

<b>INHOUDSTAFEL</b>
---------------------

<b>1</b>	<b>TROTTOIRBANDEN (BORDUREN), TROTTOIRBANDEN-WATERGREPPELS EN SCHAMPKANTEN .....</b>	<b>1</b>
<b>1.1</b>	<b>Trottoirbanden van natuursteen.....</b>	<b>1</b>
1.1.1	Beschrijving.....	1
1.1.1.1	Materialen.....	1
1.1.1.2	Uitvoering.....	1
1.1.2	Meetmethode voor hoeveelheden .....	2
<b>1.2</b>	<b>Geprefabriceerde betonnen trottoirbanden, trottoirbanden-watergreppels en schampkanten.....</b>	<b>2</b>
1.2.1	Beschrijving.....	2
1.2.1.1	Materialen.....	2
1.2.1.2	Uitvoering.....	3
1.2.2	Meetmethode voor hoeveelheden .....	4
<b>1.3</b>	<b>Ter plaatse vervaardigde betonnen trottoirbanden, trottoirbanden-watergreppels en schampkanten</b>	<b>4</b>
1.3.1	Beschrijving.....	4
1.3.1.1	Materialen.....	4
1.3.1.2	Kenmerken van de uitvoering .....	5
1.3.1.2.A	Profiel .....	5
1.3.1.2.B	Vlakheid .....	5
1.3.1.2.C	Lengte.....	5
1.3.1.2.D	Gaafheid .....	5
1.3.1.2.E	Voegen.....	5
1.3.1.2.F	Beton.....	5
1.3.1.3	Wijze van uitvoering .....	6
1.3.1.3.A	Algemene bepalingen .....	6
1.3.1.3.B	Samenstelling van het mengsel.....	6
1.3.1.3.C	Vervaardiging van het mengsel .....	6
1.3.1.3.D	Vervoer van het mengsel .....	6
1.3.1.3.E	Verwerking van het mengsel .....	6
1.3.1.3.F	Bescherming tegen uitdroging .....	7
1.3.1.3.G	Bescherming tegen regen, vorst en beschadigingen .....	7
1.3.2	Meetmethode voor hoeveelheden .....	7
1.3.3	Controles.....	7
1.3.3.1	Vlakheid .....	8
1.3.3.2	Hoogte .....	8
1.3.3.3	Druksterkte .....	8
1.3.3.4	Gaafheid .....	8
1.3.3.5	Wateropsorping .....	8
1.3.3.6	Luchtgehalte .....	8
1.3.4	Specifieke kortingen wegens minderwaarde .....	9
1.3.4.1	Hoogte .....	9
1.3.4.2	Vlakheid .....	9
1.3.4.3	Druksterkte .....	10
1.3.4.4	Wateropsorping .....	10
1.3.4.5	Luchtgehalte .....	11
1.3.5	Gebreken die de gaafheid schaden.....	11
<b>2</b>	<b>AFSCHERMENDE CONSTRUCTIES .....</b>	<b>12</b>
<b>2.1</b>	<b>Algemene bepalingen .....</b>	<b>12</b>
2.1.1	Beschrijving.....	12
2.1.2	Uitvoering.....	12
2.1.2.1	Algemeen.....	12
2.1.2.2	Herstellingen.....	13
2.1.2.2.A	Van de te herstellen type afscherpende constructie is geen geldig testrapport overeenkomstig nbn en 1317, bekend.....	13
2.1.2.2.B	het te herstellen type afscherpende constructie beschikt over een geldig testrapport overeenkomstig nbn en 1317 .....	13
2.1.3	Meetmethode voor hoeveelheden .....	13
<b>2.2</b>	<b>Geprefabriceerde betonnen veiligheidsstootbanden .....</b>	<b>13</b>

2.2.1	Beschrijving .....	13
2.2.1.1	Materialen .....	13
2.2.1.2	Uitvoering .....	13
2.2.2	Meetmethode voor hoeveelheden .....	14
<b>2.3</b>	<b>Ter plaatse vervaardigde betonnen veiligheidsstootbanden .....</b>	<b>14</b>
2.3.1	Beschrijving .....	14
2.3.1.1	Materialen .....	14
2.3.1.2	Kenmerken van de uitvoering .....	15
2.3.1.2.A	Profiel .....	15
2.3.1.2.B	PLAATSING .....	15
2.3.1.2.C	Type veiligheidsstootband .....	15
2.3.1.2.D	Gaafheid .....	15
2.3.1.2.E	Voegen .....	15
2.3.1.2.F	Beton .....	15
2.3.1.2.G	Wapening .....	16
2.3.1.3	Wijze van uitvoering .....	16
2.3.1.3.A	Algemene bepalingen .....	16
2.3.1.3.B	Samenstelling van het mengsel .....	16
2.3.1.3.C	Vervaardiging van het mengsel .....	16
2.3.1.3.D	Vervoer van het mengsel .....	16
2.3.1.3.E	Verwerking van het mengsel .....	16
2.3.1.3.F	Bescherming tegen uitdroging .....	17
2.3.1.3.G	Bescherming tegen regen, vorst en beschadigingen .....	17
2.3.2	Meetmethode voor hoeveelheden .....	17
2.3.3	Controles .....	17
2.3.3.1	Vlakheid .....	17
2.3.3.2	Afmetingen .....	17
2.3.3.3	Gaafheid .....	17
2.3.3.4	Druksterkte .....	17
2.3.3.5	Wateropslorping .....	18
2.3.3.6	Luchtgehalte .....	18
2.3.4	Specifieke kortingen wegens minderwaarde .....	18
2.3.4.1	Vlakheid .....	18
2.3.4.2	Druksterkte .....	18
2.3.4.3	Wateropslorping .....	19
2.3.4.4	Luchtgehalte .....	19
2.3.5	Gebreken die de gaafheid schaden .....	20
<b>2.4</b>	<b>Stalen vangrails .....</b>	<b>20</b>
2.4.1	Beschrijving .....	20
2.4.1.1	Materialen .....	20
2.4.1.2	Kenmerken van de uitvoering .....	20
2.4.1.3	Wijze van uitvoering .....	20
2.4.1.3.A	Bepalingen geldig zowel in aarden banen als op kunstwerken .....	20
2.4.1.3.B	Bijkomende bepalingen voor de wijze van uitvoering op kunstwerken .....	20
2.4.2	Meetmethode voor hoeveelheden .....	21
<b>3</b>	<b>KANTSTROKEN EN WATERGREPPELS .....</b>	<b>22</b>
<b>3.1</b>	<b>Ter plaatse vervaardigde betonnen kantstroken en watergreppels .....</b>	<b>22</b>
3.1.1	Beschrijving .....	22
3.1.1.1	Materialen .....	22
3.1.1.2	Kenmerken van de uitvoering .....	23
3.1.1.2.A	Meetkundige kenmerken van het oppervlak .....	23
3.1.1.2.B	Meetkundige kenmerken van de kantstroken en watergreppels .....	23
3.1.1.2.C	Meetkundige en constructieve kenmerken van de voegen .....	24
3.1.1.2.D	Kenmerken van het beton .....	27
3.1.1.3	Wijze van uitvoering .....	27
3.1.1.3.A	Algemene bepalingen .....	27
3.1.1.3.B	Samenstelling van het mengsel .....	27
3.1.1.3.C	Vervaardiging van het mengsel .....	27
3.1.1.3.D	Vervoer van het mengsel .....	27
3.1.1.3.E	Verwerking van het mengsel .....	27

3.1.1.3.F	Zagen van de voegen en sponningen .....	28
3.1.1.3.G	Voegvulling .....	28
3.1.1.3.H	Nummeren der stroken .....	28
3.1.1.3.I	Bescherming tegen uitdroging .....	28
3.1.1.3.J	Bescherming tegen regen, vorst en beschadiging .....	29
3.1.2	Meetmethode voor hoeveelheden .....	29
3.1.3	Controles.....	29
3.1.3.1	Profiel van het oppervlak.....	29
3.1.3.2	Vlakheid .....	29
3.1.3.3	Dikte .....	29
3.1.3.4	Druksterkte .....	29
3.1.3.5	Gaafheid .....	30
3.1.3.6	Luchtgehalte .....	30
3.1.3.7	Wateropslorping .....	30
3.1.4	Specifieke kortingen wegens minderwaarde .....	30
3.1.4.1	Vlakheid .....	30
3.1.4.2	Dikte .....	30
3.1.4.3	Druksterkte .....	31
3.1.4.4	Luchtgehalte .....	31
3.1.4.5	Wateropslorping .....	32
3.1.5	Gebreken die de gaafheid schaden.....	32
<b>3.2</b>	<b>Geprefabriceerde betonnen kantstroken en watergreppels .....</b>	<b>32</b>
3.2.1	Beschrijving.....	32
3.2.1.1	Materialen.....	33
3.2.1.2	Kenmerken van de uitvoering.....	33
3.2.1.2.A	Profiel.....	33
3.2.1.2.B	Vlakheid .....	33
3.2.1.3	Kenmerken van de uitvoering.....	33
3.2.1.4	Wijze van uitvoering .....	33
3.2.2	Meetmethode voor hoeveelheden .....	33
<b>3.3</b>	<b>Watergreppels in gietasfalt.....</b>	<b>34</b>
3.3.1	Beschrijving.....	34
3.3.1.1	Materialen.....	34
3.3.1.2	Kenmerken van de uitvoering.....	34
3.3.1.2.A	Meetkundige kenmerken van het oppervlak .....	34
3.3.1.2.B	Meetkundige kenmerken van de watergreppel .....	34
3.3.1.2.C	Kenmerken van het gietasfalt .....	35
3.3.1.2.D	Kenmerken van de stortnaden.....	35
3.3.1.3	Wijze van uitvoering .....	35
3.3.1.3.A	Algemene bepalingen .....	35
3.3.1.3.B	Samenstelling van het gietasfalt .....	35
3.3.1.3.C	Vervaardiging van het mengsel .....	36
3.3.1.3.D	Spreiden van het gietasfalt.....	36
3.3.2	Meetmethode voor hoeveelheden .....	36
3.3.3	Controles.....	36
3.3.3.1	Vlakheid .....	36
3.3.3.2	Dikte van de watergreppel .....	36
3.3.3.3	Bindmiddelgehalte.....	36
3.3.3.4	Percentage holle ruimten .....	37
3.3.4	Specifieke kortingen wegens minderwaarde .....	37
3.3.4.1	Vlakheid .....	37
3.3.4.2	Bindmiddelgehalte.....	37
3.3.4.3	Percentage holle ruimten .....	38
<b>3.4</b>	<b>Kantstroken en watergreppels in betonstraatstenen.....</b>	<b>38</b>
3.4.1	Beschrijving.....	38
3.4.1.1	Materialen.....	38
3.4.1.2	Kenmerken van de uitvoering.....	39
3.4.1.2.A	Profiel .....	39
3.4.1.2.B	Vlakheid .....	39
3.4.1.3	Wijze van uitvoering .....	39

3.4.2	Meetmethode voor hoeveelheden .....	39
3.4.3	Controles.....	39
<b>3.5</b>	<b>Bijzondere technieken voor de bouw van watergreppels.....</b>	<b>39</b>

**Voorafgaande noot:** het grondwerk voor het plaatsen van de lijnvormige elementen en hun fundering is begrepen in het algemeen droog grondverzet volgens 4-2

## **1 TROTTOIRBANDEN (BORDUREN), TROTTOIRBANDEN-WATERGREPPELS EN SCHAMPKANTEN**

Trottoirbanden zijn hetzij van natuursteen, hetzij van beton.

Trottoirbanden-watergreppels en schampkanten zijn van beton.

Betonnen trottoirbanden, trottoirbanden-watergreppels en schampkanten worden ofwel in de fabriek vervaardigd ofwel ter plaatse uitgevoerd (gegoten of geperst).

De opdrachtdocumenten bepalen of de betonnen trottoirbanden, trottoirbanden-watergreppels en schampkanten in de fabriek vervaardigd of ter plaatse uitgevoerd moeten zijn.

### **1.1 Trottoirbanden van natuursteen**

#### **1.1.1 Beschrijving**

Trottoirbanden (borduren) van natuursteen omvatten:

- het plaatsen van de trottoirbanden;
- het opvoegen, indien voorgeschreven in de opdrachtdocumenten;
- de werken die van voornoemde werken afhangen of ermee samenhangen, zoals:
  - in voorkomende gevallen het vooraf wegwerken van de oneffenheden van de steenslagfundering wanneer de verharding wordt opgebroken en de steenslagfundering behouden blijft;
  - het vooraf verwijderen van alle plassen en ongewenste materialen van het oppervlak van de fundering.

##### **1.1.1.1 Materialen**

De materialen zijn:

- natuurstenen trottoirbanden (borduren) volgens 3-31;
- zand voor schraal beton voor wegfunderingen volgens 3-6.2.3;
- steenslag of grind voor schraal beton voor funderingen van wegverhardingen, wegelementen, gebouwen en kunstwerken volgens 3-7.1.2.4;
- cement volgens 3-8.1;
- aanmaakwater volgens NBN-EN 1008.

##### **1.1.1.2 Uitvoering**

Trottoirbanden van natuursteen worden geplaatst overeenkomstig de gegevens vermeld in de opdrachtdocumenten, inzonderheid:

- het type trottoirband;
- de afmetingen van de funderingen en van de stut van de trottoirband;
- de wijze van plaatsing van de trottoirband op de fundering;
- de opstand van de trottoirband ten opzichte van de rijweg en/of de watergreppel.

In rechte lijn worden de trottoirbanden bij middel van een draad geplaatst. De tolerantie van de uitgezette lijn ten opzichte van de opgelegde lijn bedraagt 1 cm. De maximale afwijking van de

trottoirbanden ten opzichte van de uitgezette lijn is 0,5 cm. De trottoirbanden hebben een vloeiend verloop.

De trottoirbanden worden, volgens het type, ingegraven of in opstand geplaatst:

- 1) de trottoirbanden types A en B worden in opstand geplaatst;
- 2) de trottoirbanden type C worden in opstand geplaatst of ingegraven;
- 3) wanneer de trottoirbanden in opstand geplaatst worden, dan is er steeds een fundering voorzien en achteraan een stut in schraal beton. Het schraal beton is volgens **5-4.11**.

De voegen zijn gelegen in een verticaal vlak loodrecht op de wegas.

Tenzij anders bepaald in de opdrachtdocumenten worden de trottoirbanden geplaatst met voegen van 3 tot 6 mm breedte en worden de voegen niet opgevoegd.

Bochten met trottoirbanden type C worden uitgevoerd met rechte elementen.

### **1.1.2 Meetmethode voor hoeveelheden**

De hoeveelheden worden vastgesteld in m.

In de opmeting worden afzonderlijke posten voorzien voor de rechte en voor de gebogen trottoirbanden.

De lengte van de gebogen trottoirbanden wordt opgemeten aan de kant van de rijweg.

## **1.2 Geprefabriceerde betonnen trottoirbanden, trottoirbanden-watergreppels en schampkanten**

---

### **1.2.1 Beschrijving**

Geprefabriceerde betonnen trottoirbanden, trottoirbanden-watergreppels en schampkanten omvatten:

- het plaatsen van de geprefabriceerde trottoirbanden, trottoirbanden-watergreppels of schampkanten;
- in voorkomend geval het in verstek zagen van de geprefabriceerde trottoirbanden of trottoirbanden-watergreppels;
- het opvoegen, indien voorgeschreven in de opdrachtdocumenten;
- de werken die van voornoemde werken afhangen of ermee samenhangen, zoals:
  - in voorkomend geval, het vooraf wegwerken van de oneffenheden van de steenslagfundering wanneer de verharding wordt opgebroken en de steenslagfundering behouden blijft;
  - het vooraf verwijderen van alle plassen en ongewenste materialen van het oppervlak van de fundering;
  - de verankering of het stutten van de schampkanten.

#### **1.2.1.1 Materialen**

De materialen zijn:

- geprefabriceerde betonnen trottoirbanden volgens **3-32.1**;
- geprefabriceerde betonnen trottoirbanden-watergreppels volgens **3-32.4**;
- geprefabriceerde betonnen schampkanten volgens **3-32.5**;
- zand voor schraal beton voor wegfunderingen volgens **3-6.2.3**;
- steenslag of grind voor schraal beton voor funderingen van wegverhardingen, wegelementen, gebouwen en kunstwerken volgens **3-7.1.2.4**;

- voegvullingsproducten volgens **3-16**;
- cement volgens **3-8.1**;
- aanmaakwater volgens NBN-EN 1008.

### 1.2.1.2 Uitvoering

De opdrachtdocumenten vermelden:

- het type trottoirband, trottoirband-watergreppel of schampkant;
- de afmetingen van de fundering en van de stut van de trottoirband of de trottoirband-watergreppel;
- de wijze van verankering of stutten van de schampkant;
- de wijze van plaatsing van de trottoirband of de trottoirband-watergreppel op de fundering;
- de opstand van de trottoirband ten opzichte van de rijweg en/of de watergreppel;
- het niveau van de trottoirband-watergreppel ten opzichte van de rijweg;
- het profiel.

In rechte lijn worden de trottoirbanden, de trottoirbanden-watergreppels of de schampkanten door middel van een draad geplaatst. De tolerantie van de uitgezette lijn ten opzichte van de opgelegde lijn bedraagt 1 cm. De maximale afwijking van de trottoirbanden, trottoirbanden-watergreppels of schampkanten ten opzichte van de uitgezette lijn is 0,5 cm. De oneffenheden zijn niet groter dan 4 mm.

Tenzij anders vermeld in de opdrachtdocumenten zijn de overgangstrottoirbanden tussen trottoirbanden van verschillende types met verschillende hoogtes, van het aflopende type, d.w.z. dat de opstand van de trottoirband ten opzichte van de rijweg en/of de watergreppel geleidelijk toeneemt of afneemt ter hoogte van de overgangstrottoirband.

De trottoirbanden-watergreppels en de in opstand geplaatste trottoirbanden worden steeds op een fundering geplaatst en achteraan wordt een stut in schraal beton voorzien. Het schraal beton is volgens **5-4.11**.

De voegen zijn gelegen in een verticaal vlak loodrecht op de wegas.

Tenzij anders vermeld in de opdrachtdocumenten worden de trottoirbanden en de schampkanten met voegen van 3 tot 6 mm breedte geplaatst en worden de voegen niet opgevoegd.

De trottoirband-watergreppels worden geplaatst met voegen die nergens breder zijn dan 6 mm:

- de voegen tussen de trottoirband-gedeeltes van de trottoirband-watergreppels worden opgevuld met mortel;
- de voegen tussen de watergreppel-gedeeltes van de trottoirband-watergreppels, evenals de voegen tussen de trottoirband-watergreppels en de straatkolken, worden opgevuld met mortel of met een voegvullingsproduct.

De mortel is samengesteld uit zand, cement en/of kalk, aanmaakwater en eventueel een bindingsvertrager en/of luchtbelvormer. De hoeveelheid cement en/of kalk bedraagt minstens 450 kg per m<sup>3</sup> zand. Tenzij anders vermeld in de opdrachtdocumenten bepaalt de aannemer het bindmiddel.

De lengte van passtukken of in verstek gezaagde trottoirbanden, trottoirbanden-watergreppels of schampkanten bedraagt minstens 0,50 m.

### 1.2.2 Meetmethode voor hoeveelheden

De hoeveelheden worden vastgesteld in m, behalve voor overgangstrottoirbanden, hoekstukken en trottoirbanden voor minder-validen, waarvoor de hoeveelheden vastgesteld worden per stuk.

In de opmeting worden afzonderlijke posten voorzien voor de rechte en voor de gebogen trottoirbanden, trottoirbanden-watergreppels of schampkanten.

De lengte van de gebogen trottoirbanden, van de gebogen trottoirbanden-watergreppels en van de gebogen schampkanten wordt opgemeten aan de kant van de rijweg.

De in verstek gezaagde trottoirbanden of trottoirbanden-watergreppels worden als supplement per afgewerkte hoek verrekend.

## 1.3 Ter plaatse vervaardigde betonnen trottoirbanden, trottoirbanden-watergreppels en schampkanten

---

### 1.3.1 Beschrijving

Ter plaatse vervaardigde betonnen trottoirbanden, trottoirbanden-watergreppels of schampkanten omvatten:

- het strooksgewijs spreiden en mechanisch verdichten van een mengsel van granulaten, cement, aanmaakwater en eventuele hulpstoffen teneinde een trottoirband, trottoirband-watergreppel of schampkant te verwezenlijken waarvan de afmetingen gespecificeerd zijn in de opdrachtdocumenten.  
In de regel zijn de zichtvlakken van ter plaatse vervaardigde betonnen trottoirbanden, trottoirbanden-watergreppels of schampkanten overeenkomstig de zichtvlakken van de types geprefabriceerde betonnen trottoirbanden, trottoirbanden-watergreppels of schampkanten volgens de norm NBN B21-411;
- de werken die van voornoemde werken afhangen of ermee samenhangen, zoals:
  - in voorkomend geval, het vooraf wegwerken van de oneffenheden van de steenslagfundering wanneer de verharding wordt opgebroken en de steenslagfundering behouden blijft;
  - in voorkomend geval, het vooraf effenen en verdichten van wielsporen in de steenslagfundering;
  - het vooraf verwijderen van alle plassen en ongewenste materialen van het oppervlak van de fundering;
  - het aanbrengen op het oppervlak van de fundering van een plasticfolie;
  - het uitvoeren van dwarsvoegen;
  - de oppervlaktebehandeling;
  - de bescherming tegen uitdroging, uitspoeling door regen, vorst en beschadigingen bij de aanleg.

#### 1.3.1.1 Materialen

De materialen zijn:

- stortklaar beton van omgevingsklasse EE4 volgens NBN B15-001 en NBN-EN 206-1;
- zand voor cementbeton voor wegenwerken volgens **3-6.2.5**;
- steenslag of grind voor cementbeton voor wegverhardingen en lijnvormige elementen volgens **3-7.1.2.5**;
- cement CEM I-LA of cement CEM III/A-LA van de sterkteklasse 42,5 volgens **3-8.1**;
- hulpstoffen en toevoegsels voor mortel en beton volgens **3-20**;
- aanmaakwater volgens NBN-EN 1008;



- nabehandelingsproducten volgens **3-15**;
- voegvullingsproducten volgens **3-16**;
- plasticfolie volgens **3-13.1**.

Indien aan het uitzicht en/of de kleur van de materialen bijkomende eisen gesteld worden, dan worden ze gespecificeerd in de opdrachtdocumenten.

### **1.3.1.2 Kenmerken van de uitvoering**

#### **1.3.1.2.A PROFIEL**

Tenzij anders vermeld in de opdrachtdocumenten zijn de fabricagematen:

- van de trottoirbanden volgens figuur 2 en tabel 1 van de norm NBN B21-411;
- van de trottoirbanden-watgreppels volgens figuur 4 en tabel 3 van de norm NBN B21-411;
- van de schampkanten volgens figuur 5 van de norm NBN B21-411.

De toleranties in min en in meer op de fabricagematen bedragen 5 %, met een maximum van 5 mm.

#### **1.3.1.2.B VLAKHEID**

De oneffenheden, gemeten met de rei van 3 m, zijn niet groter dan 5 mm.

#### **1.3.1.2.C LENGTE**

De nominale lengte van de trottoirband, trottoirband-watgreppel of schampkant wordt aangegeven in de opdrachtdocumenten. In de regel bedraagt ze 4 m tussen 2 krimpvoegen. In bochten met een straal kleiner dan 15 m bedraagt ze hoogstens 3 m tussen 2 krimpvoegen.

#### **1.3.1.2.D GAAFHEID**

Er zijn geen gebreken die de gaafheid van de trottoirbanden, de trottoirbanden-watgreppels of de schampkanten schaden: afdrukken, gaten, grindnesten, willekeurige scheurvorming, afbrokkelingen aan de randen, enz.

#### **1.3.1.2.E VOEGEN**

De krimpvoegen worden gezaagd tot op een diepte van minimum één derde van de dikte van de gestorte betonlaag. Deze krimpvoegen worden, in de zichtbare delen, ingezaagd tot op de hoogte van de naastliggende watgreppel of verharding. Deze voegen worden zo vlug mogelijk gezaagd teneinde willekeurige scheurvorming te voorkomen.

Uitzettingsvoegen worden voorzien tussen trottoirbanden, trottoirbanden-watgreppels of schampkanten enerzijds en niet beweegbare bouwwerken en straatkolken anderzijds, en waar uitzettingsvoegen zijn in aan- of onderliggende structuren, zoals bruggen. Ter plaatse van straatkolken worden de uitzettingsvoegen beperkt tot het contactvlak straatkolk-watgreppel en dient in de trottoirband een krimpvoeg gezaagd in het verlengde van de uitzettingsvoegen langs weerszijden van de straatkolken.

De meetkundige en constructieve kenmerken van de voegen zijn volgens **3.1.1.2.C**.

#### **1.3.1.2.F BETON**

Tenzij anders vermeld in de opdrachtdocumenten, wordt stortklaar beton van omgevingsklasse EE4 volgens de norm NBN B15-001 en NBN-EN 206-1 gebruikt, dat het merk van overeenkomstigheid BENOR of gelijkwaardig draagt.

Het beton heeft de volgende kenmerken:

- minimaal cementgehalte: 350 kg/m<sup>3</sup>;
- de grootste nominale korrelafmeting bedraagt 31,5 mm volgens NBN-EN 12620:2002;
- het gebruik van hoogwaardig betongranulaat is beperkt tot 20 % van de steenfractie;
- het gebruik van een luchtbelvormer is verplicht. Het te bekomen luchtbelgehalte, gemeten op het verse beton op de werf, bedraagt minimaal 4%;
- wateropsorping:
  - de individuele wateropsorping  $H_{i,max} \leq 6,8 \%$ ;
  - de gemiddelde wateropsorping  $H_{m,max} \leq 6,3 \%$ ;
- consistentieklasse S1; bij doorlopend storten, vertoont het beton een kegelinzakking (slump) < 25 mm;
- de minimaal vereiste druksterkte van het beton na minstens 90 dagen bedraagt:
  - individueel 42,5 MPa;
  - gemiddeld 50 MPa.

### **1.3.1.3 Wijze van uitvoering**

#### **1.3.1.3.A ALGEMENE BEPALINGEN**

Het storten, het verdichten, het afwerken en het beschermen tegen uitdroging moeten onmiddellijk en zonder onderbreking worden uitgevoerd.

In de regel moet de opstelling (bekisting of geleiding wanneer glijbekisting wordt aangewend, plasticfolie) het storten over een afstand van minstens 50 m voorafgaan. Het plaatsen van een waterdichte plasticfolie onder het beton is verplicht, behalve wanneer een fundering van schraal beton, van zandcement, van andere gebonden types of van bitumineuze mengsels voorzien is.

#### **1.3.1.3.B SAMENSTELLING VAN HET MENGSEL**

De aannemer bepaalt de samenstelling van het mengsel, rekening houdend met de bepalingen inzake de kenmerken van de materialen en van de uitvoering.

#### **1.3.1.3.C VERVAARDIGING VAN HET MENGSEL**

Het mengsel wordt mechanisch gemengd in een betoncentrale. De inrichting voor het ledigen ervan is zodanig dat ontmenging voorkomen wordt.

#### **1.3.1.3.D VERVOER VAN HET MENGSEL**

Het mengsel wordt vervoerd in met zeildoek afgedekte laadbakken of in met menginstallatie uitgeruste wagens.

#### **1.3.1.3.E VERWERKING VAN HET MENGSEL**

De verwerking gebeurt, naar keuze van de aannemer:

- hetzij, tussen vaste bekistingen;
- hetzij, door middel van een machine met glijbekisting.

De verdichting is zodanig dat overal een gesloten textuur bekomen wordt.

De tijdsspanne tussen het ogenblik van de vervaardiging van het mengsel en dat van het aanbrengen van de bescherming tegen uitdroging, bedraagt hoogstens 2 uren. Zoniet is de leidend ambtenaar

gerechtigd de trottoirband, de trottoirband-watgreppel of de schampkant te weigeren en de onmiddellijke verwijdering ervan te eisen.

De aannemer mag geen vertragende hulpstoffen aanwenden om de verwerkingsperiode te verlengen zonder de voorafgaande goedkeuring van de leidend ambtenaar.

Tenzij anders vermeld in de opdrachtdocumenten gebeurt het betonneren in één enkele laag.

Het bijpleisteren met mortel en de besproeiing met water om het verwerken te vergemakkelijken, zijn verboden.

De verwerking is verboden:

- wanneer de temperatuur, afgelezen in thermometerhut, om 8 uur 's morgens lager is dan 1 °C of 's nachts lager was dan -3 °C;
- wanneer het zodanig begint te regenen dat zich waterplassen vormen op het oppervlak van de fundering of, bij ontstentenis daarvan, op het baanbed.

#### 1.3.1.3.F BESCHERMING TEGEN UITDROGING

De vers aangelegde trottoirband, trottoirband-watgreppel of schampkant wordt tegen uitdroging beschermd door het gelijkmatig verstuiven op het oppervlak van een nabehandelingproduct naar rata van minstens 0,150 kg/m<sup>2</sup>.

#### 1.3.1.3.G BESCHERMING TEGEN REGEN, VORST EN BESCHADIGINGEN

De aannemer neemt de nodige maatregelen ter bescherming van de trottoirbanden, de trottoirbanden-watgreppels of de schampkanten tegen regen, vorst en beschadigingen.

### 1.3.2 Meetmethode voor hoeveelheden

De hoeveelheden worden vastgesteld in m.

De gebogen trottoirbanden zijn begrepen in de post “trottoirbanden”.

De gebogen trottoirbanden-watgreppels zijn begrepen in de post “trottoirbanden-watgreppels”.

De gebogen schampkanten zijn begrepen in de post “schampkanten”.

De lengte van de gebogen trottoirbanden, trottoirbanden-watgreppels of schampkanten wordt opgemeten aan de kant van de rijweg.

### 1.3.3 Controles

De trottoirbanden, de trottoirbanden-watgreppels of de schampkanten worden onderverdeeld in vakken en deelvakken volgens **2-8.2**.

Na de vervaardiging van de trottoirbanden, de trottoirbanden-watgreppels of de schampkanten worden het profiel en de vlakheid van het oppervlak, de hoogte en de gaafheid van de trottoirband, de trottoirband-watgreppel of de schampkant, de wateropsloping, het luchtgehalte en de druksterkte van het beton gecontroleerd.

Teneinde de hoogte van de trottoirband, de trottoirband-watgreppel of de schampkant, de wateropsloping en de druksterkte van het beton vast te stellen, wordt in elk deelvak op een willekeurige plaats – doch niet in een voeg of scheur – één kern geboord, minstens 60 dagen na de vervaardiging van de trottoirbanden, de trottoirbanden-watgreppels of de schampkanten. De boorgaten worden gevuld met aardvochtige betonspecie die op stuit wordt aangestampt.

Worden voor het bepalen van de gemiddelde waarde van de monsternamen uitgesloten:

- de tijdens de uitvoering afgebakende zones, waar het opvullen der inzakkingen of het aanvullen wegens onvoldoende hoogtepeil of funderingsdikte een plaatselijke overdikte noodzakelijk hebben gemaakt;
- de zones ter plaatse van de voegen of van barsten.

Deze zones kunnen het voorwerp zijn van een aanvullende controle.

#### **1.3.3.1 Vlakheid**

De controle wordt met de rei van 3 m uitgevoerd door de leidend ambtenaar of diens vertegenwoordiger, in aanwezigheid van de aannemer of diens vertegenwoordiger.

#### **1.3.3.2 Hoogte**

De controle wordt uitgevoerd op de reeks kernen die geboord werden.

#### **1.3.3.3 Druksterkte**

De controle wordt uitgevoerd op de reeks kernen die geboord werden.

De druksterkte (MPa) van alle kernen van één vak wordt bepaald na ten minste 90 dagen ouderdom van de jongste kern van dit vak.

De individuele druksterkte van het beton in een deelvak wordt gemeten op het onderste deel van de in dat deelvak geboorde kern.

De gemiddelde druksterkte van het beton in een vak wordt verkregen door het gemiddelde te berekenen van de individuele druksterkten van het beton in de deelvakken van dat vak.

#### **1.3.3.4 Gaafheid**

Vóór de voorlopige oplevering gaat de leidend ambtenaar over tot een momentopname van de gebreken die de gaafheid van de trottoirbanden, de trottoirbanden-watergreppels of de schampkanten schaden.

#### **1.3.3.5 Wateropslorping**

De controle wordt uitgevoerd op de reeks geboorde kernen.

De individuele wateropslorping van het beton wordt gemeten op het bovendeel van de in dat deelvak geboorde kern.

De gemiddelde wateropslorping van het beton in een vak wordt verkregen door het gemiddelde te berekenen van de individuele wateropslorpingen van het beton in de deelvakken van dat vak.

De wateropslorping van alle kernen van één vak wordt bepaald na ten minste 60 dagen ouderdom van de jongste kern van dit vak.

#### **1.3.3.6 Luchtgehalte**

De controle gebeurt op het vers beton onmiddellijk na de levering op de werf ter plaatse van de verwerking van het beton. De opdrachtdocumenten bepalen de frequentie van de luchtgehaltebepaling, zo niet wordt elke levering beproefd. Het luchtgehalte beantwoordt aan de voorschriften van **1.3.1.2.F**.

### 1.3.4 Specifieke kortingen wegens minderwaarde

#### 1.3.4.1 Hoogte

Wanneer in een deelvak de individuele hoogte van een kern  $E_i < 0,90 E_{nom}$ , dan wordt dit deelvak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{E_i} = P \times L' \times \left( \frac{0,90 \times E_{nom} - E_i}{0,15 \times E_{nom}} \right)^2$$

Wanneer in een vak de gemiddelde hoogte van de kernen  $E_m < E_{nom}$ , dan wordt dit vak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{E_m} = P \times L \times \left( \frac{E_{nom} - E_m}{0,15 \times E_{nom}} \right)^2$$

In die formules is:

- $R_{E_i}$  de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;
- $P$  de eenheidsprijs van de trottoirband, de trottoirband-watergreppel of de schampkant volgens prijslijst, in EUR/m;
- $L'$  de lengte van het deelvak, in m;
- $E_{nom}$  de nominale hoogte, in mm;
- $E_i$  de individuele hoogte, in mm;
- $R_{E_m}$  de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;
- $L$  de lengte van het beschouwde vak, in m;
- $E_m$  het rekenkundig gemiddelde van de hoogten van alle geboorde kernen van het beschouwde vak, in mm.

#### 1.3.4.2 Vlakheid

Wanneer een oneffenheid van de trottoirband, de trottoirband-watergreppel of de schampkant  $> 5$  mm, dan wordt deze trottoirband, trottoirband-watergreppel of schampkant eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_d = P \times L \times \left( \frac{d - 5}{5} \right)^2$$

In die formule is:

- $R_d$  de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;
- $P$  de eenheidsprijs van de trottoirband, trottoirband-watergreppel of schampkant volgens de prijslijst, in EUR/m;
- $L$  de lengte van de rei (= 3 m);
- $d$  elke oneffenheid in het vak  $> 5$  mm, in mm.

### 1.3.4.3 Druksterkte

Wanneer in een deelvak de individuele druksterkte van een kern  $W_i < W_{i,min}$ , dan wordt dit deelvak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{W_i} = P \times L' \times \left( \frac{W_{i,min} - W_i}{0,15 \times W_{i,min}} \right)^2$$

Wanneer in een vak de gemiddelde druksterkte van de reeks geboorde kernen  $W_m < W_{m,min}$ , dan wordt dit vak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{W_m} = P \times L \times \left( \frac{W_{m,min} - W_m}{0,15 \times W_{m,min}} \right)^2$$

In die formules is:

- $R_{W_i}$  de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;
- $P$  de eenheidsprijs van de trottoirband, de trottoirband-watergreppel of de schampkant volgens prijslijst, in EUR/m;
- $L'$  de lengte van het beschouwde deelvak, in m;
- $W_{i,min}$  de vereiste individuele druksterkte;
- $W_i$  de individuele druksterkte van de geboorde kern van een deelvak, in MPa;
- $R_{W_m}$  de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;
- $L$  de lengte van het beschouwde vak, in m;
- $W_m$  de gemiddelde druksterkte van de geboorde kernen van het beschouwde vak, in MPa;
- $W_{m,min}$  de vereiste gemiddelde druksterkte

### 1.3.4.4 Wateropslorping

Wanneer in een deelvak de individuele wateropslorping van een kern  $H_i > H_{i,max}$ , dan wordt dit deelvak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{H_i} = P \times L' \times \left( \frac{H_i - H_{i,max}}{1} \right)^2$$

Wanneer in een vak de gemiddelde wateropslorping van de kernen  $H_m > H_{m,max}$ , dan wordt dit vak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{H_m} = P \times L \times \left( \frac{H_m - H_{m,max}}{1} \right)^2$$

In die formules is:

- $R_{H_i}$  de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;
- $P$  de eenheidsprijs van de trottoirband, de trottoirband-watergreppel of de schampkant volgens prijslijst, in EUR/m;
- $L'$  de lengte van het beschouwde deelvak, in m;
- $H_i$  de individuele wateropslorping van de geboorde kern van een deelvak, in %;
- $H_{i,max}$  de maximum toegelaten individuele wateropslorping volgens **1.3.1.2.F**;

- $R_{Hm}$  de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;  
 $L$  de lengte van het beschouwde vak, in m;  
 $H_m$  de gemiddelde wateropsorping van de geboorde kernen van een vak, in %;  
 $H_{m,max}$  de maximum toegelaten gemiddelde wateropsorping volgens **1.3.1.2.F**.

#### 1.3.4.5 Luchtgehalte

Wanneer een individueel luchtgehalte  $L_i$  kleiner is dan het vereiste individueel luchtgehalte  $L_{min}$ , en groter dan  $L_{min} - 3$ , dan wordt het overeenkomstig deel eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{L_i} = P \times S'' \times \left( \frac{L_{min} - L_i}{3} \right)^2$$

In die formules is:

- $R_{L_i}$  de specifieke korting wegens individueel luchtgehalte in EUR;  
 $P$  de eenheidsprijs van de verharding volgens de prijslijst in EUR/m<sup>2</sup>;  
 $S''$  de oppervlakte van het representatief deel, in functie van de proeffrequentie, in m<sup>2</sup>;  
 $L_i$  het individueel luchtgehalte van het beton voor de verharding in %;  
 $L_{min}$  het vereiste individueel luchtgehalte van het beton van de verharding in %.

#### 1.3.5 Gebreken die de gaafheid schaden

De tegensprekelijk vastgestelde gebreken die de gaafheid van de trottoirbanden, de trottoirbanden-watergreppels of de schampkanten schaden worden hersteld.

De aannemer legt de wijze van herstelling vooraf ter goedkeuring voor aan de leidend ambtenaar.

## 2 AFSCHERMENDE CONSTRUCTIES

### 2.1 Algemene bepalingen

De algemene bepalingen gelden voor alle geprefabriceerde afscherpende constructies, met inbegrip van de geprefabriceerde betonnen veiligheidsstootbanden en de stalen vangrails. Alle geprefabriceerde afscherpende constructies voldoen aan **3-82**.

#### 2.1.1 Beschrijving

De aanleg van alle afscherpende constructies omvat:

- de eventueel vereiste grondwerken en alle andere vereiste schikkingen om er voor te zorgen dat de wijze van plaatsing van de afscherpende constructies gelijkwaardig is met de wijze van plaatsing van deze afscherpende constructies tijdens de testen op grond waarvan de conformiteit van de te plaatsen afscherpende constructie met de normen, bedoeld in **3-82**, vastgesteld werd. Indien deze wijze van plaatsing verschilt van deze tijdens de testen, dan moet de aannemer de gelijkwaardigheid aantonen.
- het vooraf verwijderen van alle plassen en ongewenste materialen van het oppervlak waarop de afscherpende constructie wordt aangebracht.
- in voorkomend geval, het vooraf wegwerken van de oneffenheden van de fundering waarop de afscherpende constructie wordt aangebracht, teneinde te kunnen voldoen aan de toleranties van de afgewerkte afscherpende constructie.
- de nodige schikkingen aan het begin van de afscherpende constructies omwille van de vereisten van veiligheid tegen aanrijdingen. Deze schikkingen omvatten ofwel:
  - een beginstuk dat met succes werd getest volgens desbetreffende NBN EN 1317, voor gevraagde prestaties;
  - een uitgebogen uiteinde met een buigstraal tussen de 5 en 10 m en zodanig dat het begin een hoek maakt van 60° ten opzichte van de (aan)rijrichting van het verkeer.Indien het bijzonder bestek niets oplegt betreffende het begin van de afscherpende constructie, dan bestaat dit begin uit een vloeiende afbuiging in grondplan, van het aankomend verkeer weg over een afstand van minstens 1 m en zodanig dat het beginuiteinde een hoek maakt van (minstens) 60° met de langsas van de meest nabije rijstrook.

Afscherpende constructies met één werkzame zijde, ook enkelzijdige genoemd, worden geplaatst met de aanrijzijde van de testen op grond waarvan de conformiteit van de te plaatsen afscherpende constructie met de normen, bedoeld in **3-82**, vastgesteld werd, naar de rijbaan.

#### 2.1.2 Uitvoering

##### 2.1.2.1 Algemeen

Op de plaatsing van afscherpende constructie zijn hoogstens de volgende afwijkingen ten opzichte van de plannen toegelaten:

- in hoogte: 2 cm in min of in meer;
- in planzicht, voor de aanrijzijde(n): 4 cm naar voor of naar achter, voor maximum 10 % van de meetpunten;
- oneffenheden, gemeten met de rei van 3 m, horizontaal en verticaal: maximum 10 mm.



### 2.1.2.2 Herstellingen

#### 2.1.2.2.A VAN DE TE HERSTELLEN TYPE AFSCHERMENDE CONSTRUCTIE IS GEEN GELDIG TESTRAPPORT OVEREENKOMSTIG NBN EN 1317, BEKEND

Het vervangend gedeelte moet dezelfde of gelijkaardige geometrische kenmerken hebben als de bestaande. De vervangingsstukken moeten afkomstig zijn van een afscherpende constructie met BENOR merk of gelijkwaardig.

#### 2.1.2.2.B HET TE HERSTELLEN TYPE AFSCHERMENDE CONSTRUCTIE BESCHIKT OVER EEN GELDIG TESTRAPPORT OVEREENKOMSTIG NBN EN 1317

De afscherpende constructie wordt over een bepaalde lengte gedeeltelijk of geheel vervangen door een afscherpende constructie of delen ervan van hetzelfde type met BENOR merk of gelijkwaardig.

### 2.1.3 Meetmethode voor hoeveelheden.

De hoeveelheden worden vastgesteld in m.

In de opmeting kunnen afzonderlijke posten worden voorzien voor de rechte en de gebogen afscherpende constructies.

De lengte van de gebogen afscherpende constructies met één werkzame zijde wordt opgemeten aan de kant van de rijweg.

De lengte van de gebogen afscherpende constructies met twee werkzame zijden wordt opgemeten aan de langste gebogen zijde.

## 2.2 Geprefabriceerde betonnen veiligheidsstootbanden

---

### 2.2.1 Beschrijving

De bepalingen van **2.1.1** zijn van toepassing. Geprefabriceerde betonnen veiligheidsstootbanden omvatten daarnaast ook:

- in voorkomend geval, de verankering;
- de werken die van voornoemde werken afhangen of ermee samenhangen, zoals:
  - de onderlinge verbinding;
  - in voorkomend geval, het opvoegen van de veiligheidsstootbanden.

#### 2.2.1.1 Materialen

De materialen zijn:

- geprefabriceerde betonnen veiligheidsstootbanden volgens **3-32.7**;
- zand voor schraal beton voor wegfunderingen volgens **3-6.2.3**;
- steenslag of grind voor schraal beton voor funderingen van wegverhardingen, wegelementen, gebouwen en kunstwerken volgens **3-7.1.2.4**;
- cement volgens **3-8.1**;
- aanmaakwater volgens NBN-EN 1008.

#### 2.2.1.2 Uitvoering

De bepalingen van **2.1.2** zijn van toepassing. De veiligheidsstootbanden worden onderling verbonden en geplaatst, verankerd of gestut volgens de instructies van de fabrikant en de opdrachtdocumenten. In geval van tegenspraak met de bepalingen van **2.2.1.2** hebben de instructies van de fabrikant voorrang.

Het plaatsen van rechte veiligheidsstootbanden in bochten is alleen toegestaan indien de hoek gevormd door 2 opeenvolgende veiligheidsstootbanden niet groter is dan het verbindingssysteem tussen de veiligheidsstootbanden toelaat, met een maximum van 6°. Anders moeten de veiligheidsstootbanden worden meegebogen volgens de straal van bocht.

De voegen zijn gelegen in een verticaal vlak loodrecht op de wegas. Tenzij anders vermeld in de instructies van de fabrikant worden de voegen niet opgevoegd.

### **2.2.2 Meetmethode voor hoeveelheden**

De bepalingen van **2.1.3** zijn van toepassing.

Tenzij er in de opmeting afzonderlijke posten voorzien zijn, zijn de veiligheidsstootbanden met uitsparingen voor afvloeiend water begrepen in de post “veiligheidsstootbanden”.

## **2.3 Ter plaatse vervaardigde betonnen veiligheidsstootbanden**

---

### **2.3.1 Beschrijving**

De bepalingen van **2.1.1** zijn van toepassing. Ter plaatse vervaardigde betonnen veiligheidsstootbanden omvatten daarnaast ook:

- het strooksgewijs spreiden en het mechanisch verdichten van een mengsel van granulaten, cement, aanmaakwater en eventuele hulpstoffen teneinde een veiligheidsstootband te verwezenlijken;
- de werken die van voornoemde werken afhangen of ermee samenhangen, zoals:
  - het aanbrengen op het oppervlak van de fundering van een plasticfolie;
  - in voorkomend geval, de verankering;
  - het uitvoeren van krimpvoegen en eventuele uitzettingsvoegen;
  - de bescherming tegen uitdroging, uitspoeling door regen, vorst en beschadigingen bij de aanleg.

#### **2.3.1.1 Materialen**

De materialen zijn:

- stortklaar beton van omgevingsklasse EE4 volgens NBN B15-001 en NBN-EN 206-1;
- zand voor cementbeton voor wegenwerken volgens **3-6.2.5**;
- steenslag of grind voor cementbeton voor wegverhardingen en lijnvormige elementen volgens **3-7.1.2.5**;
- cement CEM I-LA of cement CEM III/A-LA van de sterkteklasse 42,5 volgens **3-8.1**;
- hulpstoffen en toevoegsels voor mortel en beton volgens **3-20**;
- aanmaakwater volgens NBN-EN 1008;
- nabehandelingsproducten volgens **3-15**;
- plasticfolie volgens **3-13.1**;
- staalproducten voor het wapenen of het versterken van beton volgens **3-12.2**.

Indien aan het uitzicht en/of de kleur van de materialen bijkomende eisen gesteld worden, dan worden deze gespecificeerd in de opdrachtdocumenten.

### 2.3.1.2 Kenmerken van de uitvoering

#### 2.3.1.2.A PROFIEL

De toleranties in min en in meer op de meetkundige kenmerken van een willekeurig profiel, afgeleid van de profielen op de plans, zijn 1 cm.

#### 2.3.1.2.B PLAATSING

De kenmerken van de plaatsing zijn volgens **2.1.2.1**.

#### 2.3.1.2.C TYPE VEILIGHEIDSSTOOTBAND

De stootbanden mogen aan de zijde die naar het verkeer gericht is geen openingen van meer dan 12 cm hoogte hebben. De totale doorstroomoppervlakte voor afvloeiend water bedraagt minimaal 100 cm<sup>2</sup>/m stootband.

De opdrachtdocumenten vermelden:

- het minimaal vereiste kerend vermogen, zoals bedoeld in art. 3.2 van de norm NBN-EN 1317-2. Als de opdrachtdocumenten terzake niets opleggen, dan is tenminste het volgende kerend vermogen vereist:
  - H2 voor permanente stootbanden;
  - T3 voor tijdelijke stootbanden die alleen tijdens de uitvoering van werken of in noodsituaties gebruikt worden;
- de maximaal toelaatbare werkingsbreedte, zoals bedoeld in art. 3.4 en tabel 4 van de norm NBN-EN 1317-2. Als de opdrachtdocumenten terzake niets opleggen, dan mag de werkingsbreedte niet groter zijn dan de klasse W6 (W7 in geval van opstelling in dubbele rij) voor permanente en W2 voor tijdelijke stootbanden.
- de vereiste schokindex, zoals bedoeld in art. 3.3 van de norm NBN-EN 1317-2. Als de opdrachtdocumenten terzake niets opleggen, dan zijn enkel de schokindexen A en B, zoals bedoeld in de norm NBN EN 1317-2, toegelaten;
- of tijdelijke stootbanden aan het wegooppervlak bevestigd (erin verankerd) mogen worden en of permanente stootbanden op een kunstwerk bevestigd (erin verankerd) mogen worden. Indien de opdrachtdocumenten terzake niets vermelden, dan is zo een bevestiging (verankering) niet toegelaten.

De opdrachtdocumenten kunnen bovendien bepalingen over de toegelaten materialen, globale vormen en fabricagematen vermelden.

#### 2.3.1.2.D GAAFHEID

Er zijn geen gebreken die de gaafheid van de veiligheidsstootbanden schaden: afdrukken, gaten, grindnesten, afbrokkelingen aan de randen, enz.

#### 2.3.1.2.E VOEGEN

Krimpvoegen worden gezaagd in de horizontale en verticale zichtvlakken. De tussenafstand bedraagt maximaal 4 m. De zaagsnede is minimaal 40 mm diep en 3 mm breed.

Uitzettingsvoegen worden voorzien tussen veiligheidsstootbanden en niet-beweegbare bouwwerken en waar uitzettingsvoegen zijn in aan- of onderliggende structuren, zoals bruggen.

#### 2.3.1.2.F BETON

De bepalingen van **1.3.1.2.F** zijn van toepassing.

### 2.3.1.2.G WAPENING

De veiligheidsstootband is gewapend of versterkt met staalvezels overeenkomstig de testrapporten.

### 2.3.1.3 Wijze van uitvoering

#### 2.3.1.3.A ALGEMENE BEPALINGEN

Het storten, het verdichten, het afwerken en het beschermen tegen uitdroging moeten onmiddellijk en zonder onderbreking uitgevoerd worden.

In de regel moet de opstelling (bekisting of geleiding wanneer glijbekisting wordt aangewend, plasticfolie) het storten over een afstand van minstens 50 m voorafgaan.

Het plaatsen van een waterdichte plasticfolie onder het beton is verplicht, behalve wanneer een fundering van beton, van schraal beton, van zandcement of van bitumineuze mengsels voorzien is.

Op de eerst aangelegde meter van de dag wordt de uitvoeringsdatum aangebracht.

#### 2.3.1.3.B SAMENSTELLING VAN HET MENGSEL

De aannemer bepaalt de samenstelling van het mengsel, rekening houdend met de bepalingen inzake de kenmerken van de materialen en van de uitvoering.

#### 2.3.1.3.C VERVAARDIGING VAN HET MENGSEL

Het mengsel wordt mechanisch gemengd in een betoncentrale. De inrichting voor het ledigen ervan is zodanig dat ontmenging voorkomen wordt.

#### 2.3.1.3.D VERVOER VAN HET MENGSEL

Het mengsel wordt vervoerd in met zeildoek afgedekte laadbakken of in met menginstallatie uitgeruste wagens.

#### 2.3.1.3.E VERWERKING VAN HET MENGSEL

De verwerking gebeurt, naar keuze van de aannemer:

- hetzij, tussen vaste bekistingen;
- hetzij, door middel van een machine met glijbekisting.

De verdichting is zodanig dat overal een gesloten textuur bekomen wordt.

De tijdsspanne tussen het ogenblik van vervaardiging van het mengsel en dat van het aanbrengen van de bescherming tegen uitdroging bedraagt hoogstens 2 uren. Zoniet is de leidend ambtenaar gerechtigd de veiligheidsstootband te weigeren en de onmiddellijke verwijdering ervan te eisen.

De aannemer mag geen vertragende hulpstoffen aanwenden om de verwerkingsperiode te verlengen zonder de voorafgaande goedkeuring van de leidend ambtenaar.

Tenzij anders vermeld in de opdrachtdocumenten gebeurt het betonneren in één enkele laag.

Het bijpleisteren met mortel en de besproeiing met water om het verwerken te vergemakkelijken zijn verboden.

De verwerking is verboden:

- wanneer de temperatuur, afgelezen in thermometerhut, om 8 uur 's morgens lager is dan 1 °C of 's nachts lager was dan -3 °C;
- wanneer het zodanig begint te regenen dat zich waterplassen vormen op het oppervlak van de fundering.

#### 2.3.1.3.F BESCHERMING TEGEN UITDROGING

De vers aangelegde veiligheidsstootband wordt tegen uitdroging beschermd door het gelijkmatig verstuiven op het oppervlak van een nabehandelingsproduct naar rata van minstens 0,150 kg/m<sup>2</sup>.

#### 2.3.1.3.G BESCHERMING TEGEN REGEN, VORST EN BESCHADIGINGEN

De aannemer neemt de nodige maatregelen ter bescherming van de veiligheidsstootband tegen regen, vorst en beschadigingen.

### 2.3.2 Meetmethode voor hoeveelheden

De bepalingen van **2.1.3** zijn van toepassing.

### 2.3.3 Controles

De veiligheidsstootbanden worden onderverdeeld in vakken en deelvakken volgens **2-8.2**.

Na de vervaardiging van de veiligheidsstootbanden worden het profiel, de vlakheid van de oppervlakken, de gaafheid van de veiligheidsstootbanden, de afmetingen, de wateropsorping, het luchtgehalte en de druksterkte van het beton gecontroleerd.

Teneinde de wateropsorping en de druksterkte van het beton vast te stellen, wordt in elk deelvak op een willekeurige plaats – doch niet in een voeg of scheur – één kern geboord, minstens 60 dagen na de vervaardiging van de veiligheidsstootbanden. De boorgaten worden gevuld met aardvochtige betonspecie die op stuit wordt aangestampt.

#### 2.3.3.1 Vlakheid

De controle van de vlakheid van de veiligheidsstootbandvlakken en van het bovenzvlak wordt met de rei van 3 m uitgevoerd door de leidend ambtenaar of diens vertegenwoordiger, in aanwezigheid van de aannemer of diens vertegenwoordiger.

#### 2.3.3.2 Afmetingen

De controle van de afmetingen der veiligheidsstootbanden wordt uitgevoerd door de leidend ambtenaar of diens vertegenwoordiger, in aanwezigheid van de aannemer of diens vertegenwoordiger.

#### 2.3.3.3 Gaafheid

Vóór de voorlopige oplevering gaat de leidend ambtenaar over tot een momentopname van de gebreken die de gaafheid van de veiligheidsstootbanden schaden.

#### 2.3.3.4 Druksterkte

De controle wordt uitgevoerd op de reeks geboorde kernen.

De druksterkte (MPa) van alle kernen van één vak wordt bepaald na ten minste 90 dagen ouderdom van de jongste kern van dit vak.

De individuele druksterkte van het beton in een deelvak wordt gemeten op het onderste deel van de in dat deelvak geboorde kern.

De gemiddelde druksterkte van het beton in een vak wordt verkregen door het gemiddelde te berekenen van de individuele druksterkten van het beton in de deelvakken van dat vak.

### 2.3.3.5 Wateropslorping

De controle wordt uitgevoerd op de reeks geboorde kernen.

De individuele wateropslorping van het beton wordt gemeten op het bovendeele van de in dat deelvak geboorde kern.

De gemiddelde wateropslorping van het beton in een vak wordt verkregen door het gemiddelde te berekenen van de individuele wateropslorpingen van het beton in de deelvakken van dat vak.

De wateropslorping van alle kernen van één vak wordt bepaald na ten minste 60 dagen ouderdom van de jongste kern van dit vak.

### 2.3.3.6 Luchtgehalte

De controle gebeurt op het vers beton onmiddellijk na de levering op de werf ter plaatse van de verwerking van het beton. De opdrachtdocumenten bepalen de frequentie van de luchtgehaltebepaling, zo niet wordt elke levering beproefd. Het luchtgehalte beantwoordt aan de voorschriften van **2.3.1.2.F**.

## 2.3.4 Specifieke kortingen wegens minderwaarde

### 2.3.4.1 Vlakheid

Wanneer een oneffenheid (per vlak) van het (de) veiligheidsstootband(en) en/of bovenzvlak van de veiligheidsstootband > 10 mm, dan wordt deze veiligheidsstootband eventueel aanvaard mits toepassing van de volgende refactieformule:

$$R_d = P \times L \times \left( \frac{d - 10}{5} \right)^2$$

In die formule is:

$R_d$  de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;

$P$  de eenheidsprijs van de veiligheidsstootband volgens prijslijst, in EUR/m;

$L$  de lengte van de rei (= 3 m);

$d$  elke oneffenheid (per vlak) in het vak > 10 mm, in mm.

### 2.3.4.2 Druksterkte

Wanneer in een deelvak de individuele druksterkte van een kern  $W_i < W_{i,min}$ , dan wordt het deelvak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{W_i} = P \times L' \times \left( \frac{W_{i,min} - W_i}{0,15 \times W_{i,min}} \right)^2$$

Wanneer in een vak de gemiddelde druksterkte van de reeks geboorde kernen  $W_m < W_{m,min}$ , dan wordt dit vak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{W_m} = P \times L \times \left( \frac{W_{m,min} - W_m}{0,15 \times W_{m,min}} \right)^2$$

In die formules is:

$R_{W_i}$  de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;

$P$  de eenheidsprijs van de veiligheidsstootband volgens prijslijst, in EUR/m;

$L'$  de lengte van het beschouwde deelvak, in m;

- $W_{i,\min}$  de vereiste individuele druksterkte;  
 $W_i$  de individuele druksterkte van de geboorde kern van een deelvak, in MPa;  
 $R_{wm}$  de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;  
 $L$  de lengte van het beschouwde vak, in m;  
 $W_{m,\min}$  de vereiste gemiddelde druksterkte;  
 $W_m$  de gemiddelde druksterkte van de geboorde kernen van het beschouwde vak, in MPa.

### 2.3.4.3 Wateropslorping

Wanneer in een deelvak de individuele wateropslorping van een kern  $H_i > H_{i,\max}$ , dan wordt het deelvak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{Hi} = P \times L' \times \left( \frac{H_i - H_{i,\max}}{1} \right)^2$$

Wanneer in een vak de gemiddelde wateropslorping van de kernen  $H_m > H_{m,\max}$ , dan wordt dit vak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{Hm} = P \times L \times \left( \frac{H_m - H_{m,\max}}{1} \right)^2$$

In die formules is:

- $R_{Hi}$  de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;  
 $P$  de eenheidsprijs van de veiligheidsstootband volgens prijslijst, in EUR/m;  
 $L'$  de lengte van het beschouwde deelvak, in m;  
 $H_i$  de individuele wateropslorping van de geboorde kern van een deelvak, in %;  
 $H_{i,\max}$  de maximum toegelaten individuele wateropslorping  
 $R_{Hm}$  de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;  
 $L$  de lengte van het beschouwde vak, in m;  
 $H_m$  de gemiddelde wateropslorping van de proefstukken van een vak, in %;  
 $H_{m,\max}$  de maximum toegelaten gemiddelde wateropslorping.

### 2.3.4.4 Luchtgehalte

Wanneer een individueel luchtgehalte  $L_i$  kleiner is dan het vereiste individueel luchtgehalte  $L_{\min}$ , en groter dan  $L_{\min} - 3$ , dan wordt het overeenkomstig deel eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{Li} = P \times S'' \times \left( \frac{L_{\min} - L_i}{3} \right)^2$$

In die formules is:

- $R_{Li}$  de specifieke korting wegens individueel luchtgehalte in EUR;  
 $P$  de eenheidsprijs van de verharding volgens de prijslijst in EUR/m<sup>2</sup>;  
 $S''$  de oppervlakte van het representatief deel, in functie van de proeffrequentie, in m<sup>2</sup>;  
 $L_i$  het individueel luchtgehalte van het beton voor de verharding in %;  
 $L_{\min}$  het vereiste individueel luchtgehalte van het beton van de verharding in %.

### **2.3.5 Gebreken die de gaafheid schaden**

De tegensprekelijk vastgestelde gebreken die de gaafheid van de veiligheidsstootbanden schaden worden hersteld.

De aannemer legt de wijze van herstelling vooraf ter goedkeuring voor aan de leidend ambtenaar.

## **2.4 Stalen vangrails**

---

### **2.4.1 Beschrijving**

De bepalingen van **2.1.1** zijn van toepassing. Stalen vangrails omvatten daarnaast ook:

- het leveren van de stalen profielen en het plaatsen ervan overeenkomstig de instructies van de fabrikant en de opdrachtdocumenten. In geval van tegenspraak met de bepalingen van **2.4.1.3** hebben de instructies van de fabrikant voorrang;
- de werken die van voornoemde werken afhangen of ermee samenhangen.

#### **2.4.1.1 Materialen**

De materialen zijn:

- stalen vangrails volgens **3-12.3**;
- steenslag en rolgrind volgens **3-7.1**;
- zand voor schraal beton voor funderingen van gebouwen en kunstwerken volgens **3-6.2.13**;
- steenslag of rolgrind voor schraal beton voor funderingen van wegverhardingen, wegelementen, gebouwen en kunstwerken volgens **3-7.1.2.4**;
- cement volgens **3-8.1**;
- aanmaakwater volgens NBN-EN 1008.

#### **2.4.1.2 Kenmerken van de uitvoering**

De bepalingen van **2.1.2** zijn van toepassing.

#### **2.4.1.3 Wijze van uitvoering**

##### **2.4.1.3.A BEPALINGEN GELDIG ZOWEL IN AARDEN BANEN ALS OP KUNSTWERKEN**

Bij overlapping van stalen profielen aan de aanrijzijde moet het stroomopwaartse profiel steeds boven het stroomafwaartse profiel geplaatst worden.

Aan de aanrijzijde mogen geen moeren geplaatst worden en moeten alle boutkoppen een afgeronde vorm hebben.

Bij profielen die in de dwarsdoorsnede geribbeld zijn aan de aanrijzijde mag geen boutkop vóór het voorvlak van deze ribbels uitsteken.

##### **2.4.1.3.B BIJKOMENDE BEPALINGEN VOOR DE WIJZE VAN UITVOERING OP KUNSTWERKEN**

###### **2.4.1.3.B.1 Ankers**

Als de opdrachtdocumenten de verankering van de vangrails in het kunstwerk toelaten, dan dienen de ankereinden na het definitief aanhalen van de ankermoeren tot ca. 5 mm boven de moeren afgeslepen te worden en bijgewerkt te worden met één laag zinkrijke verf. De overige onderdelen van de vangrails dienen tijdens het afslijpen beschermd te worden tegen de vonkenregen.



#### 2.4.1.3.B.2 Mortels

Voor het ondersabelen of ondergieten van de grondplaten van vangrails moeten mengsels met kunsthars of cement als bindmiddel worden toegepast.

De drukvastheid van de verharde mortel moet, na 7 dagen bij een omgevingstemperatuur van 20°C, minimaal 30 N/mm<sup>2</sup> bedragen.

De verhardingskrimp mag maximaal 0,5 mm per meter bedragen.

#### 2.4.1.3.B.3 Ondersabelen van grondplaten

De zijkanten van de ondersabeling moeten onder een hoek van 60° tot 90° met het horizontale vlak afgewerkt worden, zodanig dat de snijlijn van een afwerkvlak met de onderkant van de grondplaat binnen de rand van de grondplaat komt.

Bij gebruik van een zandcementmortel moet de ondersabeling beschermd worden tegen uitdrogen en één maand na aanbrengen moeten de zijkanten van de ondersabeling geïmpregneerd worden met een kunsthars.

#### 2.4.1.3.B.4 Ondergieten van grondplaten

Bij gebruik van een cementgebonden gietmortel moet de mortel, na aangebracht te zijn, beschermd worden tegen uitdrogen en evenals bij een ondersabeling moeten de zijkanten geïmpregneerd worden met kunsthars.

### 2.4.2 Meetmethode voor hoeveelheden

De bepalingen van **2.1.3** zijn van toepassing.

### **3 KANTSTROKEN EN WATERGREPPELS**

Betonnen kantstroken en watergreppels zijn hetzij ter plaatse gestort tussen vaste of glijdende bekistingen, hetzij geprefabriceerd.

De voorschriften van **3** zijn niet van toepassing op elementen die in één geheel met een aanliggende cementbetonverharding uitgevoerd worden. Voor die elementen zijn de voorschriften van **6-1** van toepassing.

#### **3.1 Ter plaatse vervaardigde betonnen kantstroken en watergreppels**

---

##### **3.1.1 Beschrijving**

De ter plaatse vervaardigde kantstroken of watergreppels omvatten:

- het laags- en strooksgewijs spreiden en mechanisch verdichten van een mengsel van granulaten, cement, aanmaakwater en eventuele hulpstoffen, teneinde kantstroken of watergreppels te verwezenlijken;
- de werken die van voornoemde werken afhangen of ermee samenhangen, zoals:
  - in voorkomend geval, het vooraf wegwerken van de oneffenheden van de steenslagfundering wanneer de verharding wordt opgebroken en de steenslagfundering behouden blijft;
  - het vooraf verwijderen van alle plassen en ongewenste materialen van het oppervlak van de fundering;
  - in voorkomend geval, het vooraf effenen en verdichten van wielsporen in de steenslagfundering;
  - wanneer het voorgeschreven wordt in de opdrachtdocumenten:
    - het aanbrengen van een plasticfolie op het oppervlak van de fundering;
    - het uitvoeren van dwarsvoegen in de stroken;
    - het uitvoeren van langsvvoegen tussen de kantstroken of watergreppels en de aanliggende betonverharding;
    - het aanbrengen van ankerstaven in de langsvvoegen;
    - de voegvulling;
  - de bescherming tegen uitdroging, uitspoeling door regen, vorst en beschadigingen bij de aanleg.

##### **3.1.1.1 Materialen**

De materialen zijn:

- stortklaar beton van omgevingsklasse EE4 volgens NBN B15-001 en NBN-EN 206-1;
- zand voor cementbeton voor wegwerken volgens **3-6.2.5**;
- steenslag of grind voor cementbeton voor wegverhardingen en lineaire wegelementen volgens **3-7.1.2.5**;
- cement CEM I-LA of cement CEM III-LA van de sterkteklasse 42,5 volgens **3-8.1**;
- hulpstoffen en toevoegsels voor mortel en beton volgens **3-20**;
- aanmaakwater volgens NBN-EN 1008;
- nabehandelingsproducten volgens **3-15**;
- plasticfolie volgens **3-13.1**;
- ankerstaven volgens **3-12.1.2**;
- bitumenemulsie volgens **3-11.4**;

- voegvullingsproducten volgens **3-16**;
- kleefvernis volgens **3-19**.

### **3.1.1.2 Kenmerken van de uitvoering**

De kantstroken en watergreppels worden uitgevoerd overeenkomstig de gegevens vermeld in de opdrachtdocumenten, inzonderheid:

- het type;
- de afmetingen van de fundering.

#### **3.1.1.2.A MEETKUNDIGE KENMERKEN VAN HET OPPERVLAK**

##### **3.1.1.2.A.1 Profiel**

De toleranties in min en in meer op de meetkundige kenmerken van het lengteprofiel, afgeleid van de profielen op de plans, zijn 1 cm.

##### **3.1.1.2.A.2 Vlakheid**

De oneffenheden zijn niet groter dan 4 mm.

De hoogteverschillen tussen de randen van aanliggende stroken zijn niet groter dan 2 mm.

Bovendien zijn er bij regen geen waterplassen.

#### **3.1.1.2.B MEETKUNDIGE KENMERKEN VAN DE KANTSTROKEN EN WATERGREPPELS**

##### **3.1.1.2.B.1 Kantstroken**

###### **3.1.1.2.B.1.1 Breedte en dikte**

Tenzij anders vermeld in de opdrachtdocumenten, stemmen de breedte en de dikte van de ter plaatse uitgevoerde betonnen kantstroken overeen met de breedte en de dikte van de types geprefabriceerde betonnen kantstroken volgens de norm NBN B21-411.

De tolerantie in min op de nominale dikte is 10 % voor de individuele dikte en 0 % voor de gemiddelde dikte.

###### **3.1.1.2.B.1.2 Lengte**

De lengte is in de regel 4 m. In scherpe bochten (straal kleiner dan 15 m) is ze hoogstens 3 m.

Wanneer evenwel de kantstroken naast een rijwegverharding in cementbeton liggen waar de voegen om de 5 m voorzien zijn, worden de voegen van de kantstroken in het verlengde van de voegen in het rijwegbeton gemaakt. Is de plaatlengte van het rijwegbeton 6 m, dan worden de voegen om de 3 m uitgevoerd.

###### **3.1.1.2.B.1.3**

De kantstrook wordt 1 cm lager aangelegd dan de naastliggende bitumineuze verhardingen ingeval zij als watergreppel dient.

###### **3.1.1.2.B.1.4 Dwarshelling**

De nominale dwarshelling wordt aangegeven in de opdrachtdocumenten, zoniet bedraagt ze in de regel 2 %.

### 3.1.1.2.B.1.5 Gaafheid

Er zijn geen gebreken die de gaafheid van de kantstroken schaden: scheuren, afdrukken, gaten, grindnesten, afbrokkelingen aan de randen, enz.

### 3.1.1.2.B.2 Watergreppels

Voor de lengte en de gaafheid zijn de voorschriften van **3.1.1.2.B.1** van toepassing.

Tenzij anders vermeld in de opdrachtdocumenten, stemmen de breedte, de dikte en het bovenzvlak van de ter plaatse uitgevoerde betonnen watergreppels overeen met de breedte, de dikte en het bovenzvlak van de types geprefabriceerde betonnen watergreppels volgens de norm NBN B21-411.

De tolerantie in min op de nominale dikte is 10 % voor de individuele dikte en 0 % voor de gemiddelde dikte.

De watergreppels hebben geen dwarshelling.

De watergreppel wordt op hetzelfde peil aangelegd als de naastliggende cementbetonverharding en 1 cm lager dan de naastliggende bitumineuze verharding.

### 3.1.1.2.C MEETKUNDIGE EN CONSTRUCTIEVE KENMERKEN VAN DE VOEGEN

#### 3.1.1.2.C.1 Algemene bepalingen

In de regel worden:

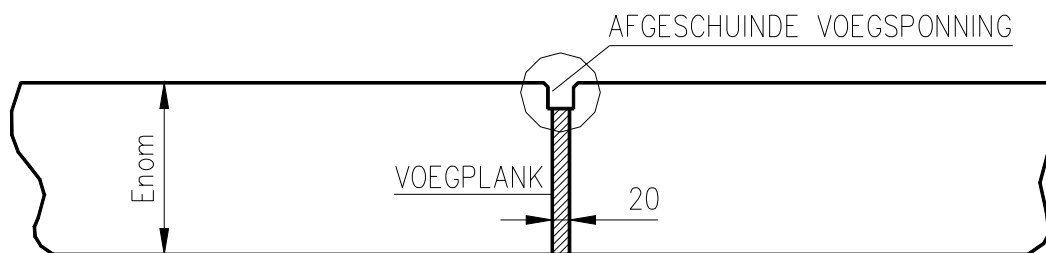
- de dwarsvoegen haaks op de langsas van de strook uitgevoerd;
- de dwarsvoegen in aan elkaar grenzende stroken in elkaars verlengde uitgevoerd;
- de langsvoegen, als die zijn voorgeschreven in de opdrachtdocumenten, evenwijdig met de langsas van het element uitgevoerd.

#### 3.1.1.2.C.2 Uitzettingsvoeg

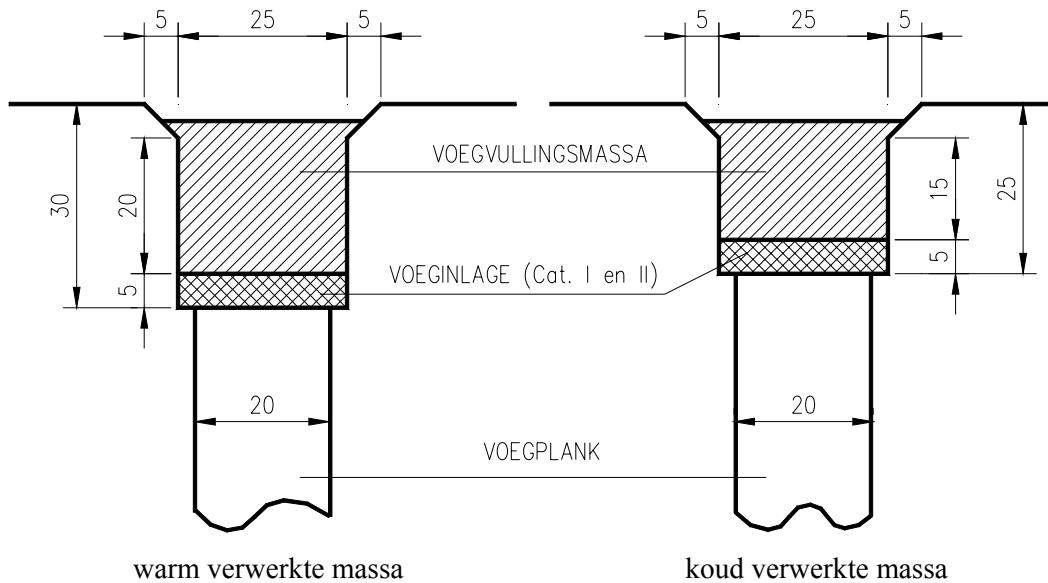
De uitzettingsvoeg wordt enkel aangebracht op plaatsen aangeduid in de opdrachtdocumenten daar waar de verharding vrij moet kunnen uitzetten. Ze wordt uitgevoerd overeenkomstig figuren 8-3-1 en 8-3-2.

De voegplaat of de voegplank is volledig verticaal en haaks op de langsas van de strook geplaatst.

De toleranties in min en in meer op de aangegeven nominale afmetingen van de sponning voor de voegvulling zijn 1 mm voor de individuele afmetingen.



**Figuur 8-3-1:** dwarse uitzettingsvoeg (alle maten in mm)



**Figuur 8-3-2:** detail van de dwarse uitzettingsvoeg (alle maten in mm)

### 3.1.1.2.C.3 Krimpvoeg

De krimpvoeg kan ofwel in het verse beton verwezenlijkt worden door het aanbrengen van een scheurvormingsaanzet, ofwel door het aanbrengen van een zaagsnede.

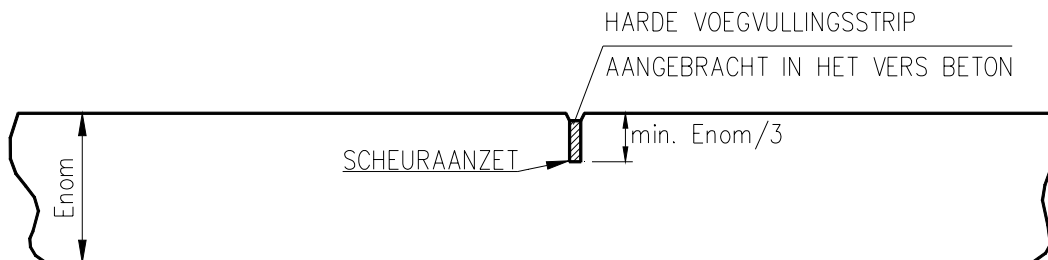
De krimpvoeg wordt uitgevoerd overeenkomstig een van de types, voorkomende op de figuren 8-3-3 en 8-3-4.

De toleranties in min en in meer op de aangegeven nominale dikte van de zaagsnede zijn 1 mm voor de individuele afmeting.

Tenzij anders vermeld in de opdrachtdocumenten, bepaalt de aannemer het type.

#### 3.1.1.2.C.3.1 Krimpvoeg in het verse beton

De krimpvoeg wordt in het verse beton gesneden tot op 1/3 van de dikte van het beton met een trilmes dat maximum 6 mm dik is.



**Figuur 8-3-3:** dwarse krimpvoeg met harde voegvullingsstrip (alle maten in mm)

Na het uitvoeren van de snede wordt er een stijve strip (hardboard of gebitumineerd asbest) van ongeveer 4 mm dikte in aangebracht. De bovenkant van de strip mag nooit meer dan 1 mm onder het betonoppervlak liggen.

Een plasticfolie mag ook rechtstreeks tot op 1/3 van de dikte in het beton gedreven worden. De breedte van de plasticfolie bedraagt minstens het dubbel van de diepte van de insnijding vermeerderd met 3 cm.

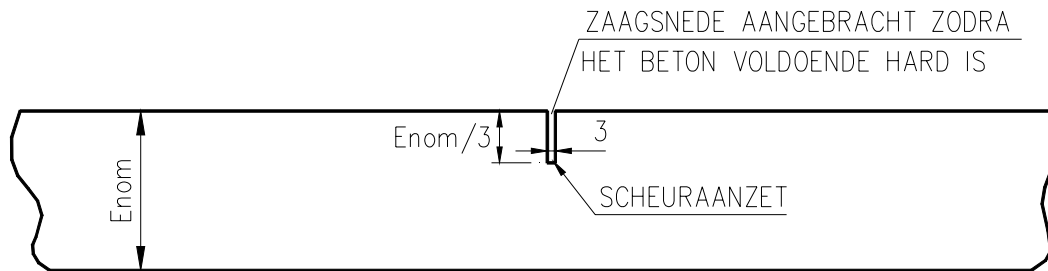
De lengte van de strip of plasticfolie is gelijk aan de breedte van de kantstrook of watergreppel.

Na het aanbrengen van de strip of plasticfolie worden de randen van de voegsnede zodanig aangedrukt dat alle oneffenheden verdwijnen.

3.1.1.2.C.3.2 Krimpvoeg in het verharde beton (gezaagde voegen)

De krimpvoeg wordt gevormd door een zaagsnede als scheurvormingsaanzet in het verharde beton tot op een diepte van 1/3 van de betondikte en op een breedte van maximum 4 mm.

Ze wordt zo vlug mogelijk gezaagd teneinde willekeurige scheurvorming te voorkomen.

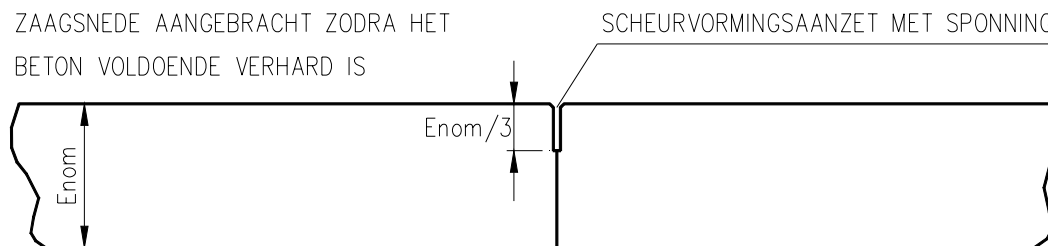


**Figuur 8-3-4:** dwarse krimpvoeg met zaagsnede zonder sponning, zonder voegvulling (alle maten in mm)

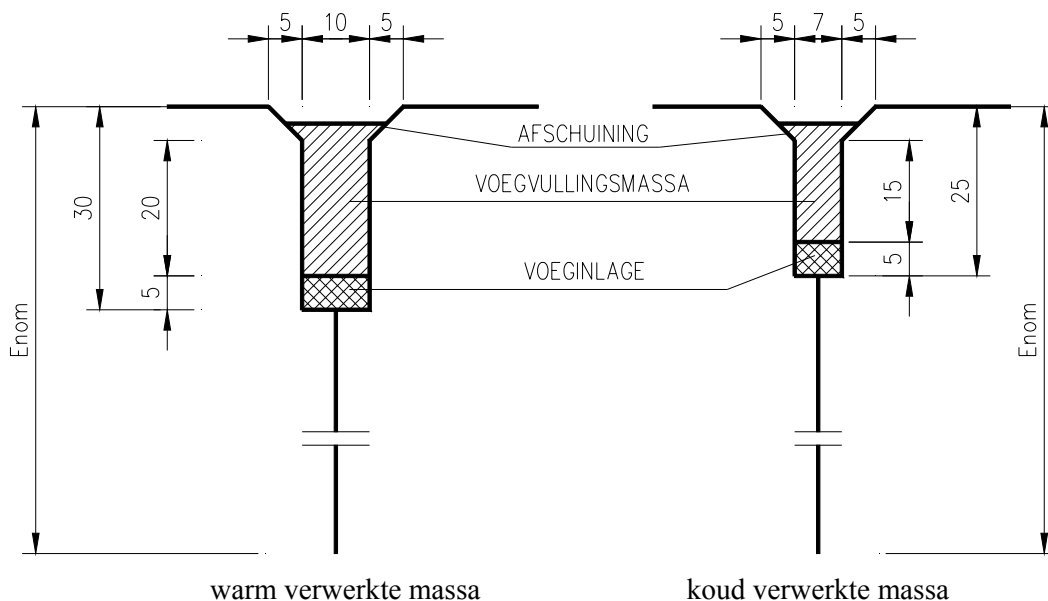
Op verzoek en verantwoordelijkheid van de aannemer en mits goedkeuring door de leidend ambtenaar mag de krimpvoeg ook gezaagd worden binnen de 2 à 3 uur na het betonstorten, op een diepte van 2 à 3 cm, met de hiervoor specifiek benodigde zaagapparatuur, zonder evenwel de voegranden te beschadigen.

3.1.1.2.C.4 Dwarse werkvoeg

De dwarse werkvoeg wordt aangebracht telkens de aanleg van de strook wordt onderbroken, behalve waar in een uitzettingsvoeg voorzien is. Ze wordt uitgevoerd overeenkomstig figuur 8-3-5 en 8-3-6.



**Figuur 8-3-5:** dwarse werkvoeg (alle maten in mm)



**Figuur 8-3-6:** detail van de dwarse werkvoeg (alle maten in mm)

### 3.1.1.2.C.5 Gezaagde sponning

Eventueel moet een sponning gezaagd worden voor de voegvulling. Alsdan wordt dit aangegeven in de opdrachtdocumenten.

Wanneer een koud verwerkt voegvullingsproduct aangebracht wordt, dan heeft de sponning een nominale breedte van 7 mm en een nominale diepte van 20 mm.

Wanneer een warm verwerkt voegvullingsproduct aangebracht wordt, dan heeft de sponning een nominale breedte van 10 mm en een nominale diepte van 25 mm.

De toleranties in min en in meer op de bovenvermelde afmetingen zijn 1 mm voor de individuele afmetingen.

### 3.1.1.2.D KENMERKEN VAN HET BETON

De bepalingen van **1.3.1.2.F** zijn van toepassing.

### 3.1.1.3 Wijze van uitvoering

#### 3.1.1.3.A ALGEMENE BEPALINGEN

Het storten, het verdichten, het afwerken en het beschermen tegen uitdroging moeten onmiddellijk en zonder onderbreking uitgevoerd worden.

In de regel moet de opstelling (bekisting of geleiding wanneer glijbekisting wordt aangewend, plasticfolie) het storten over een afstand van minstens 50 m voorafgaan.

Het plaatsen van een waterdichte plasticfolie onder het beton is verplicht, behalve wanneer een fundering van schraal beton, van zandcement of van bitumineuze mengsels voorzien is.

#### 3.1.1.3.B SAMENSTELLING VAN HET MENGSEL

De aannemer bepaalt de samenstelling van het mengsel, rekening houdend met de bepalingen inzake de kenmerken van de materialen en van de uitvoering.

In de regel worden de materialen over de hele dikte verwerkt.

De aanwending van speciale materialen zoals kwarts, wit zand, wit cement, enz. wordt slechts opgelegd voor gekleurde kantstroken. De opdrachtdocumenten vermelden het gebruik ervan.

Wanneer een dunne deklaag toegelaten is, wordt de dikte ervan voorgeschreven.

#### 3.1.1.3.C VERVAARDIGING VAN HET MENGSEL

Het mengsel wordt mechanisch gemengd in een betoncentrale. De inrichting voor het ledigen ervan is zodanig dat ontmenging voorkomen wordt.

#### 3.1.1.3.D VERVOER VAN HET MENGSEL

Het mengsel wordt vervoerd in met zeildoek afgedekte laadbakken of in met menginstallatie uitgeruste wagens.

#### 3.1.1.3.E VERWERKING VAN HET MENGSEL

De verwerking gebeurt, naar keuze van de aannemer:

- hetzij tussen vaste bekistingen;
- hetzij door middel van een machine met glijbekisting.

Voor lokale herstellingen worden echter steeds vaste bekistingen gebruikt.

De verdichting is zodanig dat overal een gesloten textuur bekomen wordt.

De tijdsspanne tussen het ogenblik van vervaardiging van het mengsel en dat van het aanbrengen van de bescherming tegen uitdroging bedraagt hoogstens 2 uren. Zoniet is de leidend ambtenaar gerechtigd de kantstrook of watergreppel te weigeren en de onmiddellijke verwijdering ervan te eisen.

De aannemer mag geen vertragende hulpstoffen aanwenden om de verwerkingsperiode te verlengen zonder voorafgaande goedkeuring van de leidend ambtenaar.

Tenzij anders vermeld in de opdrachtdocumenten gebeurt het betonneren in een enkele laag.

Het bijpleisteren met mortel en de besproeiing met water om het verwerken te vergemakkelijken zijn verboden.

De verwerking is verboden:

- wanneer de temperatuur, afgelezen in thermometerhut, om 8 uur 's morgens lager is dan 1 °C of 's nachts lager was dan -3 °C;
- wanneer het zodanig begint te regenen dat zich waterplassen vormen op het oppervlak van de fundering of, bij ontstentenis daarvan, op het baanbed.

#### 3.1.1.3.F ZAGEN VAN DE VOEGEN EN SPONNINGEN

De voegen worden zo vlug mogelijk gezaagd teneinde willekeurige scheurvorming te voorkomen.

De sponningen mogen later gezaagd worden.

#### 3.1.1.3.G VOEGVULLING

De voegvulling wordt onmiddellijk na het aanbrengen van de sponningen verricht, met dien verstande dat het voegvullen verboden is bij regenweer evenals bij temperaturen lager dan 5 °C.

Ze omvat in volgorde:

- het verwijderen van stofdeeltjes en losliggende brokjes uit de sponning met perslucht;
- het drogen van de sponning met een stralings- of warmeluchtapparaat;
- het aanbrengen van de voeginlage onderin de sponning, derwijze dat ze over haar gehele lengte in contact is met de bodem van de sponning;
- het aanbrengen van kleefvernis op de verticale wanden wanneer een koud verwerkt voegvullingsproduct wordt aangebracht;
- het aanbrengen van het voegvullingsproduct boven op de voeginlage in de sponning. De bovenkant van het voegvullingsproduct bevindt zich op 5 mm onder het oppervlak van de verharding. De toleranties in min en in meer op die afmeting zijn 1 mm voor de individuele afmeting.

Tenzij anders vermeld in de opdrachtdocumenten bepaalt de aannemer het voegvullingsproduct (koud of warm verwerkt voegvullingsproduct).

#### 3.1.1.3.H NUMMEREN DER STROKEN

Elke dag wordt op de eerste gestorte meter kantstrook en/of watergreppel de datum van vervaardiging duidelijk aangebracht in cijfers.

#### 3.1.1.3.I BESCHERMING TEGEN UITDROGING

Onmiddellijk na het nummeren van de stroken wordt de vers aangelegde kantstrook en/of watergreppel beschermd door het gelijkmatig verstuiven op het oppervlak van een nabehandelingsproduct naar rata van 0,150 kg/m<sup>2</sup>.



### 3.1.1.3.J BESCHERMING TEGEN REGEN, VORST EN BESCHADIGING

De aannemer neemt de nodige maatregelen ter bescherming van de kantstrook en/of watergreppel tegen regen, vorst en beschadiging.

### 3.1.2 Meetmethode voor hoeveelheden

De hoeveelheden worden vastgesteld in m met vermelding van de afmetingen. Straatkolken e.d. worden niet afgetrokken.

### 3.1.3 Controles

De kantstroken, respectievelijk watergreppels worden onderverdeeld in vakken en deelvakken volgens **2-8.2**.

Na de vervaardiging van de kantstroken, respectievelijk watergreppels, worden het profiel en de vlakheid van het oppervlak, de dikte en de gaafheid van de kantstroken, respectievelijk watergreppels, en de druksterkte, het luchtgehalte en de wateropslorping van het beton gecontroleerd.

Teneinde de dikte van de kantstroken, respectievelijk watergreppels, de wateropslorping en de druksterkte van het beton vast te stellen, wordt in elke deelvak op een willekeurige plaats – doch niet in een voeg of scheur – één kern geboord, minstens 60 dagen na de vervaardiging van de kantstroken, respectievelijk watergreppels. De boorgaten worden gevuld met aardvochtige betonspecie, die op stuit wordt aangestampt.

Worden voor het bepalen van de gemiddelde waarde van de monsternamen uitgesloten:

- de tijdens de uitvoering afgebakende zones, waar het opvullen der inzakkingen of het aanvullen wegens onvoldoende hoogtepeil of funderingsdikte een plaatselijke overdikte noodzakelijk hebben gemaakt;
- de zones ter plaatse van de voegen of van barsten.

Deze zones kunnen het voorwerp uitmaken van een aanvullende controle.

#### 3.1.3.1 Profiel van het oppervlak

De controle gebeurt door middel van topografische opmetingen.

#### 3.1.3.2 Vlakheid

De controle gebeurt met een rei van 3 m.

#### 3.1.3.3 Dikte

De controle wordt uitgevoerd op de reeks kernen die geboord werden.

#### 3.1.3.4 Druksterkte

De controle wordt uitgevoerd op de reeks kernen die geboord werden.

De druksterkte (MPa) van alle kernen van één vak wordt bepaald na ten minste 90 dagen ouderdom van de jongste kern van dit vak.

De individuele druksterkte van het beton in een deelvak wordt gemeten op het onderste deel van de in dat deelvak geboorde kern.

De gemiddelde druksterkte van het beton in een vak wordt verkregen door het gemiddelde te berekenen van de individuele druksterkten van het beton in de deelvakken van dat vak.

### 3.1.3.5 Gaafheid

Vóór de voorlopige oplevering gaat de leidend ambtenaar over tot een momentopname van de gebreken die de gaafheid van de kantstroken, respectievelijk watergreppels, schaden.

### 3.1.3.6 Luchtgehalte

De controle gebeurt op het vers beton onmiddellijk na de levering op de werf ter plaatse van de verwerking van het beton. De opdrachtdocumenten bepalen de frequentie van de luchtgehaltebepaling, zo niet wordt elke levering beproefd. Het luchtgehalte beantwoordt aan de voorschriften van **3.1.1.2.D**.

### 3.1.3.7 Wateropslorping

De controle wordt uitgevoerd op de reeks geboorde kernen.

De individuele wateropslorping van het beton wordt gemeten op het bovendee van de in dat deelvak geboorde kern.

De gemiddelde wateropslorping van het beton in een vak wordt verkregen door het gemiddelde te berekenen van de individuele wateropslorpingen van het beton in de deelvakken van dat vak.

De wateropslorping van alle kernen van één vak wordt bepaald na ten minste 60 dagen ouderdom van de jongste kern van dit vak.

## 3.1.4 Specifieke kortingen wegens minderwaarde

### 3.1.4.1 Vlakheid

Wanneer een oneffenheid van een strookelement  $d > 4$  mm, dan wordt dit element eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_d = P \times L \times \left( \frac{d - 4}{4} \right)^2$$

In die formule is:

- $R_d$  de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;
- $P$  de eenheidsprijs van het strookelement volgens de prijslijst, in EUR/m;
- $L$  de lengte van het strookelement (kantstrook of watergreppel), in m;
- $d$  elke oneffenheid in het strookelement  $> 4$  mm, in mm.

### 3.1.4.2 Dikte

Wanneer in een deelvak de individuele dikte van een kern  $E_i < 0,90 E_{nom}$ , dan wordt het deelvak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{Ei} = P \times L' \times \left( \frac{0,90 \times E_{nom} - E_i}{0,15 \times E_{nom}} \right)^2$$

Wanneer in een vak de gemiddelde dikte van de kernen  $E_m < E_{nom}$ , dan wordt het vak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{Em} = P \times L \times \left( \frac{E_{nom} - E_m}{0,15 \times W_{nom}} \right)^2$$

In die formules is:

- $R_{Ei}$  de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;

P	de eenheidsprijs van de kantstrook of watergreppel volgens prijslijst, in EUR/m;
L'	de lengte van het deelvak, in m;
E <sub>nom</sub>	de nominale dikte, in mm;
E <sub>i</sub>	de individuele dikte, in mm;
R <sub>Em</sub>	de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;
L	de lengte van het beschouwde vak, in m;
E <sub>m</sub>	het rekenkundig gemiddelde van de dikten van alle geboorde kernen van het vak, in mm.

### 3.1.4.3 Druksterkte

Wanneer in een deelvak de individuele druksterkte van een kern  $W_i < W_{i,min}$ , dan wordt dit deelvak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{W_i} = P \times L' \times \left( \frac{W_{i,min} - W_i}{0,15 \times W_{i,min}} \right)^2$$

Wanneer in een vak de gemiddelde druksterkte van de reeks geboorde kernen  $W_m < W_{m,min}$ , dan wordt dit vak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{W_m} = P \times L \times \left( \frac{W_{m,min} - W_m}{0,15 \times W_{m,min}} \right)^2$$

In die formules is:

R <sub>W<sub>i</sub></sub>	de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;
P	de eenheidsprijs van de kantstrook of watergreppel volgens prijslijst, in EUR/m;
L'	de lengte van het beschouwde deelvak, in m;
W <sub>i,min</sub>	de vereiste individuele druksterkte;
W <sub>i</sub>	de individuele druksterkte van de geboorde kern van een deelvak, in MPa;
R <sub>W<sub>m</sub></sub>	de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;
L	de lengte van het beschouwde vak, in m;
W <sub>m,min</sub>	de vereiste gemiddelde druksterkte;
W <sub>m</sub>	de gemiddelde druksterkte van de geboorde kernen van het beschouwde vak, in MPa.

### 3.1.4.4 Luchtgehalte

Wanneer een individueel luchtgehalte  $L_i$  kleiner is dan het vereiste individueel luchtgehalte  $L_{min}$ , en groter dan  $L_{min} - 3$ , dan wordt het overeenkomstig deel eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{L_i} = P \times S'' \times \left( \frac{L_{min} - L_i}{3} \right)^2$$

In die formules is:

R <sub>L<sub>i</sub></sub>	de specifieke korting wegens individueel luchtgehalte in EUR;
P	de eenheidsprijs van de verharding volgens de prijslijst in EUR/m <sup>2</sup> ;
S''	de oppervlakte van het representatief deel, in functie van de proeffrequentie, in m <sup>2</sup> ;

$L_i$  het individueel luchtgehalte van het beton voor de verharding in %;

$L_{\min}$  het vereiste individueel luchtgehalte van het beton van de verharding in %.

### 3.1.4.5 Wateropslorping

Wanneer in een deelvak de individuele wateropslorping van een kern  $H_i > H_{i,\max}$ , dan wordt dit deelvak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{Hi} = P \times L' \times \left( \frac{H_i - H_{i,\max}}{1} \right)^2$$

Wanneer in een vak de gemiddelde wateropslorping van de kernen  $H_m > H_{m,\max}$ , dan wordt dit vak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{Hm} = P \times L \times \left( \frac{H_m - H_{m,\max}}{1} \right)^2$$

In die formules is:

$R_{Hi}$  de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;

$P$  de eenheidsprijs van de kantstrook of watergreppel volgens prijslijst, in EUR/m;

$L'$  de lengte van de beschouwde deelvak, in m;

$H_i$  de individuele wateropslorping van de geboorde kern van een deelvak, in %;

$H_{i,\max}$  de maximum toegelaten individuele wateropslorping volgens **3.1.1.2.D**;

$R_{Hm}$  de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;

$L$  de lengte van het beschouwde vak, in m;

$H_m$  de gemiddelde wateropslorping van de geboorde kernen van een vak, in %;

$H_{m,\max}$  de maximum toegelaten gemiddelde wateropslorping volgens **3.1.1.2.D**.

### 3.1.5 Gebreken die de gaafheid schaden

De tegensprekelijk vastgestelde gebreken die de gaafheid van de kantstroken of watergreppels schaden worden hersteld.

De aannemer legt de wijze van herstelling vooraf ter goedkeuring voor aan de leidend ambtenaar.

## 3.2 Geprefabriceerde betonnen kantstroken en watergreppels

---

### 3.2.1 Beschrijving

Geprefabriceerde betonnen kantstroken of watergreppels omvatten:

- het plaatsen van de geprefabriceerde kantstrook- of watergreppелеlementen;
- de werken die van voornoemde werken afhangen of ermee samenhangen, zoals:
  - in voorkomend geval, wanneer de verharding opgebroken wordt en de steenslagfundering behouden blijft, het vooraf wegwerken van de oneffenheden van de steenslagfundering;
  - het vooraf verwijderen van alle plassen en ongewenste materialen van het oppervlak van de fundering;
  - in voorkomend geval, het opvoegen van de kantstroken of watergreppels.

### 3.2.1.1 Materialen

De materialen zijn:

- geprefabriceerde betonnen kantstroken volgens 3-32.2;
- geprefabriceerde betonnen watergreppels volgens 3-32.3;
- zand voor metselmortel volgens 3-6.2.10;
- cement volgens 3-8.1;
- kalk voor mortel voor betegeling of bestratingen volgens 3-9.3;
- voegvullingsproducten volgens 3-16;
- hulpstoffen en toevoegsels voor mortel en beton volgens 3-20;
- aanmaakwater volgens NBN-EN 1008.

### 3.2.1.2 Kenmerken van de uitvoering

#### 3.2.1.2.A PROFIEL

De toleranties in min en in meer op de meetkundige kenmerken van het lengteprofiel, afgeleid van de profielen op de plans, zijn 1 cm.

De dwarshelling wordt aangegeven in de opdrachtdocumenten, zoniet bedraagt ze in de regel 2 %.

#### 3.2.1.2.B VLAKHEID

De oneffenheden zijn niet groter dan 4 mm.

### 3.2.1.3 Kenmerken van de uitvoering

Deze zijn overeenkomstig de gegevens vermeld in de opdrachtdocumenten, inzonderheid het type.

### 3.2.1.4 Wijze van uitvoering

De wijze waarop de elementen op de fundering geplaatst worden, wordt gespecificeerd in de opdrachtdocumenten. Zoniet worden ze gelegd op een mortelbed in het geval van een gebonden fundering of op een zandbed in het geval van een niet-gebonden fundering.

De elementen worden geplaatst met voegen die nergens breder zijn dan 6 mm. De voegen worden opgevuld met mortel of met een voegvullingsproduct. De voegen tussen de elementen en de straatkolken alsook tussen de straatkolken en de trottoirbanden worden eveneens opgevuld met mortel of met een voegvullingsproduct. De mortel is samengesteld uit zand, cement en/of kalk, aanmaakwater en eventueel bindingsvertrager en/of luchtbelvormer. De hoeveelheid cement en/of kalk bedraagt minstens 450 kg per m<sup>3</sup> zand.

Tenzij anders vermeld in de opdrachtdocumenten bepaalt de aannemer het bindmiddel.

### 3.2.2 Meetmethode voor hoeveelheden

De hoeveelheden worden vastgesteld in m. Straatkolken e.d. worden niet afgetrokken.

### 3.3 Watergreppels in gietasfalt

---

#### 3.3.1 Beschrijving

Watergreppels in gietasfalt omvatten:

- laags- en strooksgewijs spreiden en mechanisch verdichten van een mengsel van toeslagstoffen en bitumineus bindmiddel teneinde watergreppels te verwezenlijken;
- de werken die van voornoemde werken afhangen of ermee samenhangen, zoals:
  - in voorkomend geval, het vooraf wegwerken van de oneffenheden van de fundering;
  - het vooraf verwijderen van alle plassen en ongewenste materialen van het oppervlak van de fundering;
  - het aanbrengen op het oppervlak van de fundering van een bitumenlak.

##### 3.3.1.1 Materialen

De materialen zijn:

- zand voor bitumineuze mengsels volgens 3-6.2.6;
- steenslag voor bitumineuze mengsels volgens 3-7.1.2.9;
- vulstof type I voor bitumineuze mengsels voor verhardingen volgens 3-10.1;
- bitumen 35-50 volgens 3-11.2;
- bitumenlak met vulstof volgens 3-11.5.2.

##### 3.3.1.2 Kenmerken van de uitvoering

###### 3.3.1.2.A MEETKUNDIGE KENMERKEN VAN HET OPPERVLAK

###### 3.3.1.2.A.1 Profiel

De toleranties in min en in meer op de meetkundige kenmerken van het lengteprofiel, afgeleid van de profielen op de plans, zijn 1 cm.

###### 3.3.1.2.A.2 Vlakheid

De oneffenheden zijn niet groter dan 4 mm.

###### 3.3.1.2.A.3 Dwarshelling

De nominale dwarshelling wordt aangegeven in de opdrachtdocumenten. Zoniet bedraagt ze in de regel 2 %.

###### 3.3.1.2.B MEETKUNDIGE KENMERKEN VAN DE WATERGREPPEL

###### 3.3.1.2.B.1 Breedte

De nominale breedte van de watergreppel wordt aangegeven in de opdrachtdocumenten. In de regel bedraagt ze 30, 50 of 75 cm.

###### 3.3.1.2.B.2 Dikte

De nominale dikte  $E_{nom}$  wordt aangegeven in de opdrachtdocumenten. In de regel bedraagt ze 3 of 4 cm.

De gemiddelde dikte  $E_m \geq E_{nom}$ , terwijl de individuele dikte  $E_i \geq 0,75 E_{nom}$ .

### 3.3.1.2.C KENMERKEN VAN HET GIETASFALT

#### 3.3.1.2.C.1 Korrelverdeling van de minerale bestanddelen

De gemiddelde korrelverdeling is overeenkomstig tabel 8-3-2:

Draadzeven	Doorval in percenten
6,3 mm	100
4 mm	85 - 95
2 mm	50 - 65
0,400 mm	35 - 50
0,180 mm	30 - 40
0,063 mm	25 - 35

**Tabel 8-3-2**

#### 3.3.1.2.C.2 Bindmiddelgehalte (B)

Het nominale bindmiddelgehalte is vermeld in de verantwoordingsnota (cfr. **3.3.1.3.B**) en is begrepen tussen 8 en 12 percenten van de massa van de granulaten.

Voor het individuele bindmiddelgehalte van elke kern zijn de toleranties in min en in meer 1 %.

Voor het gemiddeld bindmiddelgehalte van elk vak is de tolerantie in min 0,5 % en de tolerantie in meer 0,3 %.

#### 3.3.1.2.C.3 De Wilson-intanding

De Wilson-intanding (25 °C - 9,81 MN/m<sup>2</sup> - 60 sec) met het standaardstaafje Ø 6,35 mm is begrepen tussen 5 en 20 (tiende mm).

#### 3.3.1.2.C.4 Percentage holle ruimten (HR)

Het percentage holle ruimten < 3 %.

### 3.3.1.2.D KENMERKEN VAN DE STORTNADEN

De stortnaden moeten speciaal verzorgd worden om ze waterdicht te maken.

## 3.3.1.3 Wijze van uitvoering

### 3.3.1.3.A ALGEMENE BEPALINGEN

Het storten, het verdichten en het afwerken moeten onmiddellijk na het mengen zonder onderbreking uitgevoerd worden.

### 3.3.1.3.B SAMENSTELLING VAN HET GIETASFALT

De aannemer bepaalt zelf de samenstelling, ermee rekening houdend dat:

- de kenmerken van de materialen en van de uitvoering overeenkomstig de betreffende bepalingen moeten zijn;
- de kenmerken overeenkomstig zijn.

Hij licht de samenstelling toe in een verantwoordingsnota.

### 3.3.1.3.C VERVAARDIGING VAN HET MENGSEL

Het gietasfalt wordt bereid in een mengmachine die het mogelijk maakt een homogeen mengsel te verkrijgen. Die machine is uitgerust met een registrerende pyrometer. Een geijkte thermometer maakt het mogelijk op ieder ogenblik de goede werking van de pyrometer te controleren.

Het mengsel wordt gemengd bij een temperatuur die begrepen is tussen 200 °C en 260 °C.

### 3.3.1.3.D SPREIDEN VAN HET GIETASFALT

Het zorgvuldig geprofileerd funderingsoppervlak wordt drooggemaakt en gereinigd van alle vreemde stoffen. Toegelaten onvlakheden gemeten met de rei van 3 meter bedragen maximum 7,5 mm.

De contactoppervlakken worden ingestreken met vernis op basis van bitumen naar rata van 0,5 kg/m<sup>2</sup>.

Het gietasfalt wordt onmiddellijk na het mengen op het funderingsoppervlak gespreid en tot de gewenste dikte samengedrukt. Het wordt onmiddellijk en krachtig bewerkt.

Het spreiden van gietasfalt voor watergreppels is alleen toegelaten wanneer de temperatuur, gemeten 0,25 m boven het werkvlak op een tegen de zon beschutte plaats, doorlopend minstens + 3 °C bedraagt.

## 3.3.2 Meetmethode voor hoeveelheden

De hoeveelheden worden vastgesteld in m. Straatkolken e.d. worden niet afgetrokken.

## 3.3.3 Controles

De watergreppels in gietasfalt worden onderverdeeld in vakken en deelvakken volgens **2-8.2**.

Na de aanleg van de watergreppels in gietasfalt worden het profiel en de vlakheid van het oppervlak, de dikte van de laag gietasfalt, de korrelverdeling, het bindmiddelgehalte, de Wilson-intanding en het percentage holle ruimten van het gietasfalt gecontroleerd.

Teneinde de dikte, de korrelverdeling, het bindmiddelgehalte, de Wilson-intanding en het percentage holle ruimten van het gietasfalt vast te stellen, wordt in elk deelvak op een willekeurige plaats – doch niet in een voeg of scheur of op minder dan 5 meter van de straatkolken – één kern geboord. De boorgaten worden gevuld met een adequaat bitumineus mengsel.

### 3.3.3.1 Vlakheid

De controle gebeurt met de rei van 3 m.

### 3.3.3.2 Dikte van de watergreppel

De individuele dikte in een deelvak wordt bepaald door de dikte van de watergreppel te bepalen op de in dat deelvak geboorde kern.

De gemiddelde dikte in een vak wordt bepaald door het gemiddelde te berekenen van de individuele dikten van al de geboorde kernen in dat vak.

### 3.3.3.3 Bindmiddelgehalte

Het individueel bindmiddelgehalte in een deelvak wordt bepaald door het bindmiddelgehalte te bepalen op de in dat deelvak geboorde kern.

Het gemiddeld bindmiddelgehalte in een vak wordt bepaald door het gemiddelde te berekenen van de individuele bindmiddelgehalten van al de geboorde kernen in dat vak.



### 3.3.3.4 Percentage holle ruimten

Het individueel percentage holle ruimten in een deelvak wordt bepaald door het percentage holle ruimten te bepalen op de in dat deelvak geboorde kern.

Het gemiddeld percentage holle ruimten in een vak wordt bepaald door het gemiddelde te berekenen van de individuele percentages holle ruimten van al de geboorde kernen in dat vak.

### 3.3.4 Specifieke kortingen wegens minderwaarde

#### 3.3.4.1 Vlakheid

Wanneer in de watergreppel een oneffenheid  $d > 4$  mm, dan wordt de watergreppel eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_d = P \times L \times \left( \frac{d - 4}{4} \right)^2$$

In die formule is:

- $R_d$  de specifieke korting wegens minderwaarde in EUR;
- $P$  de eenheidsprijs van de watergreppel in gietasfalt volgens prijslijst, in EUR/m;
- $L$  de lengte van de rei (= 3 m);
- $d$  elke oneffenheid in het vak  $> 4$  mm, in mm.

#### 3.3.4.2 Bindmiddelgehalte

Wanneer in een deelvak het individueel bindmiddelgehalte  $B_i < B - 1$ , dan wordt dit deelvak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{B_i} = P \times L' \times \left( \frac{(B - 1) - B_i}{0,15 \times B} \right)^2$$

Wanneer in een deelvak het individueel bindmiddelgehalte  $B_i > B + 1$ , dan wordt dit deelvak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{B_i} = P \times L' \times \left( \frac{B_i - (B + 1)}{0,15 \times B} \right)^2$$

Wanneer in een vak het gemiddeld bindmiddelgehalte  $B_m < B - 0,5$ , dan wordt dit vak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{B_m} = P \times L \times \left( \frac{(B - 0,5) - B_m}{0,15 \times B} \right)^2$$

Wanneer in een vak het gemiddeld bindmiddelgehalte  $B_m > B + 0,3$ , dan wordt dit vak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{B_m} = P \times L \times \left( \frac{B_m - (B + 0,3)}{0,15 \times B} \right)^2$$

In die formules is:

- $R_{B_i}$  de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;
- $P$  de eenheidsprijs van de watergreppel in gietasfalt volgens de prijslijst, in EUR/m;
- $L'$  de lengte van het deelvak, in m;

- $B_i$  het individueel bindmiddelgehalte in massapercenten van de laag gietasfalt;
- $B$  het nominaal bindmiddelgehalte van de laag gietasfalt in massapercenten, conform de verantwoordingsnota;
- $R_{Bm}$  de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;
- $L$  de lengte van het vak, in m;
- $B_m$  het gemiddeld bindmiddelgehalte van de laag gietasfalt in massapercenten.

### 3.3.4.3 Percentage holle ruimten

Wanneer in een deelvak het individueel percentage holle ruimten  $HR_i > 3$ , dan wordt dit deelvak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{HR_i} = P \times L' \times \left( \frac{HR_i - 3}{0,75} \right)^2$$

Wanneer in een vak het gemiddeld percentage holle ruimten  $H_{Rm} > 3$ , dan wordt dit vak eventueel aanvaard mits toepassing van volgende refactieformule:

$$R_{HR_m} = P \times L \times \left( \frac{HR_m - 3}{0,5} \right)^2$$

In die formules is:

- $R_{HR_i}$  de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;
- $P$  de eenheidsprijs van de watergreppel in gietasfalt volgens de prijslijst, in EUR/m;
- $L'$  de lengte van het deelvak, in m;
- $H_{Ri}$  het individueel percentage holle ruimten van de laag gietasfalt;
- $R_{HR_m}$  de specifieke korting wegens minderwaarde, in EUR;
- $L$  de lengte van het vak, in m;
- $HR_m$  het gemiddeld percentage holle ruimten van de laag gietasfalt.

## 3.4 Kantstroken en watergreppels in betonstraatstenen

---

### 3.4.1 Beschrijving

Kantstroken en watergreppels in betonstraatstenen omvatten:

- het plaatsen van de betonstraatstenen;
- de werken die van voornoemde werken afhangen of ermee samenhangen, zoals:
  - in voorkomend geval, het vooraf wegwerken van de oneffenheden van de fundering;
  - het vooraf verwijderen van alle plassen en ongewenste materialen van het oppervlak van de fundering;
  - in voorkomend geval, het opvoegen van de kantstrook en/of de watergreppel.

#### 3.4.1.1 Materialen

De materialen zijn:

- betonstraatstenen volgens **3-23.2**;
- zand voor metselmortel volgens **3-6.2.10**;

- cement volgens **3-8.1**;
- hulpstoffen en toevoegsels voor mortel en beton volgens **3-20**;
- aanmaakwater volgens NBN-EN 1008.

### **3.4.1.2 Kenmerken van de uitvoering**

#### **3.4.1.2.A PROFIEL**

De toleranties in min en in meer op de meetkundige kenmerken van het lengteprofiel, afgeleid van het lengteprofiel van de weg op de plans, zijn 1 cm.

De dwarshelling wordt aangegeven in de opdrachtdocumenten, zoniet bedraagt ze in de regel 2 %.

#### **3.4.1.2.B VLAKHEID**

De oneffenheden zijn niet groter dan 4 mm.

### **3.4.1.3 Wijze van uitvoering**

De kantstroken en watergreppels zijn van langse rijen betonstraatstenen, geplaatst in halfsteensverband volgens aanduiding op het type dwarsprofiel.

De betonstraatstenen worden geplaatst op een fundering van schraal beton volgens **5-4.11** met tussenplaatsing van een laag cementmortel van 2 cm dikte.

De voegen tussen de betonstraatstenen zijn tussen 3 en 5 mm breed. Na het vaststampen worden de voegen volledig gevuld door inwassen met een dunne cementmortelbrij.

### **3.4.2 Meetmethode voor hoeveelheden**

De hoeveelheden worden vastgesteld in m. De straatkolken e.d. worden niet afgetrokken.

### **3.4.3 Controles**

De controle van de voegbreedte gebeurt met een gekalibreerd lemmer.

## **3.5 Bijzondere technieken voor de bouw van watergreppels**

---

Wanneer de verschillende lagen van de rijweg in bitumineuze mengsels worden uitgevoerd, kunnen de opdrachtdocumenten voorzien dat de watergreppels op doorlopende wijze verwezenlijkt worden, gelijktijdig met de verschillende lagen van de rijweg, door op de afwerkingsmachine een profiel aan te passen dat overeenstemt met het profiel van de watergreppel.

De opdrachtdocumenten verstrekken hieromtrent alle nodige bijzonderheden (afmetingen van de watergreppel, afwerking en waterdichtmaking van de bovenste laag, uitvoering, controles, specifieke kortingen wegens minderwaarde).

**Hoofdstuk 8 werd opgemaakt door de Werkgroep van Hoofdstuk 8**

*voorzitter*

Marcel De Brael

*secretaris*

Marcel De Brael

*leden van de werkgroep*

Paul Bauweraerts, Margo Briessinck, Toon De Ruyver, Luc Rens, Armand Rouffaert, Kim Vandenhoeke