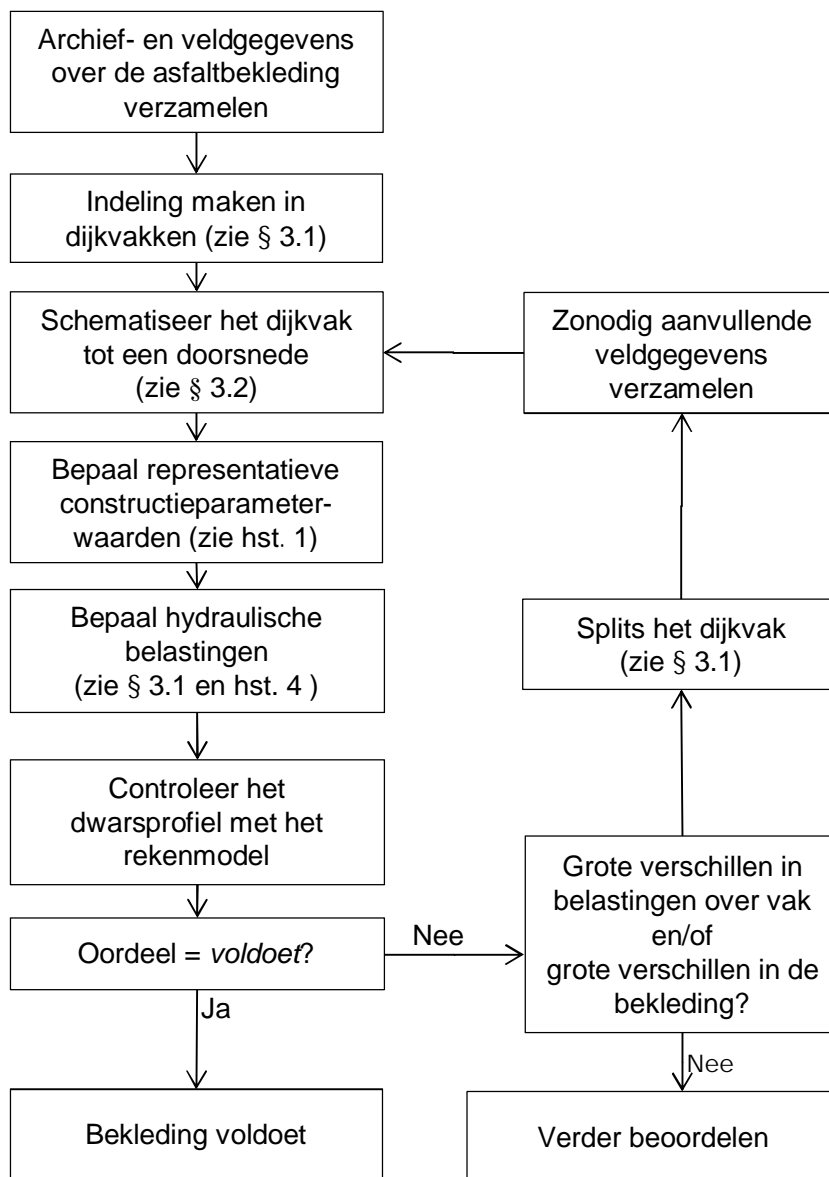
De meeste asfaltbekledingen zullen in het verleden al een keer beoordeeld zijn, zodat het merendeel van de gegevens al eens is bepaald en verzameld. Het hier gepresenteerde stappenschema, zie Figuur 2.1, geeft de stappen om te komen tot een beoordeling.

Op basis van de beschikbare data zal een grove indeling in vakken worden gemaakt, zie paragraaf 3.1.

Voor de gedetailleerde toets voor het toetsspoor Golfklap worden in principe (en onder voorwaarden) de golfbelastingen gebruikt inclusief de invloed van eventuele voorlanden en dammen tussen het uitvoerpunt voor de Hydraulische Belastingen en de kering. Zie de Schematiseringshandleiding hydraulische condities bij de dijkteen en par. 6.6 van WBI 2017 Bijlage I Procedure. In het kader van "grof-naar-fijn" schematiseren mag de invloed van voorlanden en dammen echter buiten beschouwing worden gelaten voor een eerste inschatting, en wanneer op deze wijze al het oordeel voldoet kan worden behaald. Zie verder ook par. 3.3 van deze handleiding.

Voor het te beoordelen vak zullen één of meer uitvoerpunten van de hydraulische belastingenmodule golfbelastingen leveren. Door, in geval van meerdere uitvoerpunten, de maximale golfbelasting per waterstandsniveau te nemen, wordt een conservatieve hydraulische belasting voor het dijkvak samengesteld. Voldoet de bekleding voor deze grove vakindeling en conservatieve hydraulische belasting, dan is de beoordeling van de bekleding gereed. Voldoet deze niet, dan moet verfijning van de vakindeling worden overwogen als er grote verschillen in hydraulische belastingen, danwel als er grote verschillen in bekledingseigenschappen langs het vak zijn. Opsplitsen van een vak kan het noodzakelijk maken dat meer constructiegegevens noodzakelijk zijn, als er na de splitsing per vak te weinig meetgegevens beschikbaar zijn.

Asfalt is een materiaal dat na verloop van enkele tientallen jaren in kwaliteit achteruit kan gaan. Om een goed inzicht te krijgen in de veiligheid van de asfaltbekleding, specifiek die volgens de gedetailleerde toets voor het toetsspoor Golfklap, is het noodzakelijk om degradatiegevoelige materiaalparameters (stijfheid, buigtreksterkte) te extrapoleren naar de peildatum. Bij de beoordeling is de werkelijke sterkte gemeten aan het dijkvak het uitgangspunt. Op het actualiseren van de sterktegegevens wordt ingegaan in paragraaf 5.3.



Figuur 2.1 Stappenschema (gedetailleerde toets) asfaltbekledingen

3. Vakindeling en geometrie representatieve dwarsdoorsnede

Dit hoofdstuk gaat in op de indeling van een dijkstrekking in vakken en op het schematiseren van de dijkgeometrie tot een representatieve dwarsdoorsnede. Voor de beoordeling van een specifieke asfaltbekleding wordt per vak het oordeel gegeven uitgaande van een representatieve dwarsdoorsnede.

3.1 Dijkvakindeling

Bij de indeling van een dijkstrekking (een dijktraject of gedeelte daarvan) in vakken zijn meerdere strategieën mogelijk. Allereerst kan ernaar worden gestreefd om zo min mogelijk vakken te onderscheiden, teneinde de hoeveelheid administratie en rekenwerk zoveel mogelijk te beperken. Anderzijds kan worden gekozen voor een equidistante vakindeling gekoppeld aan de kilometrering waarbij relatief kleine vakken worden beoordeeld. Alleen als er een duidelijke scheiding in een vak voorkomt, bijvoorbeeld een besteksgrens, zal zo een klein vak verder moeten worden opgedeeld.

Bij een tussenweg tussen de voornoemde uitersten wordt er alleen daar een vakgrens aangelegd waar ergens in een dijkdoorsnede één van de op het dijkprofiel aanwezige bekledingen van type verandert. Omdat momenteel de beoordeling van de verschillende bekledingen (asfalt, gras en steenzettingen) geheel losstaand van elkaar plaatsvindt, leidt deze tussenweg tot meer werk dan strikt nodig is.

In deze beschrijving is uitgegaan van de strategie waarbij het aantal vakken zo beperkt mogelijk wordt gehouden. Dit is de meest efficiënte optie zolang de berekeningen die voor het beoordelen moeten worden uitgevoerd nog niet door Ringtoets worden ondersteund.

Voor de indeling in dijkvakken zijn voor asfaltbekledingen meestal de volgende drie aspecten leidend:

- 1 De eigenschappen van de betreffende bekleding.
- 2 De geometrie van het dijkprofiel en het eventuele voorland.
- 3 De hydraulische belastingen.

In uitzonderlijke gevallen kan ook de begrenzing van het beheergebied of een watersysteem een reden vormen om een vakgrens aan te brengen.

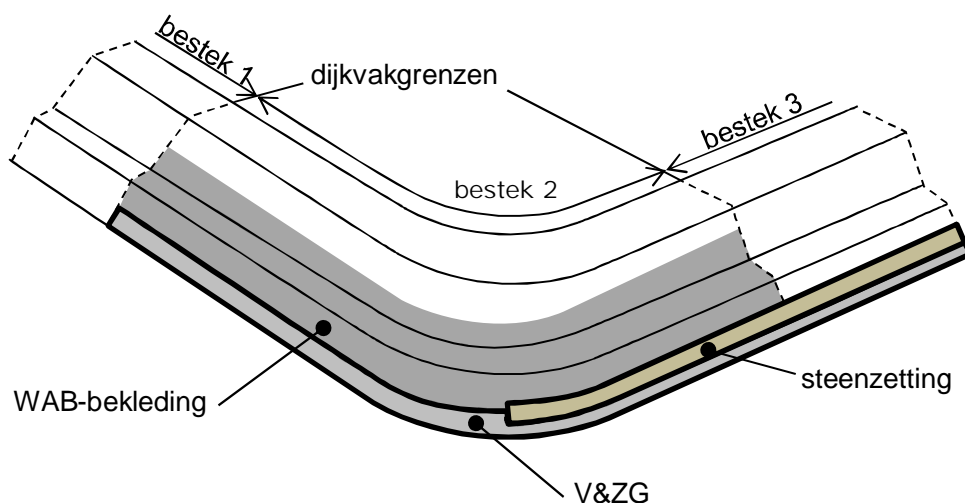
De vakindeling voor de beoordeling van asfaltbekledingen wordt in eerste instantie gebaseerd op de eigenschappen van de betreffende bekleding (aspect 1). Het begin en het einde van de bekleding die met één en hetzelfde mengsel onder één bestek is aangelegd vormen de grenzen van het dijkvak. De genoemde combinatie van "onder één bestek aangelegd" en "één en hetzelfde mengsel" impliceert in feite dat de kwaliteit van deze bekleding redelijk homogeen is. De ouderdom van de bekleding en de wijze van aanleg zijn immers voor deze bekleding hetzelfde.

Als er sprake is geweest van ingrijpende reparaties in een dergelijk vak, dan kan dat reden zijn om het vak op te splitsen. Lokale reparaties moeten in principe leiden tot een constructie die even sterk of wellicht nog iets sterker is dan de omringende bekleding. Maar als het gaat over reparaties die flinke oppervlakken betreffen en er grote afwijkingen ten opzichte van de rest van het vak mogen worden verwacht, dan kan dat aanleiding zijn om het ooit onder één bestek aangelegde vak te splitsen in twee of meer vakken met ieder hun eigen materiaalkwaliteit. Als toch besloten wordt om een enkel vak te handhaven, dan moet wel rekening worden gehouden met de slechtste materiaalkwaliteit die over grotere oppervlakten aanwezig is. Met "grotere oppervlakken" wordt in dit verband bedoeld: oppervlakken waarbinnen bezwijken van de bekleding kan worden geïnitieerd: één tot enkele meters. Een gerepareerde scheur zal, als die niet weer is open gaan staan en dan dus tot uitspoelen van de ondergrond kan leiden, nooit aanleiding zijn tot bezwijken van de bekleding.

Merk op dat de dijkvakindeling alleen is gebaseerd op de te beoordelen bekleding. Of hoger of lager gelegen bekledingen halverwege de betreffende strekking van type wisselen (zie het voorbeeld in Figuur 3.1) is niet relevant voor de beoordeling van asfaltbekleding omdat slechts de taludhelling van de aangrenzende bekledingen in het rekenmodel een rol speelt.

Als één van de andere aspecten erg grote verschillen laat zien langs de dijkstrekking waar de te beoordelen asfaltbekleding ligt, dan kan het wenselijk zijn om de vakindeling kleiner te kiezen dan op basis van alleen de besteksgrenzen.

Voor wat betreft de geometrie moet vooral worden gelet op de taludhelling. Hoe steiler het talud, des te zwaarder de golfbelasting op de asfaltbekleding. De geometrie die wordt doorgerekend bij de gedetailleerde toets voor het toetsspoor Golfklap moet de steilste taluddelen uit het dijkvak in zich hebben.



Figuur 3.1 Dijkstrekking met een te beoordelen waterbouwasfaltbeton-bekleding en grove dijkvakindeling op basis van de besteksindeling

De oriëntatie van de dijk ten opzichte van het noorden zal bij de beoordeling van asfaltbekledingen niet snel een rol spelen. In het rekenmodel dat wordt gebruikt voor de beoordeling wordt namelijk geen rekening gehouden met de hoek van golfval. Alleen golven die aflagdig zijn, zullen nooit als maatgevend worden aangemerkt.

Uiteraard zal een flinke knik in het verloop van de dijk vaak gepaard gaan met een verandering van de waterdiepte direct voor de dijk. De hoogte van het voorland kan in het toetsspoor Golfklap al direct de rekenresultaten beïnvloeden, maar veelal zullen de hydraulische belastingen zoals berekend met belastingenmodule de grootste verandering opleveren.

Een verloop in onder- en bovenbegrenzing van de bekleding kan in eerste instantie worden genegeerd. Wel dient de bekleding in het profiel dat wordt doorgerekend te lopen van het niveau van het laagste punt van de bekleding in het dijkvak tot aan het niveau van het hoogste punt van de bekleding in het dijkvak. In de volgende paragraaf wordt in meer detail ingegaan op de voor een vak representatieve geometrie.

Aldus kan een geschematiseerd profiel worden samengesteld dat misschien niet overeenkomt met een werkelijke aanwezige dijkdoorsnede maar dat bestaat uit de combinatie van een aantal ongunstigste stukken. Als die doorsnede zonder problemen door de beoordeling komt, dan wordt het dijkvak met een minimum aan berekeningen goedgekeurd.

Asfaltbekledingen zijn veelal over een afstand van meerdere kilometers aangelegd onder één en hetzelfde bestek. Dat betekent dat er meerdere uitvoerpunten voor de hydraulische belastingen langs zo een lang dijkvak zullen liggen. Als de bekleding kan worden goedgekeurd door te rekenen met de zwaarste hydraulische belastingen die langs het dijkvak voorkomt, kan met een enkele berekening worden volstaan.

Als bij een eerste berekening met een grove vakindeling en zonder rekening te houden met een eventueel hoog voorland de bekleding (net) niet voldoet, dan is een herberekening vereist (zie Figuur 2.1): zoals in Hoofdstuk 2 al is aangegeven geldt het principe "meenemen, tenzij" bij het

verdisconteren van eventuele voorlanden en dammen tussen het belastingen-uitvoerpunt en de kering. Zie ook de Schematiseringshandleiding hydraulische condities bij de dijkteen, zie Figuur 2.1. Bij een (sterk) variërende geometrie en of golfbelasting moet de vakindeling worden verfijnd en de beoordeling nogmaals worden gedaan, zie ook hier Figuur 2.1.

Bij een opsplitsing van het dijkvak moet worden nagegaan of de gemeten constructieparameters van de verschillende delen wezenlijk van elkaar verschillen. Normaliter zal dat niet het geval zijn omdat het oorspronkelijke dijkvak een onder hetzelfde bestek aangelegde bekleding betrof. Zonodig moeten nieuwe representatieve waarden voor de constructieparameters worden bepaald voor de na de splitsing ontstane dijkvakken. In uitzonderlijke gevallen kunnen zelfs aanvullende veldmetingen nodig zijn.

3.2 Geometrie representatieve dwarsdoorsnede

De beoordeling van een asfaltbekleding in een dijkvak vindt plaats aan de hand van een dwarsdoorsnede, die representatief is voor het dijkvak. Om te komen tot die representatieve doorsnede moet op basis van de geometrische gegevens van de dijk een schematisering van het profiel worden gemaakt.

Bij het schematiseren van een dijkvak tot een representatieve dwarsdoorsnede moet worden gelet op verschillende aspecten:

- 1 De schematisering moet veilig zijn.
- 2 De schematisering moet aansluiten bij het toetsspoor.

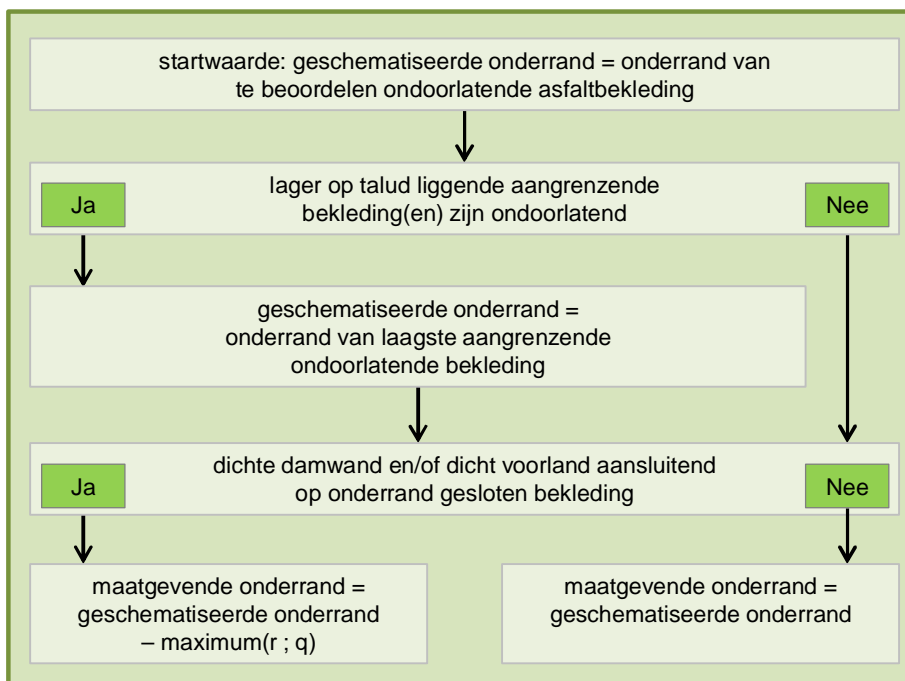
Omdat bij de schematisering van grof naar fijn wordt gewerkt, is het wenselijk dat de schematisering voldoende veilig is. Dat betekent dat de grove schematisering niet tot onterecht goedkeuren mag leiden. Om scherp te kunnen schematiseren moet duidelijk zijn welke factoren kritisch zijn. Deze kritische factoren zijn de taludhelling en de onderrand van de waterdichte bekleding.

Voor de beide toetssporen, Golfklap en Wateroverdruk, geldt hoe steiler de taludhelling, des te ongunstiger de stabiliteit. Dat betekent dat bij de schematisering van alle dwarsdoorsneden uit het dijkvak tot de representatieve dijkdoorsnede erop moet worden gelet dat de steilste taluds die op het dijkvak voorkomen, moeten terugkomen in de geschematiseerde dwarsdoorsnede.

Ook voor wat betreft de maatgevende onderrand van de te beoordelen bekleding zijn de schematiseringen voor de beide toetssporen aan elkaar gelijk: hoe lager deze ligt des te ongunstiger kan de beoordeling uitpakken. Het laagste punt van de te beoordelen bekleding moet dus worden gebruikt als onderrand van de bekleding in de schematisering.

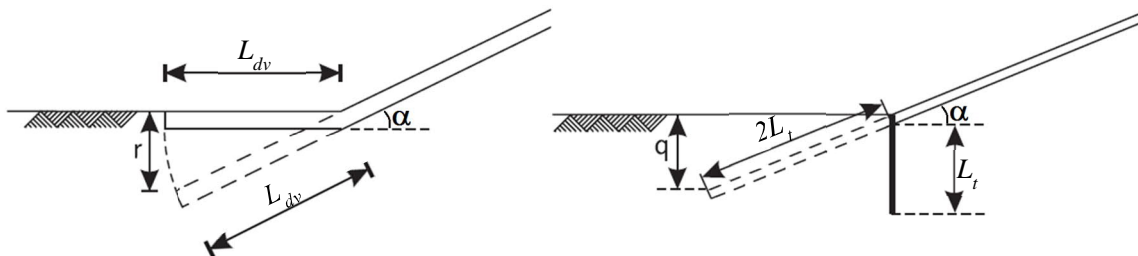
Voor de eenvoudige toets voor Wateroverdruk moet de schematisering niet alleen de onder- en de bovenrand van de te beoordelen bekleding bevatten, maar ook de onder- en bovenrand van de gesloten bekleding. Voor de constructie is het ongunstig als de onderrand van de gesloten bekleding erg laag ligt. In het te schematiseren dijkvak moet dus gezocht worden naar de dwarsdoorsnede waar die onderrand het laagste ligt. Omdat het hier gaat om de, al dan niet effectieve, onderrand van alle gesloten bekledingen, moet daarbij verder worden gekeken dan de te beoordelen bekleding zelf. Een direct aansluitende ondoorlatende bekleding en/of een voorland met een ondoorlatende bodembescherming en/of een waterdichte damwand in de teen van het talud kunnen leiden tot een (effectieve) onderrand die beduidend lager ligt dan de onderrand van de te beoordelen bekleding zelf, zie Figuur 3.2.

Een dichte damwand aan de teen van het talud of een op het talud aansluitende gesloten bodembescherming moet in rekening worden gebracht door het taluddeel grenzend aan de teen te verlengen zoals is aangegeven in Figuur 3.3. In die gevallen wordt dus gerekend met een effectieve onderrand, door het niveau van de onderrand van de gesloten bekleding te verlagen met de waarde $r (= L_{dv} \sin(\alpha))$, dan wel $q (= 2 L_t \sin(\alpha))$. Voor de maten steeds de buitenzijde van de constructie aanhouden.



Figuur 3.2 Beslisboom voor vaststellen maatgevende onderrand voor de beoordeling op Wateroverdruk

Als het laagste niveau van de dichte onderrand wordt gecombineerd met het laagste niveau van de onderrand van de te beoordelen bekleding, dan wordt een conservatieve schematisering verkregen.



Figuur 3.3 Invloed van een gesloten bodembescherming en van een damwand aan de teen van het talud (toetsspoor Wateroverdruk)

Voor de gedetailleerde toets op Golfklap geldt veelal dat het laagste punt van de bekleding maatgevend is. Echter als de golfhoogte zeer sterk waterstandsafhankelijk is, zullen hoger op het talud de zwaarste golfklappen gaan optreden. Omdat het maatgevende punt dus niet bij voorbaat kan worden aangewezen moet de gehele bekledingsstrook worden beoordeeld. Daarom moet de onderrand van de te beoordelen bekleding op de representatieve dwarsdoorsnede gelijk worden genomen aan het laagste punt van de bekleding in het betreffende dijkvak. En de bovenrand van de te beoordelen bekleding moet op het niveau van het hoogste punt van de bekleding in het betreffende dijkvak worden aangenomen. BM Asphalt Golfklap berekent dan voor alle punten op de bekleding de mate van vermoeiing van het materiaal (Minersom: M) en gebruikt daarvan de hoogste waarde voor de beoordeling.

Als het oordeel negatief is en het maatgevende punt voor de beoordeling op Wateroverdruk en/of op Golfklap ligt in de zone bij de onder- of bovenrand waar niet overal in het dijkvak de betreffende bekleding aanwezig is, dan kan een verdere onderverdeling van het dijkvak ertoe leiden dat toch delen van de bekleding positief worden beoordeeld.

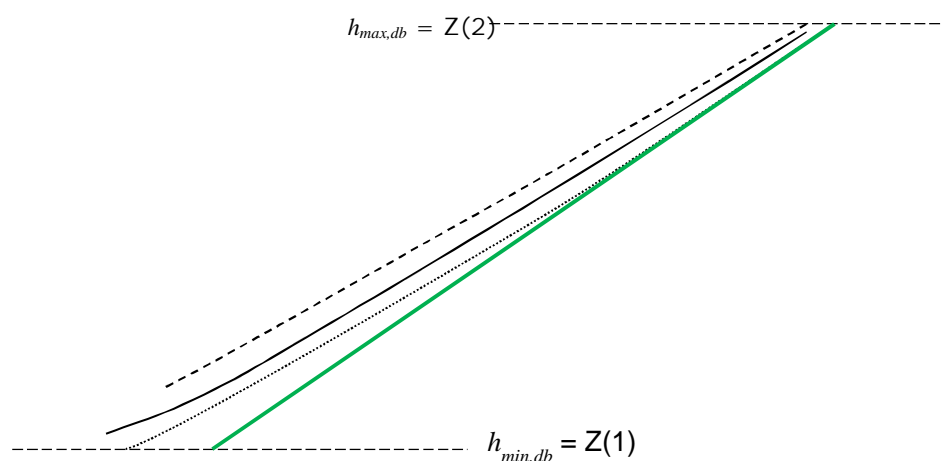
Doordat het geschematiseerde profiel in feite een combinatie is van alle ongunstigste onderdelen die in het dijkvak aanwezig zijn, hoeft het geschematiseerde profiel niet samen te vallen met een bestaande doorsnede. Uiteraard zal bij een eventuele verfijning van de vakindeling de geschematiseerde doorsnede meer op de werkelijke doorsnede gaan lijken.

Naast de bovengenoemde zaken waarmee rekening moet worden gehouden, moet met de schematisering ook worden aangesloten bij de rekenregels dan wel bij het programma BM Asphalt Golfklap. De rekenregel voor Wateroverdruk gaat uit van een talud dat overal dezelfde helling heeft. In werkelijkheid loopt het talud nooit volkomen recht. Het talud wordt tussen het hoogste en laagste niveau geschematiseerd met de steilste taludhelling, zie Figuur 3.4.

Voor de gedetailleerde toets op Golfklap moet het buitenbeloop van de dijk met een zeer beperkt aantal taluddelen worden geschematiseerd. Dat is omdat de belasting op het buitenbeloop bepaald wordt door de wijze van breken van de golven op het talud. Die wijze is vooral afhankelijk van de helling van het deel van het talud onder de plek waar de golfklap inslaat. Omdat het rekenprogramma het ingevoerde verloop van het buitenbeloop niet verder schematiseert en slechts rekent met de taludhelling ter plaatse van het inslagpunt van de golfklappen, kunnen veranderingen in de taludhelling op korte afstand leiden tot rekenresultaten die weinig met de werkelijkheid te maken hebben. Overigens wordt voor de helling van een berm gerekend met de helling van het taluddeel onder de berm.

Het rekenmodel voor de gedetailleerde toets op Golfklap zoals dat in BM Asphalt Golfklap is geïmplementeerd, deelt elk taluddeel dat wordt opgegeven door de begin- en eind-coördinaten op in een flink aantal gelijke stukken. Voor elk stuk wordt een maat voor de verhouding tussen sterkte en belasting berekend. Het punt op het talud wat het naar verhouding van zijn sterkte het zwaarst te verduren krijgt, bepaalt de eindscore voor dit toetsspoor. Als het buitenbeloop met korte taluddelen wordt geschematiseerd, zal dit ten koste gaan van een veel langere rekestijd, terwijl de werkelijkheid niet per se beter wordt benaderd. BM Asphalt Golfklap checkt dan ook of alle opgegeven taluddelen ten minste 2 meter lang zijn.

Per saldo zal na het schematiseren van de bekleding elk taluddeel worden beschreven door een rechte lijn tussen een set coördinaten van het begin- en eindpunt: $\{X(1); Z(1)\}$, $\{X(2); Z(2)\}$.

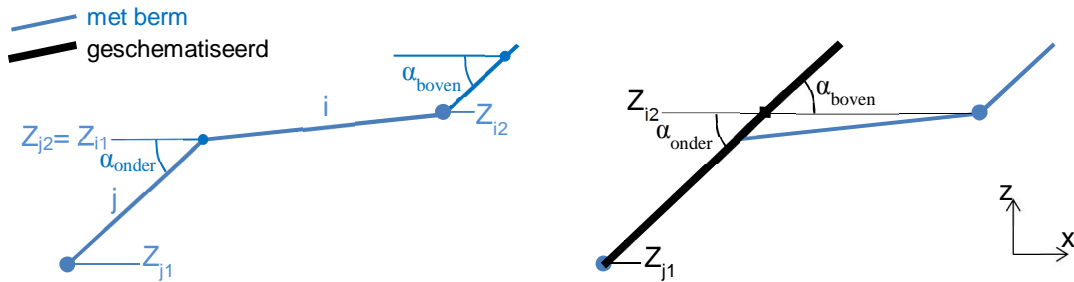


Figuur 3.4 Voorbeeld veilige schematisering die aansluit bij de rekenregel voor de toets voor Wateroverdruk: in zwart een drietal profielen van de dichte bekleding in een dijkvak met in groen daarnaast de schematisering

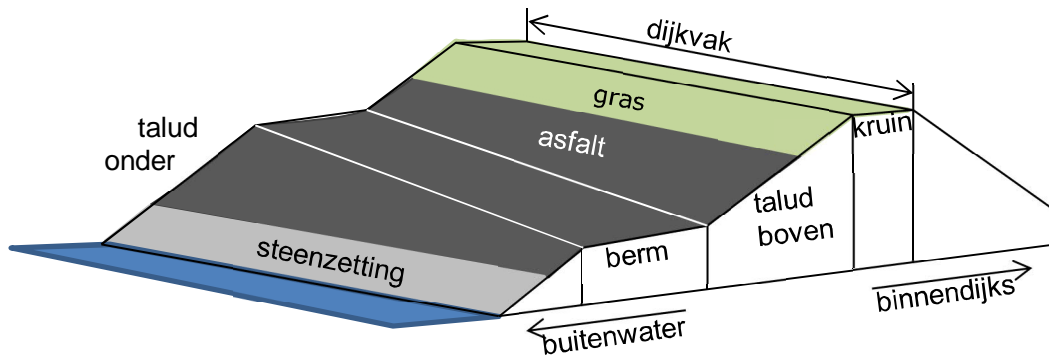
Bermen

Een uitzondering op deze procedure in het WBI 2017 zijn taluddelen die een berm betreffen (taludhelling $\tan(\alpha) < 1/7$). Voor taluddelen die berm zijn, moet worden gerekend met de taludhelling van het talud onder de berm. Mogelijk dat deze stap in het schematiseren van het talud in de BM Asphalt Golfklap wordt opgenomen, maar vooralsnog moet de gebruiker bij het

schematiseren van het profiel de berm zelf verwijderen. Het taluddeel direct beneden de berm (voor zover dat ook inderdaad een asfaltbekleding betreft) en de berm zelf worden daarbij samengevoegd tot één taluddeel en als één taluddeel doorgerekend.



Figuur 3.5 Berm verwijderen tijdens het schematiseren van het talud door de berm op te nemen als deel van benedentalud. Links de situatie nog met berm; Rechts de situatie met berm verwerkt in het benedentalud.



Figuur 3.6 Dijkvak waarbij de buitenberm sterk in hoogteligging verloopt, bijvoorbeeld in geval van een weg naar buitendijks gebied

Als de asfaltbekleding een berm bevat die langs de te beoordelen dijkstrekking nogal in hoogteligging verloopt, zie Figuur 3.6, dan kan de regel worden gevolgd dat op elk niveau de steilste taludhelling maatgevend is. Voor een in hoogte verlopende berm, zal de laagste bermligging maatgevend zijn als het talud boven de berm steiler is dan het talud onder de berm. Omgekeerd is de hoogste bermligging maatgevend als het ondertalud steiler is dan het boventalud.

Indeling in stroken

Als bij een grove vakindeling, de grove schematisering, niet wordt gekomen tot een positieve beoordeling (voldoet), dan kan, als er sprake is van verschillende taludhellingen in het dwarsprofiel, het opsplitsen van de bekleding in een aantal boven elkaar gelegen stroken het oppervlak aan afgekeurde bekleding reduceren, zie Figuur 2.1. Maar let hierbij op dat het wel om wezenlijke verschillen tussen de stroken moet gaan. Want als nu de eerste strook moet worden verbeterd en na een jaar is de volgende strook aan de beurt, dan is het efficiënter om de gehele bekleding in één keer op te knappen.

3.3 Voorland of dammen voor de waterkering

Voor toetspooir Golfklap is de golfbelasting een relevant onderdeel van de hydraulische belasting. Dammen die aanwezig zijn voor de waterkering en/of voorlanden hebben veelal een reducerende werking op de golfbelasting. Het schematiseren van deze dammen en voorlanden (meer specifiek: datgene wat tussen de belastingen-uitvoerpunt en de kering ligt) is daarom een onderdeel van het schematiseren van dit toetspooir, waarbij als uitgangspunt geldt: "meenemen, tenzij".

De golfbelasting wordt bepaald met de hydraulische belastingenmodule (Q-variant) van Ringtoets. Daarbij worden twee berekeningen gemaakt waarbij geen en wel rekening wordt gehouden met het aanwezige voorland en eventuele dam. In de Schematiseringshandleiding hydraulische condities aan de dijkteen wordt hier dieper op ingegaan.

In de rekenprocedure die in BM Asphalt Golfklap is opgenomen, worden de golfbelasting (H_{m0} en T_p) geschematiseerd tot drukken op het oppervlak van de bekleding. Daarbij wordt er rekening gehouden met het feit dat als er slechts een beperkte waterdiepte voor de dijk aanwezig is, dat dan te hoge golven zullen breken vanwege de geringe waterdiepte. De belasting waarmee wordt gerekend kan dus worden gelimiteerd aan de hand van de waterdiepte. Om die waterdiepte te kunnen bepalen is de parameter niveau bodem voorland (h_{voorland} , [m+NAP]) van belang voor de gedetailleerde toets voor het toetsspoor Golfklap. Voor deze parameter moet dus de laagste waarde die in het betreffende dijkvak op de peildatum wordt verwacht, worden gebruikt voor de berekening. De rekenwaarde voor deze parameter is de gemiddelde hoogte van het voorland over de laatste 50 meter voor de teen van de dijk. Als er sprake is van sterke voorlanderosie, dan moet de verwachte erosie tot de peildatum in mindering worden gebracht op de gemeten gemiddelde voorlandhoogte.

Bij hoog voorland en/of een voorliggende (haven)dam die de golfhoogte ter plaatse van het dijkvak (sterk) reduceert, dan moet hiermee (zie de terugkoppeling in de tweede kolom in Figuur 2.1) rekening worden gehouden bij het bepalen van de golfbelastingen als niet wordt gekomen tot een oordeel voldoet. In de Schematiseringshandleiding hydraulische condities bij de dijkteen is informatie te vinden over het meenemen van voorliggende dammen en voorlanden.

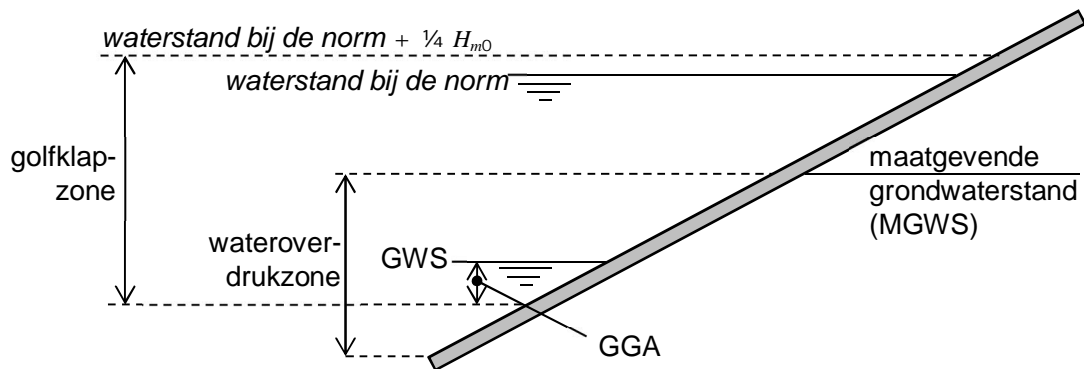
4. Belastingen

Voor de verschillende toetsen (eenvoudig / gedetailleerd / toets op maat) en de toetssporen Golfklap en Wateroverdruk zijn uiteenlopende hydraulische belastingen nodig. Tabel 4.1 geeft een overzicht van alle hydraulische gegevens die voor een eenvoudige en de gedetailleerde toets nodig kunnen zijn. In deze handleiding wordt niet ingegaan op wat nodig is voor de toets op maat.

Tabel 4.1 Hydraulische parameters van belang voor de verschillende toetssporen en toetsen

Toets	Toetsspoor	Golfklap (AGK)	Wateroverdruk (AWO)
eenvoudige toets		type watersysteem; waterstand bij de norm; gemiddelde buitenwaterstand; gemiddelde getijamplitude; golfhoogte bij de waterstand bij de norm (H_{m0}).	type watersysteem; waterstand bij de norm; gemiddelde buitenwaterstand (GWS); dichtheid water.
gedetailleerde toets		type watersysteem; dichtheid water; standaard waterstandsverloop, afhankelijk van: waterstand bij de norm, gemiddelde buitenwaterstand (GWS) en gemiddelde getijamplitude (GGA); golfbelastingen.	n.v.t.

Veel van de genoemde hydraulische parameters spelen een rol bij de indeling van het talud in zones waar de verschillende toetssporen betrekking op hebben, zie Figuur 4.1. In de golfklapzone moet de asfaltbekleding worden beoordeeld volgens het toetsspoor Golfklap (AGK); in de wateroverdrukzone moet de asfaltbekleding worden beoordeeld volgens het toetsspoor Wateroverdruk (AWO).



Figuur 4.1 Zonering van het talud voor de verschillende toetssporen voor asfaltbekledingen

4.1 Type watersysteem

Het type watersysteem is voor verschillende toetssporen en toetsen van belang.

Voor een gedetailleerde toets op Golfklap (AGK) wordt gerekend met de standaard waterstandsverlopen die sinds het verschijnen van de Leidraad toetsen op veiligheid worden gehanteerd. Daarvoor moet de keuze voor het type watersysteem zoals dat aan de software BM Asfalt Golfklap wordt opgegeven worden gebaseerd op Tabel 4.2. Bij elk type watersysteem hoort een standaard waterstandsverloop, dat door de software locatie specifiek wordt gemaakt op basis van de ook op te geven waarden voor waterstand bij de norm, de gemiddelde buitenwaterstand en de gemiddelde getijamplitude.

Tabel 4.2 Relatie tussen de relevante watersystemen genoemd in WBI 2017 Bijlage II Hydraulische belastingen en zoals gekarakteriseerd in de Basis Module Asfalt Golfklap [19]

Watersysteem	Keuze in BM Asfalt Golfklap
Hollandse Kust Noord (11), Midden (12), Zuid (13), Westerschelde (15)	Kust
Waddenzee Oost (9), Waddenzee West (10)	Waddenzee
IJsselmeer (7), Markermeer (8)	Merengebied
Oosterschelde (14)	Oosterschelde
Bovenrivierengebied (1+2), Limburgse Maas (18), Benedenrivierengebied (3+4), Europoort (17), Hollandse IJssel (22)	Overig
IJsseldelta (5) en Vechtdelta (6)	
Veluwerandmeer (19), Grevelingen (20), Volkerak Zoommeer (21)	

Als men, bijvoorbeeld in het kader van een toets op maat, met een afwijkend waterstandsverloop wil rekenen moet altijd worden gekozen voor het watersysteem 'Overig'. Voor dat type kan namelijk het waterstandsopzetverloop dan wel het waterstandsverloop middels een tabel worden opgegeven. Er is sprake van een waterstandsopzetverloop als ook nog een getij wordt opgegeven. Als er geen getij is, dan is het verloop de waterstand uiteraard gelijk aan de waterstandsopzet.

Voor een eenvoudige toets op Wateroverdruk (AWO) wordt op basis van de ligging van het dijkvak (indirect het type watersysteem) de factor maatgevende grondwaterstand bepaald, zie paragraaf 5.2.4.

4.2 Waterstand bij de norm

De parameter MHW (waterstand bij de norm) [m+NAP] wordt bij de beoordeling van asfaltbekledingen op twee verschillende manieren gebruikt.

Allereerst speelt deze parameter een rol bij het bepalen van de zonering op de dijk: het vaststellen welk deel van het talud moet worden beoordeeld met welk toetsspoor. Voor die toepassing wordt de rekenwaarde voor de waterstand bij de norm berekend met Ringtoets op basis van de marginale statistiek, zie Ringtoets, Gebruikershandleiding, paragraaf 5.2.2.

Ten tweede bepaalt de parameter het maximum van het verloop van de buitenwaterstand. Voor het toetsspoor Wateroverdruk in de eenvoudige toets is de parameter MHW één van de parameters die de maatgevende grondwaterstand bepaalt. Voor het toetsspoor Golfklap (gedetailleerde toets) heeft de MHW invloed op de duur van de belasting op de verschillende niveaus op de dijk.

Voor die toepassing wordt de rekenwaarde voor de waterstand bij de norm specifiek voor het toetsspoor golfklappen op asfaltbekleding berekend met de 'belastingenmodule voor bekledingen' van Ringtoets.

4.3 Waterstandsverloop

Het waterstandsverloop dat voor de gedetailleerde toets voor het toetsspoor Golfklap wordt gebruikt is het waterstandsverloop dat is geprogrammeerd voor de verschillende typen watersysteem in de BM Asfalt Golfklap.

Dit waterstandsverloop bestaat, afhankelijk van het type watersysteem, uit een combinatie van de volgende drie onderdelen:

1. De gemiddelde buitenwaterstand (GWS, [m+NAP]), zie paragraaf 4.5.
2. Het verloop van de stormopzet.
3. Het getijverloop.

De gemiddelde buitenwaterstand vormt de basis van het waterstandsverloop waarop het opzetverloop en het getijverloop worden gesuperponeerd.

Voor de typen watersysteem 'Merengebied', 'Kust' en 'Waddenzee' zie Tabel 4.2, wordt een standaard opzetverloop gehanteerd dat bestaat uit 4 lineaire op elkaar aansluitende takken:

- Van 0 aan het begin van de storm tot de maximale opzet -0,1 m op 1 uur voor het tijdstip halverwege de storm.
- Van de maximale opzet -0,1 m op 1 uur voor het tijdstip halverwege de storm tot de maximale opzet op het tijdstip halverwege de storm.

- Van de maximale opzet op het tijdstip halverwege de storm tot de maximale opzet -0,1 m op 1 uur ná het tijdstip halverwege de storm.
- Van de maximale opzet -0,1 m op 1 uur ná het tijdstip halverwege de storm tot 0 aan het eind van de storm.

De stormduur [uur] die hoort bij het opzetverloop, is 35 uur voor het type watersysteem 'Kust' en 45 uur voor het type watersysteem 'Waddenzee'.

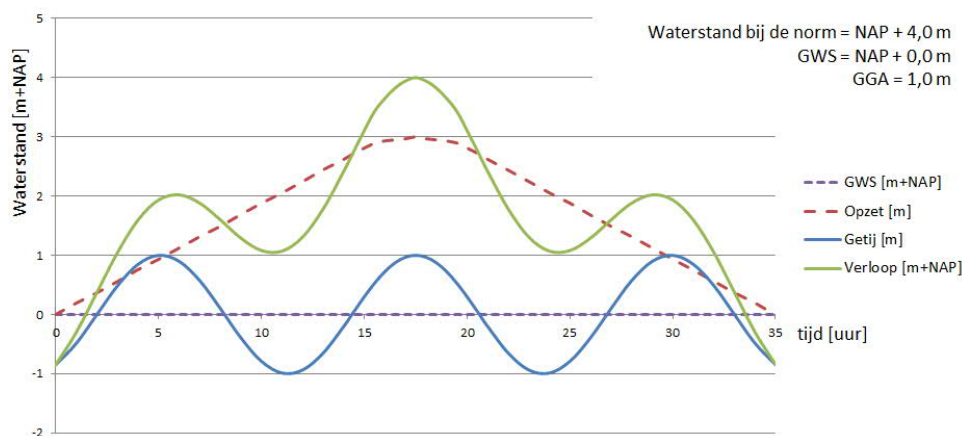


Figure 4.2 Een voorbeeld van de opbouw van het waterstandsverloop uit de componenten gemiddelde buitenwaterstand, opzetverloop en gemiddeld getij voor een type watersysteem 'kust'.

Voor het type watersysteem 'Oosterschelde' wordt gerekend met een theoretisch opzetverloop dat bestaat uit:

- Een waterstand van NAP + 1,0 m van het begin van de storm tot 10 uur na aanvang van de storm.
- Een waterstand van NAP + 2,0 m van 10 uur na aanvang van de storm tot het einde van de storm.

De stormduur voor het type watersysteem 'Oosterschelde' is 35 uur. Voor de Oosterschelde wordt erop gerekend dat de stormvloedkering goed functioneert: er wordt geen rekening gehouden met het getij.

Voor de watersystemen 'Kust' en 'Waddenzee' is er sprake van een getijverloop dat wordt beschreven met een gemiddelde getijamplitude (GGA, [m]). Verder geldt dat hoogwater van het getij samenvalt met het tijdstip halverwege de storm.

Het type watersysteem 'overig' biedt de mogelijkheid zelf het waterstandsverloop in meer detail samen te stellen. Ook daarvoor wordt gebruik gemaakt van de drie genoemde componenten: gemiddelde buitenwaterstand, opzetverloop en getij.

Het opzetverloop wordt opgegeven in de vorm van een tabel waarin per regel het tijdstip ten opzichte van het begin van de storm en de waterstand op dat tijdstip wordt opgegeven.

In geval van locaties waar het getij een rol speelt, kan het getij worden beschreven met de gemiddelde getijamplitude. Maar het is uiteraard ook mogelijk om voor de getijamplitude de waarde 0,0 in te geven en het verloop van de opzet met kleine tijdstappen op te geven zodanig dat het door de tabel opgegeven verloop de combinatie is van opwaaiing en getij.

Voor het type watersysteem zoals dat moet worden opgegeven in de software BM Asphalt Golfklap wordt verwezen naar paragraaf 4.1, Tabel 4.2. Het bijbehorende waterstandsverloop is geïmplementeerd in de WBI software.

4.4

Dichtheid water

De dichtheid water (ρ_w , [kg/m³]) is van belang voor zowel de eenvoudige toets voor het toetsspoor Wateroverdruk (AWO) als voor de gedetailleerde toets voor het toetsspoor Golfklap. Er zijn twee defaultwaarden: 1025 kg/m³ voor zeewater en 1000 kg/m³ voor zoetwater. Welke

van de twee defaultwaarden er moet worden gekozen is afhankelijk van de Ligging waterkering (K01) en het daaraan gekoppelde type watersysteem. Tabel 4.3 geeft de verdeling. De gebruiker van de BM Asphalt Golfklap kiest de defaultwaarde afhankelijk van de Ligging waterkering (K01).

Tabel 4.3 Defaultwaarden voor de factor voor de dichtheid van water en voor de gemiddelde waterstand (GWS). * zie figuur 2-2 uit WBI 2017 Bijlage II Hydraulische belastingen

Watersysteem*	defaultwaarde ρ_w [kg/m ³]	defaultwaarde GWS
IJsselmeer (7), Markermeer (8), IJsseldelta (5) en Vechtdelta (6)	1000	-
Limburgse Maas (18)		
Veluwerandmeer (19)		
Grevelingen (20) Volkerak Zoommeer (21)		
Bovenrivieren (1+2) en Benedenrivieren (3+4)	1025	NAP
Waddenzee Oost (9), Waddenzee West (10), Hollandse Kust Noord (11), Midden (12) en Zuid (13)		
Oosterschelde (14), Westerschelde (15), Europoort (17)		

4.5 Gemiddelde buitenwaterstand

De gemiddelde buitenwaterstand (GWS, [m+NAP]) is van belang voor de eenvoudige toets voor het toetsspoor Wateroverdruk (AWO) en voor de gedetailleerde toets voor het toetsspoor Golfklap (AGK).

De representatieve waarde voor de gemiddelde buitenwaterstand kan voor de locaties met zoutwater worden uitgegaan van NAP. Voor meren kan als representatieve waarde gebruik worden gemaakt van een reële waarde van het winterpeil. Dit zal veelal wat hoger liggen dan het winterstreefpeil.

Bij de keuze van de waarde voor deze parameter is het goed om te weten wat de consequenties zijn van deze keuze. De parameter speelt de volgende rollen in de beoordeling:

- Enerzijds bepaalt de gemiddelde buitenwaterstand de ondergrens voor de golfbelastingen die worden gebruikt: als de waarde te hoog wordt gekozen zou een zeer laag op het talud gelegen asfaltbekleding zover onder water kunnen komen te liggen dat de bekleding minder zwaar wordt belast. Gezien het niveau waarop waterbouwasfaltbekledingen liggen, zal hiervan niet snel sprake zijn, omdat golven gemiddeld inslaan op ca. een halve golfhoogte beneden de stilwaterlijn.
- Anderzijds bepaalt het niveauverschil tussen de waterstand bij de norm en de gemiddelde buitenwaterstand hoe lang de stormbelasting op een bepaald niveau van het talud inwerkt. Bij een groot niveauverschil, wordt de totale belasting gedurende de storm over een langer deel van het dijktaalud gespreid. Een relatief hoog gekozen waarde voor de gemiddelde buitenwaterstand leidt daarom op elk niveau op het talud tot een iets langere belastingduur.

Omdat de berekende vermoeiingsschade (Minersom) recht evenredig is met de belastingduur en de stabiliteit van de bekleding evenredig is met de logaritme uit de Minersom, beïnvloedt de waarde van de gemiddelde buitenwaterstand het berekeningsresultaat slechts in zeer geringe mate. Dat maakt dat een nauwkeurigheid van $\pm 0,25$ m voor het niveau van de gemiddelde buitenwaterstand ruim voldoende is.

4.6 Gemiddelde getijamplitude

De gemiddelde getijamplitude (GGA, [m]) is van belang voor de gedetailleerde toets op het toetsspoor Golfklap.

De waarde voor de gemiddelde getijamplitude kan worden gebaseerd op het langjarig gemiddelde [17]. De representatieve waarde is de helft van het gemiddeld tijdsverschil, afgerond op 5 cm.

4.7 Golfbelastingen

De golfbelastingen zijn voor zowel de eenvoudige als voor de gedetailleerde toets van belang. Voor de eenvoudige toets is de golfhoogte bij de waterstand bij de norm nodig om de bovengrens van de golfklapzone vast te stellen. Daarnaast wordt de golfhoogte gebruikt in een tweetal stappen. Daarbij wordt onderscheid gemaakt of de belasting marginaal is ($H_{m0} < 0,5$ m) dan wel of de golfhoogte zeer extreem is ($H_{m0} > 3,0$ m). De golfbelastingen worden berekend met Ringtoets, zie WBI 2017 Bijlage II Hydraulische belastingen.

Voor de gedetailleerde toets voor het toetsspoor Golfklap zijn er voor verschillende waterstandsniveaus maatgevende combinaties van golfhoogte en golfperiode noodzakelijk. Deze gegevens (H_{m0} [m] en T_p [s]) worden binnen Ringtoets door de hydraulische belastingenmodule gegenereerd. Daarbij moet, als dat nodig is om te komen tot een positief oordeel, gebruik worden gemaakt van het geschematiseerde voorland, zie paragraaf 3.3.

Als het dijkvak grenst aan meerdere uitvoerpunten kan in eerste instantie per waterstandsniveau de hoogste golfhoogte (en de daarbij behorende golfperiode) van de betreffende uitvoerpunten worden gekozen, zie hoofdstuk 2. Als het oordeel over het vak niet positief is en er is sprake van een verloop in de golfhoogte langs het dijkvak, moet worden nagegaan of het mogelijk is om door opknippen van het dijkvak wel te komen tot een positief oordeel.

4.8 Overzicht herkomst belastingparameters

Tabel 4.4 geeft een overzicht van de hydraulische belastingparameters voor de gedetailleerde toets. In de derde kolom wordt aangegeven of de waarde aan de software (Ringtoets of BM Asphalt Golfklap) wordt ontleend, of dat de gebruiker de waarde bepaalt.

Tabel 4.4 Overzicht met belastingparameters voor gedetailleerde toets, waarvoor Ringtoets waarden genereert, danwel waarvoor de gebruiker van de BM Asphalt Golfklap de waarde moet kiezen

Parameter	Type herkomst	Bron
Type watersysteem	Zie Tabel 4.2	gebruiker
Waterstand bij de norm	Illustratiepunt Q-variant	Ringtoets
Waterstandsverloop	Op basis van Type watersysteem	BM Asphalt Golfklap
Dichtheid water	Default 1000 of 1025 kg/m ³	Gebruiker
Gemiddelde buitenwaterstand	Zee: NAP; Meren: wintersteefpeil	Gebruiker
Gemiddelde getijamplitude	Langjarig gemiddelde	Gebruiker
Golfbelastingen per waterstandsniveau	Illustratiepunt Q-variant	Ringtoets

5. Constructieparameters

Parameters die in dit hoofdstuk worden behandeld betreffen vooral de parameters die nodig zijn als modelinvoer voor de Basis Module Asphalt Golfklap. Dit betreft dus specifiek de parameters die van belang zijn voor de beoordeling. Daarbij is, waar nodig, onderscheid gemaakt tussen de eenvoudige en gedetailleerde toets. De gegevens zijn omwille van de logica in een wat andere volgorde geplaatst. In paragraaf 5.5 wordt een overzichtstabel gegeven waarin per parameter wordt aangegeven voor welk toets deze nodig is en een verwijzing naar de (sub)paragraaf in deze schematiseringshandleiding.

Alleen de berekeningen voor de gedetailleerde toets, het toetsspoor Golfklap, worden vooralsnog ondersteund door software: de stand-alone applicatie Basis Module Asphalt Golfklap. Per parameter is in paragraaf 5.5 aangegeven of deze ook als invoerparameter van de BM Asphalt Golfklap nodig is.

5.1 Algemene constructiegegevens

De algemene constructiegegevens die in deze paragraaf worden beschreven zijn vooral nodig om de constructie te typeren en om het schema van de eenvoudige toets te doorlopen. Uitzondering daarop zijn specifieke gegevens die nodig zijn voor het toetsspoor Wateroverdruk. Die specifieke gegevens worden behandeld in paragraaf 5.2.

5.1.1 Niveau boven/onderrand asfaltbekleding

De parameters niveau bovenrand (h_{max} [m+NAP]) en niveau onderrand asfaltbekleding (h_{min} [m+NAP]) is van belang voor zowel de eenvoudige als voor de gedetailleerde toets. Zij begrenzen de zone die moet worden beoordeeld. De waarden volgen uit de schematisering van het dijkvak, zie paragraaf 3.2.

5.1.2 Type asfaltbekleding

De parameter type asfaltbekleding beschrijft de materiaalsoort waaruit de bekleding, de toplaag is samengesteld. Het betreft een keuze uit de volgende typen:

- Waterbouwasfaltbeton (WAB).
- Dicht asfaltbeton (DAB = wegebouwmengsel).
- Open steenasfalt (OSA).
- Vol en zat gepenetreerde breuksteen.
- Zandasfalt (ZA).

In de waterbouw is in sommige gevallen ook grind in plaats van gebroken materiaal toegepast als steenfractie. Dit wordt wel aangeduid als grindasfaltbeton. Dit materiaal is een specifieke vorm van waterbouwasfaltbeton.

Het type asfaltbekleding is van belang voor de toepassingsvoorwaarden. Alleen voor waterbouwasfaltbeton kan de gedetailleerde toets worden uitgevoerd.

Het type asfaltbekleding wordt ontleend aan besteksgegevens. Aan de hand van de samenstelling van het asfalt, zie paragraaf 5.1.3, wordt in de toepassingsvoorwaarden bepaald of de typering terecht is.

5.1.3 Samenstelling asfalt

Alhoewel deze parameters niet expliciet worden genoemd in Bijlage III Sterkte en veiligheid dienen zij om uitsluitel te geven voor de toepassingsvoorwaarden voor de verschillende rekenmodellen. Zo zal open steenasfalt, vanwege zijn open structuur niet worden beoordeeld op Wateroverdruk, en vragen de toepassingsvoorwaarden van de gedetailleerde toets op Golfklap of het om waterbouwasfaltbeton gaat. Op grond van de materiaalsamenstelling kan worden nagegaan of de betreffende toetsregels mogen worden toegepast.

Let op, daarbij is voor het bekledingstype waterbouwasfaltbeton een andere set parameters relevant dan voor het bekledingstype open steenasfalt, zie Tabel 5.1.

Tabel 5.1 Parameters samenstelling asfalt

Symbol	Parameter	Eenheid
Waterbouwasfaltbeton		
M_{SGWAB}	steenslag/grind (> 2 mm)	massa % van 100% mineraal
M_{ZWAB}	zand (< 2 mm en > 63 μm)	massa % van 100% mineraal
M_{VWAB}	vulstof (<63 μm)	massa % van 100% mineraal
M_{BWAB}	Bitumen	massa % op 100% mineraal
Open steenasfalt		
M_{SGOSA}	steenslag/grind (> 2 mm)	massa % van 100% mengsel
M_{MOSA}	mortel (< 2 mm), bestek	massa % van 100% mengsel
M_{AMOSA}	afwijking op mortelpercentage	massa %
M_{ZOSA}	zand (< 2 mm en > 63 μm)	massa % van 100% mortel
M_{VOSA}	vulstof (<63 μm)	massa % van 100% mortel
M_{BOSA}	bitumen	massa % van 100% mortel

Deze parameters worden bepaald met het zogenaamde standaardonderzoek, dat normaliter wordt uitgevoerd voor de opleveringscontrole. Uitzondering hierop is M_{AMOSA} , de afwijking van het bij aanleg gerealiseerde mortelpercentage ten opzichte van het volgens het bestek beoogde mortelpercentage (M_{MOSA}). Dit gegeven vormt een indicatie voor de duurzaamheid van het mengsel. Als de gegevens niet in het archief aanwezig zijn, dan zal alsnog een standaardonderzoek naar de materiaalsamenstelling moeten plaatsvinden. De proeven die onderdeel uitmaken van het standaardonderzoek zijn opgesomd in Bijlage D paragraaf E.4.2.

5.1.4

Asfaltdikte

De parameter asfaltdikte (d_1 , [m], in Ringtoets: dikte asfalttoplaag) geeft een rekenwaarde voor de toplaagdikte van de asfaltbekleding in m. In deze handleiding wordt ervan uitgegaan dat de bekleding bestaat uit een enkele laag asfalt.

Zandasfalt dat als filterlaag onder een toplaag van open steenasfalt wordt toegepast wordt zuiver als filterlaag beschouwd. Er wordt niet op gerekend dat deze zodanig met de toplaag samenwerkt dat de buigspanningen in deze zandasfaltlaag maatgevend kunnen zijn.

Een onderlaag van zandasfalt onder waterbouwasfaltbeton zal normaliter een dusdanig geringe sterkte hebben dat deze niet als onderdeel van de asfalt(top)laag kan worden gezien.

Als er sprake is van twee lagen waterbouwasfalt die samen de buigspanningen opnemen, dan kan worden gerekend met een tweelaag-systeem. In paragraaf 5.3.3 wordt op dit soort situaties ingegaan.

Een bekleding van waterbouwasfaltbeton of van vol en zat gepenetreerde breuksteen zal gewoonlijk niet zodanig slijten dat hierdoor de dikte wordt gereduceerd. Alleen als uit visuele inspecties is gebleken dat er sprake is van serieuze aantasting van het oppervlak dan wel steenverlies, zal er opnieuw een dikte moeten worden vastgesteld. Als bij het boren van kernen voor het bepalen van de asfaltdikte blijkt dat er sprake is van stripping van het materiaal, dan moet worden aangenomen dat de heterogeniteit in de bekleding groot is. Voor het bepalen van een rekenwaarde voor de dikte van de asfaltlaag is dan een uitgebreid boorprogramma nodig.

De wijze van bepalen van de asfaltdikte van de toplaag is afhankelijk van het bekledingstype, van de toets en van het toetsspoor.

De laagdikte van de asfaltbekleding van waterbouwasfaltbeton die voor de eenvoudige toets op Wateroverdruk (AWO) wordt gebruikt, kan worden gebaseerd op metingen gedaan bij de opleveringscontrole. De rekenwaarde voor Wateroverdruk is de gemiddelde laagdikte. Let op, voor het bepalen van de asfaltdikte moeten alleen metingen worden gebruikt die gedaan zijn op de homogene bekleding. Als onderdeel van de overgangsconstructie naar andere bekledingen worden asfaltbekledingen nog wel eens voorzien van een naar een grotere dikte uitlopende rand. Asfaltdiktemetingen dienen dus nooit te dicht bij de rand plaats te vinden.

Als de bekleding bestaat uit twee lagen waterbouwasfalt is de voor Wateroverdruk bepalende dikte de som van de dikte van de twee lagen.

Als er sprake is van een zandasfalt onderlaag, dan wordt de dikte van deze onderlaag voor de eenvoudige toets op Wateroverdruk (AWO) niet meegeteld. Als de hechting tussen de toplaag en de onderlaag van zandasfalt wordt aangetoond, dan kan het gewicht van deze onderlaag uiteraard in de toets op maat wel worden meegeteld.

Als ten behoeve van de gedetailleerde toets op Golfklap ooit al eens de asfaltdikte is gemeten met grondradar, dan wordt de gemiddelde asfaltdikte voor de eenvoudige toets bij voorkeur gebaseerd op die metingen.

Voor de bepaling van de asfaltdikte voor de gedetailleerde toets op Golfklap wordt verwezen naar paragraaf 5.3.3.

Voor het bepalen van de laagdikte van een vol-en-zat-gepenetreerde bekleding worden de meetgegevens van de aanleg geanalyseerd indien deze beschikbaar zijn. De laagdikte wordt gemeten op de toppen van de stenen zoals gemeten met de "highest point method" uit The Rock Manual [25] waarbij overigens wel de bovenste stenen voor minstens de helft moeten zijn ingebed in de penetratiemortel. De laagdikte is vervolgens $2/3$ maal de gemeten steenlaagdikte. Zijn geen aanleggegevens beschikbaar dan moet de laagdikte bepaald worden door 8 kernen per km te boren. Hierbij wordt aselekt geboord. De laagdikte per kern wordt met een nauwkeurigheid van 5 mm bepaald door binnen een half uur na boren de lengte van de kern te meten aan vier gelijkelijk over de omtrek verdeelde zijden van de kern en deze vier meetwaarden te middelen.

Voor de eenvoudige toets voor het toetsspoor Wateroverdruk van vol en zat gepenetreerde breuksteenbekledingen is de rekenwaarde gelijk aan de gemiddelde gemeten laagdikte, of als er geen meetwaarden beschikbaar zijn: 0,8 maal de bestekslaagdikte.

Voor de eenvoudige toets voor het toetsspoor Golfklap van vol en zat gepenetreerde breuksteenbekledingen is de rekenwaarde gelijk aan de 5% onderschrijdingswaarde op basis van de metingen of, wanneer die metingen ontbreken, 0,8 maal de bestekslaagdikte (veelal dus $0,8 * 2/3 D_{N50}$). Daarbij kan worden aangenomen dat de laagdikte normaal is verdeeld. Bijlage D geeft de wijze waarop deze karakteristieke waarde kan worden bepaald.

5.1.5 Type filterlaag

Het type filterlaag is specifiek iets wat van belang is voor de toets op maat van een toplaag van open steenasfalt. Er is veelal één van de volgende twee typen filterlaag aanwezig:

- Geotextiel.
- Zandasfalt.

5.1.6 Steendiameter

De parameter steendiameter (D_{N50} , [m]) is relevant voor de eenvoudige toets voor het toetsspoor Golfklap van vol en zat gepenetreerde breuksteenbekledingen. De (nominale) waarde wordt ontleend aan het bestek.

5.1.7 Type ondergrond

De parameter type ondergrond beschrijft de ondergrond van de asfaltbekleding. Er wordt onderscheid gemaakt in:

- Zand.
- Kleilaag.
- Kleikern.
- Overig.

Als er sprake is van een bekleding bestaande uit een toplaag van waterbouwasfaltbeton op een laag van zandasfalt dan gaat het bij de parameter type ondergrond om de laag onder het zandasfalt. Meest gebruikelijk onder een asfaltbekleding is een ondergrond van zand. In sommige gevallen is de bekleding aangelegd op een kleilaag of zelfs op de kleikern van de dijk. Als de classificering Zand, Kleilaag of Kleikern wordt gebruikt, dan moet het gaan om een redelijk homogeen materiaal, qua doorlatendheid en stijfheid. Bij twijfel of als er sprake is van een duidelijke variabele onderlaag, moet er worden gekozen voor de classificatie "overig". Dat is bijvoorbeeld het geval voor een onderlaag bestaande uit:

- De restanten van mijnsteen-spuitskades die na aanleg zijn geprofileerd tot het dijktalud.
- Keileem.

De typering van de ondergrond is van belang voor de eenvoudige toets op Wateroverdruk (AWO) en voor de gedetailleerde toets op Golfklap (AGK).

5.1.8 Niveau grondwaterstand

Het niveau grondwaterstand (GRWS, [m+NAP]) tijdens maatgevende omstandigheden is, samen met het niveau onderrand asfaltbekleding, noodzakelijk om vast te stellen of de golfklappen zullen inslaan op een bekleding die ligt op een verzadigde ondergrond of op een onverzadigde ondergrond. Alleen voor dat laatste geval is de in de BM Asfalt Golfklap geïmplementeerde berekening gekalibreerd.

Voor het bepalen van het niveau grondwaterstand tijdens maatgevende omstandigheden kan voor specifieke situaties een inschatting worden gemaakt op basis van bijlage 1 van [24]. In andere gevallen zal een prognose gemaakt moeten worden met een numeriek grondwaterstromingsmodel. IJken van dit model met behulp van waterspanningsmetingen (minimaal een getijmeting) wordt aanbevolen. Meer informatie over rekenmodellen en monitoring van waterspanningen is te vinden in [24].

5.2 Specifieke constructiegegevens voor toetsspoor Wateroverdruk

5.2.1 Dichtheid asfalt

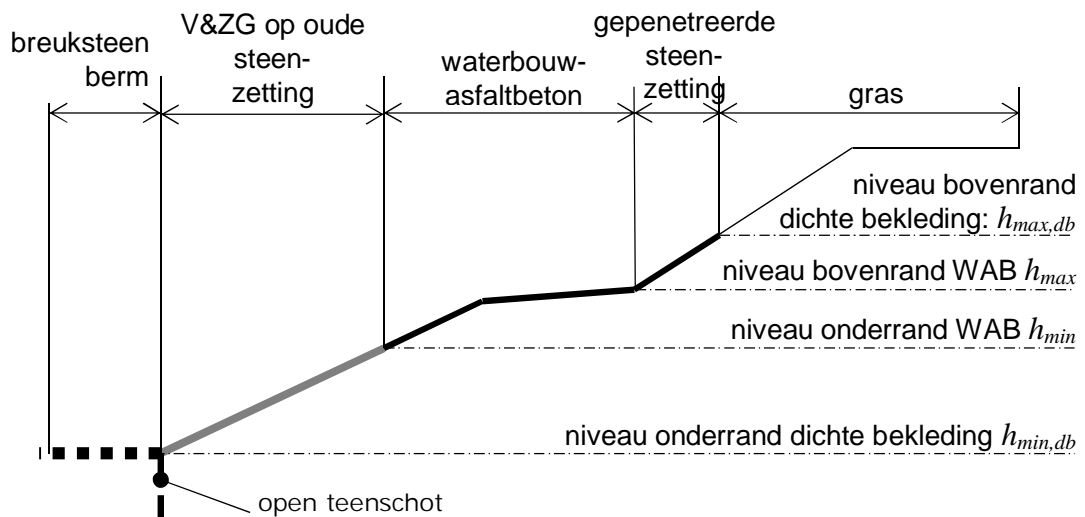
De parameter dichtheid asfalt (ρ_a , [kg/m³]) is van belang voor de eenvoudige toets op het toetsspoor Wateroverdruk (AWO). De waarde is veelal bekend uit de opleveringscontrole. Als dat niet het geval is kan voor waterbouwasfaltbeton uitgegaan worden van de conservatieve (=lage) waarde van 2200 kg/m³.

Als met die conservatieve waarde niet wordt voldaan, dan kan worden gecontroleerd of met realistische waarden voor de dichtheid (2300 à 2350 kg/m³) wel wordt voldaan. Als dat het geval is, dan moet de dichtheid asfalt worden bepaald met een standaardonderzoek van boorkernen. De dichtheid asfalt (proefstuk) wordt bepaald met proef 82 uit de standaard RAW-bepalingen [20]. Als rekenwaarde voor de dichtheid asfalt kan worden uitgegaan van het gemiddelde van de metingen.

Voor vol en zat gepenetreerde breuksteen kan voor de dichtheid bij de beoordeling op Wateroverdruk uitgegaan worden van een conservatieve waarde van 2100 kg/m³. Ook voor de vol en zat gepenetreerde breuksteen geldt dat als met die conservatieve waarde niet wordt voldaan, dat dan kan worden gecontroleerd of met een realistischere waarde voor de dichtheid (bijvoorbeeld 2450 kg/m³) wel wordt voldaan. Als dat het geval is, dan moet de dichtheid worden bepaald aan de hand van boorkernen. Let bij het bepalen van de in rekening te brengen dichtheid op de mate van penetratie. De dikte wordt namelijk bepaald op basis van de toppen van de stortsteen. Vol en zat penetratie vereist dat de bovenste steenlaag tot de helft is ingebed in de penetratiemortel. Voor een bekleding met een dikte van $1,5 D_{N50}$ zal dus ten minste $1,0 D_{N50}$ bestaan uit stortsteen gevuld met penetratie-mortel, terwijl de bovenste $0,5 D_{N50}$ niet hoeft te zijn gepenetreerd. Als, vanwege de begaanbaarheid, de penetratie volledig is uitgevoerd, dan mag de dichtheid bepaald aan een monster direct worden gebruikt als effectieve dichtheid van de bekleding. Is niet over de volledige laagdikte gepenetreerd, dan moet rekening houdend met de dichtheid van de steen en de mate van penetratie de effectieve dichtheid worden berekend.

5.2.2 Niveau boven/onderrand dichte bekleding

De parameters niveau bovenrand ($h_{max,db}$ [m+NAP]) en niveau onderrand dichte bekleding ($h_{min,db}$ [m+NAP]) is van belang voor de eenvoudige toets voor het toetsspoor Wateroverdruk (AWO). De referentiewaarde is N.A.P. Let op: voor de boven- en onderrand van de waterdichte taludbekledingen gaat het om de randen van alle aan elkaar grenzende dichte bekledingen, zie bijvoorbeeld Figuur 5.1. De op te geven bovenrand van de dichte bekleding kan dus hoger liggen dan de bovenrand van de te beoordelen bekleding. Evenzo kan de op te geven onderrand van de dichte bekleding dus lager liggen dan de onderrand van de te beoordelen bekleding. Dat laatste is bijvoorbeeld het geval als er een gepenetreerde breuksteenbekleding direct aansluit op de te beoordelen bekleding van waterbouwasfaltbeton.



Figuur 5.1 Voorbeeld waarbij de randen van de dichte bekleding niet overeenkomen met de randen van de te beoordelen waterbouw-asfaltbekleding

5.2.3

Dikte kleionderlaag

De parameter dikte kleionderlaag (d_{klei} [m]) is van belang voor de eenvoudige toets van het toetsspoor Wateroverdruk (AWO) en voor het spoor bezwijken onderlaag (ABO). Maar dat laatste spoor betreft alleen een toets op maat en blijft hier dus buiten beschouwing. De dikte kleionderlaag is dus van belang in de zone waar wateroverdruk kan optreden. Hierbij wordt verondersteld dat de klei als laag op het zandlichaam is aangebracht. De laagdikte is de dikte gemeten loodrecht op het taludoppervlak.

Als de asfaltbekleding eenmaal is aangelegd, kan de kleilaagdikte alleen worden bepaald door gaten in de toplaag te maken (boorkernen nemen). De kleilaagdikte wordt bij voorkeur gebaseerd op de revisietekeningen.

Als geen gegevens met betrekking tot de kleilaagdikte bekend zijn, dan kan alvorens er inspanning wordt gestopt in het bepalen van een kleilaagdikte, de beoordeling worden uitgevoerd met slechts de asfaltlaagdikte. Als deze beoordeling negatief uitvalt, dan dient alsnog de ontbrekende kleilaagdikte te worden bepaald. Door enkele extra opdruk-berekeningen uit te voeren kan worden bepaald welke kleilaagdikte leidt tot een positief oordeel.

Is de kleilaagdikte slechts in de bestekstekening gegeven, dan is de representatieve waarde 0,8 maal de besteksdikte. Zijn er revisietekeningen dan is de representatieve waarde de dikte volgens de revisietekening. Daarbij wordt aangenomen dat besteks- en/of revisietekening aangeven dat de kleilaagdikte onder de asfaltbekleding niet afhankelijk is van de hoogte op het talud: de kleilaag is ooit aangelegd als één laag op een afgewerkt talud.

Als geen informatie over de kleilaagdikte beschikbaar is, maar deze informatie is wel noodzakelijk om te komen tot een positief toetsoordeel, dan wordt het nader onderzoek naar de kleilaagdikte geconcentreerd op de horizontale raai waar de grootste overdrukken worden verwacht. Voor veldonderzoek naar de werkelijk aanwezige kleilaagdikte onder een asfaltbekleding wordt op minimaal 8 punten de laagdikte door middel van een boring vastgesteld. Het gaat om de laagdikte, dus gemeten loodrecht op het taludoppervlak. De rekenwaarde voor de kleilaagdikte is de gemiddelde waarde van de gemeten dikten.

Als er sprake is van een kleilaag die is ontstaan door het herprofilen van kleikaden waarbinnen het dijklichaam indertijd is opgebouwd, dan zal er sprake zijn van een zeer grote variatie in kleilaagdikte. Die is niet betrouwbaar vast te stellen met een paar meetpunten. Ook in een

dergelijk geval kan in ieder geval worden gecontroleerd of de asfaltbekleding voldoet op het toetsspoor Wateroverdruk zonder dat er rekening wordt gehouden met de kleilaagdikte.

5.2.4 Factor maatgevende grondwaterstand

De parameter factor maatgevende grondwaterstand (f_{MGWS} , [-]) is van belang voor de eenvoudige toets van het toetsspoor Wateroverdruk (AWO). Hij is dus alleen van belang voor gesloten bekledingen en in de zone waar wateroverdrukken kunnen optreden. Er zijn voor de waarde van deze parameter verschillende defaultwaarden, afhankelijk van het watersysteem dat op zijn beurt weer gekoppeld is aan de Ligging waterkering, zie paragraaf 4.1. De relatie tussen type watersysteem en de factor is gegeven in Tabel 5.2.

Tabel 5.2 Defaultwaarden voor de factor voor de maatgevende grondwaterstand. * zie figuur 2-2 WBI 2017
Bijlage 2 Hydraulische belastingen

Type watersysteem	defaultwaarde f_{MGWS} [-]
Bovenrivieren, benedenrivieren*	0,3
Meren	0,2
Zee, Oosterschelde, Westerschelde en Europoort*	0,5

Met deze factor is het niveau van de maatgevende grondwaterstand (MGWS) te berekenen uitgaande van de waterstand bij de norm (MHW) en de gemiddelde buitenwaterstand (GWS):

$$MGWS = GWS + f_{MGWS} (MHW - GWS) \quad (5.1)$$

Let op, de berekening van de maatgevende grondwaterstand zoals die voor het toetsspoor Wateroverdruk moet worden uitgevoerd levert een wezenlijk ander grondwaterstand dan die welke nodig is voor het toetsspoor Golfklap, zie paragraaf 5.1.8. Die grondwaterstand voor Golfklap is namelijk de hoogste grondwaterstand die wordt bereikt tijdens de storm, terwijl de grondwaterstand die maatgevend is voor het toetsspoor Wateroverdruk wezenlijk lager kan liggen. Op het moment van de maximale wateroverdruk moet de buitenwaterstand al zijn gezakt tot een niveau dat wezenlijk lager ligt dan de grondwaterstand; de grondwaterstand is dan dus ook al weer gezakt.

5.2.5 Lengte dicht teenschot, lengte dichte vooroeverbewerking

De parameters lengte dicht teenschot (L_t , [m]) en lengte dichte vooroeverbewerking (L_{dv} , [m]) zijn van belang voor de eenvoudige toets van het toetsspoor Wateroverdruk (AWO). Een voorbeeld van een dicht teenschot is een dicht damwandscherm; voorbeelden van een dichte vooroeverbewerking zijn een vol en zat gepenetreerde teenbestorting of een mastiekslab. De betreffende afmetingen van het teenschot en de dichte vooroeverbewerking zijn alleen van belang als zij waterdicht aansluiten op de onderrand van de dichte taludbekleding. Let op, evenals bij het niveau van de onderrand van de dichte bekleding, hoeft dat dus niet de onderrand van de te beoordelen bekleding te betreffen, er kan nog een dichte bekleding tussen liggen.

Voor de lengte dicht teenschot zal de waarde worden gebaseerd op uitvoeringsgegevens (revisietekening), of als die niet beschikbaar zijn op de besteksgegevens. De lengte dichte vooroeverbewerking kan in eerste instantie ook uitgegaan worden van uitvoeringsgegevens (revisietekening), of als die niet beschikbaar zijn, van de besteksgegevens.

5.2.6 Taludhelling zone opdrukken

De parameter taludhelling zone opdrukken (α , [rad]) is van belang voor de eenvoudige toets van het toetsspoor Wateroverdruk (AWO). Deze helling volgt uit de schematisering van de geometrie van het talud. Zie paragraaf 3.2.

5.3 Constructiegegevens van belang voor de gedetailleerde toets voor het toetsspoor Golfklap

In de volgende subparagrafen wordt ingegaan op de verschillende (constructie)parameters die van belang zijn voor de gedetailleerde toets van waterbouwasfaltbetonbekledingen op Golfklap (AGK).

Voordat op de constructieparameters afzonderlijk wordt ingegaan, wordt In de eerste subparagraaf (5.3.1) begonnen met het overkoepelende stappenplan voor de bepaling van de sterkteparameters.

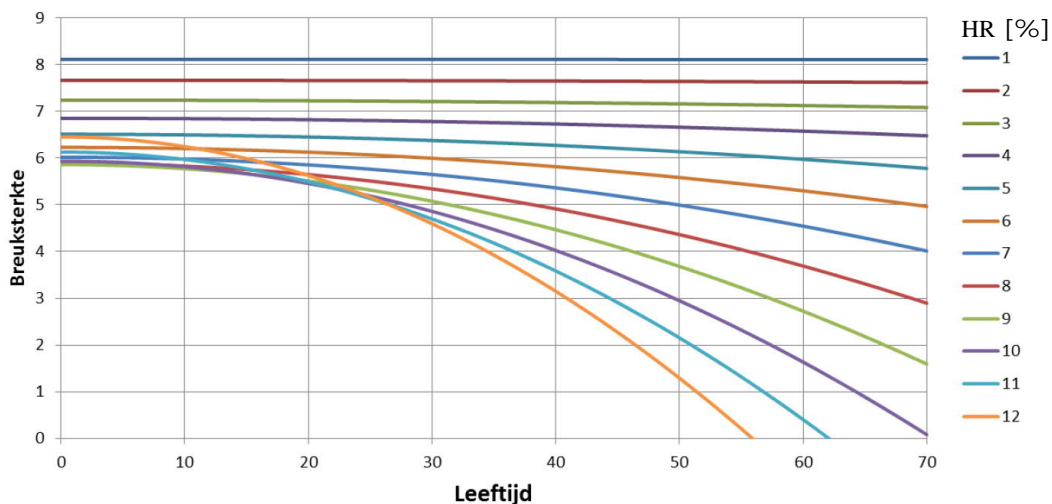
5.3.1

Stappenplan bepaling sterkteparameters voor het toetsspoor Golfklap

Waterbouwasfaltbeton is een constructiemateriaal wat, zoals alle constructiematerialen op de lange duur, in kwaliteit oftewel sterkte achteruit gaat. Dat maakt dat de sterkte gedurende de levensduur van de bekleding in principe moet worden gemonitord.

Omdat asfaltbekledingen verouderingsgevoelig zijn, moeten de sterkteparameters worden bepaald met het zogenaamde levensduurmodel [26]. Met het levensduurmodel kan een prognose voor de sterkte worden gemaakt op basis van de leeftijd van het materiaal (op de peildatum), het holle ruimte percentage en eventueel eerder bepaalde buigtreksterktes. Het levensduurmodel beschrijft de buigtreksterkte (σ_{br} , [MPa]) als functie van het holle ruimte percentage (HR, [%]) en de leeftijd (Lft , [jaar]) als volgt, zie Figuur 5.2:

$$\sigma_{br} = 8,571 - 0,4616 \times HR + 1,98 \times 10^{-3} \times HR^3 - 1,195 \times 10^{-6} \times Lft^2 \times HR^3 \quad (5.2)$$



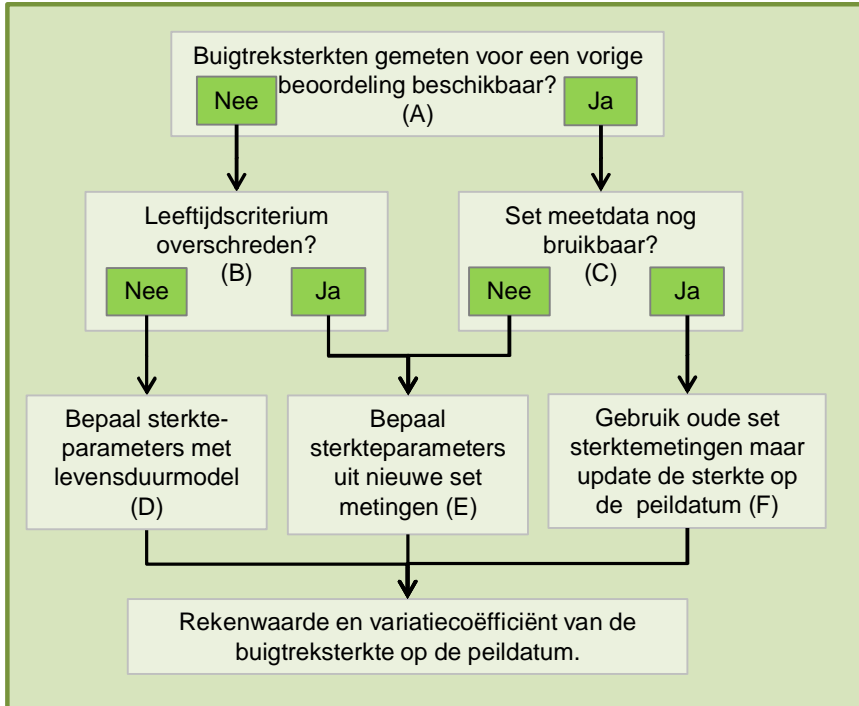
Figuur 5.2 Afname buigtreksterkte met leeftijd afhankelijk van het holle ruimte percentage (HR [%])

Het stappenplan voor de bepaling van de sterkteparameters is gegeven in Figuur 5.3.

Stap A. Is er een oude set gemeten buigtreksterktes?

Allereerst moet worden vastgesteld of er eerder al een set buigtreksterktes voor de betreffende bekleding is bepaald. Is dat niet het geval dan wordt in stap B nagegaan of met geprognostiseerde buigtreksterktes mag worden gerekend. Als er wel een set buigtreksterktes beschikbaar is dan wordt die set in stap C op bruikbaarheid beoordeeld.

Stap B. Het leeftijdscriterium voor de prognose van de buigtreksterkte zonder buigtreksterkte metingen.



Figuur 5.3 Stappenplan bepaling sterkteparameters

Tabel 5.3 geeft de drempelwaarden voor het leeftijdscriterium voor verschillende klassen van de gemiddelde holle ruimte. Als de leeftijd op de peildatum kleiner is dan de drempelwaarde dan kan op basis van de holle ruimte en het levensduur model een prognose worden gemaakt zonder dat buigtreksterktes zijn gemeten. Als de drempelwaarde is overschreden, dan moet de buigtreksterkte mede worden gebaseerd op aan monsters gemeten buigtreksterkten. Let op, stap B is uitsluitend bedoeld voor het geval dat er nooit eerder een set parameters door middel van buigtreksterkte proeven is bepaald. Als er al wel eens eerder sterkte proeven zijn uitgevoerd, dan wordt in stap (C) bepaald of die gegevens nog bruikbaar zijn.

Tabel 5.3 Drempelwaarden voor het leeftijdscriterium dat aangeeft of de sterkte van WAB mede moet worden bepaald op basis van gemeten sterkten, afhankelijk van de holle ruimte

Gemiddelde holle ruimte per werk [%]	Leeftijd [jaren]
0 – 5,4	30
5,5 – 10,4	20
> 10,4	10

Stap C. Beoordeling of oude set buigtreksterkteproeven nog bruikbaar is. Stap C heeft betrekking op de situatie waarbij in het verleden al eens een set sterkteproeven is uitgevoerd om het materiaalgedrag beter te kwantificeren dan met uitsluitend het levensduurmodel mogelijk is. Die dataset kan zijn verkregen in het kader van een opleveringscontrole, maar het is waarschijnlijker dat er in een vorige toetsronde al een onderzoek naar de sterkte is uitgevoerd.

Voor de bruikbaarheid van de dataset gelden een paar criteria:

- 1 De variatiecoëfficiënt in de bestaande dataset is niet groter dan 0,35.
- 2 De rekenwaarde van de variatiecoëfficiënt van de set geprognosticeerde sterktes is niet groter dan 0,35.

- 3 De op basis van de dataset geprognosticeerde 5%-waarde van de sterkte (zie paragraaf 5.3.7) is hoger dan 1,2 maal de vereiste sterkte.

Ad 1 en 2. Als de variabiliteit binnen het vak te groot is, is de onzekerheid groter dan de onzekerheid die wordt afgedekt door de gekalibreerde veiligheidsfactor. Met andere woorden, voor die gevallen kan de gedetailleerde toets niet met de BM Asfalt Golfklap worden uitgevoerd, zoals blijkt uit de toepassingsvoorwaarden behorende bij het betreffende toetsschema.

Ad 3. Als de geprognosticeerde sterkte te dicht ligt bij de sterkte die volgens de beoordeling benodigd is, dan is het niet verantwoord om de beoordeling te baseren op de extrapolatie die de prognose met het levensduurmodel feitelijk is. Om na te gaan of wordt voldaan aan de derde voorwaarde, kan de beoordeling worden uitgevoerd met 0,83 maal de geprognosticeerde 5%-waarde van de sterkte. Voldoet de bekleding, dan wordt voldaan aan de derde voorwaarde. Om de benodigde sterkte te bepalen zal met de BM Asfalt Golfklap een set berekeningen moeten worden gemaakt voor verschillende waarden van de buigtreksterkte. Uitgaande van een hoge buigtreksterkte, waarvoor de beoordeling "voldoet" is en een lage buigtreksterkte, waarvoor de beoordeling "voldoet niet" is, kan door een berekening uit te voeren voor de gemiddelde waarde van de hiervoor genoemde buigtreksterkten het interval waarbinnen de vereiste buigtreksterkte ligt worden gehalveerd. Iteratief kan aldus vrij snel een goede benadering van de benodigde buigtreksterkte worden gevonden.

Voor de wijze waarop de sterkte op de peildatum kan worden geprognosticeerd als er geen (stap D) of juist wel set sterktegegevens beschikbaar is (stap E en F), wordt verwezen naar paragraaf 5.3.7: Sterkte asfalttoplaag. Die procedure levert uiteindelijk de rekenwaarden voor de buigtreksterkte van het asfalt.

5.3.2

Constructieopbouw

De constructieopbouw van de bekleding is van belang voor de gedetailleerde toets van waterbouwasfaltbekledingen, spoor Golfklap. De parameter geeft aan of er één of twee bitumineus gebonden lagen aanwezig zijn en, als er twee zijn, of er sprake is van een goede hechting tussen beide lagen. Als dat laatste het geval is, dan hoeft het bovenste deel van de toplaag niet als afzonderlijke bekleding te voldoen, want per saldo zullen de twee lagen als één bekleding samenwerken. Als de combinatie voldoende sterkte heeft, voldoet de bekleding. Een laag van zand-asfalt onder een toplaag van waterbouwasfaltbeton wordt in de gedetailleerde toets nooit als onderdeel van de toplaag beschouwd.

De parameter bevat de typering van de constructieopbouw. Er worden drie typen onderscheiden:

1. Enkele asfaltlaag.
2. Dubbele asfaltlaag, goede hechting.
3. Dubbele asfaltlaag, onvoldoende hechting.

Van onvoldoende hechting is sprake als bij één van de boorkernen, die worden genomen om materiaalmonsters te verkrijgen, de tweede laag kan worden gescheiden van de bovenste laag zodanig dat de laagscheiding het breukvlak vormt.

Als vanuit de aanleg niet bekend is dat de asfaltbekleding bestaat uit twee op elkaar aangebrachte lagen, dan is het denkbaar dat de twee afzonderlijk lagen tijdens het materiaalonderzoek niet worden onderkend omdat de materiaaleigenschappen van de twee lagen kennelijk zeer dicht bij elkaar liggen. Dat levert geen probleem op: de stijfheid van het pakket zoals die volgt uit de VGD-metingen geldt voor de combinatie van de twee lagen en de sterkte-eigenschappen worden toch bepaald aan de hand van monsters die worden gezaagd onder uit het asfaltpakket.

Als er sprake is van een dubbele asfaltlaag en de twee lagen dateren uit verschillende jaren van aanleg, dan mag alleen het type 2 worden toegekend als bij de overlaging van de oude bekleding de eventuele oppervlakbehandeling eerst is verwijderd en alle eventuele onvolkomenheden van de oude bekleding afdoende zijn gerepareerd.

De stand-alone applicatie BM Asfalt Golfklap ondersteunt voornamelijk alleen de beoordeling van constructieopbouw 1. Constructieopbouw 2 kan echter ook worden berekend door aan te geven dat er sprake is van type 1 en de constructieparameters op een handige manier te kiezen. Hierop wordt ingegaan in paragraaf 5.3.8.

5.3.3

Dikte asfalttoplaag

In deze paragraaf is de parameter dikte asfalttoplaag (d_1 , [m]) beschreven zoals deze wordt gebruikt in de gedetailleerde toets van waterbouwasfaltbekledingen, toetsspoor Golfklap. Let op, als de dikte asfalttoplaag wordt gebaseerd op metingen, dan moeten voor het bepalen van de dikte asfalttoplaag alleen metingen worden gebruikt die gedaan zijn op het homogene deel van de bekleding. Waarden gemeten ter plaatse van de naar een grotere dikte uitlopende rand van de bekleding, de overgangsconstructie, moeten dus worden uitgesloten.

Voor jonge asfaltbekledingen, waarvoor het leeftijdscriterium nog niet is overschreden (stap B uit Figuur 5.3), kan de karakteristieke dikte asfalttoplaag voor de gedetailleerde toets op Golfklap worden gebaseerd op de meetwaarden verkregen bij de opleveringscontrole. Als die ontbreekt, kan als conservatieve schatting worden uitgegaan van 0,8 maal de bestekslagdikte. Als het leeftijdscriterium is overschreden (stap B) dan wordt de dikte asfalttoplaag gebaseerd op grondradarmetingen. Op grond van het dikteverloop van de meting wordt beoordeeld of het vak homogeen is voor wat betreft de asfaltdikte. Als dat niet het geval blijkt te zijn, dan moet het vak worden opgesplitst.

De rekenwaarde voor het toetsspoor Golfklap (AGK) is de 5%-onderschrijdingswaarde van de waarnemingen in het dijkvak.

Voor een beschrijving van de radarmetingen, de voorbereidingen, het veldwerk en de feitelijke veldmetingen wordt verwezen naar de beschrijving in bijlage D, waar deze metingen in samenhang met eventueel uit te voeren VGD-metingen en boorkernonderzoek worden beschreven.

Data-analyse

De laagdikte van de bekleding die bij de gedetailleerde toets op Golfklap wordt gebruikt, is een laagdikte zodanig dat de kans dat een kleinere dikte wordt aangetroffen gelijk is aan 5% ($d_{5\%}$). Omdat er bij radarmetingen sprake is van een grote set waarnemingen van de dikte, heeft het gebruik maken van een cumulatieve frequentieverdeling de voorkeur boven de gebruikelijke berekening van een 5%-waarde waarbij een verdelingsfunctie moet worden aangenomen. De cumulatieve frequentieverdeling wordt bepaald volgens NEN 1047 'Receptbladen voor de statistische verwerking van waarnemingen'. Uit deze verdeling zijn de gezochte karakteristieke waarde eenvoudig bij 5% af te lezen.

Ter controle of de bekleding wel homogeen is, dient het verloop van de asfaltdikte als functie van de afstand langs de meetraai te worden bekeken. Als blijkt dat het dijkvak inhomogeen is, verdient het aanbeveling eerst te checken of het vak voldoet uitgaande van de eigenschappen van het deel van de bekleding met de geringste karakteristieke dikte. Zo nodig moet het vak worden opgesplitst.

Als de constructieopbouw is gekenmerkt met dubbele asfaltlaag, goede hechting, dan kan deze bekleding in de berekening ook als enkelvoudige toplaag worden beoordeeld (Constructieopbouw 1). De asfaltdikte (d_1) is dan de dikte van de gecombineerde lagen, de stijfheidsmodulus (E_1) moet bepaald zijn uit de VGD-metingen waarbij in de interpretatie is uitgegaan van één asfaltlaag en de materiaaleigenschappen (breuksterkte en vermoeiing) moeten, zoals gebruikelijk, zijn gebaseerd op meetresultaten op monsters uit de onderkant van de asfaltlaag. Zie voor meer toelichting paragraaf 5.3.8.

De parameter d_a zoals deze wordt gebruikt in Bijlage III Sterkte en Veiligheid is voor een enkele asfaltlaag gelijk aan d_1 en voor een dubbele asfaltlaag met goede hechting gelijk aan de som van d_1 en d_2 , danwel d_{eqv} . Zie toelichting in paragraaf 5.3.8.

5.3.4

Leeftijd van de bekleding op de peildatum

De leeftijd van de bekleding op de peildatum (Lf_{p} , [jaar]) is van belang voor de gedetailleerde toets op Golfklap. Het leeftijdscriterium bepaalt of er gerekend mag worden met gebruik van default sterkteparameters. Voorts wordt de betreffende leeftijd gebruikt om de buigtreksterkte op de peildatum te bepalen, zie paragraaf 5.3.7.

De waarde voor de parameter leeftijd, afgerond op een geheel aantal jaren, wordt berekend uit het jaartal van de peildatum minus het jaar van aanleg van de bekleding.

5.3.5

Holle ruimte asfalt

De parameter holle ruimte (HR, [%]) speelt op twee manieren een rol in de gedetailleerde toets van het toetsspoor Golfklap. Allereerst is het leeftijdscriterium bij het bepalen of er gerekend mag worden met gebruik van default sterkteparameters afhankelijk van het holle ruimtepercentage (zie paragraaf 5.3.1 stap B). Voor die toepassing kan de waarde voor de holle ruimte worden gebaseerd op de opleveringscontrole, of als die gegevens niet beschikbaar zijn op een recenter uitgevoerd standaardonderzoek, zie ook paragraaf 5.1.3. De representatieve waarde hiervoor is de verwachtingswaarde op basis van de beschikbare waarnemingen gedaan voor de onderste helft van de asfaltlaagdikte.

De tweede manier waarop de parameter holle ruimte wordt gebruikt heeft betrekking op de voorspellingen van de sterkte op de peildatum.

Als aan het leeftijdscriterium wordt voldaan, dan wordt (zie paragraaf 5.3.1 stap D) de parameter holle ruimte gebruikt om met het levensduurmodel de buigtreksterkte op de peildatum te prognosticeren. Daarvoor wordt gebruik gemaakt van alle waarnemingen van de holle ruimte die voor de onderste helft van de asfaltlaagdikte zijn bepaald. Het gebruik van het levensduurmodel wordt behandeld in paragraaf 5.3.7.

Verder wordt de parameter holle ruimte gebruikt om met het levensduurmodel de buigtreksterkte op de peildatum te prognosticeren als er een bruikbare set gemeten buigtreksterktes beschikbaar is. Die set buigtreksterktes en bijbehorende holle ruimtes kan recentelijk bepaald zijn (stap E, zie paragraaf 5.3.1), maar kan ook oudere meetgegevens betreffen (stap C en F, zie paragraaf 5.3.1). Bij die prognose wordt per monster waarvan de buigtreksterkte is bepaald het percentage holle ruimte gebruikt, dat aan dat monster is gemeten.

Als van de opleveringscontrole of eerdere beoordelingen geen set gegevens met betrekking tot de holle ruimte beschikbaar is, moet door middel van boringen een set meetwaarden worden verzameld. Richtlijn hierbij is dat per dijkvak ten minste 8 kernen moeten worden genomen en per strekkende km minimaal één kern.

De holle ruimte wordt bepaald met proef 84 uit de standaard RAW-bepalingen [20].

5.3.6

Stijfheidsmodulus asfalttoplaag

De parameter stijfheidsmodulus asfalttoplaag (E_1 , [MPa]) is van belang voor de gedetailleerde toets voor het toetsspoor Golfklap (AGK).

Voor jonge asfaltbekledingen, waarvoor het leeftijdscriterium nog niet is overschreden (stap B uit Figuur 5.3), kan een defaultwaarde van 9000 MPa als rekenwaarde worden gebruikt.

Als het leeftijdscriterium is overschreden (stap B) dan wordt de stijfheidsmodulus gebaseerd op metingen met VGD-apparatuur, zie beschrijving in bijlage E.1.3 en E.3.2, dan dient het verloop van de stijfheid als functie van de afstand langs de meetraai te worden bekeken, ter controle of de bekleding wel homogeen is. Als blijkt dat het vak inhomogeen is, verdient het aanbeveling eerst te checken of het vak voldoet uitgaande van de stijfheid van het deel van de bekleding met de hoogste karakteristieke waarde. Zo nodig moet het vak worden opgesplitst.

Omdat een hoge stijfheid leidt tot hoge spanningen in de bekleding, is de representatieve waarde de 95%-waarde van de verdeling van de uit de VGD-metingen berekende stijfheden van de asfalttoplaag. Het aantal waarnemingen van de stijfheid is beduidend groter dan die van de buigtreksterkte, maar over het algemeen toch te gering om een betrouwbare waarde van de 95%-waarde voor de asfaltstijfheid af te leiden uit de cumulatieve frequentieverdeling. Daarom wordt, aannemende dat de stijfheden lognormaal zijn verdeeld, de 95%-waarde berekend door de logaritme van de waarnemingen zoals beschreven in Bijlage D.

5.3.7

Sterkte asfalttoplaag

De sterkte van de asfalttoplaag wordt gekarakteriseerd door de buigtreksterkte ($\sigma_{b,1}$, [MPa], in Ringtoets: Breuksterkte asfalt), de Variatiecoëfficiënt van de buigtreksterkte (V_{ob} , [-]) en twee vermoeiingsparameters ($v\alpha_1$, [-]; $v\beta_1$, [-], in Ringtoets: Vermoeiingsparameter 1; Vermoeiingsparameter 2). Deze sterkteparameters zijn van belang voor de gedetailleerde toets voor het toetsspoor Golfklap (AGK).

Zoals in paragraaf 5.3.1 is aangegeven, zijn er verschillende manieren om te komen tot waarden voor de buigtreksterkte. Achtereenvolgens komen aan de orde:

1. Buigtreksterkte gebaseerd op het levensduurmodel (Stap D, zie Figuur 5.3).
2. Buigtreksterkte gebaseerd op gemeten waarden geëxtrapoleerd met het levensduurmodel naar de peildatum (Stap E en F, zie Figuur 5.3).

Ad 1. (stap D) Buigtreksterkte gebaseerd op het levensduurmodel

Voor relatief jong asfalt kan de buigtreksterkte geprognoseerd worden met het levensduurmodel [26]. Dit levensduurmodel beschrijft de buigtreksterkte als functie van het holle ruimte percentage (HR) en de leeftijd (Lft) (zie formule 5.2)

Als er binnen een bekleding een grote variatie is in holle ruimte dan mag worden verwacht dat de mate van veroudering binnen de bekleding in de loop van de tijd uiteen gaat lopen. Omdat asfaltbekledingen over de volle lengte van een dijkvak wordt aangevallen is niet de gemiddelde sterkte van belang voor de beoordeling, maar een relatief lage sterkte. De 5% onderschrijdingswaarde voor de buigtreksterkte wordt als rekenwaarde in de beoordeling gehanteerd.

Als nooit eerder buigtreksterktes van materiaalmonsters zijn bepaald (stap A = "nee", zie figuur 5.3), dan kan met formule (5.2) op basis van de set metingen van de holle ruimte bij de opleveringscontrole een prognose van een set buigtreksterktes worden gegenereerd. Op basis van die set buigtreksterktes wordt vervolgens de 5%-onderschrijdingswaarde en de variatiecoëfficiënt van de buigtreksterkte ($\sigma_{b,5\%}$ en V_{ob}) bepaald. Aannemende dat de geprognoseerde buigtreksterktes een lognormale verdeling hebben, kunnen deze waarden worden bepaald volgens bijlage D.

Omdat een grote onzekerheid in buigtreksterkte consequenties heeft voor de veiligheid van de bekleding, is de veiligheidscoëfficiënt afhankelijk van de variatiecoëfficiënt V_{ob} in de buigtreksterkte ($V_{ob} = \sigma/\mu$). Als de buigtreksterkte wordt geprognoseerd uit Holle Ruimte (HR, [%]) en leeftijd van de bekleding (Lft_p , [jaar]), dan moet de berekende variatiecoëfficiënt nog met een factor 1,8 worden vergroot.

Als $V_{ob} < 0,2$ moet altijd met een waarde voor de veiligheidscoëfficiënt worden gerekend die is bepaald voor een variatiecoëfficiënt gelijk aan 0,2.

Als van de opleveringscontrole geen holle ruimte gegevens beschikbaar zijn, moet door middel van boringen een set meetwaarden worden verzameld, zie 5.3.5.

Omdat het levensduurmodel ook zijn beperkingen kent, wordt de periode waarover geprognoseerd mag worden gelimiteerd. Dit leeftijdscriterium is in het stappenplan aangegeven als stap B, zie paragraaf 5.3.1.

Voor de vermoeiingsparameters $\nu\alpha_1$ en $\nu\beta_1$ kunnen als de buigtreksterkte wordt gebaseerd op het levensduurmodel (stap D) de volgende default waarden worden gebruikt:

$$\nu\alpha_1 = 0,5;$$

$$\nu\beta_1 = 4,8.$$

Ad 2. (stap E en F) Buigtreksterkte gebaseerd op gemeten waarden geëxtrapoleerd met het levensduurmodel naar de peildatum

Als er een nieuwe set buigtreksterktes moet worden vastgesteld (stap E), dan is daarvoor een procedure beschreven in bijlage D. De buigtreksterktes worden bepaald met de driepuntsbuigproef in het laboratorium op uit boorkernen gezaagde balkjes. De set gemeten buigtreksterktes wordt onderzocht op uitbijters. Aangezien wordt verondersteld dat de buigtreksterktes lognormaal zijn verdeeld, moet de procedure voor het onderkennen en verwijderen van uitbijters (zie Bijlage C) worden toegepast op de logaritme van de gemeten buigtreksterktes. Als er sprake is van een uitbijter dan is dat reden om aan de homogeniteit van de onderzochte bekleding te twifelen. Alleen als een oorzaak van de uitbijter(s) kan worden aangewezen, en/of deze is (zijn) niet ongunstig voor de veiligheid, dan mag de set metingen worden gebruikt voor de gedetailleerde toets.

Bij zowel stap E als F zijn er dus een aantal gemeten buigtreksterkten beschikbaar waarmee met het levensduurmodel [26] de toestand op de peildatum moet worden geprognoseerd.

Als de set buigtreksterktes is ontdaan van uitbijters, wordt voor elk beproefd materiaalmonster een prognose gemaakt voor de buigtreksterkte op de peildatum. Daartoe wordt vanaf de gemeten buigtreksterkte $\sigma_{b,m}$ bij de leeftijd op het moment van meten (Lft_m), gegeven het holle-ruimte-percentage van het betreffende monster, de volgende vergelijking gebruikt om te extrapoleren naar de sterkte op de peildatum:

$$\sigma_{b,p} = \sigma_{b,m} - 1,195 \cdot 10^{-6} \cdot (Lft_p^2 - Lft_m^2) \cdot HR^3 \quad (5.3)$$

Aldus wordt een set buigtreksterktes op de peildatum verkregen aan de hand waarvan met de formules gegeven in bijlage D de 5%-waarde en de variatiecoëfficiënt kunnen worden bepaald.

De vermoeiingsparameters $\nu\alpha_1$ en $\nu\beta_1$ zijn de verwachtingswaarden op basis van een fit door de resultaten van de vermoeiingsproeven op ten minste een 8-tal proefstukken, waarbij ook de resultaten van de buigtreksterktebepaling zijn meegenomen. Voor het afleiden van deze vermoeiingsparameters kan gebruik worden gemaakt van de zogenaamde grafiekenmaker [10].

5.3.8 Eigenschappen tweede asfaltlaag

Tot de eigenschappen van de eventueel aanwezige tweede asfaltlaag van de bekleding worden gerekend:

- Dikte asfaltonderlaag (d_2 , [m]).
- Stijfheidsmodulus asfaltonderlaag (E_2 , [MPa]).
- Vermoeiingsparameters asfaltonderlaag ($\nu\alpha_2$, [-]; $\nu\beta_2$, [-]).
- Buigtreksterkte asfaltonderlaag ($\sigma_{b,2}$, [MPa]).

Deze parameters zijn alleen van belang als er sprake is van een bekleding die bestaat uit twee goed op elkaar gehechte lagen waterbouwasfaltbeton, zie ook paragraaf 5.3.2 en 5.3.3. Omdat er voor een asfaltbekleding die uit twee lagen is opgebouwd, geen directe ondersteuning door de BM Asfalt Golfklap wordt geleverd, moet de berekening met de BM Asfalt Golfklap worden gevoerd met gegevens die uitgaan van een enkele asfaltlaag. In Figuur 5.4 wordt aangegeven met welke gegevens de berekening moet worden uitgevoerd als de interpretatie van de VGD-metingen is uitgevoerd met een enkele laagdikte. De sterkteparameters die in dat geval in rekening moeten worden gebracht hebben betrekking op de tweede, onderste asfaltlaag ook al is het bij het onderzoek wellicht niet onderkend dat er sprake was van twee lagen.

Als er bij de interpretatie van de valgewicht-deflectiemetingen gebruik is gemaakt van twee afzonderlijke asfaltlagen, en er dus twee stijfheidsmoduli zijn bepaald, dan kan met een effectieve dikte worden gerekend die betrekking heeft op de samengestelde constructie.

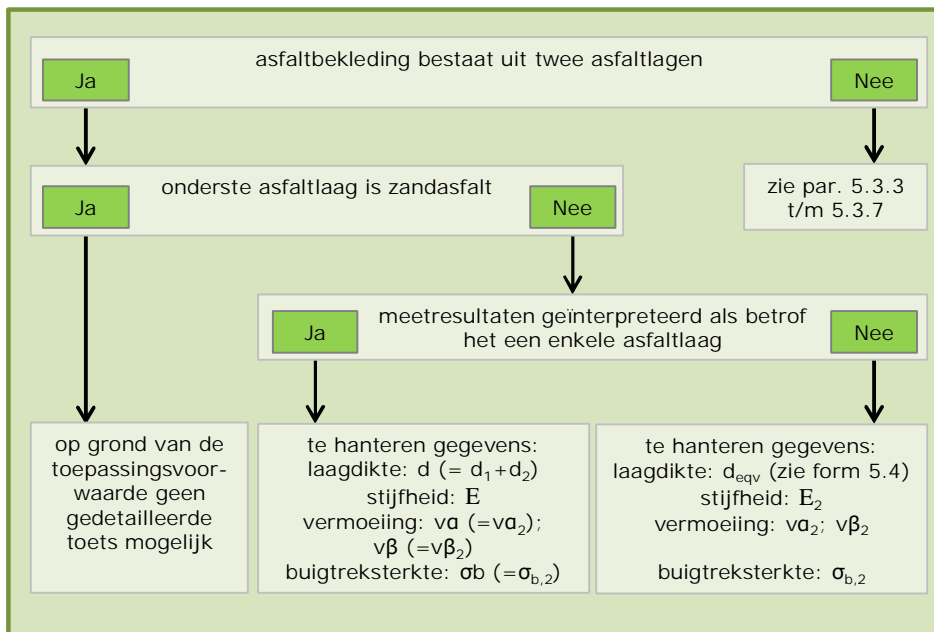
Als er voor beide asfaltlagen gegevens zijn bepaald, moeten de volgende waarden worden gehanteerd:

- Dikte asfaltlaag [m] ([9] zie paragraaf 3.6):

$$d_{eqv} = d_1 \sqrt[3]{\frac{E_1}{E_2}} + d_2 \quad (5.4)$$

- Stijfheidsmodulus asfalt: E_2 , [MPa].
- Vermoeiingsparameters asfalt: $\nu\alpha_2$, $\nu\beta_2$, [-].
- Buigtreksterkte asfalt: $\sigma_{b,2}$ [MPa].

Voor het bepalen van de genoemde parameters van de asfaltonderlaag wordt eenzelfde aanpak gehanteerd als voor de enkelvoudige asfaltlaag, zie paragraaf 5.3.3 tot en met 5.3.7.



Figuur 5.4 Beslisboom asfaltparameters als de bekleding bestaat uit twee asfaltlagen

5.3.9 Dwarscontractiecoëfficiënt asfalt

De dwarscontractiecoëfficiënt asfalt (ν , [-]) is een parameter van belang voor de gedetailleerde toets voor het toetsspoor Golfklap (AGK). Voor deze parameter kan de defaultwaarde 0,35 worden aangehouden. Deze defaultwaarde wordt ook gehanteerd bij het bepalen van de asfaltstijfheid uit de VGD-metingen. Een eventuele afwijkende waarde van de dwarscontractiecoëfficiënt zit dus al verwerkt in de waarde van de asfaltstijfheid.

5.3.10 Veerconstante ondergrond

De veerconstante ondergrond (c , [MPa/m]) is een parameter van belang voor de gedetailleerde toets.

Voor jonge asfaltbekledingen, waarvoor het leeftijds criterium nog niet is overschreden (stap B uit Figuur 5.3), kan voor de veerconstante ondergrond de volgende defaultwaarde worden gebruikt als rekenwaarde: 64 MPa/m.

Nb. dit is de rekenwaarde voor een ondergrond van zand. Voor een ondergrond van klei is een eventuele defaultwaarde: 30 MPa/m, maar aan een asfaltbekleding op klei wordt alleen in de toets op maat gerekend.

Als het leeftijds criterium wel is overschreden, dan wordt de stijfheidsmodulus van de ondergrond afgeleid uit metingen met VGD-apparatuur, zie beschrijving in bijlage E.3.2. Ter controle of de bekleding wel homogeen is, dient het verloop van de stijfheid als functie van de afstand langs de meetraai te worden bekeken. Als blijkt dat het vak niet homogeen is, verdient het aanbeveling eerst te checken of het vak voldoet uitgaande van de stijfheid van het deel van de bekleding met de laagste karakteristieke waarde. Zo nodig moet het vak worden opgesplitst.

Uit de stijfheid van de ondergrond kan met formule (5.5), zie [11], een beddingsconstante worden bepaald. In de BM Asfalt Golfklap wordt verondersteld dat de beddingsconstante en de veerconstante van de gehanteerde mechanica-model waarmee de BM Asfalt Golfklap rekent, dezelfde zijn:

$$c = \frac{E}{2a(1-\nu^2)} \quad (5.5)$$

Waarin:

- c veerconstante [MPa/m].
- E elasticiteitsmodulus van de ondergrond [MPa].
- a straal van de belaste zone [m].
- ν dwarscontractiecoëfficiënt = 0,35 voor zand [-].

Omdat de proeven niet direct op het zand zijn uitgevoerd, kan voor de straal van de belaste zone niet worden volstaan met de straal van de voetplaat van het valgewicht. Aangenomen wordt dat de belasting onder een hoek van 45° spreidt door het asfalt. De waarde van a wordt dan dus gelijk aan de straal van de VGD-voetplaat (0,15 m) + de asfaltlaagdikte.

De representatieve waarde voor de veerconstante is de 5%-onderschrijdingswaarde. Let op, formule (5.5) moet worden gebruikt om de 5%-waarde voor de veerconstante te berekenen uit de 5%-waarde voor de elasticiteitsmodulus van de ondergrond. Aangenomen wordt dat de ondergrondstijfheden lognormaal zijn verdeeld, de 5%-waarde wordt berekend door de logaritme van de waarnemingen te evalueren, zoals beschreven in Bijlage D. Op het bepalen van de stijfheid van de ondergrond wordt ingegaan in Bijlage E.3.2.

5.4 Stuurparameters rekenmodel

Voor de gedetailleerde toets van een asfaltbekleding op Golfklap (AGK) wordt in de BM Asfalt Golfklap een rekenmodel gebruikt waarbij de bekleding en de belasting wordt onderverdeeld in kleinere elementen [19]. Die discretisatie moet zodanig zijn dat het verloop van belasting langs het beklede talud goed wordt beschreven en voor alle niveaus op de bekleding het overschrijden van het faal criterium kan worden beoordeeld.

Voor die discretisatie van belasting en geometrie zijn een aantal stuurparameters nodig waarvoor de in Tabel 5.4 gegeven defaultwaarden (=maximum aantal) kunnen worden gebruikt.

Tabel 5.4 Stuurparameters rekenmodel gedetailleerde toets op Golfklap

Parameter	Benaming in Ringtoets	Defaultwaarde [-]
N_1	Aantal rekenpunten	50
N_2	Aantal inslagpunten	50
N_3	Aantal SWL stappen	100

5.5

Overzichtstabel modelparameters

In het onderstaand overzicht is de alfabetische volgorde aangehouden voor de symbolen van de modelparameters.

Symbol	Parameter	Toets*	Paragraaf
	Constructieopbouw	G	5.3.2
	Type asfaltbekleding	E,G	5.1.2
	Type filterlaag (OSA)	M	5.1.5
	Type ondergrond	E,G	5.1.7
	Type watersysteem	E,GW	4.1
c	Veerconstante ondergrond	GW	5.3.10
D_{N50}	Steendiameter (V&ZG)	Eg	5.1.6
d_{klei}	Dikte kleionderlaag	Ew	5.2.3
d_1	Asfaltdikte	Ew**	5.1.4
d_1	Dikte asfalttoplaag	GW	5.3.3
d_2	Dikte asfaltonderlaag	GW	5.3.8; 5.3.3
E_1	Stijfheidsmodulus asfalttoplaag	GW	5.3.6
E_2	Stijfheidsmodulus asfaltonderlaag	GW	5.3.8; 5.3.6
f_{MGWS}	Factor maatgevende grondwaterstand	Ew	5.2.4
GGA	Gemiddelde getijamplitude	E,GW	4.6
GRWS	Niveau grondwaterstand	Ew	5.1.8
GWS	Gemiddelde buitenwaterstand	E,GW	4.5
H_{m0}	Golfhoogte (significant)	E,GW	4.7
HR	Holle ruimte asfalt	G	5.3.5
h_{max}	Niveau bovenrand asfaltbekleding	E,G	3.2; 5.1.1
$h_{max,db}$	Niveau bovenrand dichte bekleding	Ew	5.2.2
h_{min}	Niveau onderrand asfaltbekleding	E,G	3.2; 5.1.1
$h_{min,db}$	Niveau onderrand dichte bekleding	Ew	5.2.2
$h_{voorland}$	Niveau bodem voorland	GW	3.3
L_{dv}	Lengte dichte vooroeverbekleding	Ew	5.2.5
$L_{ft,p}$	Leeftijd van de bekleding op de peildatum	G	5.3.4
L_t	Lengte dicht teenschot	Ew	5.2.5
M_{BWAB}	Mengselsamenstelling WAB: bitumen	G	5.1.3
M_{MOSA}	Mengselsamenstelling OSA: mortel (< 2 mm)	M	5.1.3
MHW	Waterstand bij de norm	E,GW	4.2
M_{SGWAB}	Mengselsamenstelling WAB: steenslag/grind (> 2 mm)	G	5.1.3
M_{ZWAB}	Mengselsamenstelling WAB: zand (< 2 mm en > 63 μm)	G	5.1.3
M_{VWAB}	Mengselsamenstelling WAB: vulstof (< 63 μm)	G	5.1.3
M_{SGOSA}	Mengselsamenstelling OSA: steenslag/grind (> 2 mm)	M	5.1.3
M_{ZOSA}	Mengselsamenstelling OSA: zand (< 2 mm en > 63 μm)	M	5.1.3
M_{VOSA}	Mengselsamenstelling OSA: vulstof (< 63 μm)	M	5.1.3
M_{BOSA}	Mengselsamenstelling OSA: bitumen	M	5.1.3
$M_{\Delta MOSA}$	Mengselsamenstelling OSA: afwijking op mortelpercentage (< 2 mm)	M	5.1.3
N_1	Aantal rekenpunten	G(W)	5.4
N_2	Aantal inslagpunten	G(W)	5.4
N_3	Aantal niveaus stilwaterlijn	G(W)	5.4
T_p	Golfperiode (piekperiode)	GW	4.7
V_{ob}	Variatiecoëfficiënt buigtreksterkte asfalt	GW	5.3.7
$\nu\alpha_1$	Vermoeiingsparameter 1 asfalttoplaag	GW	5.3.7
$\nu\alpha_2$	Vermoeiingsparameter 1 asfaltonderlaag	GW	5.3.8; 5.3.7
$\nu\beta_1$	Vermoeiingsparameter 2 asfalttoplaag	GW	5.3.7
$\nu\beta_2$	Vermoeiingsparameter 2 asfaltonderlaag	GW	5.3.8; 5.3.7

Symbol	Parameter	Toets*	Paragraaf
α	Taludhelling zone opdrukken	Ew	3.2; 5.2.6
ρ_w	Dichtheid water	E,GW	4.3
ρ_a	Dichtheid asfalt	Ew	5.2.1
$\sigma_{b,1}$	Breksterkte asfalttoplaag	GW	5.3.7
$\sigma_{b,2}$	Breksterkte asfaltonderlaag	GW	5.3.8; 5.3.7
ν	Dwarscontractiecoëfficiënt asfalt	G(W)	5.3.9

* De hoofdletter E of G geeft de toets aan: E = eenvoudige toets; G = gedetailleerde toets, de gedetailleerde toets betreft altijd het toetsspoor Golfklap;
De kleine letter achter de E geeft het toetsspoor aan: g = toetsspoor Golfklap, dat betreft vol en zat gepenetreerde breuksteen; w = toetsspoor wateroverdruk;
W = invoerparameter voor BM Asfalt Golfklap; (W) = default-waarde voor BM Asfalt Golfklap;
De toets op maat M is alleen genoemd als de betreffende parameter niet nodig is voor een andere toets.
** Voor vol en zat gepenetreerde breuksteen is de laagdikte ook relevant voor de eenvoudige toets voor het toetsspoor Golfklap.

6. Voorbeeld

6.1 Inleiding

In dit hoofdstuk wordt voor een fictief voorbeeld uitgewerkt hoe er van beschikbare gegevens kan worden gekomen tot een schematisering die bruikbaar is voor de berekening met het rekenmodel Basis Module Asphalt Golfklap. Om tot een schematisering te komen moet eerst een geschikt dijkvak worden gekozen. Voor dat dijkvak moet een geschematiseerd dijkprofiel worden opgesteld en de bijbehorende modelinvoer (hydraulische belastingen en materiaalparameters) worden bepaald.

Om de asfaltbekledingen in een heel dijktraject te beoordelen zullen normaliter achtereenvolgens meerdere dijkvakken moeten worden beoordeeld, maar dat levert slechts een herhaling van dezelfde typen keuzes op.

6.2 Vakindeling en golfbelastingen

Als aan het begin van het te beoordelen dijktraject een waterbouwasfaltbekleding als bekleding op het buitentalud aanwezig is, begint het eerste te beoordelen dijkvak daar. Een logische keuze voor het einde van het dijkvak voor het toetsspoor golfklappen op asfaltbekleding is de dwarsdoorsnede van de dijk tot waar de asfaltbekleding doorloopt, voor zover het asfalt als één bekleding, onder één en hetzelfde bestek is aangelegd. Op grond van de archiefgegevens blijkt op grond daarvan de vaklengte 12,1 km.

Aangezien het dwarsprofiel van de dijk binnen het dijkvak niet noemenswaardig wijzigt, levert dat geen reden om het dijkvak verder op te delen.

Ringtoets blijkt langs het dijkvak een 4-tal uitvoerpunten te kennen, waarbij de golfhoogte H_{m0} verloopt van 1,75 m aan het begin van het vak, via 1,70 m naar 1,65 m, zie Tabel 6.1. Overwogen kan worden om het dijkvak op te splitsen in drie stukken, te verdelen over de uitvoerpunten waarvoor de golfbelasting hetzelfde is. Aangezien de golfperiode nauwelijks van invloed is op de vermoeiing die zal worden berekend, op basis waarvan de beoordeling uiteindelijk wordt gebaseerd, heeft verdere onderverdeling van een dijkvak op basis van de golfperiode weinig zin.

Er zijn daarmee twee opties:

- Het totale dijkvak doorrekenen met de zwaarste golfbelasting (1,75 m).
- Het dijkvak opsplitsen in drie stukken (km 0,0 – km 5,0; km 5,0 – km 7,0; km 7,0 – km 12,1).

Tabel 6.1 Golfrandvoorwaarden voor het dijkvak

Raai [km]	Uitvoerpunt	Golfhoogte H_{m0} [m]	Golfperiode T_p [s]
2	1	1,75	10,0
4	2	1,75	9,8
6	3	1,70	9,6
8	4	1,65	9,5

In het kader van het werken van grof naar fijn wordt gekozen voor de eerste optie: in de toets eerst gebruik gemaakt van de zwaarste golfbelasting. Als de bekleding voor die belasting voldoet, dan is voor de totale strekking van deze bekleding (12,1 km) slechts een enkele berekening met het rekenmodel noodzakelijk.

6.3 Geschematiseerde geometrie

Voor het gekozen dijkvak is een 24-tal dwarsprofielen ingemeten. In principe wordt het buitentalud van elk profiel geschematiseerd met een beperkt aantal lijnen. Voor een dijk met berm en voorland kan worden gedacht aan:

1. Lijn voor het voorland.
2. Lijn voor de steenzetting op het benedentalud onder de asfaltbekleding.
3. Lijn voor de asfaltbekleding op het benedentalud.
4. Lijn voor de berm.
5. Lijn voor het boventalud.

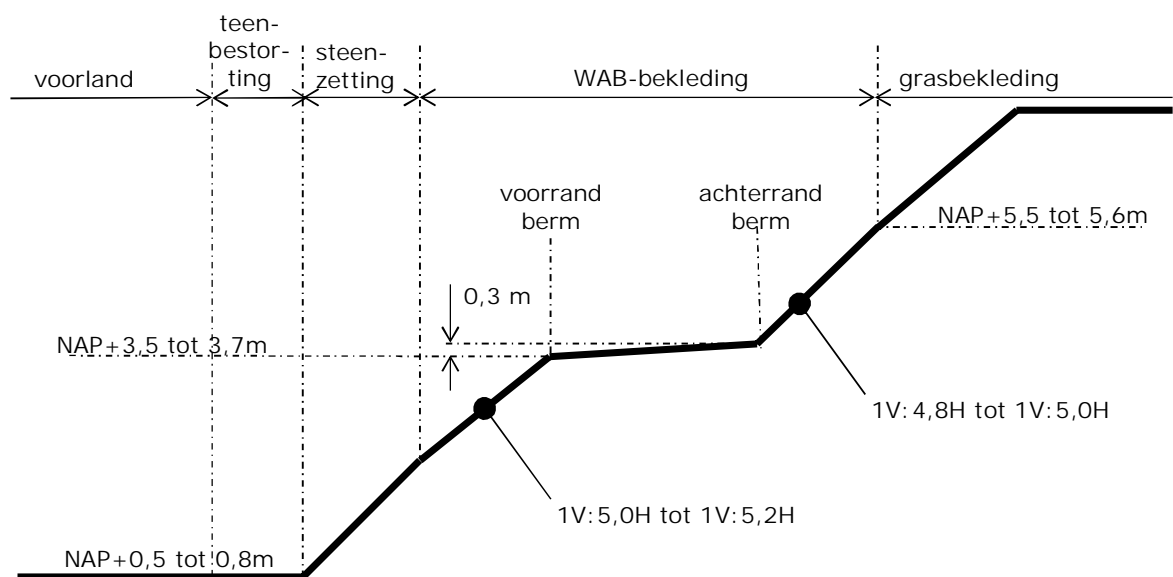
Om de hoeveelheid werk te besparen is het goed te weten dat hoe steiler het talud is, des te zwaarder de golfklappen op de bekleding inslaan en dus steilere taludhellingen leiden tot meer vermoeiing. Binnen de profielen kan dus worden gezocht naar de steilste taluddelen, omdat die mogelijk maatgevend zijn. Bij grote verschillen in steilheid moet worden nagegaan of opsplitsen van het vak zinvol is.

Verder wordt voor de gedetailleerde toets een berm geschematiseerd met dezelfde taludhelling als het talud beneden de berm. Voor de berm is dus alleen de taludhelling van het profieldeel beneden de berm relevant en de hoogteligging van de voor- en de achterrاند. De breedte van de berm is geen relevante parameter. Als het talud boven de berm steiler is dan het talud eronder, zal het profiel de laagst gelegen berm het slechtst scoren in de beoordeling omdat dan namelijk een groter deel van het talud steil is.

Uitgaande van deze kennis kan uit de profielen een maatgevende talud worden samengesteld. Als dat talud voldoet, dan voldoet het gehele dijkvak.

Nader bestudering van de 24 profielen levert de volgende informatie op, zie Figuur 6.1:

- Het vrijwel horizontale begroeide voorland verloopt iets in hoogte zodanig dat de teen van de dijk varieert van NAP + 0,5 m tot NAP + 0,8 m.
- De onderrand van de WAB-bekleding die grenst een steenzetting (zuilen) verloopt iets, hij ligt tussen het niveau NAP + 2,0 m en NAP 2,3 m.
- De bovenrand van de WAB-bekleding die grenst een grasbekleding ligt tussen NAP + 5,5 en NAP + 5,6 m.
- Het dijktaalud beneden de berm, voor zover het de asfaltbekleding betreft, varieert van 1V : 5H tot 1V : 5,2H.
- De voorrand van de berm (zeezijde) ligt tussen NAP + 3,5 m en NAP + 3,7 m.
- De achterrاند van de berm (landzijde) ligt 0,3 m hoger dan de voorrand.
- Het dijktaalud boven de berm, voor zover het de asfaltbekleding betreft, varieert van 1V : 4,8H tot 1V : 5,0H.



Figuur 6.1 Geometrie-gegevens uit de dwarsprofielen van het dijkvak

Een ondiepe ligging van het voorland leidt mogelijk tot breken van de hoogste golven en daarmee is de diepste ligging van het voorland het meest ongunstig. Omdat het voorland begroeid is, wordt er geen rekening gehouden met significante erosie tot aan de peildatum: verondersteld wordt dat de inmeting van het voorland representatief is voor de toets.

Omdat het op voorhand lastig is om aan te geven welk deel van het talud het zwaarst wordt belast, is het een veilige aanname dat de onderrand van de door te rekenen asfaltbekleding ligt op het laagste punt van de bekleding en de bovenrand ligt op het hoogste punt van de bekleding.

Aangezien het talud boven de berm steiler is dan het talud onder de berm, is de laagste bermligging het meest ongunstig. Die berm, die ligt van NAP + 3,5 m (voorrاند) tot NAP + 3,8 m dient zoals eerder aangegeven te worden doorgerekend als was het een deel van het ondertalud eronder.

Daarmee wordt het maatgevende talud:

- Niveau voorland op NAP + 0,5 m.
- WAB-bekleding op het ondertalud, helling 1V:5H, loopt van NAP+2,0 m tot NAP+3,8 m (laagste bermligging NAP+3,5 + 0,3m) .
- WAB-bekleding op het boventalud, helling 1V: 4,8H, loopt van NAP+3,8 m tot NAP+5,6 m.

Vertaald naar parameters voor het rekenmodel (Basis Module Asfalt Golfklap) levert dit, zie Figuur 6.2:

$$h_{\text{voorland}} = 0,5 \text{ [m+NAP]}$$

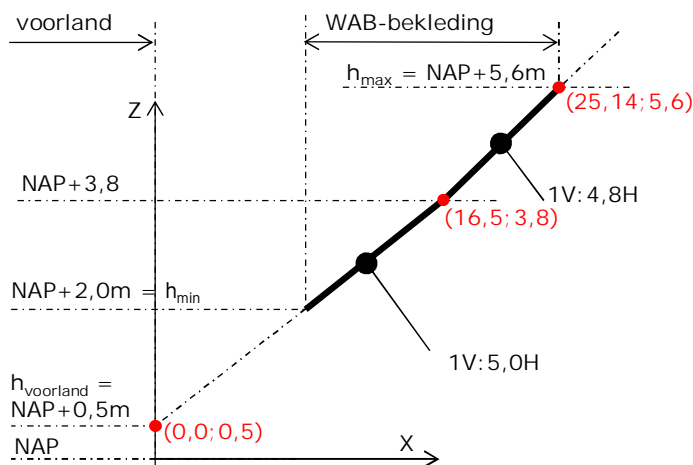
$$h_{\text{min}} = 2,0 \text{ [m+NAP]}$$

$$h_{\text{max}} = 5,6 \text{ [m+NAP]}$$

Table 6.1 Coördinaten die het geschematiseerde talud beschrijven.

X [m]	Z [m+NAP]
0,00	0,50
16,50	3,80
25,14	5,60

N.b. het coördinatenstelsel (X, Z) is in dit voorbeeld zodanig gekozen dat de X van de teen van de dijk gelijk is aan 0,0 en dat Z = 0,0 overeenkomt met NAP. De keuze van de oorsprong in het rekenmodel Basis Module Asfalt Golfklap is vrij, maar de positieve X-richting moet landwaarts gericht zijn en de positieve Z-richting is omhoog.



Figuur 6.2 Schematisering van de geometrie van de WAB-bekleding

6.4

Constructieparameters

De constructieparameters voor een waterbouwasfaltbetonbekleding worden gebaseerd op metingen aan de constructie. Welke metingen hiervoor toereikend zijn is afhankelijk van de ouderdom van de bekleding en uiteraard de staat waarin de bekleding verkeert. Voor relatief nieuwe bekledingen zijn veelal gegevens verzameld bij de opleveringscontrole afdoende, tenzij uit het dagelijks beheer blijkt dat de bekleding voortijdig gebreken toont. Als de bekleding al op jonge leeftijd schade laat zien, dan is dat reden om aan te nemen dat de gebruikelijke methodiek niet moet worden gevolgd omdat die dan waarschijnlijk een te positief beeld van de veiligheid oplevert. Conform het algemeen filter op vakniveau dient dan een toets op maat te worden uitgevoerd.

De onderhavige bekleding is echter al wat ouder, aangelegd in 1970, en vertoont volgens de bevindingen uit het dagelijks beheer geen uitzonderlijke gebreken.

Voor deze bekleding zijn asfaltdikten bepaald met behulp van grondradar, zie E.1.2 E.1.2 en is de stijfheid onderzocht met behulp van valgewicht-deflectiemetingen, zie Bijlage E.1.3.

Voorts zijn uit deze bekleding in 2013 materiaalmonsters geboord, die zijn beproefd in het laboratorium. Er zijn toen zowel vermoeiingsproeven als breuksterkteproeven gedaan. De gegevens daarvan zijn opgenomen in Tabel 6.2.

Tabel 6.2 Gegevens laboratorium-onderzoek 2013

Boorkern	Monster A		Monster B	
	Wisselbelasting σ_0 [MPa]	Lastherhalingen tot breuk N [-]	Breuksterkte σ_b [MPa]	Holle ruimte [%]
1	3,87	550	6,25	3,65
2	1,37	26500	5,36	3,21
3	2,78	2050	4,83	5,32
4	1,69	29100	6,42	3,42
5	2,28	2990	4,68	4,85
6	1,69	7400	4,91	3,65
7	2,98	1440	4,98	3,15
8	1,54	22900	5,13	2,82
Gemiddelde breuksterkte			5,29	
5% waarde breuksterkte			4,16	
Variatiecoëfficiënt breuksterkte			0,124	

Voor de bekleding zijn dus buigtreksterktes beschikbaar (A), zodat vervolgens moet worden nagegaan of deze gegevens nog bruikbaar zijn (B), zie Figuur 5.3.

Aan het eerste bruikbaarheidscriterium wordt voldaan, de variatiecoëfficiënt van de bestaande dataset (0,12) is ruim kleiner dan 0,35.

Voor het tweede criterium moeten de meetdata eerst met het levensduurmodel worden omgezet naar geprognosticeerde sterktes op de peildatum (= 2023). Het levensduurmodel moet een voorspelling voor 2023-2013 = 10 jaar na de feitelijke meting opleveren.

Met vergelijking (5.3) kan per monster uit de gemeten breuksterkte en holle ruimte de geprognosticeerde breuksterkte op de peildatum worden bepaald. Het resultaat van deze exercitie staat in Tabel 6.3. Uit deze en de vorige tabel blijkt dat de gemiddelde breuksterkte voor deze bekleding nauwelijks terugloopt en ook de spreiding (en variatiecoëfficiënt) maar zeer weinig toeneemt.

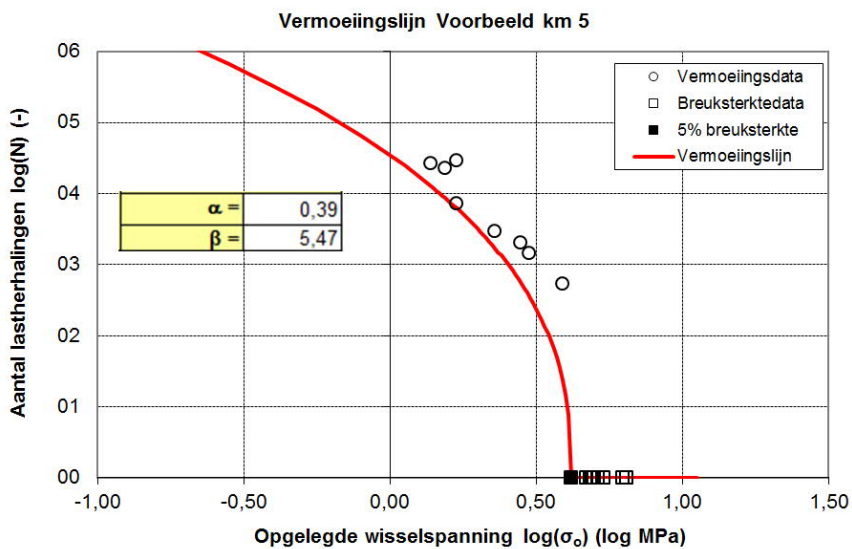
Tabel 6.3 Prognose breuksterkte 2023

Boorkern	Breuksterkte 2023, σ_b [MPa]
1	6,19
2	5,32
3	4,66
4	6,37
5	4,55
6	4,85
7	4,94
8	5,10
Gemiddelde breuksterkte	
5% waarde breuksterkte	
Variatiecoëfficiënt breuksterkte	

De 5%-waarde voor de breuksterkte loopt per saldo terug van 4,16 MPa in 2013 naar een geprognosticeerde waarde in 2023 van 4,05 MPa.

Om de bruikbaarheid van de dataset te controleren (Stap C, zie Figuur 5.3) moet worden nagegaan of de 5%-waarde van de sterkte hoger is dan 1,2 maal de vereiste sterkte. Daarom wordt in eerste instantie gerekend met een breuksterkte gelijk aan $4,05 / 1,2 = 3,375$ MPa. Mocht blijken dat deze breuksterkte te laag is om tot een positieve beoordeling te komen, dan zal het uitvoeren van een nieuwe set proeven (Stap E, zie Figuur 5.3) een scherpere rekenwaarde voor de breuksterkte opleveren, waarmee de bekleding wellicht wel voldoet.

Omdat het een oude bekleding betreft, zijn er meetdata beschikbaar aan de hand waarvan met de grafiekenmaker de vermoeiingsparameters worden bepaald. Dit betreft de gecombineerde gegevens voor de monsters A en B in Tabel 6.2. Het resultaat daarvan staat in Figuur 6.3. Nb. de $\log(5\%$ breuksterkte) die door de grafiekenmaker wordt gegeven is die op het moment van meten. Deze moet niet worden gebruikt voor de beoordeling. Daarvoor moet gebruik worden gemaakt van de prognose van de breuksterkte op de peildatum zoals hiervoor is behandeld.



Figuur 6.3 Regressie opgesteld met behulp van de "grafiekenmaker".

De asfaltdikte is door middel van radarmetingen vastgesteld, waardoor een groot aantal waarnemingen van de asfaltdikte beschikbaar is die kan worden gekarakteriseerd door een normale verdeling. De gemiddelde dikte is 0,26 m met een spreiding van 0,020 m. Dit levert een rekenwaarde voor de asfaltdikte op van $0,26 - 1,64 \times 0,020 = 0,23$ m.

De stijfheid van het asfalt en de ondergrond wordt afgeleid uit de valgewicht-deflectie-metingen, zoals in Bijlage E.3.2 is beschreven.

Verantwoording

Deze Schematiseringshandleiding asfaltbekleding is in opdracht van Rijkswaterstaat, Water, Verkeer en Leefomgeving opgesteld door Deltares. Dit document is als onderdeel van het WBI 2017 besproken met keringbeheerders in de WBI-coördinatiegroep en beoordeeld door de ENW Voorbereidingsgroep WBI 2017.

Schrijver:

R. 't Hart (Deltares).

Regie:

J. van der Hammen (RWS).
K.S. Lam (Deltares).
M.M. de Visser (Arcadis).

Review:

B.G.H.M. Wichman (Deltares).
J.K. van Deen (Deltares).
A. Labrujere (RWS).

Eindredactie:

R. 't Hart (Deltares).
A. Bizzarri (RWS).
M. Hazelhoff (RWS).

Eindcontrole:

R.M. Slomp (RWS).
J.G. Knoeff (Deltares).
M. Bottema (RWS).

A Literatuur

- [1] Beproevingmethoden voor waterbouwasfaltbeton - Deel 1: Bepaling van de vermoeiingseigenschap van waterbouwasfaltbeton. Stichting Toegepast Onderzoek Waterbeheer, STOWA, Bijlage C bij [22]. Amersfoort, januari 2011.
- [2] Beproevingmethoden voor waterbouwasfaltbeton - Deel 2: Bepaling van de buigtreksterkte van waterbouwasfaltbeton. Stichting Toegepast Onderzoek Waterbeheer, STOWA, Bijlage C bij [22]. Amersfoort, januari 2011.
- [3] Beproevingmethoden voor waterbouwasfaltbeton - Deel 3: Bepaling van de dynamische elasticiteitsmodulus van waterbouwasfaltbeton. Stichting Toegepast Onderzoek Waterbeheer, STOWA, Bijlage C bij [22]. Amersfoort, januari 2011.
- [4] Beproevingmethoden voor waterbouwasfaltbeton - Deel 4: zagen van proefstukken uit een waterbouwasfaltbeton boorkern. Stichting Toegepast Onderzoek Waterbeheer, STOWA, Bijlage C bij [22]. Amersfoort, januari 2011.
- [5] Beproevingmethoden voor waterbouwasfaltbeton - Deel 5: Boren van kernen uit een waterbouwasfaltbetonbekleding. Stichting Toegepast Onderzoek Waterbeheer, STOWA, Bijlage C bij [22]. Amersfoort, januari 2011.
- [6] Deflectieprofiel geen valkuil meer, meet- en interpretatiemethodiek valgewichtdeflectiemetingen. Publicatie 92, C.R.O.W., Ede, augustus 1995.
- [7] Evaluatie interpretatie naar aanleiding van de nieuwe methode voor de temperatuurcorrecties. Rapport e1000057-3, KOAC•NPC, Nieuwegein, mei 2010.
- [8] Fenomenologische beschrijving faalmechanismen WBI. Rijkswaterstaat - Water, Verkeer en Leefomgeving. Lelystad, september 2016.
- [9] Gebruikershandleiding Basis Module Asphalt-Golfklap, Stand alone tool. Deltares. Delft, november 2016.
- [10] Grafiekenmaker, Bepalen vermoeiingskarakteristiek ten behoeve van golfklapberekeningen. Helpdeskwater.nl.
- [11] Grondmechanica, A. Verruijt, Delftse Uitgevers Maatschappij, Delft, 1983.
- [12] Handleiding datamanagement WBI. Rijkswaterstaat – Water, Verkeer en Leefomgeving. Lelystad, september 2016.
- [13] Handreiking Dijkbekledingen, Deel 3: Asfaltbekledingen. Deltares in opdracht van RWS-WVL en Projectbureau Zeeweringen. Delft, januari 2015.
- [14] NEN 1047: 1967 nl. Receptbladen voor de statistische verwerking van waarnemingen. NEN, Delft, 1967.
- [15] Prediction of AC Mat Temperature for Routine Load/Deflection Measurements. S. Baltzer, H.J. Ertman-Larson, E.O. Lukanen and R.N. Stubstad. Proceedings, Fourth International Conference on the Bearing Capacity of Roads and Airfields, Volume 1. Minnesota Department of Transportation, pp. 401-412. 1995.
- [16] Ringtoets, Gebruikershandleiding. Deltares, Delft, 2016.

- [17] Referentiewaarden waterstanden. Rijkswaterstaat.
https://staticresources.rijkswaterstaat.nl/binaries/Referentiewaarden%20waterstanden_tcm174-326696_tcm21-24223.pdf, Rijkswaterstaat, 1985.
- [18] Specificatie t.b.v. implementatie GOLFKLAP in Ringtoets. R. 't Hart, Deltares, rapport 1220086-009-HYE-0002. Delft, oktober 2015.
- [19] Specificaties rekenhart GOLFKLAP (C#). R. 't Hart. Deltares, rapport 1220086-009-HYE-0001, Delft, oktober 2015.
- [20] Standaard RAW bepalingen 2015, CROW. Ede, 2015.
- [21] Standard practice for dealing with outlying observations. ASTM E178-02. West Conshohocken, USA, July 2002.
- [22] State of the art asfaltdijkbekledingen. M.P. Davidse, R. 't Hart, A.K. de Looff, C.C. Montauban, M.F.C. van de Ven, B.G.H.M. Wichman. STOWA Rapport 2010-W06 Amersfoort, december 2010.
- [23] Technisch Rapport Asphalt voor Waterkeren. Technische Adviescommissie voor de Waterkeringen, ISBN 90-369-5519-X. Den Haag, november 2002.
- [24] Technisch Rapport Waterspanningen bij Dijken. Technische Adviescommissie voor de Waterkeringen. RWS-DWW, ISBN-90-369-5565-3. Delft, september 2004.
- [25] The Rock Manual, The use of rock in hydraulic engineering (2nd edition). CIRIA, CUR, CETMEF, C683, ISBN 978-0-86017-683-1, London, 2007.
- [26] Voorspellingsmodel voor breuksterkte, afhankelijk van leeftijd en holle ruimte. J. Telman, Q-Consult, Arnhem, december 2013.
- [27] Werkwijzebeschrijving voor het uitvoeren van een gedetailleerde toetsing op golfklappen op een bekleding van waterbouwasfaltbeton. Versie 4, KOAC-NPC, Vught, maart 2011.

B Begrippen, afkortingen en symbolen

Voor de verklaring van afkortingen en de definities van de begrippen wordt verwezen naar de begrippenlijst van bij WBI 2017 Bijlage I Procedure, Appendix B.

Symbol	Omschrijving	Eenheid
a	straal van de belaste zone bij bepaling beddingsconstante	[m]
B_{gem}	boolean die aangeeft of de opgegeven buigtreksterkte is gemeten	[-]
BCI	Base Curvature Index $d_{600} - d_{900}$	[μm]
BDI	Base Damage Index $d_{300} - d_{600}$	[μm]
c	veerconstante ondergrond	[MPa/m]
D_{N50}	nominale steendiameter van de gepenetreerde breuksteen	[m]
d_0	deflectie gemeten in het hart van de voetplaat	[μm]
d_1	dikte bovenste asfaltlaag	[m]
d_2	dikte tweede asfaltlaag	[m]
d_{300}	deflectie gemeten op 300 mm van het hart van de voetplaat	[μm]
$d_{5\%}$	5% onderschrijdingswaarde van de asfaltdikte voor Golfklap	[m]
d_{600}	deflectie gemeten op 600 mm van het hart van de voetplaat	[μm]
d_{gem}	steekproefgemiddelde van de laagdikte	[m]
d_i	dikte gemeten in meetpunt i	[m]
d_{klei}	dikte kleionderlaag	[m]
E	elasticiteitsmodulus van de ondergrond	[MPa]
E_1	stijfheidsmodulus asfalttoplaag	[MPa]
E_2	stijfheidsmodulus tweede asfaltlaag	[MPa]
f_{MGWS}	factor maatgevende grondwaterstand	[-]
GGA	gemiddelde getijamplitude	[m]
GWS	gemiddelde buitenwaterstand	[m+NAP]
HR	holle ruimte	[%]
H_{m0}	significante golfhoogte	[m]
h_{max}	niveau bovenrand van een taluddeel bekleed met asfalt	[m+NAP]
h_{min}	niveau onderrand van een taluddeel bekleed met asfalt	[m+NAP]
$h_{voorland}$	niveau bodem van het voorland	[m+NAP]
i	teller	[-]
L_{dv}	lengte dichte vooroeverbescherming	[m]
L_{ft_p}	leeftijd van de bekleding op de peildatum	[jaar]
L_{ft_m}	leeftijd van de bekleding op het moment van het materiaalonderzoek	[jaar]
L_t	lengte dicht teenschot	[m]
M_{BOSA}	massa bitumen in de mortel van het OSA	[%]
M_{BWAB}	massa bitumen ten opzichte van massa van het mineraal in het WAB-mengsel	[%]
M_{MOSA}	massa mortel (< 2 mm) in het OSA-mengsel	[%]
M_{SGWAB}	massa steen en grind (> 2 mm) in het WAB-mengsel	[%]
M_{SGOSA}	massa steen en grind (> 2 mm) in het OSA-mengsel	[%]
M_{VWAB}	massa vulstof (<63 μm) in het WAB-mengsel	[%]
M_{VOSA}	massa vulstof (<63 μm) in de mortel van het OSA	[%]
M_{ZWAB}	massa zand (< 2 mm en > 63 μm) in het WAB-mengsel	[%]
M_{ZOSA}	massa zand (< 2 mm en > 63 μm) in de mortel van het OSA	[%]
M_{AMOSA}	afwijking van massa bitumen in de mortel van het OSA t.o.v. bestekswaarde	[%]
max	maximale waarneming in de steekproef	*
min	minimale waarneming in de steekproef	*
N	aantal lastherhalingen tot breuk optreedt	[-]
N_1	aantal rekenpunten op een bekledingsstrook	[-]
N_2	aantal inslagpunten	[-]
N_3	aantal niveaus stilwaterlijn	[-]
n	aantal waarnemingen	[-]
SCI_{300}	Surface Curvature Index $d_0 - d_{300}$	[μm]
SCI_{600}	Surface Curvature Index $d_0 - d_{600}$	[μm]
S	standaardafwijking van de steekproef	*
T_p	spectrale golfperiode als berekend met Q-variant	[s]

T_m	gemiddelde golfperiode	[s]
t	waarde van de inverse Student-t-verdeling	[-]
V_{ob}	variatiecoëfficiënt van de buigtreksterkte (σ / μ)	[-]
$\nu\alpha_1$	vermoeiingsparameter 1 van de asfalttoplaag	[-]
$\nu\alpha_2$	vermoeiingsparameter 1 van de tweede asfaltlaag	[-]
$\nu\beta_1$	vermoeiingsparameter 2 van de asfalttoplaag	[-]
$\nu\beta_2$	vermoeiingsparameter 2 van de tweede asfaltlaag	[-]
WP	niveau winterpeil ten opzichte van NAP	[m]
$X(i)$	horizontale coördinaat van punt i	[m]
x_{gem}	gemiddelde van de logaritmes van de buigtreksterkten	
x_i	logaritme van de buigtreksterkte van proefstuk i	
$x_{5\%}$	5%-waarde van de logaritme van de buigtreksterkten	
$Z(i)$	verticale coördinaat van punt i	[m]
ρ_a	dichtheid asfalt (proefstuk)	[kg/m ³]
ρ_w	dichtheid water	[kg/m ³]
ν	dwarscontractiecoëfficiënt	[-]
μ	gemiddelde waarde van de steekproef	*
σ	spreiding	*
$\sigma_{b,1}$	buigtreksterkte asfalttoplaag	[MPa]
$\sigma_{b,2}$	buigtreksterkte tweede asfaltlaag	[MPa]
$\sigma_{b,m}$	gemeten buigtreksterkte van een asfaltmonster	[MPa]
$\sigma_{b,p}$	geprognostiseerde buigtreksterkte van een asfaltmonster op de peildatum	[MPa]
$\sigma_{b,5\%}$	5%-waarde van de geprognostiseerde buigtreksterkten op de peildatum	[MPa]

* Eenheid afhankelijk van de parameter waarop de grootheid betrekking heeft.

C Verwijderen uitbijters uit een dataset

Voor het verwijderen van uitbijters wordt een procedure gehanteerd die is gebaseerd op ASTM E178-02 [21]. Merk op dat deze procedure strikt genomen is bedoeld voor normaal-verdeelde gegevens. De datasets die in het kader van de beoordeling zullen worden onderzocht, zullen in meer of mindere mate een afwijkende verdeling hebben.

Het verwijderen van uitbijters uit een set (meet)gegevens die wordt gebruikt voor de beoordeling vraagt altijd om een verklaring van de aangetroffen uitbijters. Als die verklaring niet beschikbaar is, zal nader onderzoek nodig zijn.

De procedure voor het verwijderen van uitbijters kan worden toegepast op de set waarnemingen van de holle ruimte (HR [%]), maar ook voor de set gemeten buigtreksterktes (σ_{br} [MPa]). Let op, omdat wordt verondersteld dat de buigtreksterktes lognormaal zijn verdeeld, moet niet de set gemeten buigtreksterktes zelf worden genomen, maar de set van de logaritmes van de buigtreksterktes ($\ln(\sigma_{br})$).

Van de set gemeten waarden worden de volgende grootheden bepaald:

- Gemiddelde waarde: μ .
- Spreiding: σ .
- Maximumwaarde: \max .
- Minimumwaarde: \min .
- Aantal waarnemingen: n .

Vervolgens wordt gecheckt of de maximumwaarde een uitbijter betreft. Daartoe wordt de volgende grootheid berekend:

$$T_{max} = \frac{\max - \mu}{\sigma} \quad (\text{A.1})$$

Als $T_{max} > T(n)$ volgens Tabel C.1, dan is \max een uitbijter en moet deze waarneming uit de dataset worden verwijderd, waarna wederom het bovenstaande lijstje grootheden moet worden bepaald van de opgeschoonde set waarnemingen. Vervolgens wordt gecheckt of de maximumwaarde van de opgeschoonde lijst waarnemingen ook nog een uitbijter betreft.

Als er onder de hoogste waarden geen uitbijter (meer) is, wordt gecheckt of de minimumwaarde een uitbijter betreft. Daartoe wordt de volgende grootheid berekend:

$$T_{min} = \frac{\mu - \min}{\sigma} \quad (\text{A.2})$$

Als $T_{min} > T(n)$ volgens Tabel C.1, dan is \min een uitbijter en moet deze waarneming uit de dataset worden verwijderd, waarna wederom het bovenstaande lijstje grootheden moet worden bepaald van de opgeschoonde set waarnemingen. Vervolgens wordt gecheckt of de minimumwaarde van de opgeschoonde lijst waarnemingen wellicht ook nog een uitbijter betreft.

Het verwijderen van een uitbijter onder de laagste waarden kan theoretisch leiden tot een uitbijter onder de hoogste waarden, zodat als er één (of meer) lage uitbijter(s) is (zijn) verwijderd, dan moet nog worden gecheckt of er nog hoge uitbijters te verwijderen zijn.

Tabel C.1 T-waarden afhankelijk van het aantal waarnemingen n

n	T(n)	N	T(n)
-	-	11	2,234
-	-	12	2,285
3	1,153	13	2,331
4	1,463	14	2,371
5	1,672	15	2,409
6	1,822	16	2,443
7	1,938	17	2,475
8	2,032	18	2,504
9	2,110	19	2,532
10	2,176	20	2,557

D Bepalen karakteristieke waarden bij een beperkt aantal waarnemingen

Soms is slechts een beperkt aantal waarnemingen beschikbaar omdat de metingen duur en/of destructief zijn. Zo wordt de buigtreksterkte bepaald aan materiaalmonsters verkregen uit een 8-tal boorkernen. Een 5%-onderschrijdingswaarde kan dan volgens de in deze bijlage beschreven aanpak worden afgeleid.

Als de set waarnemingen betrekking heeft op een parameter die normaal verdeeld is, dan kan de karakteristieke waarde $x_{5\%}$ worden berekend uit:

$$x_{5\%} = x_{gem} - t \cdot s \sqrt{\frac{1}{n} + 1} \quad (B.1)$$

Hierin is:

$$x_{gem} \text{ steekproefgemiddelde} = \frac{1}{n} \sum_{i=1}^n x_i$$

x_i gemeten waarde in meetpunt i .

t factor, afhankelijk van het aantal waarnemingen, zie Tabel D.1 [-].

n aantal waarnemingen [-].

$$s \text{ standaardafwijking van de steekproef} = \sqrt{\frac{1}{n-1} \sum_{i=1}^n (x_i - x_{gem})^2}$$

Tabel D.1 Factor t (0,95% betrouwbaarheid) afhankelijk van het aantal waarnemingen n

n	t	n	t
1	-	15	1,761
2	6,314	20	1,729
3	2,920	30	1,699
4	2,353	40	1,685
5	2,132	50	1,677
6	2,015	60	1,671
7	1,943	80	1,664
8	1,895	100	1,660
9	1,860	200	1,653
10	1,833	∞	1,645

Let op, bij deze procedure wordt een normale verdeling verondersteld, het gaat om een homogeen vak en de waarnemingen moeten onafhankelijk zijn. Als er in de steekproef sprake is van een of meerdere uitbijters, dan moeten die eerst worden verwijderd, alvorens de 5%-waarde wordt bepaald. Bijlage C geeft een procedure voor het verwijderen van uitbijters. Als er sprake is van een uitbijter, dan is dat overigens reden om aan de homogeniteit van het vak te twijfelen. Alleen als een oorzaak van de uitbijter kan worden aangewezen en deze oorzaak is niet ongunstig voor de veiligheid, dan mag de set metingen worden gebruikt voor de gedetailleerde toets.

Van diverse parameters, zoals de buigtreksterkte en de asfaltstijfheid wordt verondersteld dat de waarnemingen lognormaal verdeeld zijn. Dat waarnemingen lognormaal verdeeld zijn wil niets anders zeggen dan dat de logaritmen van de waarnemingen normaal zijn verdeeld. De formule (B.1) kan dus toch worden gebruikt, maar voor x_i moet wel de (natuurlijke) logaritme van waarneming i worden gebruikt. Voor bijvoorbeeld de buigtreksterkte komt dat neer op:

$$x_i = \ln(\sigma_{br,i}) \quad (B.2)$$

Uiteraard moet als de karakteristieke waarde $x_{5\%}$ is bepaald deze dan nog worden omgerekend naar de juiste waarde voor de betreffende parameter door de inverse logaritme van de $x_{5\%}$ -waarde te nemen.

$$\sigma_{br,5\%} = \exp(x_{5\%}) \quad (B.3)$$

Verder moet de variatiecoëfficiënt van de lognormaal verdeelde parameter worden berekend uit de standaardafwijking van de normaal verdeelde parameter x met de volgende formule:

$$V(\sigma_{br}) = \sqrt{\exp(s^2) - 1} \quad (B.4)$$

Let op, als er sprake is van een zeer gering aantal waarnemingen, dan is de 5%-waarde die gebaseerd is op de steekproef waarschijnlijk iets kleiner dan de werkelijke 5%-waarde van de betreffende bekleding. De factor t brengt namelijk de onzekerheid in rekening die het gevolg is van het geringe aantal waarnemingen. Extra waarnemingen verkleinen die onzekerheid. Daarom mag worden verwacht dat het vergroten van de steekproef zal leiden tot een wat hogere 5%-waarde, en dus tot een minder conservatieve uitkomst van de beoordeling.

De 95%-onderschrijdingswaarde van een normale verdeling kan worden berekend met:

$$x_{95\%} = x_{gem} + t \cdot s \sqrt{\frac{1}{n} + 1} \quad (B.5)$$

E Verzamelen sterktegegevens voor de gedetailleerde toets op golfklap

In deze bijlage wordt ingegaan op de werkzaamheden die moeten worden uitgevoerd om uiteindelijk te komen tot de sterktegegevens waarmee de berekeningen voor de gedetailleerde toets met BM Asphalt Golfklap kunnen worden uitgevoerd. Deze bijlage is grotendeels gebaseerd op de meest recente versie van de "Werkwijzebeschrijving" [27].

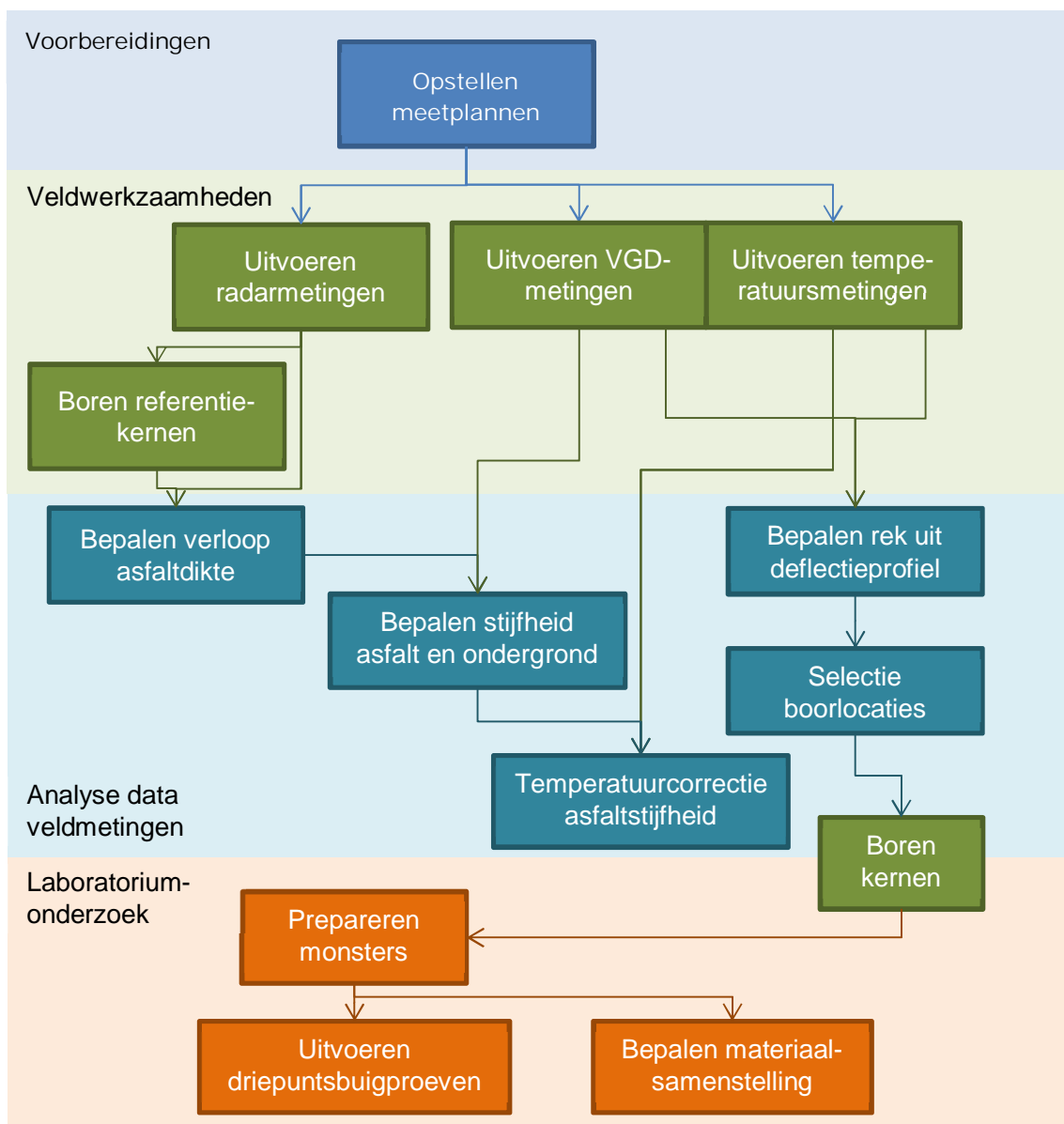
In deze bijlage zijn de verschillende fasen van het verzamelen van gegevens beschreven. Per fase zijn de randvoorwaarden en de resulterende producten en parameters beschreven. Dit heeft als doel om duidelijkheid te verschaffen voor de uitvoerende instantie, de opdrachtgever (de dijkbeheerder) en voor de dienst van Rijkswaterstaat die verantwoordelijk is voor het beschikbaar stellen van geschikte instrumenten voor het uitvoeren van een veiligheidsbeoordeling.

Het verzamelen van sterktegegevens voor de gedetailleerde toets op Golfklap is verdeeld in de volgende fasen:

- Voorbereidingen.
- Veldwerkzaamheden.
- Analyse data veldmetingen.
- Laboratoriumonderzoek.

In Figuur E.1 is de fasering van de dataverzameling voor de gedetailleerde toets op Golfklap gegeven. Door in de werkvolgorde de analyse van de rekken uit het deflectieprofiel en de selectie van de boorlocaties als eerste ter hand te nemen, kan het boren van referentiekernen voor de interpretatie van de radarmetingen worden gecombineerd met het boren van de kernen voor het laboratoriumonderzoek.

In de volgende paragrafen is telkens één van de bovengenoemde fasen verder uitgewerkt. In paragraaf E.1 zijn de voorbereidingen beschreven. Paragraaf E.2 behandelt de uit te voeren veldwerkzaamheden. Dit betreft het uitvoeren van radar-, valgewicht-deflectiemetingen en bijbehorende temperatuurmetingen. In paragraaf E.3 worden het bepalen van de relevante constructie-eigenschappen op basis van de meetdata en het selecteren van locaties voor het buigtreksterkte- en vermoeiingsonderzoek beschreven. Paragraaf E.4 behandelt het bepalen van het buigtreksterkte- en vermoeiingsgedrag van het asfalt met driepuntsbuigproeven.



Figuur E.1 Fasering met stappenplan van de dataverzameling voor de gedetailleerde toets op Golfklap

E.1

Vorbereidingen

De voorbereidingen betreffen het verzamelen van de beschikbare gegevens van de bekleding. Op basis daarvan kan het meetplan worden opgesteld. In principe zijn de belangrijkste gegevens voor de voorbereiding al bekend uit een voorafgaande beoordeling. De volgende informatie is noodzakelijk in de voorbereiding:

- Locatiegegevens, te weten; dijktraject, naam beheerder, geografische ligging, goede metrerig, opbouw van de bekledingsconstructie inclusief laagopbouw / type ondergrond.
- Representatieve dwarsprofielen.
- Besteksgegevens: jaar van aanleg, mengselsamenstelling, besteksgrenzen.
- De zonering op basis van de hydraulische belastingen. Specifiek gaat het in deze om het bepalen van de golfklapzone.
- Beheersgegevens. Te denken valt aan de gegevens van de visuele inspecties en gegevens over in het verleden uitgevoerd onderhoud en over eventuele reparaties.

In het meetplan wordt vastgelegd op welke wijze grondradar- en valgewicht-deflectiemetingen (VGD metingen) worden uitgevoerd. De volgende gegevens worden opgenomen in het meetplan:

- Bedrijf/bedrijven die de metingen verrichten, contactpersonen.
- Apparatuur waarmee de metingen worden uitgevoerd.
- Beschrijving van de meetprocedure (radar, valgewicht en temperatuur).
- Indeling in homogene stukken bekleding.
- Bijzonderheden in de constructie zoals een in dikte verlopende bekleding, een verzwaring ter plaatse van de teen etc..
- Aantal meetraaien.
- Locatie van de meetraaien.
- Hart op hart afstand van de meetpunten.
- Beoogde datum/periode van meting.

In afwijking van de dijkvakindeling voor de beoordeling wordt de indeling in verschillende bekledingen waaraan wordt gemeten vooral gelet op homogeniteit van de constructie. Bepalend daarbij zijn:

- Besteksgrenzen.
- Verschillen in mengselsamenstelling.
- Verschillen in kwaliteit van asfalt, ook gegevens van de visuele inspectie (beheer) wegen daarbij mee.
- Verschillen in asfaltdikte. Een eventueel verzwaarde onderrand in de vorm van een asfaltscheg is geen reden om een bekleding op te delen in apart te onderzoeken delen. Maar om de metingen representatief te laten zijn voor de eigenlijke bekleding, moeten (verzwaarde) randen wel worden vermeden.
- Verschillen in type ondergrond.

Verschillen in hydraulische belastingen spelen geen rol; verschillen in dwarsprofiel zullen slechts een rol spelen als te steil talud, of grote hoeveelheden (stuif)zand op de bekleding de beoogde metingen onmogelijk maken.

E.1.1 Meetraai en positionering

Omdat de metingen primair bedoeld zijn voor de beoordeling op Golfklap dient de meetraai te liggen in de zone van de asfaltbekleding die door golven het zwaarst worden belast. Omdat de meeste golven onder de stilwaterlijn inslaan, wordt het onderste deel van het talud meestal het zwaarst belast. Daarom wordt de meetraai in de meeste gevallen zo laag mogelijk op het talud geplaatst.

Maar omdat de VGD-metingen worden beïnvloed door veranderingen in de bekleding, zal de meetraai ten minste 3 m van de overgang op de andere bekleding en eventueel verzwaard uitgevoerde scheggen vandaan liggen.

Wanneer onduidelijk is of er een verzwaard uitgevoerde scheg aanwezig is kunnen boringen uitgevoerd worden om vast te stellen wat het laagdikte verloop is. Hiervoor worden 5 kernen Ø 100 mm geboord vanaf de onderzijde van het talud. De boringen hebben een hart op hart afstand van 75 cm.

Voor het bepalen van de asfaltdikte voor de gedetailleerde toets is een eenmalige meting afdoende, omdat waterbouwasfaltbeton normaliter geen last heeft van slijterosie.

Wanneer de stijfheid van de bekleding moet worden bepaald, zijn grondradarmetingen noodzakelijk. De meting hoeft in dat geval alleen de dikte ter plaatse van de VGD-metpunten op te leveren.

De radar- en VGD-metingen kunnen zowel gelijktijdig als na elkaar worden uitgevoerd. Bij het gelijktijdig uitvoeren van de metingen wordt de radarunit aan de aanhanger met het valgewicht gekoppeld. Hierdoor rijden beide meetunits dezelfde meetraai en is er een directe koppeling tussen beide metingen. Dit geeft de zekerheid dat van elk valgewicht-metpunt tevens de laagdikte op dezelfde locatie is gemeten. Hierbij moet rekening worden gehouden met de

afstand tussen het VGD-meetpunt bij de voetplaat van het VGD-apparaat en het meetpunt van de radar.

Een andere mogelijkheid is het uitvoeren van de radarmetingen nadat de valgewicht-deflectie-metingen zijn uitgevoerd. In dit geval moeten de locaties van de VGD-metingen zichtbaar op de bekleding zijn gemarkeerd. Er moet altijd rekening worden gehouden met de offset tussen de locatie van de VGD-meting en de markering op het talud. Omdat het apparaat dat de markering aanbrengt (verfspuit) niet op de voetplaat van het valgewicht gemonteerd wordt maar elders op de VGD-kar is er een offset tussen de markering en het werkelijke meetpunt. Tijdens het uitvoeren van de GPR-metingen moeten de locaties van de VGD-meetpunten in het meetbestand worden gemarkeerd zodat exact bij deze punten de laagdikte bepaald wordt.

E.1.2 Radarmetingen

De antenne van de radarunit moet zijn afgestemd op de laagdikte die moet worden gemeten. Voor een bekleding van waterbouwasfaltbeton met een dikte tot maximaal 50 cm moeten antennes worden gebruikt met een frequentie van 800 tot 1200 MHz. Een hogere frequentie zorgt voor een te geringe penetratie van het signaal in het te onderzoeken medium, een lagere frequentie levert een te lage resolutie op. De meting van de reistijd van het radarsignaal moet met een nauwkeurigheid van minimaal 0,5 ns worden uitgevoerd. Om de locatie van de meetpunten voldoende nauwkeurig vast te leggen moeten de radarmetingen met een snelheid van maximaal 10 km/u worden uitgevoerd. Minimaal om de 20 cm langs de meetraai moet een meting worden uitgevoerd.

E.1.3 VGD metingen

Per dijkvak worden minimaal 20 meetpunten onderzocht, bij dijkvakken langer dan 1,0 km wordt een hart op hart afstand van 50 m voor de meetpunten gehanteerd.

De valgewicht-apparatuur dient door CROW te zijn gecertificeerd en dient gekalibreerd te zijn. Per meetpunt worden minimaal 3 metingen uitgevoerd met een kracht van ca. 50 kN. Minimaal 7 geofoons leggen het deflectieprofiel vast. Bij een afwijkende constructie kan de standaard gefoonopstelling (0, 300, 600, 900, 1200, 1500 en 1800 mm vanaf het lastcentrum) hierop worden aangepast. Het gebruikte valgewicht moet voorzien zijn van een voetplaat met een diameter van 300 mm. VGD-metingen kunnen alleen op een taludhelling van 1:3 of flauwer.

E.1.4 Vastlegging voorbereidingen

De voorbereidingen worden vastgelegd in een rapportage van de voorstudie met daarin:

- Een overzicht met beschikbare gegevens.
- Een indeling in te onderzoeken bekledingsvlakken.
- Een meetplan dat de beoogde veldmetingen beschrijft.

E.2 Veldwerkzaamheden

De volgende werkzaamheden worden uitgevoerd in deze stap van het uitvoeren van veldwerkzaamheden:

- Uitvoeren valgewichtdeflectiemetingen.
- Meten van de heersende asfalttemperatuur (gelijktijdig met het uitvoeren van valgewicht-deflectiemetingen).
- Uitvoeren grondradarmetingen.
- Opstellen van een boorplan.
- Boren van referentiekernen uit de bekleding.

In de onderstaande paragrafen zijn de hierboven beschreven activiteiten nader uitgewerkt.

E.2.1

Uitvoeren van valgewicht-deflectie- en temperatuursmetingen

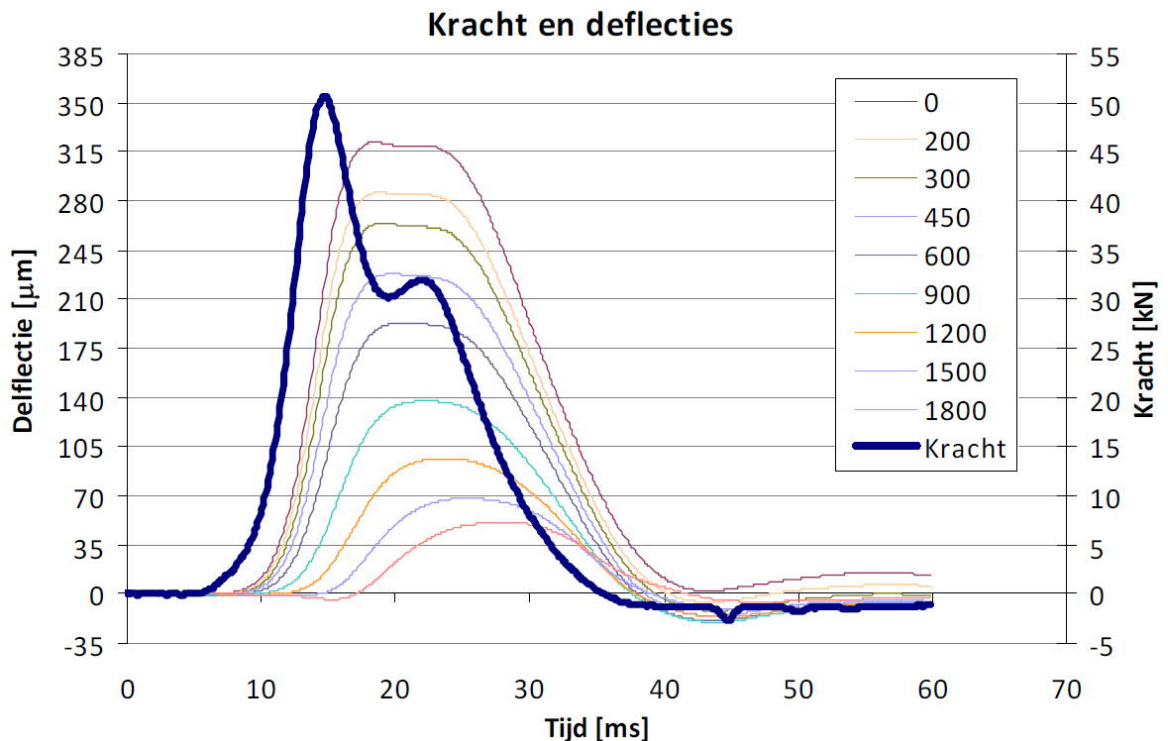
De VGD-metingen worden uitgevoerd zoals beschreven in het meetplan. Als de VGD-metingen voorafgaand aan de GPR-metingen worden uitgevoerd moeten de locaties waar de VGD-metingen worden uitgevoerd op de bekleding, worden gemarkeerd zodat met de radarunit de raai over deze VGD-meetpunten kan worden gemeten.

Tijdens het uitvoeren van de VGD-metingen wordt eveneens de temperatuur van het asfalt gemeten. Bij elke VGD-meting wordt de oppervlaktetemperatuur van het asfalt met infrarood gemeten. Hierbij wordt het tijdstip van meten geregistreerd. De over de bekledingsdikte gemiddelde asfalttemperatuur volgt uit de BELLS-vergelijking [15], de gemeten oppervlaktetemperatuur, de laagdikte en de gemiddelde temperatuur van het voorgaande etmaal.

Ter controle wordt de asfalttemperatuur in het midden van de bekleding in een boorgat gemeten conform de specificaties van het CROW [6]. De meting in een boorgat vindt plaats vanaf aanvang van de VGD-metingen. Data-loggers leggen de temperatuur gedurende de VGD-metingen vast. De met de BELLS-vergelijking bepaalde temperatuur wordt gemiddeld met de temperatuur geregistreerd door de datalogger.

De VGD-metingen worden alleen uitgevoerd bij een asfalttemperatuur van minimaal 0 en maximaal 15 °C tenzij er goede redenen zijn om hiervan af te wijken. Daarnaast, zolang de vorst nog in de grond zit, zijn betrouwbare metingen niet mogelijk. Ook wanneer de bekleding in de voorgaande 24 uur is belast door golfploop is geen goede schatting van de gemiddelde asfalttemperatuur met de BELLS-vergelijking mogelijk, omdat hierdoor de temperatuurgradiënten in het asfalt sterk worden beïnvloed.

In Figuur E.2 is een voorbeeld gegeven van de registratie in de tijd van een opgelegde belasting en de deflectie van de bekleding op verschillende afstanden van het centrum van de belasting.



Figuur E.2 Deflecties op verschillende afstanden (in mm) van het lastcentrum en opgelegde belasting in de tijd

Het uitvoeren van VGD-metingen resulteert in een meetbestand met daarin voor elke meting de volgende gegevens:

- De locatie (coördinaat of metrering).

- Gefoonafstanden ten opzichte van het lastcentrum.
- Datum en tijd.
- Oppervlaktetemperatuur.
- Asfalttemperatuur gemeten in een boorgat.
- Opgelegde belasting.
- Maximale deflectie per gefoon.
- Eventueel het verloop van de deflecties in de tijd (bijvoorbeeld gedurende 60 ms).

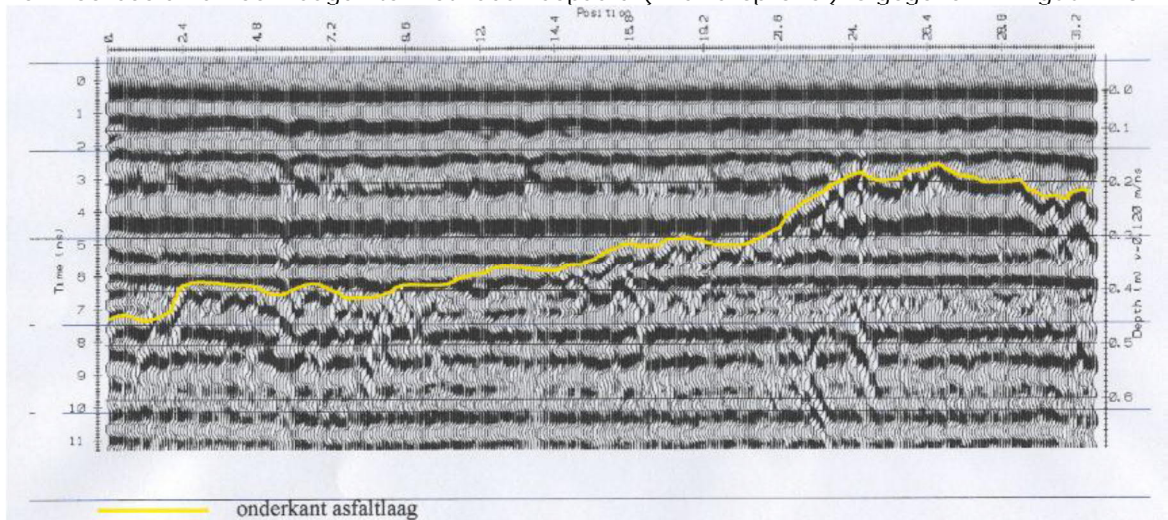
E.2.2

Uitvoeren van radarmetingen

In geval van een zeedijk dient het talud droog te zijn: de aanwezigheid van zout water op of in het te onderzoeken bekleding kan het vaststellen van de laagdikte belemmeren omdat zout water het radarsignaal sterk dempt.

De metingen worden uitgevoerd zoals beschreven in het meetplan.

Een voorbeeld van een laagdikte met radar bepaald (in dwarsprofiel) is gegeven in Figuur E.3.



Figuur E.3 Radarechogram met geïnterpreteerd verloop van de laagdikte (dwarsprofiel)

Boren van kernen uit de bekleding ter bepaling van referenties voor de radarmeting. Omdat radarmetingen referenties nodig hebben om een betrouwbaar verloop van de dikte op te leveren wordt op basis van de eerste resultaten van de radarmetingen een boorplan opgesteld. Een quick scan op het verkregen radarsignaal levert de locaties waar kernen moeten worden geboord om het radarsignaal te ijken. Onderscheid wordt gemaakt op basis van verschillen in reistijd van het radarsignaal. Daarnaast kunnen op locaties met een afwijkend signaal kernen worden geboord. Per min of meer homogene strekking wordt 1 kern met een diameter van 75 mm geboord. Er wordt minimaal een kern per 1 km genomen.

Deel 5 van de voorschriften voor waterbouwasfaltbeton [5] geeft richtlijnen voor het boren van de kernen. Primair doel van deze kernen is het ijken van de radardata. In een later stadium kunnen deze kernen ook worden gebruikt om mechanisch onderzoek in het laboratorium (frequency sweeps) op uit te voeren.

De laagdikte ter plaatse van een kern is het gemiddelde van 8 metingen van de lengte van de kern. Gemeten wordt langs de 8 snijlijnen van mantel van de kern met vier vlakken door de as van de kern die daar onderling hoeken van 45 ° of een veelvoud daarvan met elkaar maken. Met de laagdikten in de geboorde referentiepunten wordt uit de reistijd van het radarsignaal het verloop van de laagdikte berekend. De wijze waarop deze laagdikte is bepaald moet worden vastgelegd in documenten.

De grondradarmetingen resulteren in de volgende producten:

- Een meetrapport met daarin de volgende gegevens:

- Onderzoeksmethode en werkwijze.
- Beschrijving van de gebruikte apparatuur incl. type(n) antenne(s).
- Locatie van de uitgevoerde metingen inclusief metrering.
- Datum en tijdstip van de metingen.
- Een tabel met per boorkern de volgende gegevens:
 - Lengte.
 - Reistijd.
 - Diëlektrische constante.
- Resultaten per dijkvak.
- Bijzonderheden.
- Een meetbestand met een laagdikte, locatie (coördinaat of metrering), datum en tijdstip voor elk gemeten punt (minimaal elke 20 cm).
- Een meetbestand met de laagdikte, locatie (coördinaat of metrering), datum en tijdstip voor elk VGD-meetpunt.

Op basis van de set gemeten laagdikten kan de representatieve laagdikte voor de gedetailleerde toets worden bepaald, zie paragraaf 5.3.3.

E.3 Analyse data VGD-metingen

Per meetpunt (= positie voetplaat) zijn bij drie klappen van ca. 50 kN de verplaatsingen op vaste afstanden van de klap gemeten.

De meting van de 3^e klap op een meetpunt is over het algemeen het betrouwbaarst. Daarom wordt in eerste instantie gekeken naar de resultaten van die meting. Voordat de meting wordt verwerkt, wordt elke meting gevalideerd door het deflectieprofiel te controleren. De criteria daarbij zijn:

- de deflectie is kleiner naarmate de afstand tot de voetplaat groter is;
- het verloop van de deflectie, het deflectieprofiel, is vloeiend.

Voldoet het meetresultaat niet aan deze criteria dan wordt nagegaan of het deflectieprofiel van de 2^e klap wel aan deze criteria voldoet. Deflectieprofielen met grote discontinuïteiten worden niet verwerkt en als onbetrouwbaar gemarkeerd.

Is een meting bij de validatie goedgekeurd, dan vindt ten behoeve van het berekenen van de rekken normalisatie van de gemeten deflecties plaats naar een klapgrootte van 50 kN en een temperatuur van 5 °C. Deze temperatuurnormalisatie is beschreven in [7].

De rek wordt berekend met een functie waarbij de gemeten deflecties en daarvan afgeleide waarden de invoerparameters zijn. De relatie tussen afgeleiden van het deflectieprofiel en de asfaltrek luidt:

$$\log(\varepsilon) = 2,2633 + 2,098 \cdot \log(d_0) - 1,4151 \cdot \log(d_{300}) - 0,4299 \cdot \log(d_{600}) + 4,3248 \cdot \log(\text{SCI}_{300}) - 7,6085 \cdot \log(\text{SCI}_{600}) + 3,5674 \cdot \log(\text{BDI}) + 0,39567 \cdot \log(\text{BCI}) \quad (\text{C.6})$$

Waarin:

ε	Maximum rek onderin asfalt onder belasting van 50 kN [$\mu\text{m}/\text{m}$].
d_i	Deflectie onder belasting van 50 kN gemeten op afstand i mm vanaf het lastcentrum [μm].
SCI_{300}	Surface Curvature Index $d_0 - d_{300}$ [μm].
SCI_{600}	Surface Curvature Index $d_0 - d_{600}$ [μm].
BDI	Base Damage Index $d_{300} - d_{600}$ [μm].
BCI	Base Curvature Index $d_{600} - d_{900}$ [μm].

Bij meetpunten die een berekende rek hebben die erg afwijken van het gemiddelde beeld wordt nogmaals het deflectieprofiel gecontroleerd en eventueel de grafiek met het verloop van de gemeten waarden als functie van de tijd. Alleen als daartoe op grond van deze gegevens

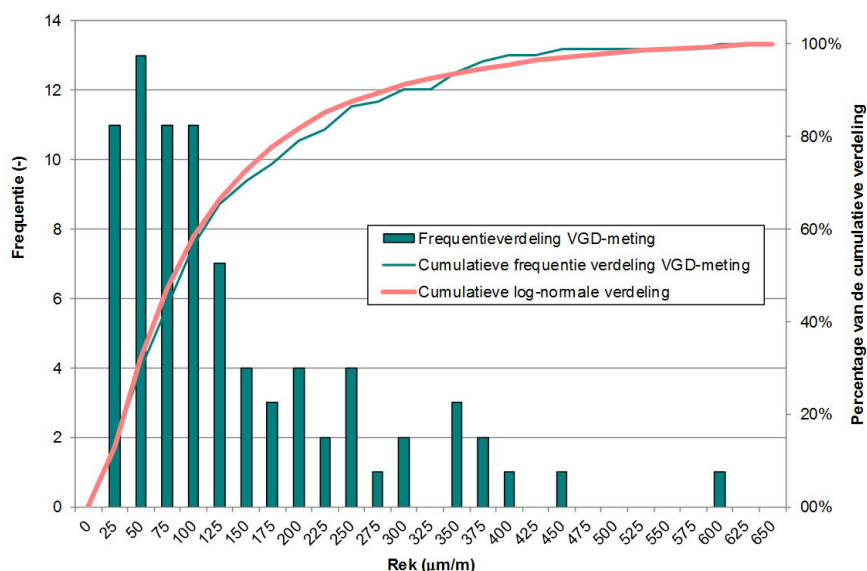
aanleiding toe is, wordt de rek van dit meetpunt verwijderd uit het bestand en het meetpunt als onbetrouwbaar gemarkeerd.

E.3.1 Bepalen van de boorlocaties voor het sterkte onderzoek

De sterkte-eigenschappen worden bepaald voor elk dijkgedeelte dat onder één bestek is aangelegd. Er kan worden besloten meerdere van deze dijkgedeelten te groeperen en hiervoor gezamenlijk de vermoeiingseigenschappen te bepalen als wordt voldaan aan de volgende voorwaarden:

- De constructieopbouw van de verschillende dijkgedeelten is gelijk.
- De mengsamenstelling en holle ruimte van de verschillende dijkgedeelten is vergelijkbaar.
- Er zijn geen grote verschillen in aanlegjaar van de verschillende dijkgedeelten.
- De resultaten van de VGD-metingen zijn overeenkomstig.

Voor elk dijkgedeelte waarvoor het laboratoriumonderzoek naar de sterkte-eigenschappen wordt uitgevoerd, wordt de cumulatieve log-normale verdeling van de rek bepaald. Een voorbeeld hiervan is gegeven in Figuur E.4.



Figuur E.4 Voorbeeld van de gemeten rek bij VGD-metingen en de daarbij behorende frequentie- en cumulatieve frequentieverdeling

Als boorlocaties voor de kernen van het sterkteonderzoek wordt een keuze uit de VGD-meetpunten gedaan volgens de volgende aanpak. Voor elk 1/8e deel van de lengte van de bekleding worden random twee locaties getrokken uit de set VGD-meetpunten op het betreffende 1/8e deel van de bekleding. Op de eerste van die twee locaties wordt een kern geboord. Alleen als de boorkern uit elkaar valt bij het nemen van het monster, wordt ook op de tweede locatie een kern geboord.

E.3.2 Bepalen van de stijfheid van de bekleding en de ondergrond

De elasticiteitsmoduli van het asfalt en de ondergrond worden teruggerekend met een computermodel gebaseerd op de zogenaamde Odemark-Boussinesq methode voor equivalente laagdikten. Hierbij wordt bij gegeven laagdikten een combinatie van stijfheden van top- en onderlagen gezocht die een berekend deflectieprofiel geeft dat het gemeten profiel het dichtst benadert.

Voor het terugrekenen van de stijfheden worden alleen de meetpunten gebruikt die bij de validatie een betrouwbare meting laten zien. De gemeten deflecties zonder de temperatuurs-

normalisatie worden hiervoor gebruikt. Een voorbeeld van een gemeten en teruggerekend deflectieprofiel is weergegeven in Figuur E.5.



Figuur E.5 Gemeten en berekend deflectieprofiel (deflectie in μm en afstand in mm)

Voor elk meetpunt wordt de bijbehorende representatieve gemiddelde asfalttemperatuur berekend met de BELLS-vergelijkingen [15]. Hiervoor wordt gebruik gemaakt van de gemeten oppervlakte temperatuur en de dagtemperatuur van de dag voor de dag van meten. Dit is het gewogen gemiddelde van de temperatuur over de dikte van de bekleding. Deze temperatuur wordt gemiddeld met de in een boorgat gemeten temperatuur, zie paragraaf E.2.1. Vervolgens wordt met software, Care, Elmod of een ander gelijkwaardig programma het deflectieprofiel gefit wat resulteert in de ondergrond en een stijfheid van de bekleding bij de meettemperatuur en een belastingfrequentie van 17 Hz.

Voor de gedetailleerde toets voor het toetsspoor Golfklap is echter de stijfheid bij 5 °C en 10 Hz maatgevend. Oftewel de gevonden asfaltstijfheden moet worden omgezet naar deze temperatuur en belastingfrequentie. Daarvoor kan gebruik worden gemaakt van de software HUSAROAD en frequency sweeps als die ooit voor het betreffende materiaal zijn uitgevoerd. Zijn frequency sweeps voor het betreffende materiaal niet beschikbaar, dan kan gebruik worden gemaakt van standaard mastercurves.

Ter controle worden de stijfheden die uit de VGD-metingen zijn bepaald, vergeleken met de stijfheden die in het laboratorium worden bepaald. Deze controle kan op twee momenten plaatsvinden:

- De stijfheden uit eerder uitgevoerde frequency sweeps in de trek-drukopstelling kunnen worden vergeleken met de stijfheden uit de VGD-metingen. De stijfheden die in de trekdrukopstelling zijn bepaald, zijn gemeten aan het proefstuk en hebben een hoge nauwkeurigheid.
- Voorafgaand aan de vermoeingsproeven (zie paragraaf E.4.2) kan de elasticiteitsmodulus van de proefstukken bij 5 °C en 10 Hz worden bepaald. De elasticiteitsmodulus wordt bepaald conform het proefvoorschrift Beproevingmethoden voor waterbouwasfaltbeton - Deel 3 [3].

Deze kunnen worden vergeleken met de elasticiteitsmoduli uit de VGD-metingen.

Voor het vergelijken van de stijfheden geldt dat de stijfheid uit de valgewichtmeting moet worden vergeleken met de stijfheid van het proefstuk dat uit hetzelfde meetpunt afkomstig is. De kernen zijn immers exact op de VGD-meetpunten geboord. De te vergelijken stijfheden moeten eerst met HUSAROAD of een vergelijkbare methode worden genormeerd naar eenzelfde temperatuur en frequentie voordat ze met elkaar kunnen worden vergeleken.

De veerconstante voor de ondergrond volgt uit de stijfheid de ondergrond met de formule als aangegeven in paragraaf 5.3.10. Aangezien een geringe ondergrondstijfheid leidt tot relatief hoge buigtrekspanningen in het asfalt, moet voor de stijfheid van de ondergrond worden uitgegaan van de 5% onderschrijdingswaarde. Aangezien er een groot aantal waarnemingen van de ondergrondstijfheid bekend is, wordt voor het bepalen de cumulatieve frequentieverdeling opgesteld waaruit de 5%-waarde voor de ondergrondstijfheid is af te lezen.

E.4 Bepalen sterkteparameters asfalt, laboratoriumonderzoek

De sterkteparameters worden bepaald met proeven op materiaal-monsters. Die monsters zijn afkomstig van locaties die aselect zijn geselecteerd uit de VGD-meetpunten. Om te komen tot de sterkteparameters zijn de volgende werkzaamheden noodzakelijk:

- Boren van kernen uit de bekleding.
- Meten van de laagdikte aan de kernen.
- Opstellen van een onderzoeksplan.
- Voorbereiden van de proefstukken.
- Bepalen van de elasticiteitsmodulus.
- Uitvoeren van de buigtreksterkte- en vermoeiingsproeven.
- Uitvoeren van standaardonderzoek op zaagrestanten.
- Opstellen van vermoeiingslijnen.
- Opstellen rapportage.

In de onderstaande paragrafen zijn de hierboven beschreven activiteiten nader uitgewerkt. Een gedetailleerde beschrijving van beide proeven is gegeven in de proefvoorschriften voor waterbouwasfaltbeton deel 1 [1] en 2 [2].

E.4.1 Boren van kernen uit de bekleding

Op basis van de rekken in de bekleding zijn de locaties voor het boren van kernen voor het laboratoriumonderzoek vastgelegd, zie paragraaf E.3.1.

Algemene richtlijnen voor het boren zijn gegeven in het proefvoorschrift waterbouwasfaltbeton deel 5 [5]. De 8 kernen moeten exact op de locaties worden geboord waar ook de VGD-metingen zijn uitgevoerd. Hiertoe zijn de VGD-meetpunten op de bekleding gemarkeerd.

De diameter van de kernen bedraagt 250 mm. Als een kern bij het boren uiteenvalt, dient voor die kern op de reserve-locatie van het betreffende deel van de bekleding, een substituuut te worden geboord. Op deze manier worden ten minste 8 boorkernen verkregen die op afdoende wijze individueel moeten worden gemerkt.

Van de kernen wordt de laagdikte en de eventuele laagopbouw bepaald. Voor het bepalen van de laagdikte wordt de lengte van de kern 8 maal gemeten door uit te gaan van vier vlakken die onderling hoeken van 45° of een veelvoud daarvan met elkaar maken. De laagdikte wordt vergeleken met de met grondradar bepaalde laagdikte op deze locaties. Op deze wijze wordt achteraf een indicatie verkregen van de nauwkeurigheid van de laagdikte die met de radarmetingen is verkregen. De gemeten laagdikte en eventuele verschillen met de radarmetingen worden voor alle geboorde kernen gerapporteerd.

E.4.2 Uitvoeren van buigtreksterkte- en vermoeiingsproeven

Algemene richtlijnen voor het uitvoeren van buigtreksterkte- en vermoeiingsproeven zijn gegeven in Beproevingsmethoden voor waterbouwasfaltbeton - Deel 1 [1] en Deel 2 [2].

Voorafgaand aan de laboratoriumwerkzaamheden wordt een onderzoeksplan opgesteld waarin de uit te voeren werkzaamheden zijn beschreven.

Uit de onderzijde van elke kern wordt een schijf gezaagd waaruit 2 balkvormige proefstukken worden gezaagd van 225 x 50 x 50 mm [4]. De proefstukken worden gedroogd aan de lucht waarna de dichtheid proefstuk wordt bepaald door middel van meten en wegen.

Voor het onderzoek zijn 16 balkjes uit 8 kernen beschikbaar. Per kern wordt in de driepuntsbuigopstelling eenmaal de buigtreksterkte bepaald en wordt 1 vermoeiingsproef uitgevoerd. De buigtreksterkte wordt bepaald bij een temperatuur van 5 °C en een verplaatsingssnelheid van 0,35 mm/s.

Het krachtniveau van de vermoeiingsproeven wordt bepaald op basis van de buigtreksterkte van de tweelingbalkjes. Hiervoor wordt de volgende procedure gevolgd:

- De balkjes voor de vermoeiingsproeven worden gesorteerd en genummerd op basis van de buigtreksterkte van de tweelingbalkjes waarbij het balkje met de hoogste buigtreksterkte nummer 1 krijgt en het balkje met de laagste buigtreksterkte (in het geval van 8 vermoeiingsproeven) nummer 8.

- De op te leggen kracht tijdens de vermoeiingsproef wordt vastgesteld door het krachtniveau bij breuk van het tweelingbalkje te vermenigvuldigen met de factor zoals aangegeven in Tabel E.1.

Tabel E.1 Factoren voor het vaststellen van de krachtniveaus van de vermoeiingsproeven

Volgorde buigtreksterkte	Factor belastingniveau
1	0,47 – 0,60
2	0,25 – 0,35
3	0,35 – 0,47
4	0,60 – 0,70
5	0,60 – 0,70
6	0,35 – 0,47
7	0,25 – 0,35
8	0,47 – 0,60

In de tabel is een bereik in de factoren opgegeven om de proefnemer naar inzicht en ervaring een keuze te laten maken.

Voorafgaand aan de vermoeiingsproeven kan de elasticiteitsmodulus van de proefstukken bij 5 ° C en 10 Hz worden bepaald en eventueel bij de asfalttemperatuur tijdens het uitvoeren van de VGD-metingen. Deze worden gebruikt ter controle van de elasticiteitsmoduli uit de VGD-metingen. De controle van de elasticiteitsmoduli uit de VGD-metingen kan ook worden uitgevoerd met de resultaten van de eerder uitgevoerde frequency sweeps. Zie ook paragraaf 4.5. Als er geen frequency sweeps zijn uitgevoerd, is het bepalen van de elasticiteitsmodulus van de proefstukken in de driepuntsbuigopstelling noodzakelijk. Het bepalen van de elasticiteitsmodulus is omschreven in een proefvoorschrift.

Ter onderbouwing van de resultaten van de sterkteproeven wordt op de proefstukken en/of zaagrestanten een standaardonderzoek uitgevoerd. De proeven van het standaardonderzoek zijn beschreven in de Standaard RAW bepalingen [20] en hieronder genoemde Europese normen. Het betreffende RAW-proef-nummer of de norm is tussen haakjes achter elke eigenschap weergegeven. Het standaard onderzoek betreft de volgende eigenschappen:

- Dichtheid proefstuk door middel van meten en wegen (RAW 82) (voor elk proefstuk);
- Dichtheid mengsel (RAW 83);
- Holle ruimte op basis van de voorgaande gegevens (RAW 84) (voor elk proefstuk);
- Korrelverdeling mineraalaggregaat (natte zeving volgens RAW 11.0);
- Bitumenpercentage (RAW 80.2);
- Bitumeneigenschappen, te weten:
 - Penetratie (NEN-EN 1426);
 - Verwekingspunt (NEN-EN 1427);
 - Penetratie-index (NEN-EN 12591, Annex A).

Het bitumen voor het bepalen van de bitumeneigenschappen wordt teruggewonnen volgens (RAW 89/NEN 3971).

E.4.3 Bepalen van vermoeiingsparameters

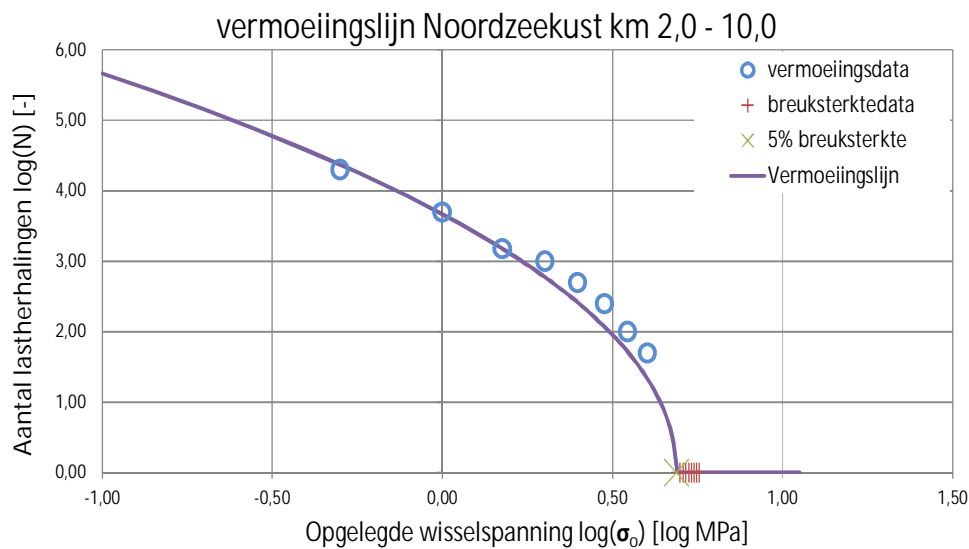
Door het laboratoriumonderzoek zijn voor elke kern gepaarde waarnemingen beschikbaar gekomen van de buigtreksterkte en een resultaat van een vermoeiingsproef. De vermoeiingsparameters volgen uit een fit van de vermoeiingslijn door deze gepaarde waarnemingen. De te fitten relatie tussen het aantal lastherhalingen tot bezwijken (N) en de buigtreksterkte ($\sigma_{b,p}$) en opgelegde spanning (σ_0) luidt:

$$\log(N) = v\beta \left(\log(\sigma_{b,p}) - \log(\sigma_0) \right)^{v\alpha}$$

Waarin:

- $v\alpha$ Macht in de vermoeiingsrelatie [-].
 $v\beta$ Factor in de vermoeiingsrelatie [-].

Voor het opstellen van de vermoeiingslijn wordt gebruik gemaakt van het MS-Excel-sjabloon: grafiekenmaker karakteristieke vermoeiingslijn. Voor de laatste versie hiervan en de bijbehorende handleiding wordt verwezen naar www.helpdeskwater.nl. Een voorbeeld van een gefitte vermoeiingslijn op basis van vermoeiingsproeven is gegeven in Figuur E.6.



Figuur E.6 Voorbeeld van een gefitte vermoeiingslijn

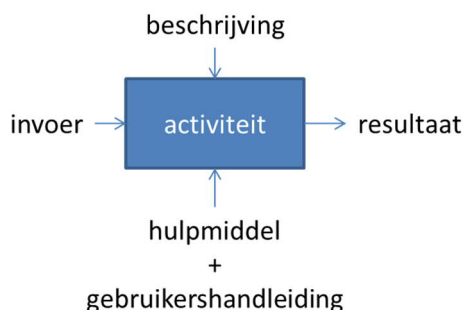
Paragraaf 5.3.7 gaat in op de bepaling van de rekenwaarde van de buigtreksterkte.

De "procedure herhalingsmetingen" die onderdeel uitmaakte van de zogenaamde werkwijzebeschrijving die bij de 3^e toetsronde werd gehanteerd [27] is hier niet opgenomen. Deze herhalingsmetingen zullen onderdeel moeten worden van metingen die in het kader van de zorgplicht worden uitgevoerd.

F Schema werkwijze beoordeling asfaltbekleding

Hieronder is schematisch de werkwijze van de beoordeling van de toetssporen Golfklappen op asfaltbekleding (AGK) en Wateroverdruk bij asfaltbekleding (AWO) weergegeven (Figuur F.2 en Figuur F.3).

- F.1 Toelichting op het schema werkwijze beoordeling
De werkwijze bestaat uit opvolgende activiteiten waarbij het resultaat van de voorgaande activiteit de invoer is van de volgende activiteit. Deze activiteiten moeten doorlopen worden om te komen tot een oordeel. Per activiteit kan worden beschreven hoe men van de invoer komt tot de benodigde uitvoer. Daarnaast wordt aangegeven of een activiteit door hulpmiddelen wordt ondersteund. Het schema van een activiteit ziet er in het algemeen uit zoals Figuur F.1.



Figuur F.1 Het algemene schema van een activiteit. Een aaneenschakeling van benodigde activiteiten bij een beoordeling geeft de schematische werkwijze van de beoordeling weer.

Het beoordelingsinstrumentarium bestaat uit verschillende documenten en tools/software om te komen tot een oordeel. In het schema is aangegeven welke (hoofd) documenten en tools/software betrekking hebben op een activiteit. Bij de activiteit wordt in de referenties na het schema gerefereerd naar de alle beschikbare documenten en/of tools/software behorende bij de activiteit. Op deze manier kan de beoordelaar bij elke activiteit achterhalen welke documenten en/of tools/software van het beoordelingsinstrumentarium relevant zijn om die activiteit uit te kunnen voeren. Er wordt in het schema niet uitsluitend verwezen naar documenten en/of tools/software van het beoordelingsinstrumentarium.

Benadrukt wordt dat dit schema niet het beoordelingsproces beschrijft. Het beoordelingsproces wordt beschreven in Bijlage I 'Procedure' van de Ministeriële Regeling veiligheid primaire waterkeringen 2017. Het beoordelingsproces is iteratief waarbij één of meerdere activiteiten uit het schema meerdere malen kan worden doorlopen. Afhankelijk van waar men zich bevindt in het beoordelingsproces, kan de invulling van de activiteit anders zijn. Bijvoorbeeld bij de activiteit 'berekenen' kan dit door middel van een eenvoudige toets, gedetailleerde toets per vak of een toets op maat. Verder wordt benadrukt dat de beschrijvingen en hulpmiddelen niet uitputtend zijn. Niet alle invullingen van een activiteit zijn beschreven of worden ondersteund (denk hierbij aan toets op maat).

Referenties hulpmiddel activiteit

- geen

F.3.3 Activiteit 'berekenen hydraulische belastingen'

Referenties beschrijving activiteit

- Ministeriële Regeling veiligheid primaire waterkeringen 2017, Bijlage II Voorschriften bepaling hydraulische belastingen primaire waterkeringen. Rijkswaterstaat, Water, Verkeer en Leefomgeving. Lelystad, september 2016.

Referenties hulpmiddel activiteit

- Ringtoets, Software voor de beoordeling van primaire waterkeringen. Deltares, Delft, september 2016.
- Ringtoets, Installatiehandleiding, Wettelijk Toets Instrumentarium 2017. Deltares, Delft, september 2016.
- Ringtoets, Gebruikershandleiding, Wettelijk Toets Instrumentarium 2017. Deltares, Delft, september 2016.
- Tool Waterstandsverloop
- Gebruikershandleiding Waterstandsverloop, Versie 2.0. J. Ansink, R. Kamp, C.P.M. Geerse. HKV, Rapport PR2803.10. Lelystad, mei 2014.
- Waternormalen (www.rijkswaterstaat.nl/waternormalen). Rijkswaterstaat.

F.3.4 Activiteit 'berekenen toetsoordeel'

Referenties beschrijving activiteit

- Ministeriële Regeling veiligheid primaire waterkeringen 2017, Bijlage III Voorschriften bepaling sterkte en veiligheid primaire waterkeringen. Rijkswaterstaat, Water, Verkeer en Leefomgeving. Lelystad, september 2016.

Referenties hulpmiddel activiteit

- Ringtoets, Software voor de beoordeling van primaire waterkeringen. Deltares, Delft, september 2016.
- Ringtoets, Installatiehandleiding, Wettelijk Toets Instrumentarium 2017. Deltares, Delft, september 2016.
- Ringtoets, Gebruikershandleiding, Wettelijk Toets Instrumentarium 2017. Deltares, Delft, september 2016.
- BM – Asphalt Golfklap, Software voor de beoordeling van primaire waterkeringen. Deltares, Delft, september 2016.
- Basis Module Asphalt Golfklap, Stand alone tool voor Golfklappen op asfaltbekleding, Installatiehandleiding, Wettelijk Toets Instrumentarium 2017. Deltares, Delft, september 2016.
- Basis Module Asphalt Golfklap, Stand alone tool voor Golfklappen op asfaltbekleding, Gebruikershandleiding, Wettelijk Toets Instrumentarium 2017. Deltares, Delft, september 2016.
- Fenomenologische beschrijving faalmechanismen WBI. Rijkswaterstaat, Water, Verkeer en Leefomgeving. Lelystad, september 2016.

F.3.5 Activiteit 'analyseren'

Referenties beschrijving activiteit

- Ministeriële Regeling veiligheid primaire waterkeringen 2017, Bijlage III Voorschriften bepaling sterkte en veiligheid primaire waterkeringen. Rijkswaterstaat, Water, Verkeer en Leefomgeving. Lelystad, september 2016.

- Assemblageprotocol WBI2017, Nadere uitwerking van het beoogde assemblageprotocol voor het wettelijke beoordelingsinstrumentarium. F. Diermans, K.S. Lam, H. Knoeff, Deltares rapport 1230086-010-GEO-0001, Delft, juni 2016.

Referenties hulpmiddel activiteit

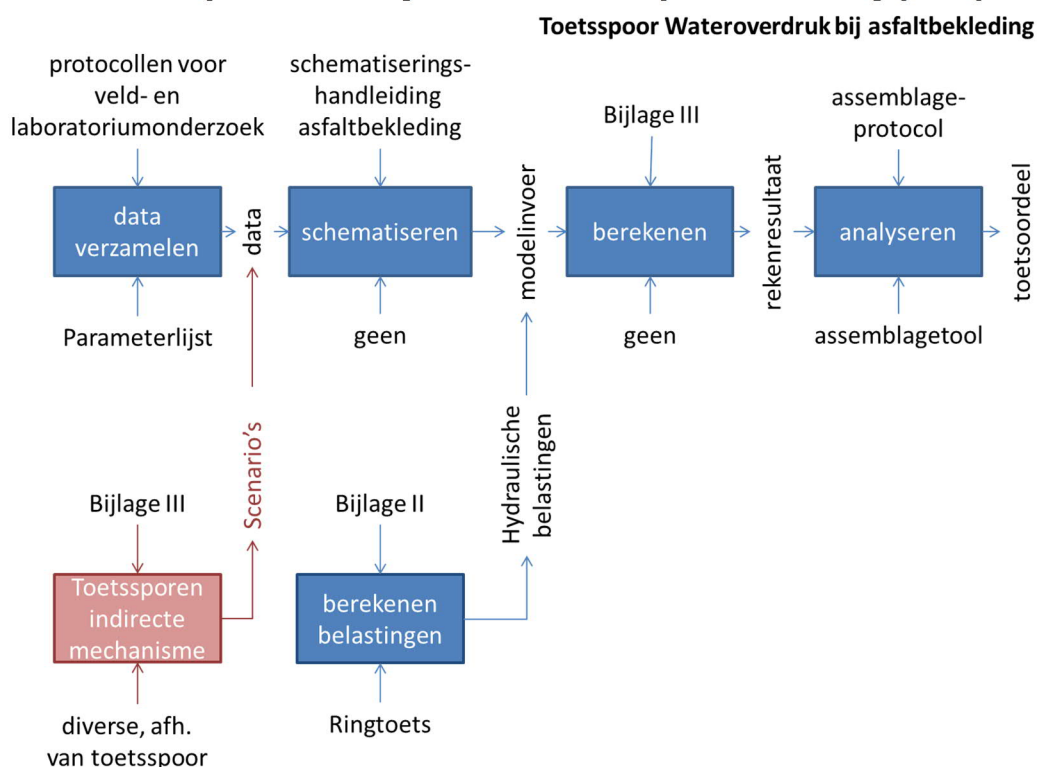
- Assemblagetool WBI2017. Nog in ontwikkeling.

F.3.6 Toelichting bij de referenties

Het softwareprogramma Ringtoets kan verschillende (sub)activiteiten ondersteunen bij het berekenen van de hydraulische belastingen en bij het berekenen van het rekenresultaat. Daarom wordt Ringtoets meerdere malen genoemd bij de referenties.

De bestandsformaten behorende tot een software of tool zijn beschreven in de handleiding van de betreffende software of tool.

F.4 Schema werkwijze beoordeling Wateroverdruk bij asfaltbekleding (AWO)



Figuur F.3 Schema werkwijze beoordeling Wateroverdruk bij asfaltbekleding (AWO). In het schema zijn alleen de belangrijkste documenten en/of tools/software genoemd. De lijst met alle beschikbare documenten en tools/software die betrekking hebben op een activiteit wordt hieronder beschreven.

F.5 Referenties bij het schema werkwijze beoordeling Wateroverdruk bij asfaltbekleding (AWO)

F.5.1 Activiteit 'data verzamelen'

Referenties beschrijving activiteit

- Voor de beschrijving van deze activiteit wordt verwezen naar de algemeen geaccepteerde en van toepassing zijnde protocollen, voorschriften en normen in de grond-, water- en wegebouw die te vinden zijn bij CROW en NEN.

Referenties hulpmiddel activiteit

- WBI-Parameterlijst (bijlage A uit Handleiding Datamanagement WBI 2017). K.S. Lam, Deltares-rapport 209432-002-GEO-0002, Delft, september 2016.

F.5.2 Activiteit 'schematiseren'

Referenties beschrijving activiteit

- Schematiseringshandleiding Asfaltbekleding, WBI 2017. Rijkswaterstaat, Water, Verkeer en Leefomgeving. Lelystad, september 2016.

Referenties hulpmiddel activiteit

- geen

F.5.3 Activiteit 'berekenen hydraulische belastingen'

Referenties beschrijving activiteit

- Ministeriële Regeling veiligheid primaire waterkeringen 2017, Bijlage II Voorschriften bepaling hydraulische belastingen primaire waterkeringen. Rijkswaterstaat, Water, Verkeer en Leefomgeving. Lelystad, september 2016.

Referenties hulpmiddel activiteit

- Ringtoets, Software voor de beoordeling van primaire waterkeringen. Deltares, Delft, september 2016.
- Ringtoets, Installatiehandleiding, Wettelijk Toets Instrumentarium 2017. Deltares, Delft, september 2016.
- Ringtoets, Gebruikershandleiding, Wettelijk Toets Instrumentarium 2017. Deltares, Delft, september 2016.
- Waternormalen (www.rijkswaterstaat.nl/waternormalen). Rijkswaterstaat.

F.5.4 Activiteit 'berekenen toetsoordeel'

Referenties beschrijving activiteit

- Ministeriële Regeling veiligheid primaire waterkeringen 2017, Bijlage III Voorschriften bepaling sterkte en veiligheid primaire waterkeringen. Rijkswaterstaat, Water, Verkeer en Leefomgeving. Lelystad, september 2016.

Referenties hulpmiddel activiteit

- Ringtoets, Software voor de beoordeling van primaire waterkeringen. Deltares, Delft, september 2016.
- Ringtoets, Installatiehandleiding, Wettelijk Toets Instrumentarium 2017. Deltares, Delft, september 2016.
- Ringtoets, Gebruikershandleiding, Wettelijk Toets Instrumentarium 2017. Deltares, Delft, september 2016.
- Fenomenologische beschrijving faalmechanismen WBI. Rijkswaterstaat, Water, Verkeer en Leefomgeving. Lelystad, september 2016.

F.5.5 Activiteit 'analyseren'

Referenties beschrijving activiteit

- Ministeriële Regeling veiligheid primaire waterkeringen 2017, Bijlage III Voorschriften bepaling sterkte en veiligheid primaire waterkeringen. Rijkswaterstaat, Water, Verkeer en Leefomgeving. Lelystad, september 2016.
- Assemblageprotocol WBI2017, Nadere uitwerking van het beoogde assemblageprotocol voor het wettelijke beoordelingsinstrumentarium. F. Diermans, K.S. Lam, H. Knoeff, Deltares rapport 1230086-010-GEO-0001, Delft, juni 2016.

Referenties hulpmiddel activiteit

- Assemblagetool WBI2017. Nog in ontwikkeling.

F.5.6 Toelichting bij de referenties

Het softwareprogramma Ringtoets kan verschillende (sub)activiteiten ondersteunen bij het berekenen van de hydraulische belastingen en bij het berekenen van het rekenresultaat. Daarom wordt Ringtoets meerdere malen genoemd bij de referenties.

De bestandsformaten behorende tot een software of tool zijn beschreven in de handleiding van de betreffende software of tool.