Schadenssanierung eines Eisenbahndammes nach einem Starkregenereignis (Strecke 6216, Bad Schandau – Bautzen)

Helmut Richter DB Netz AG

Lutz Vogt, André Koletzko BAUGRUND DRESDEN Ingenieurgesellschaft mbH





Übersichtskarte



Sächsische Schweiz





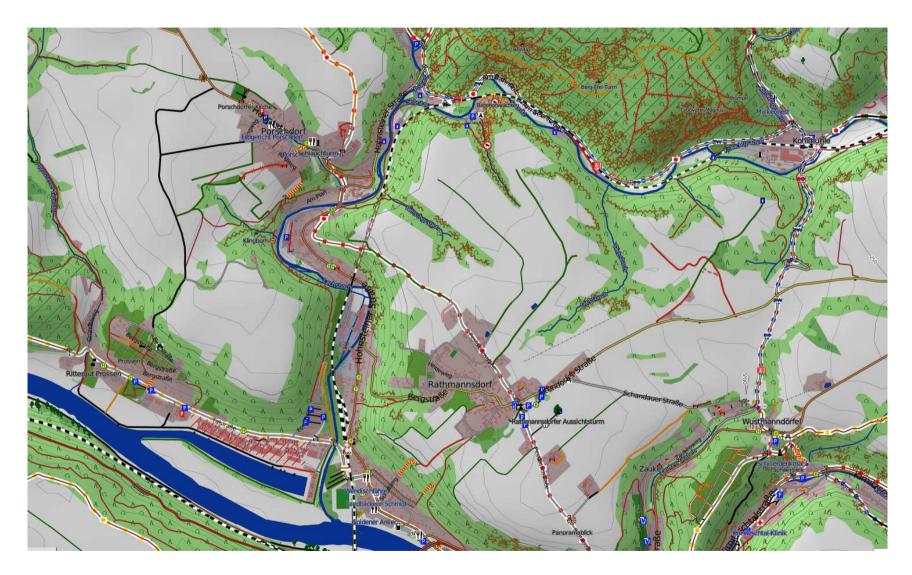
Inhaltsübersicht

- Einleitung / Schadensbild
- Geotechnische / Hydrogeologische Untersuchungen
- Schadensursache / Sanierungskonzept
- Sofortmaßnahmen
- Sonstige Maßnahmen





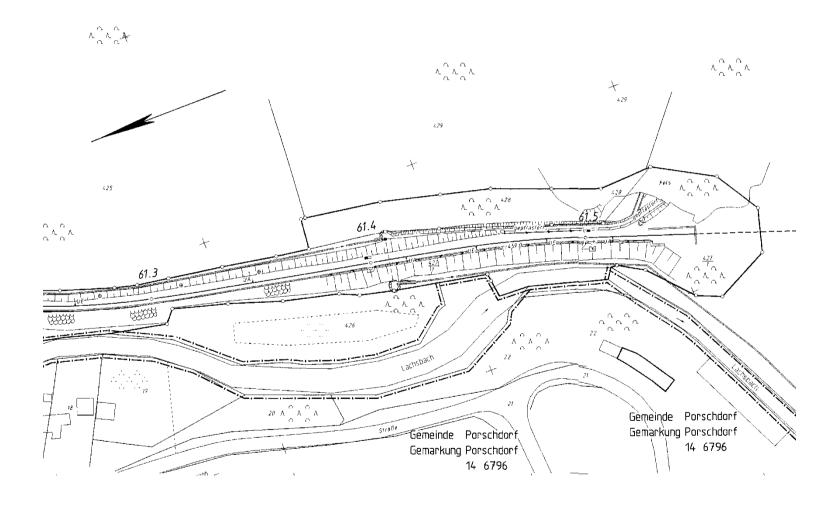
Übersichtskarte







Lageplan Bahnstrecke 6216







Starkregenereignis am 26.06.2016







Darstellung der Situation – Trassenverlauf







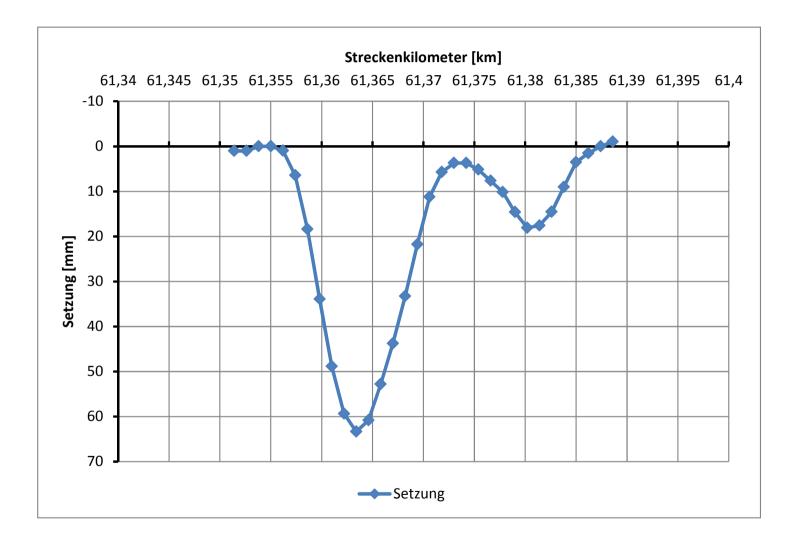
Darstellung der Situation – Gleislagefehler







Darstellung der Situation – Gleislagefehler







Darstellung der Situation – Bergseite







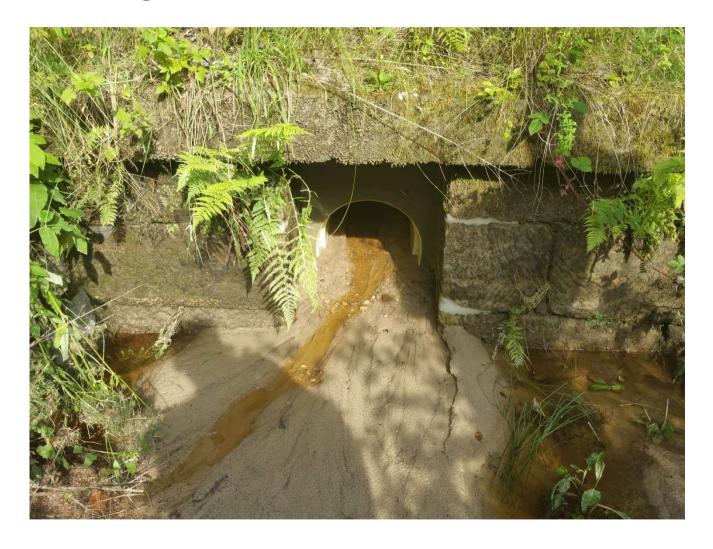
Darstellung der Situation – Bergseite







Darstellung der Situation – Talseite







Darstellung der Situation – Talseite







Inhaltsübersicht

- Einleitung / Schadensbild
- Geotechnische / Hydrogeologische Untersuchungen
- Schadensursache / Sanierungskonzept
- Sofortmaßnahmen
- Sonstige Maßnahmen





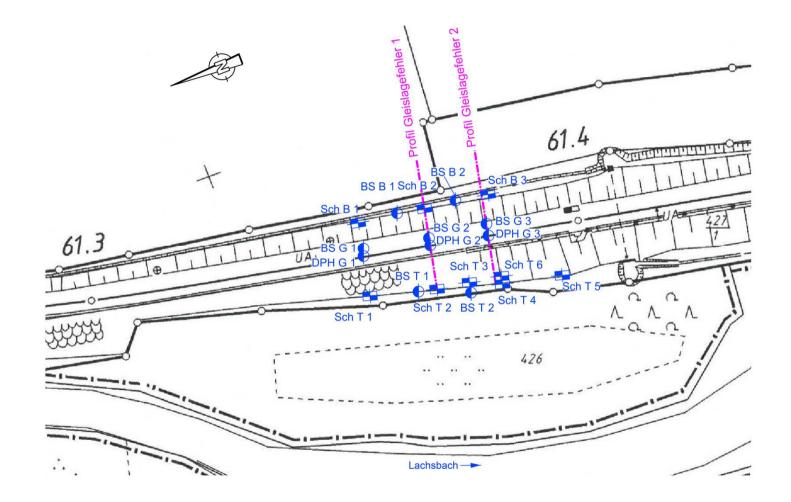
Aufgabenstellung

- Konzept für geotechnische Untersuchungen:
 - Baugrunderkundung innerhalb des Bereiches mit Gleislagefehlern
 - Baugrunderkundung außerhalb des Schadbereiches (Referenz)
 - Zustandserfassung talseitige Böschung
- Ermittlung der hydrologischen Randbedingungen
- Darstellung der Untersuchungsergebnisse
- Bewertung der Standsicherheit und Gebrauchstauglichkeit des **Dammes**
- Ziel: Ermittlung der Schadensursachen, des Ist-Zustandes des Dammes und Ableitung von erforderlichen Sofortmaßnahmen zur Dammsanierung für eine Wiederaufnahme des Bahnbetriebes





Untersuchungen – Erkundungskonzept







Durchführung der Baugrunderkundungen







Zustandserfassung Böschung Talseite







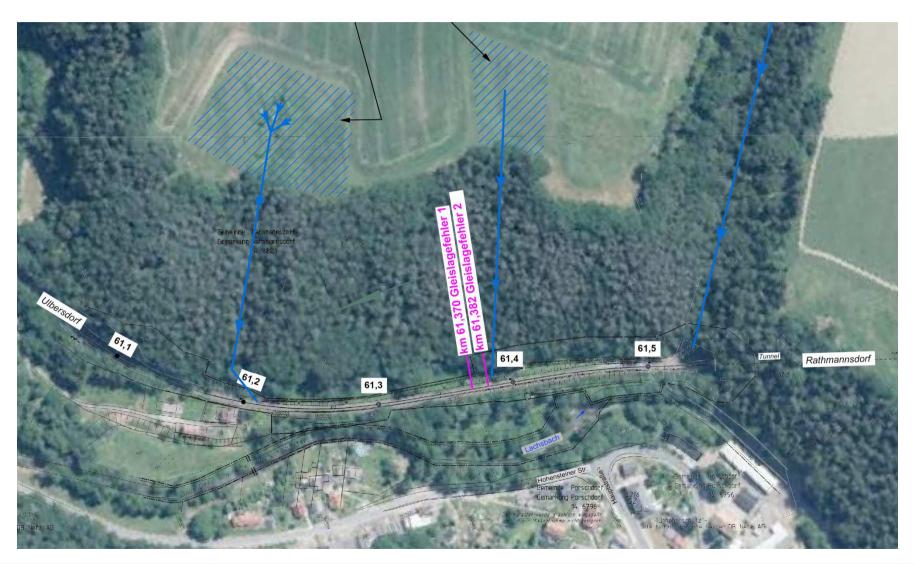
Zustandserfassung Böschung Talseite







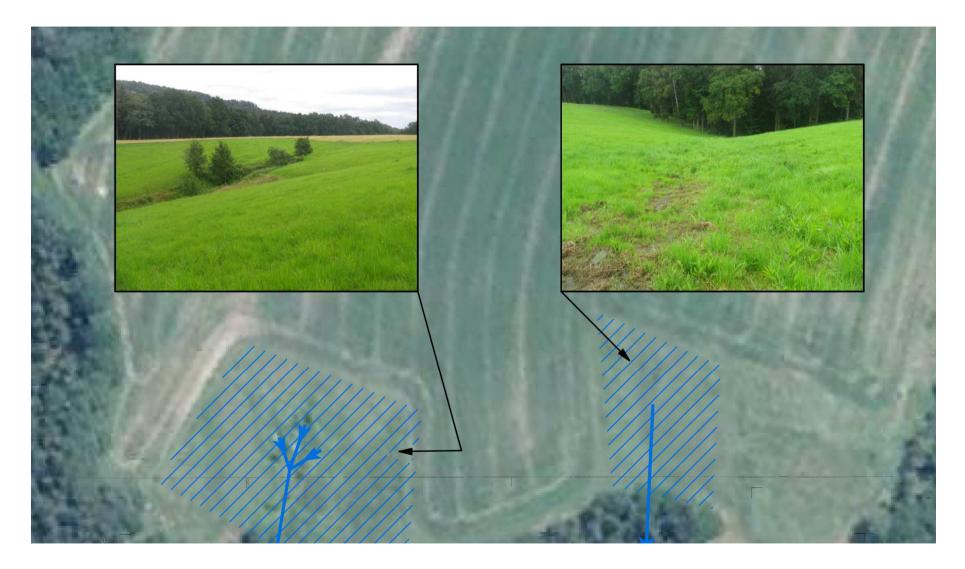
maßgebende Wasserzuflüsse







Fotodokumentation Wasserzuflüsse







Fotodokumentation Wasserzuflüsse



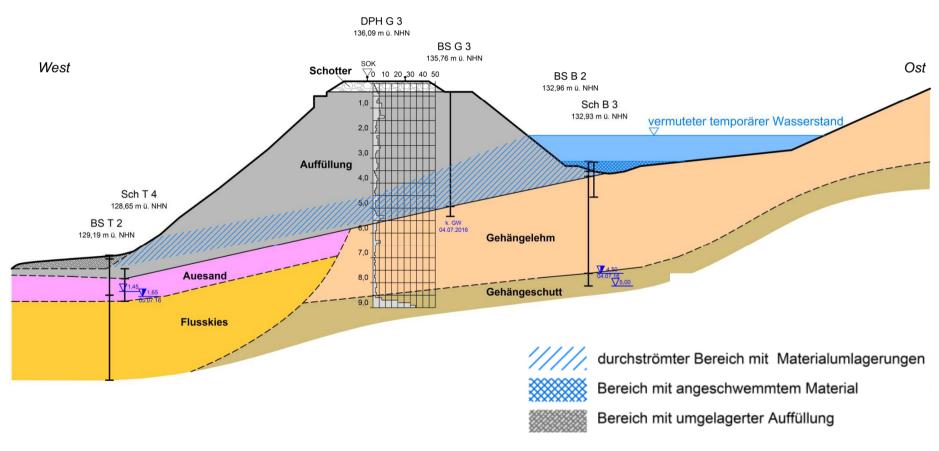






Ergebnisse der Baugrunderkundungen

Querschnitt Bereich Gleislagefehler km 61,382

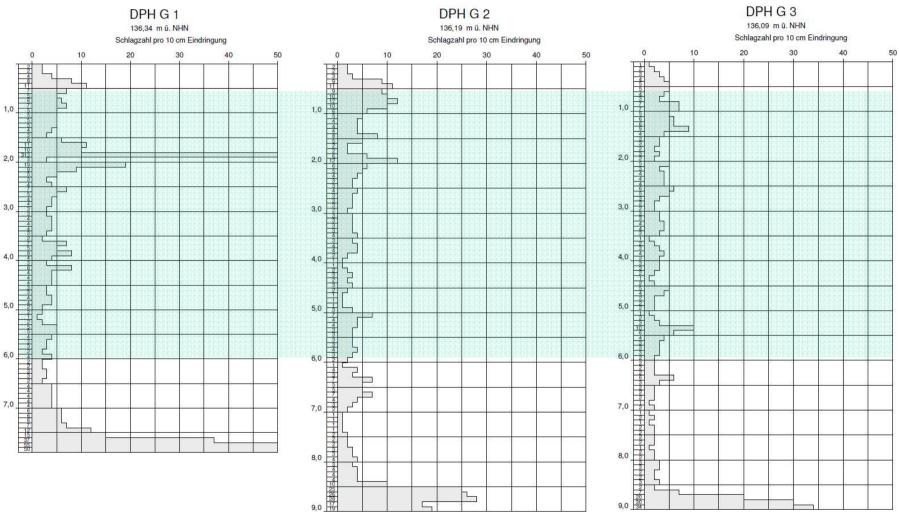






Ergebnisvergleich Rammsondierungen

Untersuchungen



→ Keine größeren Unterschiede zwischen Referenz (G 1) und Schadstellen (G 2 und G 3)





Inhaltsübersicht

- Einleitung / Schadensbild
- Geotechnische / Hydrogeologische Untersuchungen
- Schadensursache / Sanierungskonzept
- Sofortmaßnahmen
- Sonstige Maßnahmen





Vermutete Schadensursache

- Starke Wasserzutritte mit Schwemmmaterialien (Holzreste, erodierter Boden, Gerölle) an der Bergseite des Dammes
- Wasseraufstau auf der Bergseite infolge Verstopfung der vorhandenen Entwässerungseinrichtungen mit angeschwemmten Materialien
- massive Dammdurchströmung infolge aufgestauten Niederschlagswassers auf der Bergseite
- rückschreitende Suffosion von verlagerungsempfindlichen Bestandteilen des Dammmaterials (enggestufte Sande) infolge der Dammdurchströmung
- lokale (konzentrierte) Wasseraustrittsöffnungen am Böschungsfuß der Talseite mit Materialaustrag und Schwemmkegelbildung der verlagerungsempfindlichen Bestandteile des Dammmateriales
- Materialumlagerungen innerhalb des Dammkörpers infolge des Materialaustrages
- Sackungen /Setzungen an der Dammoberkante infolge der Materialumlagerungen





Beurteilung der Schädigung des Dammes

- Anzeichen für akute Standsicherheitsgefährdung des Dammes nicht vorhanden, da u. a.:
 - Keine Hinweise für relevante Hohlräume im Schadbereich
 - Keine Unterschiede in der Lagerungsdichte des nichtbindigen Dammmaterialies innerhalb und außerhalb des Schadbereiches
 - Keine Hinweise für relevante Ausbauchungen / Abrisskanten der Böschung
- Fazit: Kein vollständiger Dammrückbau und Wiederaufbau erforderlich
- Jedoch weitere Verschlechterung der Gleislage ohne Sicherungsmaßnahmen zu erwarten
- → Sofortmaßnahmen zur Dammertüchtigung vor Wiederinbetriebnahme erforderlich





Empfehlung zu Sofortmaßnahmen

Dammoberkante

- Rückbau des Gleises und Abtrag des Schotters auf der Dammoberkante im Schadbereich (Länge ca. 50 m)
- Abtrag der Dammschüttung bis in eine Tiefe von 0,30 m unter UK Schotter
- möglichst tiefreichende Nachverdichtung und Dynamikeintrag von der Aushubsohle mit einem Walzenzug (G ≥ 16 to) mit jeweils 5 Übergängen (zunächst statisch, anschließend dynamisch)
- Ggf. Einbau eines geeigneten Schutzvlieses
- Einbau eines Geogitters (einaxial, Kurzzeitzugfestigkeit ≥ 60 kN/m) eingebettet in 30 cm Tragschichtmaterial (KG 2)
- Verdichtung gemäß Ril 836
- Wiederaufbau Oberbau





Empfehlung zu Sofortmaßnahmen

Dammfuß Talseite

 Herstellung einer Anschüttung als Bodenfilter (Material Kiessand 2/32) mit den Abmessungen 1 m x 1 m zur Vermeidung eines weiteren Materialaustrages bei weiteren Niederschlagsereignissen und zur Böschungsstabilisierung

Monitoring / Begleitung

- Erstellung eines Alarm- und Sicherheitskonzeptes mit Alarm- und Grenzwerten
- Intensive messtechnische Überwachung nach der Wiederaufnahme des Betriebes
- Aus- und Bewertung der messtechnischen Überwachung und Anpassung des Messregimes an die Messergebnisse
- Empfehlung einer geotechnischen Fachbaubegleitung während der Sofortmaßnahmen





Inhaltsübersicht

- Einleitung / Schadensbild
- Geotechnische / Hydrogeologische Untersuchungen
- Schadensursache / Sanierungskonzept
- Sofortmaßnahmen
- Sonstige Maßnahmen







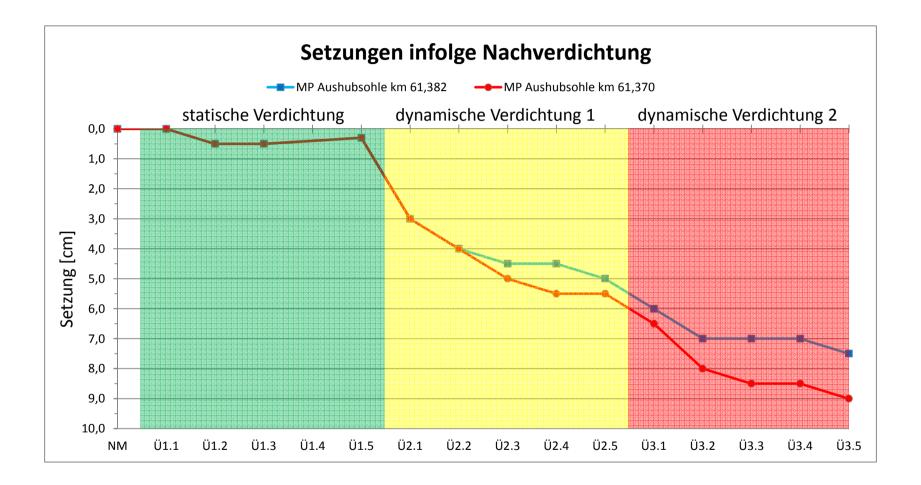












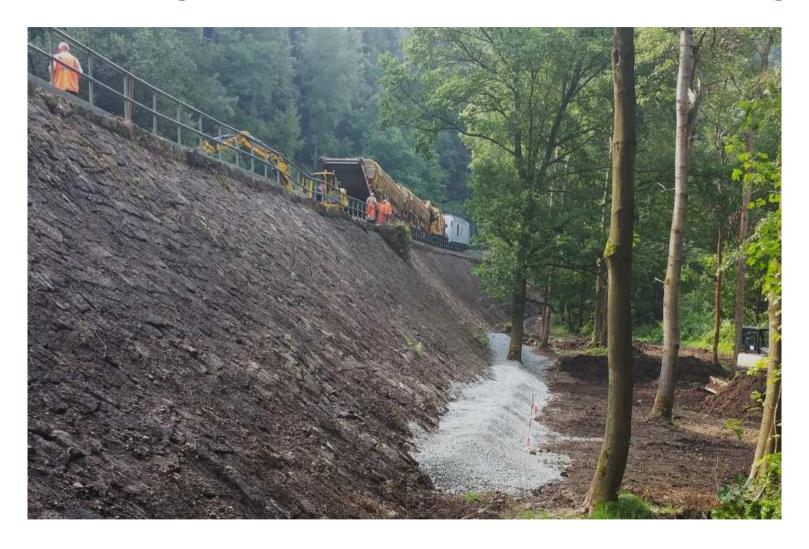






















Inhaltsübersicht

- Einleitung / Schadensbild
- Geotechnische / Hydrogeologische Untersuchungen
- Schadensursache / Sanierungskonzept
- Sofortmaßnahmen
- Sonstige Maßnahmen





- Dauerhafte Verbesserung der Entwässerung
 - Ermittlung des maßgebenden Wasserzufluss
 - Erstellung eines geotechnischen Berichtes
 - Planung und Herstellung eines neuen Durchlasses (angepasst an die tatsächlichen Zuflüsse)
- Schutzmaßnahmen vor Erosionserscheinungen im Hang oberhalb des Dammes





- Ermittlung des maßgebenden Wasserzufluss
- Anwendung des Zeitbeiwertverfahren gemäß Ril 836.4601



$$Q_{R} = r_{T; n} \cdot \varphi \cdot A_{E} \cdot \psi$$
 (2)

 $r_{15:1}$ = Regenspende mit Regendauer T = 15 min mit: und Regenhäufigkeit n = 1 [l/(s ha)]

= Zeitbeiwert [-]

= Größe der zu entwässernden Fläche [ha]

= zu A_F gehörender Spitzenabflussbeiwert [-]



Strecke 6216, Bad Schandau - Bautzen Projekt: Ermittlung von zufließenden Oberflächenwassermenger

Auftraggeber Schweizer Straße 3 b

Projektleiter Dipl.-Ing. (FH) André Koletzko, Tel. 0351 82413-64

Dipl.-Ing. (FH) André Koletzko, Tel. 0351 82413-64 MSc. Philipp Fehring, Tel. 0351 82413-61

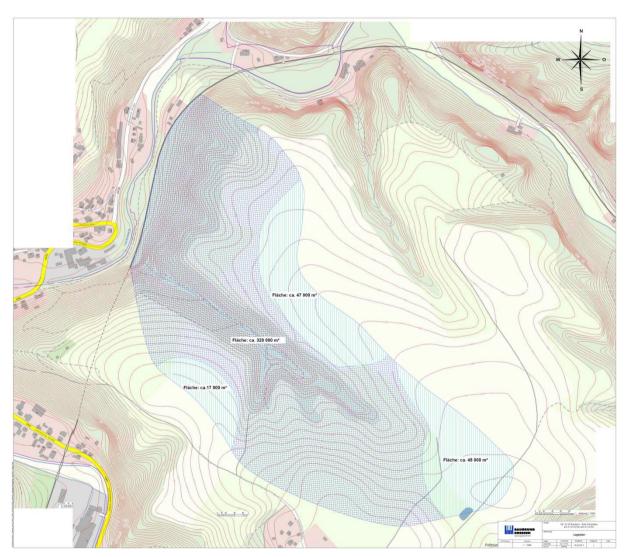
Projekt-Nr.:

Dresden, den 11. August 2016





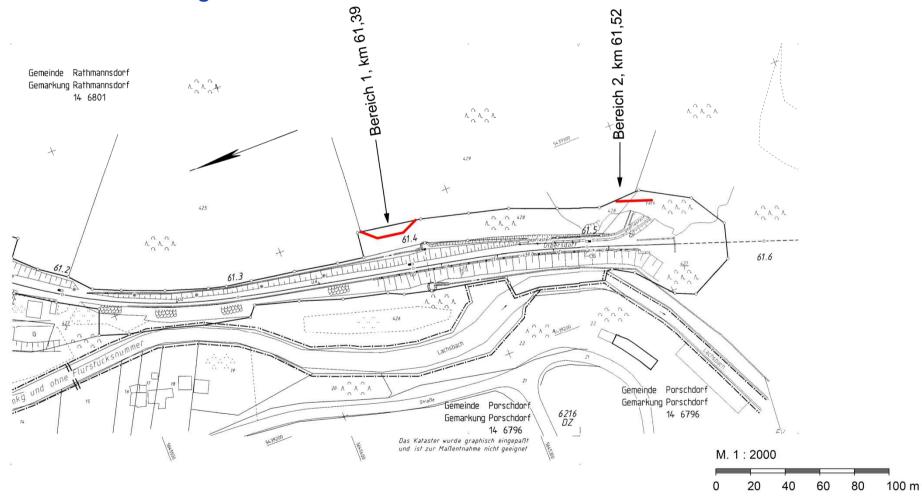
- Ermittlung der Einzugsfläche
- Ergebnis:
 Regenabfluss
 Q_R ≈ 4000 l/s







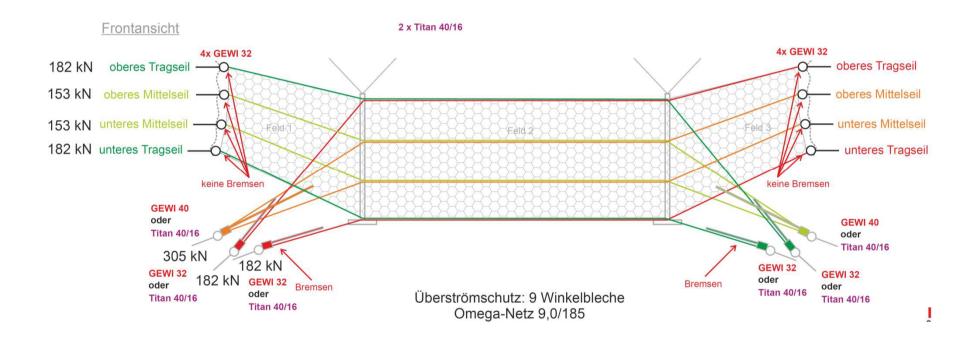
Herstellung von Murenbarrieren







Herstellung von Murenbarrieren – Bereich 1 Hangmurenverbau







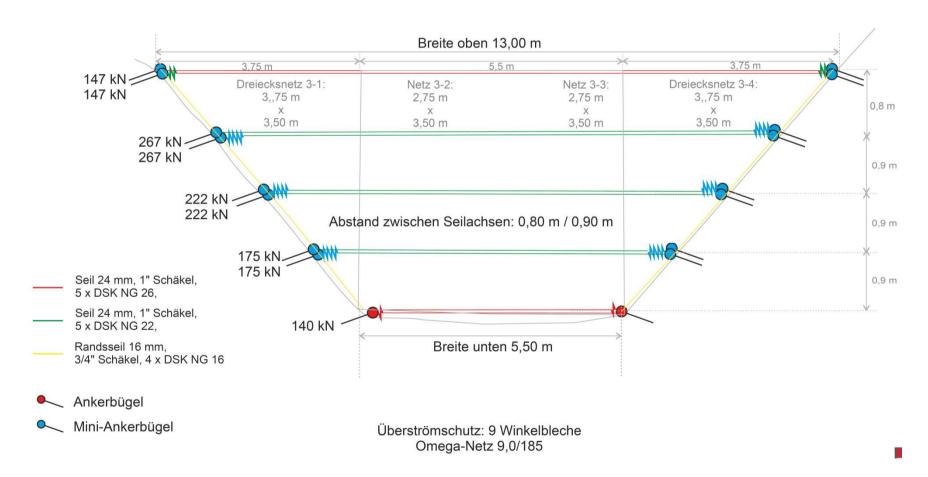
Herstellung von Murenbarrieren – Bereich 1 Hangmurenverbau







Herstellung von Murenbarrieren – Bereich 2 Murengangverbau







Herstellung von Murenbarrieren – Bereich 2 Murengangverbau











