

Zeitschrift: Schweizer Ingenieur und Architekt
Herausgeber: Verlags-AG der akademischen technischen Vereine
Band: 116 (1998)
Heft: 9

Artikel: Erneuerung des Rosenbergtunnels der SBB
Autor: Heimgartner, Herbert / Kleiner, Peter / Nauer, Heinz
DOI: <https://doi.org/10.5169/seals-79459>

Nutzungsbedingungen

Die ETH-Bibliothek ist die Anbieterin der digitalisierten Zeitschriften auf E-Periodica. Sie besitzt keine Urheberrechte an den Zeitschriften und ist nicht verantwortlich für deren Inhalte. Die Rechte liegen in der Regel bei den Herausgebern beziehungsweise den externen Rechteinhabern. Das Veröffentlichen von Bildern in Print- und Online-Publikationen sowie auf Social Media-Kanälen oder Webseiten ist nur mit vorheriger Genehmigung der Rechteinhaber erlaubt. [Mehr erfahren](#)

Conditions d'utilisation

L'ETH Library est le fournisseur des revues numérisées. Elle ne détient aucun droit d'auteur sur les revues et n'est pas responsable de leur contenu. En règle générale, les droits sont détenus par les éditeurs ou les détenteurs de droits externes. La reproduction d'images dans des publications imprimées ou en ligne ainsi que sur des canaux de médias sociaux ou des sites web n'est autorisée qu'avec l'accord préalable des détenteurs des droits. [En savoir plus](#)

Terms of use

The ETH Library is the provider of the digitised journals. It does not own any copyrights to the journals and is not responsible for their content. The rights usually lie with the publishers or the external rights holders. Publishing images in print and online publications, as well as on social media channels or websites, is only permitted with the prior consent of the rights holders. [Find out more](#)

Download PDF: 21.02.2026

ETH-Bibliothek Zürich, E-Periodica, <https://www.e-periodica.ch>

Herbert Heimgartner, Peter Kleiner, Zürich, und Heinz Nauer, Glattbrugg

Erneuerung des Rosenbergtunnels der SBB

Sowohl aus bahnbetrieblichen Gründen als auch wegen der aggressiven Einflüsse des Bergwassers und des Streusalzeinsatzes musste der Rosenbergtunnel der SBB saniert werden. Umfangreiche Untersuchungen des Mineralisationsgrads des Bergwassers begleiteten die Arbeiten.

Der zweispurige Rosenbergtunnel der Schweizerischen Bundesbahnen liegt an der Strecke St. Margrethen - St. Gallen und verbindet die beiden Bahnhöfe St. Fiden und St. Gallen. Der 1466 m lange Tunnel unterquert städtisches Gebiet und weist eine Überdeckung zwischen einem und 44 Metern auf (Bild 1). Er wird heute täglich von 180 Reise- und Güterzügen der Bodensee-Toggenburg-Bahn und der Schweizerischen Bundesbahnen befahren. Er wurde in den Jahren 1905-1912 gebaut und ersetzte, bedingt durch die damalige bauliche Entwicklung der Stadt St. Gallen, die alte oberirdische Linienführung der Bahn. Bereits beim Bau des Tunnels traten im Mittelbereich grosse Sohlhebungen auf, und es mussten noch vor der Inbetriebnahme auf einer Länge von 590 m Sohlgewölbe eingebaut werden. Mit der Elektrifizierung der Bahnstrecke im Jahre 1924

wurden zum Schutz der neuen Fahrleitungen nasse Mauerwerkspartien im Gewölbe abgedichtet. Seither wurden nur noch unwe sentliche Unterhalts- und Reparaturarbeiten ausgeführt.

Sanierung

Während der über 80 Jahre seit der Inbetriebnahme haben der intensive Zugverkehr und die Einflüsse des Bergwassers sowie der Umwelt (Streusalz) ihre sichtbaren Spuren am Tunnelbauwerk hinterlassen.

Der für die damaligen Verhältnisse zwar recht grosszügig ausgelegte Tunnelquerschnitt genügte zudem den Anforderungen des heutigen Bahnverkehrs nicht mehr. Neben der zu geringen Fahrleitungshöhe wurden die neuen Lichtraumprofilvorschriften nicht oder nur sehr knapp erfüllt.

Bahnbetriebliche Vorgaben

Eine wesentliche Vorgabe war, dass der Bahnbetrieb auch während der Bauarbeiten im Tunnel jederzeit ohne jegliche Einschränkung aufrechtzuerhalten war.

Um trotz des durch den einspurigen Betrieb hervorgerufenen Engpasses den

ordentlichen Betriebsablauf ohne Beeinträchtigung der Fahrplanstabilität gewährleisten zu können, musste die Streckengeschwindigkeit $v_R = 80 \text{ km/h}$ auch während der Bauarbeiten aufrechterhalten werden.

Sanierungsprojekt

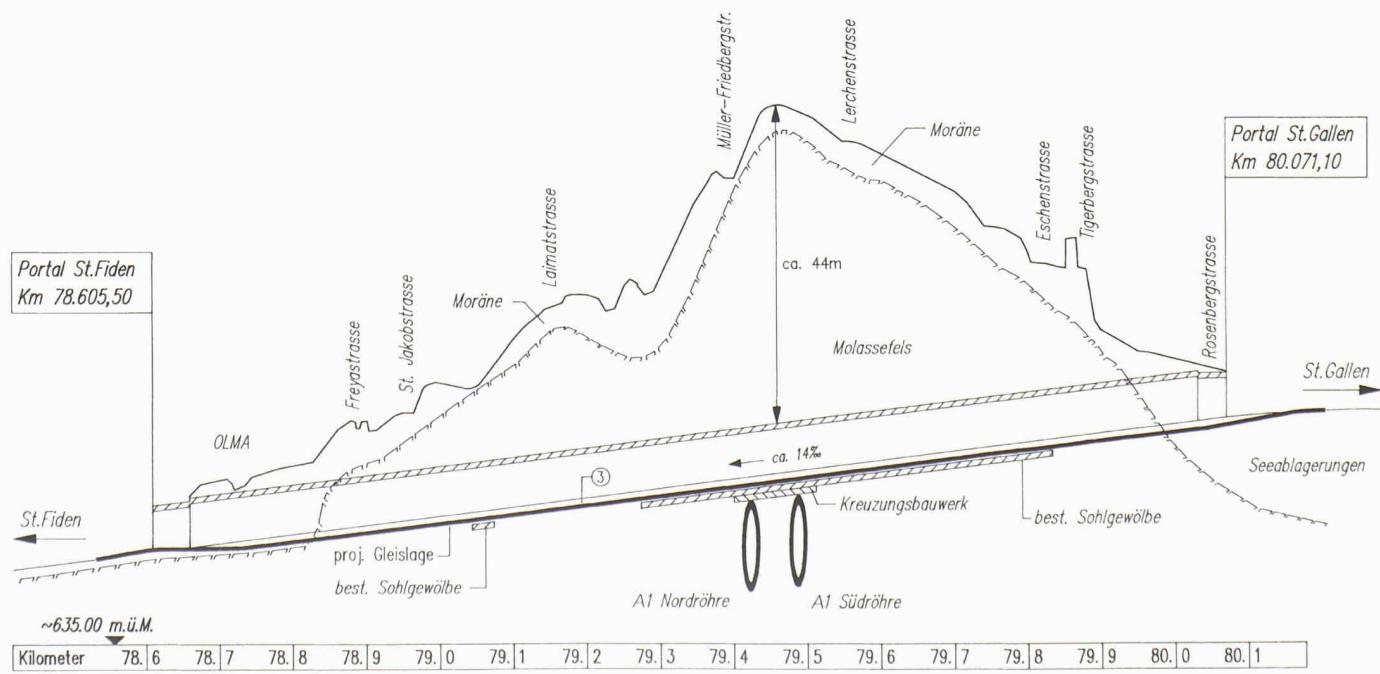
Die baulichen Schäden und Mängel bildeten nebst den ungenügenden Profilverhältnissen und der weiterhin zunehmenden Zugfrequenz den Hauptgrund für den Entscheid zur Gesamtsanierung des Rosenbergtunnels. Als Ziel wurde eine Nutzungsdauer des Bauwerks um weitere 50 Jahre ins Auge gefasst. Das Sanierungsprojekt wurde wie folgt umgesetzt (Bild 2):

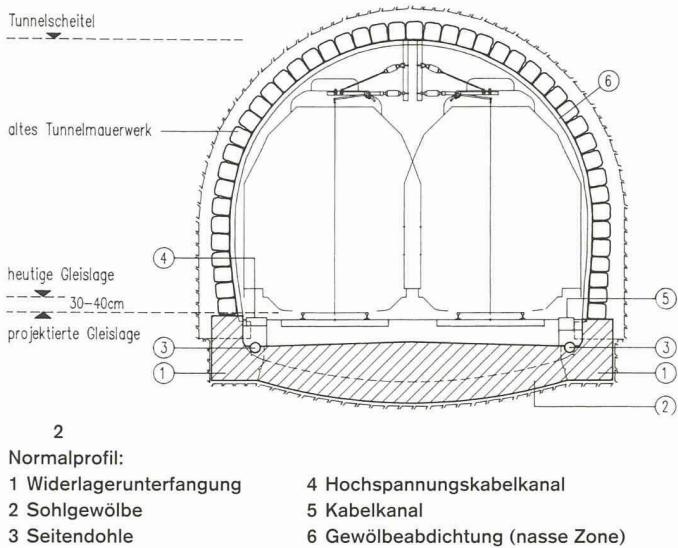
Gleisabsenkung und Optimierung der Gleisgeometrie: Für die Verbesserung der Lichtraumprofilverhältnisse und der Fahrdrachthöhe mussten beide Gleise zwischen 30 und 40 cm abgesenkt werden. Gleichzeitig waren zugunsten eines verbesserten Fahrkomforts Gleisverschiebungen bis zu 20 cm erforderlich.

Sohlgewölbe und Unterfangungen: Bedingt durch die Gleisabsenkung mussten die Sohle und damit das alte Sohlge wölbe bzw. das anstehende Fest- und Lockergestein abgetragen werden. Als Trennung zwischen Untergrund und Schotterbett wurde durchgehend ein neues Sohlge wölbe eingebaut. Das Sohlge wölbe soll erneute Sohlhebungen aufgrund der quellfähigen Mergelschichten verhindern.

Entwässerung Tunnelsohle: Entlang beider Tunnelwiderlager wurden neue Sicker-

1
Längenprofil durch den Bahntunnel





leitungen verlegt. Sie fassen das über spezielle Entlastungsbohrungen in den Widerlagern einfließende sowie das hinter der Gewölbeabdichtung durch das Tunnelmauerwerk infiltrierende Bergwasser und leiten es der Vorflut zu. Mit dem weiterhin möglichen Zufluss des Bergwassers in den Tunnel wird der Wasserhaushalt im Gebirge nicht verändert, und die Gefahr eines Wasseraufstaus hinter dem Tunnelbauwerk kann dadurch vermieden werden.

Gewölbeabdichtung: Das in den Portalzonen und stellenweise auch im Mittelteil vernässte Gewölbe wurde abgedichtet. Um Beton und Armierung vor den Einflüssen des stark mineral- und salzhaltigen Bergwassers zu schützen, besteht die Abdichtung aus einer Kunststofffolie und einem selbsttragenden Spritzbeton-Innenring.

Bauausführung

Die Materialtransporte von und zu den Baustellen im Tunnel bzw. den Voreinschnitten erfolgen auf dem Schienennetz mit speziellen Bauzügen.

Für die Ausführung der Arbeiten in der Tunnelsohle wurde das Baugleis ausgebaut und anschliessend für die nachfolgenden Gewölbearbeiten wieder verlegt. Die einzelnen Arbeitsabläufe sind in Bild 3 dargestellt.

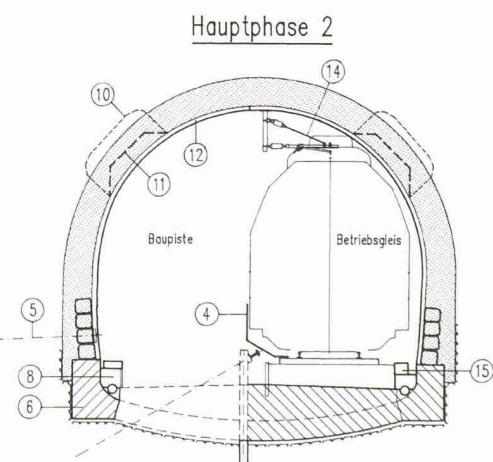
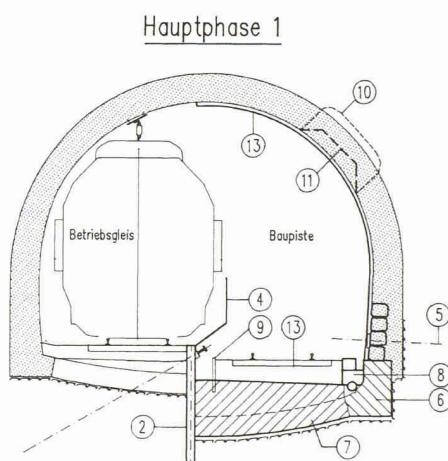
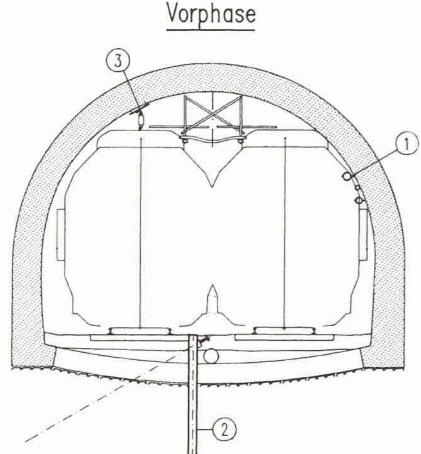
Nach Abschluss der Bauarbeiten wurden bahnseits das Bau- durch das neue Betriebsgleis ersetzt, die neue Fahrleitungsanlage montiert und die weiteren Betriebseinrichtungen installiert.

Sicherheitsdispositiv

Der Sicherheit auf der Baustelle wurde ein hoher Stellenwert eingeräumt. Erste und wichtigste Massnahme war die durch-

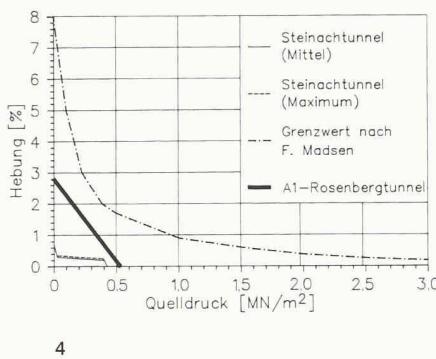
- 3**
Arbeitsabläufe mit Vorphase und Hauptphasen I und II:
- 1 Unternehmerinstallationen
 - 2 Rühlwandträger
 - 3 provisorische Tragwerke
 - 4 Schutzzaun
 - 5 Widerlagersicherung
 - 6 Widerlagerunterfangung
 - 7 Sohlgewölbe
 - 8 Entwässerung und Kabelkanal
 - 9 Schotterhalterung für Hauptphase 2
 - 10 Hinterfüllungsinjektionen
 - 11 Tragwerksnischen
 - 12 Gewölbeabdichtung (vernässte Zone)
 - 13 Einbau Betriebsgleis
 - 14 neue Fahrleitungsanlage
 - 15 SBB-Kabel verlegen

gehende Abschränkung der Baustelle gegenüber dem Betriebsgleis. Im weiteren wurde zum Schutz des Baupersonals und der Züge ein mehrschichtiges Sicherheitssystem aufgebaut. Dazu gehörten u.a. optisch-akustische Warnanlagen und eine Notstoppanlage, mit der im Notfall herannahende Züge hätten aufgehalten werden können.



Bauzeit und -kosten

Die Sanierungsarbeiten begannen im Mai 1994 und dauerten bis Ende Oktober 1997. Die Gesamtkosten für die Sanierung des Rosenbergtunnels samt Stützmauern in den beiden Portalzonen und die Erneuerung der bahntechnischen Ausrüstung belaufen sich auf rund 62 Mio. Franken (Preisbasis 1990).



4 Quellpotential. Auswertung von Versuchen im Raum St. Gallen

Geotechnische Beurteilung des Sohlgewölbes

Abgesehen von den beiden Portalbereichen im Lockergestein durchfahrt der Rosenbergtunnel Felsformationen der Oberen Süßwassermolasse (Bild 1). Die mit 15–20° gegen NW einfallenden Schichten bestehen aus einer Wechsellagerung von Mergeln, Silt- und Sandsteinen. Die Molasse besteht im wesentlichen aus vier Gesteinsformationen:

Tonreiche Mergel: Diese umfassen alle Mergel, die durch schlechte Zementie-

itung, Lehm sowie sehr geringen bis fehlenden Gehalt an Silt auffallen.

Bituminöse Mergel: Diese sind durch ihre wesentlich dunklere Farbe erkennbar. Die Kornzusammensetzung variiert sehr stark von sand- bis zu tonreichen Arten. Allen gemeinsam ist die Einlagerung von organischen Bestandteilen. Die generell schlechte Zementierung ist verantwortlich für die Schwachstellen dieser Schichten.

Übrige Mergel: Sie sind mässig bis gut zementiert und in der Regel etwas siltig. Auch harte Schichtfolgen mit überdurchschnittlicher Kalkbindung sind eingelagert.

Silt- und Sandsteine: Die Bandbreite reicht von mergeligen Siltsteinen bis zu Grobsandsteinen mit Nagelfluhinelagen. Diese Gesteine sind mit RQD-Werten der Bohrkerne von 90 bis 100% überwiegend gut zementiert.

Der Tunnel durchfährt alle diese Schichten, die aufgrund ihrer Ablagerungsgeschichte ziemlich rasch wechseln können. Das bedeutet, dass in der Tunnelsohle nur wenige, kurze Abschnitte mit einigermaßen regelmässigen Gesteinseigenschaften auftreten. In den Bereichen mit den vom Bau herstammenden, alten Sohlgewölben sind die tonreichen und bituminösen Mergel wesentlich häufiger als in den restlichen Bereichen, wo die übrigen Mergel sowie die Silt- und Sandsteine vorherrschen.

Die Felskennwerte wurden in einer Vergleichstabelle zusammengetragen. Sie umfasst die erhältlichen Daten aus den Räumen St. Gallen und Zürich. Die einachsige Druckfestigkeit variiert von etwa 50 N/mm² bei den Mergeln bis über 100 N/mm² bei den Silt- und Sandsteinen. Für die Feststellung der verschiedenen Mergelqualitäten wurden mineralogische Analysen von Felsproben aus der Tunnelsohle erstellt. Der Anteil der quellfähigen Tonmineralien (Smektit) in den einzelnen Schichten reicht bis zu 55%. Der Gesamtanteil in den Mergelformationen beträgt 25–30%. Die Stärke eines Mergelpakets mit Quellpotential in der Tunnelsohle wurde mit einem Meter angenommen.

Die Bodenkennwerte der Lockergesteine zeigen recht tiefe Werte: Das Feuchtraumgewicht variiert von 19 bis 22 kN/m³, der Winkel φ' der inneren Reibung streut von 28 bis 32°. Kohäsion ist nicht vorhanden. Etwas mehr variieren die ME-Werte. Für die spätglazialen Seeablagerungen liegt die untere Grenze bei nur 20 N/mm², was die massiven Foundationsstärken der Tagbautunnels erklärt. Der ME-Wert der Moräne beträgt durchgehend über 50 N/mm².

Mergelverhalten

Eine spezielle, unerwünschte Eigenschaft der Mergel der Oberen Süßwassermolasse besteht darin, dass sie unter Luftzutritt rasch zu verwittern beginnen. Insbesondere in der Sohle, wo während der Arbeiten vielfach Berg- und Bauwasser liegt, war darauf zu achten, dass die Felsoberfläche nur kurze Zeit offen lag. Es wurde deshalb vorgeschrieben, dass Unterfangungs- und Sohlelemente innerhalb von 24 Stunden nach dem Sohlenausbruch betoniert sein mussten.

Quelluntersuchungen wurden nicht durchgeführt, da diese keine wesentlichen neuen Erkenntnisse gebracht hätten. Das Quellpotential der Formationen wurde aus den oben genannten Quervergleichen abgeschätzt und auf Untersuchungen aus dem Rosenbergtunnel der A1 abgestützt (Bild 4). Da die Mergel bereits etwa 80 Jahre Zeit zum Quellen hatten, wurde allgemein ein um rund 10% reduziertes Quellpotential gegenüber demjenigen in einem neuen Tunnel angenommen.

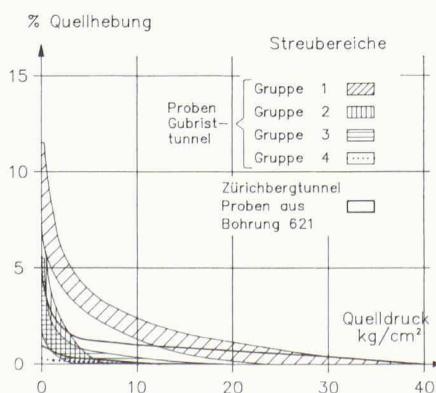
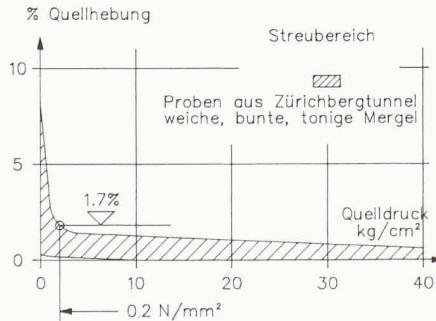
Auch aus dem Verhalten der alten Sohlgewölbe, von denen der Querschnitt, die ungefähren Materialkennwerte und das Hebungsmass über den Zeitraum der letzten rund 10 Jahre bekannt waren, liess sich das Quellpotential durch Rückrechnung abschätzen.

Vergleich Betonplatte – Sohlgewölbe

Aufgrund der oben dargestellten Quervergleiche der geotechnischen Kennwerte wurde für die Traglastbemessung der Sohlkonstruktion ein Quelldruck von $p_s = 0,2 \text{ N/mm}^2$ angenommen. Gleichzeitig wurde das zugehörige Quellmass auf 1,7% festgelegt, was bei der angenommenen Stärke der quellfähigen Mergelpakete von einem Meter eine zu erwartende Deformation (Hebung) von 17 mm ergab. Dieser recht günstige «Arbeitspunkt» auf der Quellkurve wurde den geotechnischen Grundlagen für den Zürichbergtunnel der S-Bahn entnommen (Bild 5), in die auch die gemessenen Quellparameter von Untersuchungen aus dem Gubristtunnel einflossen. Der Arbeitspunkt berücksichtigt alle für den Rosenbergtunnel relevanten Messwerte aus den genannten Unterlagen.

Würde man die Sohlkonstruktion (unrealistisch) starr annehmen, so müsste man gemäss Bild 4 eine Quellkraft von mindestens $p_s = 0,54 \text{ N/mm}^2$ einsetzen. Die höhere Beanspruchung würde grössere Konstruktionsstärken erfordern. Einige wenige Überlegungen zeigten sofort, dass eine Sohlenplatte mit dem erforderlichen hohen Bewehrungsgrad bezüglich Baukosten und -ablauf deutlich ungünstiger als ein Sohlgewölbe ausfiel.

5 Streubereiche der Quellhebungen in Abhängigkeit des Quelldrucks. Die Resultate stammen aus verschiedenen Tunnelbauwerken



Die Profilwahl fiel deshalb auf ein relativ flaches, elastisch-plastisches Sohlgewölbe von 50 cm Stärke, mit einem Radius von 12 m, das in der Mitte Deformationen von etwa 17 mm aufnehmen kann. Dieses Gewölbe mit seitlich unverschiebblichen Widerlagern zur Abtragung von Druckmembrankräften in den anstehenden Fels (Bild 2), gewährt erhebliche Tragreserven im plastischen Materialbereich. Ungewissheiten in den Lastannahmen können damit zu einem guten Teil kompensiert werden. Das Gewölbe konnte unbewehrt ausgeführt werden, und es entstehen höchstens einige begrenzte, nicht durchgehende Biegerisse.

Bei der Ausführung war darauf zu achten, dass im Auflagerbereich des Sohlgewölbes lose Felsteile konsequent entfernt und dieser Bereich satt mit Beton vergossen wurde. Das Erstellen der Krümmung der Sohle ist gut gelungen, auch wenn bei schwachen Felsformationen die Ausbruchlinie jeweils der Schichtgrenze folgte.

Beurteilung des Bergwassers

Bergwässer können aus tieferen Erdschichten stammen, in denen sich das Wasser nur mit grosser Verzögerung (Jahrzehnte) am natürlichen Kreislauf beteiligt. Dieses Wasser vermag unter meist anaeroben Verhältnissen, grosser Wärme und hohem Druck in Verbindung mit Kohlensäure Mineralsalze aufzunehmen, wie dies in oberflächennahen Schichten nicht möglich wäre. Mit zunehmendem Salzgehalt steigt dabei seine Permeabilität, wodurch das Wasser auch in kleinste Räume vorzudringen und dort weitere Salze zu lösen vermag. (Stark konzentrierte Lösungen erreichen beinahe die für Luft geltenden Permeabilitätswerte.)

So stösst man in verschiedenen Bohrtiefen auf eine geordnete Reihe von Wässern mit unterschiedlicher Mineralisation: Im Oberflächenbereich auf junges, schwach mineralisiertes Niederschlagswasser, dem ein Calcium-Hydrogenkarbonat-Tiefengrundwasser mit den Hauptbestandteilen Calcium, Magnesium und Hydrogenkarbonat und den Nebenbestandteilen Sulfat und Chlorid folgt. In weiteren Tiefen sind anzutreffen: Natrium-Hydrogenkarbonat-Tiefengrundwasser mit den Nebenbestandteilen Sulfat, Chlorid und Calcium und schliesslich Natrium-Sulfat/Chlorid-Tiefengrundwasser mit Natrium, Sulfat und Chlorid als Hauptbestandteilen.

Erste Wasseruntersuchungen

Aus früheren Untersuchungen lagen die Analysewerte einer Wasserprobe aus

Analyse-Nr.	1	2	3	4	5	6	7	8
pH-Wert	9,73	9,64	7,69	9,06	7,84	7,94	7,69	8,07
el. LF [$\mu\text{S}/\text{cm}$]	10730	7980	2710	2420	1554	4200	1461	374
m-Wert	64,90	108,05	6,60	5,42	8,12	1,40	4,60	1,68
Calcium [mg/l]	1,6	1,5	153	6,1	88	224	87	47
Magnesium [mg/l]	0,98	1,3	29	1,4	3,9	3,2	29	7,2
Natrium [mg/l]	378	2028	444	519	283	714	190	13
Kalium [mg/l]	1883	536	55	53	7,0	84	23	9,3
Chlorid [mg/l]	14	69	490	34	33	1017	313	13
Sulfat [mg/l]	197	100	410	832	470	585	88	56
Fluorid [mg/l]				ca. 2-3				

6

Resultate der Wasserprobenanalysen aus verschiedenen Tunnelbereichen

einem Schacht der Tunneldole (Nähe Westportal) vor, die ungewöhnlich hohe Gehalte an gelösten Wasserinhaltsstoffen auswiesen. Hier einige ausgewählte Werte: Aufgrund des hohen pH-Werts und des erhöhten Kaliumgehalts könnte man in einer ersten Beurteilung die Wasserprobe

pH-Wert	10,4
elektrische Leitfähigkeit [$\mu\text{S}/\text{cm}$]	9020
Karbonathärte [$^{\circ}\text{fH}$]	0,7
Gesamthärte [$^{\circ}\text{fH}$]	0,7
Chloride [mg/l]	685
Natriumhydrogenkarbonat [mg/l]	1207
Natriumcarbonat [mg/l]	2571
Calciumcarbonat [mg/l]	7
Natriumchlorid [mg/l]	1129

qualitative Prüfung auf:	
Natrium	sehr viel
Kalium	viel

als Betonsickerwasser, d.h. durch Beton beeinflusstes Bergwasser, bezeichnen. Dagegen sprachen aber verschiedene Faktoren.

Zur weiteren Abklärung wurden in einem ersten Schritt verschiedene Wasserproben aus den Schächten der Entwässerungsleitung und von einzelnen Tropfstellen am Tunnelgewölbe entnommen und im Labor chemisch analysiert. Die Analysen (Bild 6) ergaben sehr oft hohe Gehalte an Natriumchlorid, Natriumsulfat und Natriumhydrogencarbonat, so dass einerseits mit Korrosion der Stahlarmierung und andererseits mit Schäden durch Salzsprengung in der Spritzbetonabdichtung gerechnet werden musste.

Weitere Abklärungen führten zum Schluss, dass im Rosenbergtunnel nicht allein oberflächennahes Niederschlagswasser, sondern auch aufsteigendes Tiefengrundwasser vom Typ Natrium-Hydrogenkarbonat eintritt. Die Erfahrungen beim Bau der A1 zwischen Winkel und dem A1-Rosenbergtunnel deuteten ebenfalls in diese Richtung; dort stiess man auf artesisch gespanntes Tiefengrundwasser.

Umfassende Untersuchung

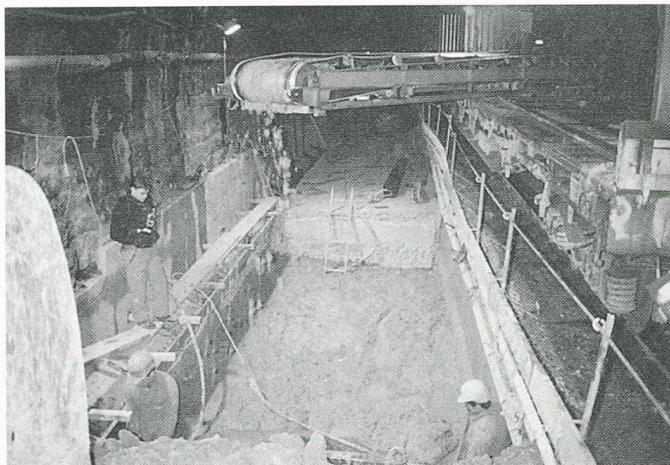
Das Hauptziel der nun folgenden weiteren Untersuchungen bestand darin, den Tunnel dem Bergwassercharakter entsprechend in Zonen einzuteilen und die zugehörigen technischen Massnahmen festzulegen. Zu diesem Zweck wurde ein detailliertes Messprogramm festgelegt:

Im Abstand von mehreren Monaten wurden aus allen Schächten der Tunneldole Wasserproben entnommen und deren elektrische Leitfähigkeit (entspricht in etwa dem Salzgehalt in mg/l) bestimmt. Im Schnitt betrug diese zwischen 1015 $\mu\text{S}/\text{cm}$ (April 1992) und 1218 $\mu\text{S}/\text{cm}$ (August 1993). Der Salzgehalt der einzelnen Wasserproben variierte zwar, das Gesamtbild blieb aber im Charakter gleich. Bei allen

7

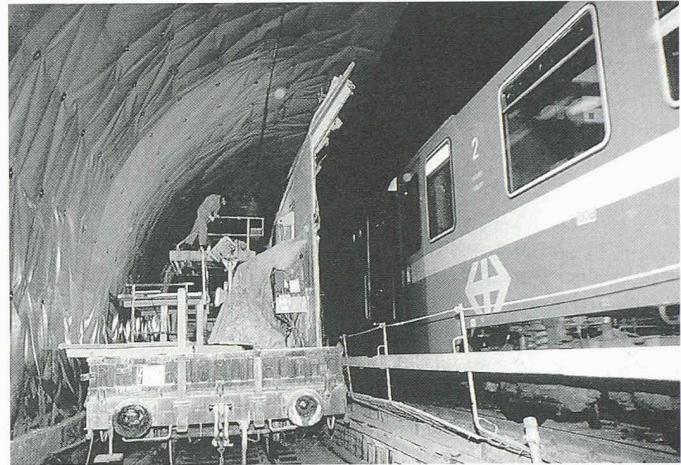
Salzausblühungen auf dem Mauerwerk, ausgewaschene Fugen und Abplatzungen





8

Sohlgewölbe-Etappe beim Betonieren in der Nacht. Rechts auf dem Betriebsgleis der Betonzug



9

Gewölbeabdichtung mit Kunststoffdichtungsbahnen. Links das Baugleis mit einem Bauwagen

Messreihen zeigte sich eine hohe Salzkonzentration im Bereich des Portals der Seite St. Gallen, gefolgt von einer kontinuierlichen Abnahme in der Fließrichtung des Wassers bis zum Portal St. Fiden. Anhand der Messresultate liessen sich zwei unterschiedliche Wassertypen klassifizieren:

A-Typ: Stark NaCl-haltiges Niederschlagswasser

B-Typ: Natrium-Hydrogenkarbonat-Tiefgrundwasser

Zur Untersuchung des durch die Fugen des Mauerwerks in den Tunnel eindringenden Wassers (Bild 7) wurden mit speziellen «Wasserfängern» (System Nagra) Proben entnommen, die dort angewendet werden, wo das Wasser nicht direkt aufgefangen werden kann oder laufend verdunstet.

Auswertung und Beurteilung

Mit der Auswertung aller Analysedaten liessen sich die untersuchten Wässer zweifelsfrei einem der Wassertypen A oder B und diese wiederum einem bestimmten Tunnelabschnitt zuordnen.

A-Typ: Stark salzhaltiges Bergwasser mit zum Teil grossen Schwankungen der Gesamtmineralisation. Auch die elektrischen Leitfähigkeiten der Messreihen variierten stark im Bereich zwischen 1200 und 4000 $\mu\text{S}/\text{cm}$. Der Gehalt an NaCl ist bei diesem Wasser viel höher als beim B-Typ. Alle Proben des A-Typs stammen aus den Moränenabschnitten bzw. Portalbereichen des Tunnels mit geringer Überdeckung.

Die jahreszeitlichen Schwankungen der Gesamtmineralisation stehen ganz offensichtlich im Zusammenhang mit dem Streusalzeinsatz während des Winters.

B-Typ: Bergwasser mit relativ konstantem Salzgehalt, mittelstark minerali-

siert und elektrischen Leitfähigkeiten zwischen 600 und 1000 $\mu\text{S}/\text{cm}$. Es handelt sich um Natrium-Hydrogenkarbonat-Tiefengrundwasser, das im Mittelbereich des Tunnels, d.h. im Abschnitt mit anstehender Molasse, anfällt. Ein Einfluss durch die Jahreszeiten oder den Streusalzeinsatz lässt sich nicht erkennen.

Abdichtung des Tunnelmauerwerks

Die beiden Bergwassertypen A und B stellen erhöhte Anforderungen an bewehrten Beton und/oder an dünne Betonstrukturen. So galt es, der Abdichtung des Tunnelgewölbes besondere Beachtung zu schenken. Das im Normalfall bewährte Aufbringen einer Spritzbetonschale in der üblichen Stärke von 7 cm kam nicht in Betracht. Die Salzanreicherung in der Schale hätte in wenigen Jahren Gehalte erreicht, die beim Wassertyp A die Netzarmierung angegriffen und beim Wassertyp B zu Absprengungen infolge Kristallisation der Mineralsalze geführt hätte. Folgende Lösung kam nach eingehender Evaluation zur Ausführung:

Nach der Sanierung der Mauerwerkfugen und der Reinigung der Mauerwerkoberfläche kommt als Sickerzone eine Drainmatte auf das Mauerwerk zu liegen und darauf eine 2 mm starke Kunststoffdichtungsbahn. Diese wird mit speziell abgedichteten Kurzankern am Mauerwerk befestigt, an denen die Maschengitter und Armierungsnetze befestigt werden. Das Maschengitter ermöglicht den Auftrag einer ersten dünnen Spritzbetonschicht auf die Kunststoffdichtungsbahn. Für die Netzarmierung war einerseits der Lastfall «Bauzustand» (die Schale reicht vom Widerlagerfuß bis in den Tunnelsohlstein und ist dort nicht abgestützt) und

An der Sanierung Beteiligte

Bauherr

SBB-Kreisdirektion 3, Ingenieurbau, Zürich
Projekt- und Bauleitung
Ingenieurgemeinschaft Galli-Heierli AG, Glattbrugg

Geotechnik

Dr. von Moos AG, Zürich
Schall und Erschütterungen:
Ingenieurbüro Rutishauser, Zürich
Hydrologie

Ingenieurbüro M.C. Wegmüller GmbH, Riehen
Unternehmung

Arbeitsgemeinschaft Rosenbergtunnel mit: Frutiger AG, Thun, H.R. Schmalz AG, Bern, Preiswerk AG, Zürich

anderseits der «Endzustand» (Betoninnenring unter Berücksichtigung von Eisbildung) massgebend.

Dieser aufwendige und teure Aufbau der Tunnelabdichtung kann nur dann in Frage kommen, wenn aggressives Bergwasser ein Risiko für die Beständigkeit einer normalen, direkt auf das Tunnelmauerwerk aufgespritzten Spritzbetonschale bedeutet.

Adresse der Verfasser:

Herbert Heimgartner, Ing. Reg. A, SBB Bauabteilung 3, Ingenieurbau, Postfach, 8021 Zürich,
Peter Kleiner, dipl. Ing. ETH, Ingenieurbüro Heierli AG, Culmannstrasse 56, 8033 Zürich,
Heinz Nauer, dipl. Ing. HTL, Ingenieurbüro Galli + Partner AG, Industriestr. 57, 8152 Glattbrugg