

COMPOSITE

Nummer fout	Omschrijving fout
E/01	Het elementtype wordt niet ondersteund. Staalbetonliggercontroles kunnen alleen worden uitgevoerd op vloerribben. Verbind de ligger als een rib met een 2D-element van staalbeton.
E/02	De effectieve breedte van een ligger kan niet gelijk zijn aan nul. Pas de waarden van de effectieve breedte aan in de eigenschappen van het 1D-element.
E/03	De doorsnede van het element wordt niet ondersteund. Staalbetonliggercontroles kunnen alleen worden uitgevoerd op warmgewalste of gelaste symmetrische I-profielen. Pas het doorsnedetype aan.
E/05	Het plaatelementtype wordt niet ondersteund. Past de waarde van het Elementtype aan op Staalbetondek in de eigenschappen van het 2D-element.
E6/09	Het element is onderhevig aan extreme afschuiving. Pas de materiaalsterkte van de doorsnede aan of overweeg om een groter element te gebruiken.
E6/19	Er is onvoldoende ruimte om de connectoren op de liggerflens te plaatsen.
E6/20	Er is onvoldoende ruimte om de connectoren op de liggerflens of op de plaatrib te plaatsen.
E/10	The plaatribben worden niet volledig bedekt door beton. Pas de plaatdiepte en/of het plaatprofiel aan.
E/11	De schuifconnectoren worden niet volledig bedekt door beton. Pas de plaatdiepte en/of het connectorhoogte aan.
E/13	Elementen zonder staalbetonwerking worden niet ondersteund. Gebruik de Staalnormcontrole om elementen te ontwerpen zonder staalbetonwerking volgens EN 1993-1-1.
E/17	De staalplaat is niet gedefinieerd of toegewezen aan het 2D-element. Controleer de eigenschappen van het 2D-element.
E/18	Het materiaal dat is toegewezen aan het 2D-element is onjuist. Wijs een betonklasse toe in de eigenschappen van het 2D-element.
E/21	De netwapening verstoort de plaatribben. Verminder de betondekking en/of verhoog de plaatdikte.
E/27	Een of meer openingen komen buiten het liggerlijf. Voor een opening van dit formaat en excentriciteit is een grotere staalligger nodig.

Nummer waarschuwing	Omschrijving waarschuwing
W3/05	De betonklasse die is toegewezen aan de plaat voldoet niet aan EN 1994-1-1, artikel 3.1 (2). Controleer het materiaal dat is toegewezen in de eigenschappen van het 2D-element.
W3/06	De staalkwaliteit die is toegewezen aan de ligger voldoet niet aan EN 1994-1-1, artikel 3.3 (2). Controleer het materiaal dat is toegewezen in de eigenschappen van het 1D-element.
W3/07	De nominale dikte van de staalplaat is lager dan de aanbevolen waarde volgens EN 1994-1-1, artikel 3.5 (2). Controleer de dikte van de plaat.
W/04	De hoek tussen de ligger en de geprofileerde plaatribben is kleiner dan 10 graden. Het element wordt daarom geëvalueerd als een dwars op de plaatribben. Er wordt voor de deuvellay-out geen rekening gehouden met de trogafstand. Met alle andere maximumruimtevereisten wordt rekening gehouden.
W6/02	Er wordt niet voldaan aan EN 1994-1-1 artikel 6.6.5.7 (1). De afschuifdeuvels zijn korter dan driemaal hun eigen diameter.
W6/04	De betonschoorhoek ligt buiten de limieten.
W6/08	De doorsnede komt niet in aanmerking voor kiptoetsing volgens de vereenvoudigde methode.
W6/09	Er wordt niet voldaan aan EN 1994-1-1 artikel 6.6.5.6 (2). De vrije ruimte tussen de verbinding en de rand van de staalflens is minder dan 20 mm.
W6/10	Er wordt niet voldaan aan EN 1994-1-1 artikel 6.6.5.7 (4). De afstand tussen deuvels in dwarsrichting is minder dan viermaal de deuveldiameter.

W6/11	<i>Er wordt niet voldaan aan EN 1994-1-1 artikel 6.6.5.7 (5). De deuveldiameter is meer dan 2,5 maal de dikte van de staalliggerflens.</i>
W6/12	<i>Er wordt niet voldaan aan EN 1994-1-1 artikel 6.6.5.8 (1). De schuifconnectoren moeten meer dan tweemaal hun diameter boven de bovenkant van het staaldek uitsteken.</i>
W6/13	<i>Er wordt niet voldaan aan EN 1994-1-1 artikel 6.6.5.8 (2). De staalplaatstroffen moeten breder zijn dan 50 mm.</i>
W6/14	<i>Er is niet voldaan aan de voorwaarden van EN 1994-1-1 artikel 6.6.1.2 (1). De schuifconnectoren komen niet in aanmerking voor een gedeeltelijke afschuifverbinding. Controleer in de deuveleigenschappen of de diameter tussen 16 en 25 mm bedraagt en of de deuvellengte groter is dan viermaal de deuveldiameter.</i>
W6/17	<i>Er wordt niet voldaan aan EN 1994-1-1 artikel 6.6.5.5 (3). De afstand van schuifconnecteren over de lengte van de ligger is meer dan zesmaal de totale plaatdikte of 800 mm.</i>
W6/18	<i>Er wordt niet voldaan aan EN 1994-1-1 artikel 6.6.5.7 (4). De afstand tussen deuvels in langsricting is minder dan vijfmaal de deuveldiameter.</i>
W6/22	<i>De geselecteerde doorsnede is niet geschikt vanwege de aangenomen plastische bezwijking. Alleen doorsneden van klasse 1 en 2 worden ondersteund. Verander de doorsnede of voer de optimalisatie uit.</i>
W6/23	<i>De graad van afschuifverbinding is lager dan de minimumwaarde.</i>
W6/25	<i>Er wordt niet voldaan aan EN 1994-1-1 artikel 6.6.5.2 (2). Onvoldoende dekking van schuifconnectoren.</i>
W9/01	<i>Er wordt niet voldaan aan EN 1994-1-1 artikel 9.2.1 (2). De totale diepte van een staalbetonplaat mag niet minder zijn dan 90 mm.</i>
W9/02	<i>Er wordt niet voldaan aan EN 1994-1-1 artikel 9.2.1 (2). De totale diepte van een volledige betonplaat mag niet minder zijn dan 50 mm.</i>
W9/03	<i>Er wordt niet voldaan aan EN 1994-1-1 artikel 9.2.1 (4). De hoeveelheid wapening in langsricting mag niet minder zijn dan 80 mm²/m.</i>
W9/04	<i>Er wordt niet voldaan aan EN 1994-1-1 artikel 9.2.1 (4). De hoeveelheid wapening in dwarsricting mag niet minder zijn dan 80 mm²/m.</i>
W9/05	<i>Er wordt niet voldaan aan EN 1994-1-1 artikel 9.2.1 (5). De afstand van wapeningsstaven in langsricting mag 2h_s en 350 mm niet overschrijden. De kleinste waarde geldt.</i>
W9/06	<i>Er wordt niet voldaan aan EN 1994-1-1 artikel 9.2.1 (5). De afstand van wapeningsstaven in dwarsricting mag 2h_s en 350 mm niet overschrijden. De kleinste waarde geldt.</i>
W/16	<i>Slechts één of twee deuvelrijen worden ondersteund. Controleer de invoer.</i>
W/25	<i>Voor zowel het analysemodel als de elementcontroles worden de tussenliggende kniksteunpunten in de z-richting (y-y) genegeerd voor de berekening van de effectieve breedte. Controleer de knikinstellingen of splits de ligger in elke overspanning.</i>
W/27	<i>Voor doorgaande uitgekraagde liggers wordt geen zeeg ontworpen of er geen rekening mee gehouden.</i>
W/28	<i>De hoeveelheid langswapening is onvoldoende en kan door het ontwerp niet worden gewijzigd. Pas de ingevoerde wapening aan.</i>
W/29	<i>De benuttingsgraad van afschuiving in langsricting is groter dan 1 en kan door het ontwerp niet worden gewijzigd. Pas de ingevoerde wapening aan of verminder de staalbetonwerking.</i>
W/30	<i>De benuttingsgraad van verbrijzelen van de betonflens is groter dan 1 en kan door het ontwerp niet worden gewijzigd. Vergroot de hoek van de betonschoor (als het element voor afschuiving in langsricting een reservecapaciteit heeft) of verminder de staalbetonwerking.</i>
W/31	<i>De berekende eigenfrequentie ligt onder de frequentielimiet. Dit wordt niet opgenomen in de optimalisatie. Pas de doorsnedegrootte, plaatdikte, permanente belastingen en dergelijke aan of verander de instellingen van de berekening.</i>
W/32	<i>De benuttingsgraad van de scheurvorming van beton is groter dan 1 en kan door het ontwerp niet worden gewijzigd. Pas de ingevoerde wapening aan.</i>
W/33	<i>Het element of geen nul moment en daarom kan het deuvelontwerp niet worden uitgevoerd.</i>
W/36	<i>De controles voor lijfopeningen worden niet uitgevoerd in gebieden met negatief moment.</i>

W/40	De optimalisatie kan geen functionerende ontwerpparameters vinden waarbij alle controles slagen.
W/41	De weerstand van de wapening wordt beperkt tot de weerstand van de staaldoorsnede. Er wordt niet voldaan aan EN 1994-1-1 artikel 6.2.1.3 (2).
W/42	Er wordt niet voldaan aan EN 1994-1-1 artikel 6.6.5.7 (4): de afstand tussen deuvels in dwarsrichting is nul. Pas de dwarsafstand van de deuvels aan.
W/43	'Advanced composite action' has been activated in 1D member properties. Therefore, the check assumptions are invalid. Please switch 'type of connection' to 'standard composite action.'
W/47	Er is niet voldaan aan de maximale limiet voor deuvelfstand van SCI P405.
W/48	Openingen in het element die zijn ingesteld op vormtype 'doorsnede' worden in de controles niet ondersteund. Controleer de openingen op de ligger.
W/49	Er wordt in de controles geen rekening gehouden met nadelige openingen. Controleer de openingen op de ligger.
W/50	Openingen in het element met een draaiing die niet nul is of met een Z-oriëntatie worden in de controles niet ondersteund. Controleer de openingen op de ligger.
W/52	Er wordt in de controles geen rekening gehouden met openingen buiten de liggeroverspanning. Controleer de openingen op de ligger.
W/53	Niet alle openingen voldoen aan de praktische geometrische limieten van SCI P355 Tabel 2.1. Zie de controle-uitvoer voor meer informatie.
W/54	Er is niet voor alle openingen voldaan aan de geometrievoorwaarden voor verstijfde openingen van SCI P355. Zie de controle-uitvoer voor meer informatie.
W/56	Automatisch ontwerp van de doorsnede van een gelaste plaat wordt niet ondersteund.
W/57	Het aantal deuvels is bepaald op basis van de ribafstand. De graad van staalbetonwerking verschilt van wat is gedefinieerd voor de ligger.
W/58	De graad van staalbetonwerking verschilt van wat is gedefinieerd voor de ligger. Dit is wellicht gelegen in het omhoog afronden van het aantal deuvels naar het eerstvolgende hele getal.
W/59	Er wordt niet voldaan aan het vereiste aantal deuvels tussen puntlasten. Pas de deuvellay-out handmatig aan of gebruik een grotere staalligger.

Nummer opmerking	Omschrijving opmerking
N/01	De hoek tussen de ligger en de geprofileerde plaatribben is kleiner dan 10°. Hierdoor worden de plaatribben beschouwd als parallel ten opzichte van de ligger.
N/02	De hoek tussen de ligger en de geprofileerde plaatribben is tussen 80 en 100°. Hierdoor worden de ribben beschouwd als haaks op de ligger.
N6/03	De weerstand van het buigend moment is verminderd als gevolg van de invloed van verticale afschuiving.
N6/05	De drukkracht $N_{c,f}$ wordt verminderd volgens de plastische theorie in EN 1994-1-1, artikel 6.2.1.3 (3).
N6/06	Er wordt een minimale graad van afschuifverbinding berekend volgens EN 1994-1-1, art. 6.6.1.2 (3).
N/07	De geselecteerde belasting bevat geen belastingen van de UGT-bouwfase. Controleer de gecontroleerde Eigenschappen of de inhoud van belastingcombinaties of klassen.
N/08	De geselecteerde belasting bevat geen belastingen van de UGT-eindfase. Controleer de gecontroleerde Eigenschappen of de inhoud van belastingcombinaties of klassen.
N/09	De geselecteerde belasting bevat geen belastingen van de BGT-bouwfase. Controleer de gecontroleerde Eigenschappen of de inhoud van belastingcombinaties of klassen.
N/10	De geselecteerde belasting bevat geen belastingen van de BGT-eindfase. Controleer de gecontroleerde Eigenschappen of de inhoud van belastingcombinaties of klassen.
N/11	Er is geen UGT-bouwfasecontrole uitgevoerd voor gesteunde elementen.

N/13	<i>De schuifconnectoren zijn aan de staalligger gelast middels staalplaten. Dit biedt doorgaande steun aan de verbonden flens. Daarom wordt geacht dat de ligger volledig gesteund wordt en niet onderhevig is aan kip.</i>
N/14	<i>Er wordt rekening gehouden met de effecten van kruip in staalbetonliggers. Hiervoor wordt een effectieve E-modulus gebruikt $E_{c,eff} = E_{cm} / 2$. Het primaire gebruik van het gebouw zou niet opslag moeten zijn.</i>
N/17	<i>BGT-controles voor bouwfase worden niet uitgevoerd voor gestempelde elementen.</i>
N/18	<i>De buigsterkte voor zeegmomenten wordt uitsluitend geleverd door de staaldoorsnede. In regio's met zeegmoment zijn de afstandsvereisten zichtbaar in de deuvellay-out en de resultatentabel.</i>
N/19	<i>De doorbuigingslimiet voor de bouwfase is ingesteld op nul en kan dus niet worden toegepast. Controleer de doorbuigingslimieten in de Staalbetoninstellingen of in de elementgegevens.</i>
N/20	<i>De doorbuigingslimiet voor de livebelasting van de eindfase is ingesteld op nul en kan dus niet worden toegepast. Controleer de doorbuigingslimieten in de Staalbetoninstellingen of in de elementgegevens.</i>
N/21	<i>De doorbuigingslimiet voor de totale belasting van de eindfase is ingesteld op nul en kan dus niet worden toegepast. Controleer de doorbuigingslimieten in de Staalbetoninstellingen of in de elementgegevens.</i>
N/22	<i>Als het aantal deuvels wordt gebaseerd op de graad van staalbetonwerking, mislukken de detailleringscontroles voor maximumafstand. Er zijn deuvels toegevoegd voor zover dit nodig is om te voldoen aan de eis van maximumafstand.</i>
N/24	<i>Dit element is ingesteld op 'Negatieve buigsterkte wordt uitsluitend door staaldoorsnede bepaald' en het negatieve moment moment bepaalt het ontwerp. Daarom vertegenwoordigen de deuvels in de onderstaande deuvellay-outdiagram en op het label het minimumaantal deuvels dat vereist is om te voldoen aan de eis van maximale afstand in plaats van de graad van staalbetonwerking.</i>
N/25	<i>De overspanning bestaat uit meerdere elementen. Daarom is de deuvellay-out wellicht niet nauwkeurig.</i>
N/26	<i>De optimalisatie heeft het einde van de doorsnedelijst bereikt. De staaldoorsnede kan niet nog meer worden verminderd.</i>
N/27	<i>De minimale graad van afschuifverbinding wordt berekend volgens SCI P405 hoofdstuk 5.1. Er wordt rekening gehouden met een maximale deuvelafstand volgens de publicatie.</i>
N/28	<i>De minimale graad van afschuifverbinding wordt berekend volgens SCI P405 hoofdstuk 5.3. Er wordt rekening gehouden met een maximale deuvelafstand volgens de publicatie.</i>
N/29	<i>Doorbuigingen gebruikt voor eigenfrequentiecontrole zijn herberekend met de volledige afschuifverbinding.</i>
N/30	<i>Doorbuigingen gebruikt voor de eigenfrequentiecontrole zijn herberekend met de volledige afschuifverbinding en de dynamische betonmodulus van Young.</i>
N/31	<i>In de controles wordt geen rekening gehouden met lijfplaatstukken die breder zijn dan vijfmaal de gemiddelde lengte van aangrenzende openingen.</i>
N/33	<i>Er is niet voldaan aan de voorwaarden voor het toepassen van SCI P405 Hoofdstuk 5.3. De minimale graad van afschuifverbinding wordt berekend volgens SCI P405 hoofdstuk 5.1. Er wordt rekening gehouden met de maximale deuvelafstand volgens de publicatie.</i>
N/34	<i>Er is niet voldaan aan de voorwaarden voor het toepassen van SCI P405 Hoofdstuk 5.1. De minimale graad van afschuifverbinding wordt berekend volgens SCI P405 hoofdstuk 5.3. Er wordt rekening gehouden met de maximale deuvelafstand volgens de publicatie.</i>
N/35	<i>Er is niet voldaan aan de voorwaarden voor het toepassen van SCI P405. De minimale graad van afschuifverbinding wordt berekend volgens EN 1994-1-1.</i>
N/36	<i>Er is niet voldaan aan de voorwaarden voor het toepassen van SCI P405: de ligger moet eenvoudig worden ondersteund en intern zijn. De minimale graad van afschuifverbinding wordt berekend volgens EN 1994-1-1</i>
N/37	<i>Er is niet voldaan aan de voorwaarden voor het toepassen van SCI P405: openingen mogen niet cirkelvormig zijn. De minimale graad van afschuifverbinding wordt berekend volgens EN 1994-1-1.</i>

N/38	<i>Er is niet voldaan aan de voorwaarden voor het toepassen van SCI P405: liggeroverspanning mag niet meer zijn dan 22 m. De minimale graad van afschuifverbinding wordt berekend volgens EN 1994-1-1.</i>
N/39	<i>Er is niet voldaan aan de voorwaarden voor het toepassen van SCI P405: nominaal dekprofiel mag niet meer zijn dan 80 mm. De minimale graad van afschuifverbinding wordt berekend volgens EN 1994-1-1.</i>
N/40	<i>Er is niet voldaan aan de voorwaarden voor het toepassen van SCI P405: de deuveldiameter moet 19 mm zijn met een verankering van minstens 35 mm. De minimale graad van afschuifverbinding wordt berekend volgens EN 1994-1-1.</i>
N/41	<i>Er is niet voldaan aan de voorwaarden voor het toepassen van SCI P405: totale plaatdiepte mag niet groter zijn dan 180 mm. De minimale graad van afschuifverbinding wordt berekend volgens EN 1994-1-1.</i>
N/42	<i>Er is niet voldaan aan de voorwaarden voor het toepassen van SCI P405: diepte van volledig beton mag niet groter zijn dan 100 mm. De minimale graad van afschuifverbinding wordt berekend volgens EN 1994-1-1.</i>